

FACULTAD DE INGENIERÍA ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL

"Diseño para el mejoramiento y ampliación del sistema de agua potable por bombeo y saneamiento básico del caserío Iscoconga del distrito de Llacanora, provincia de Cajamarca, departamento de Cajamarca"

TESIS PARA OBTENER EL TÍTULO PROFESIONAL DE INGENIERO CIVIL

AUTOR:

VALQUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH

ASESOR:

MG. ING. JUAN HUMBERTO CASTILLO CHÁVEZ

LÍNEA DE INVESTIGACIÓN:

DISEÑO DE OBRAS HIDRÁULICAS Y SANEAMIENTO

TRUJILLO – PERÚ 2018

PÁGINA DEL JURADO

MG. ING. HILBE SANTOS ROJAS SALAZAR					
PRESIDENTE					
SECRETARIO					
IG. ING. MARLON GASTÓN FÁRFAN CÓRDOVA					
MG. ING. JUAN HUMBERTO CASTILLO CHÁVEZ					
VOCAL					

DEDICATORIA

A mis padres; por ser aquellas personas que siempre están apoyándome y animándome en cada reto trazado en mi vida, por los consejos y tiempo dedicados hacia mí, con el deseo de formarme con valores y ambiciones personales además de profesionales, por ser la parte más importante de mi vida, ser mi soporte y motivo de superación constante.

A mis hermanas; por estar conmigo en cada momento de mi vida; la menor, por transmitirme su alegría e inocencia que tiene en cada mirada o abrazo, que me libera de toda preocupación; la mayor, por ser mi guía y ejemplo a seguir, por cada consejo y apoyo incondicional que me da con su conocimiento y experiencias vividas.

A aquellas personas que estuvieron conmigo en esta etapa de mi vida; por contar con ellos y saber que siempre estarán para darme una mano, para aprender juntos y superar nuestras metas.

AGRADECIMIENTO

A Dios; por ser mi guía, protector y fuente de sabiduría, quien siempre esta encaminando mi vida hacia metas que me fortalecen profesionalmente como en lo personal y espiritual, por permitirme cada día un nuevo comienzo con nuevas oportunidades.

A la municipalidad distrital de Llacanora, por brindarme el apoyo mediante permisos, accesos, información necesaria para el desarrollo del proyecto.

A los pobladores del caserío de Iscoconga, por su amabilidad, disposición y deseo de cooperación para el beneficio de su comunidad, durante el proceso de recolección de datos del proyecto.

A mi asesor y docente, por su apoyo y guía constante brindándome conocimientos necesarios para el desarrollo del proyecto e incentivándome a la investigación, lo cual hizo posible la culminación de la presente tesis.

A mis familiares, por su apoyo sincero e incondicional, en cada momento de mi vida,

además de su confianza en mi crecimiento profesional durante este periodo de estudios.

DECLARATORIA DE AUTENTICIDAD

Yo, Valqui Chávez Mayra Lizeth con DNI Nº75997819 a efecto de cumplir con los criterios de evaluación de la presente tesis, declaro bajo juramento que toda la documentación que acompaño es veraz y auténtica.

Así mismo, declaro también bajo juramento que todos los datos e información que se presenta en la presente tesis son auténticos y veraces.

En tal sentido asumo la responsabilidad que corresponda ante cualquier falsedad, ocultamiento u omisión tanto de los documentos como de información aportada por lo cual me someto a lo dispuesto en las normas académicas de la Universidad César Vallejo.

Trujillo, 20 de julio del 2018

Valqui Chávez Mayra Lizeth

PRESENTACIÓN

Señores miembros del jurado:

En cumplimiento del Reglamento de Grados y Títulos, de la Universidad César Vallejo de Trujillo, presento antes ustedes la tesis titulada: "Diseño para el mejoramiento y ampliación del sistema de agua potable por bombeo y saneamiento básico del caserío Iscoconga del distrito de Llacanora, provincia de Cajamarca, departamento de Cajamarca", con la finalidad de obtener el Título Profesional de Ingeniero Civil.

Agradezco por los aportes y sugerencias brindadas a lo largo del desarrollo del presente estudio y de esta manera realizar una investigación más eficiente. El trabajo mencionado determina la importancia y la influencia que tiene un proyecto de Agua potable y saneamiento básico de Ingeniería dentro de la zona rural del distrito de Llacanora, por lo que constatamos que un proyecto de agua potable saneamiento es indispensable para el desarrollo de la población

Valqui Chávez Mayra Lizetl

ÍNDICE

Página	de jurado	ii
Dedica	toria	iii
Agrade	cimiento	iv
Declara	atoria de autenticidad	V
Presen	tación	vi
Resum	en	xi
Abstrac	zt	xii
I. INTF	RODUCCIÓN	13
1.1.	Realidad Problemática	13
1.1.1	. Aspectos Generales	15
1.1.2	2. Aspectos socioeconómicos	18
1.1.3	3. Servicios Públicos	19
1.1.4	L. Descripción de los sistemas actuales de abastecimiento	20
1.2.	Trabajos Previos:	22
1.3.	Teorías relacionadas al Tema	26
1.4.	Formulación del Problema	31
1.5.	Justificación	31
1.6.	Hipótesis	32
1.7.	Objetivos	32
1.7.1	. Objetivo general:	32
1.7.2	2. Objetivos específicos:	32
II. MÉT	ODO	33
2.1.	Diseño de Investigación	33
2.2.	Variables, Operacionalización	33

	2.2.1.	Variable	. 33
	2.2.2.	Operacionalización	. 33
2	2.3.	Población muestral	.35
2	2.4.	Técnicas e instrumentos de recolección de datos	.35
2	2.5.	Métodos de análisis de datos	35
2	2.6.	Aspectos éticos	.36
III.	RE	SULTADOS	. 37
3	3.1.	LEVANTAMIENTO TOPOGRÁFICO	37
	3.1.1.	Generalidades	. 37
	3.1.2.	Objetivos	. 37
	3.1.3.	Reconocimiento del terreno	. 38
	3.1.4.	Redes de apoyos	. 39
	3.1.5.	Levantamiento a curvas de nivel	. 41
	3.1.6.	Metodología de trabajo	. 41
	3.1.7.	Análisis de resultados	. 43
3	3.2.	ESTUDIO DE MECÁNICA DE SUELOS	.45
	3.2.1.	Generalidades	. 45
	3.2.2.	Objetivos	. 45
	3.2.3.	Sismicidad	. 46
	3.2.4.	Trabajos de campo	. 47
	3.2.5.	Trabajo de Laboratorio	. 49
	3.2.6.	Características del Proyecto	. 56
	3.2.7.	Análisis de los resultados de laboratorio	. 58
	3.2.8.	Análisis y parámetros sismorresistentes	. 60
	3.2.9.	Conclusiones	. 61
3	3.3.	BASES DE DISEÑO	62
	331	Generalidades	62

3.3.2.	Sistema proyectado de Agua Potable	67
3.4.	DISEÑO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE	74
3.4.1.	Generalidades	74
3.4.2.	Estudio de fuente de agua	74
3.4.3.	Captación	76
3.4.4.	Línea de impulsión	86
3.4.5.	Reservorio de almacenamiento	92
3.4.6.	Red de distribución	107
3.5. L	UNIDADES BÁSICAS DE SANEAMIENTO	117
3.5.1.	Generalidades	117
3.5.2.	Diseño de UBS con arrastre hidráulico	117
3.5.3.	Biodigestor	120
3.5.4.	Pozo de infiltración o absorción	126
3.6. E	ESPECIFICACIONES TÉCNICAS	132
3.6.1.	Disposiciones generales	132
3.6.2.	Disposiciones especificas	136
3.7. E	ESTUDIO DE IMPACTO AMBIENTAL	138
3.7.1.	Aspectos Generales	138
3.7.2.	Descripción del Proyecto	138
3.7.3.	Área de Influencia Ambiental	139
3.7.4.	Identificación y evaluación de Impactos Ambientales	139
3.7.5.	Plan de Manejo Ambiental	146
3.8.	COSTOS Y PRESUPUESTOS	150
3.8.1.	Resumen de Metrados	150
3.8.2.	Presupuesto general	157
3.8.3.	Desagregado de gastos generales	158
384	Analisis de costos unitarios	161

	3.8.5.	Relación de insumos	162
	3.8.6.	Formula Polinomica	165
IV.	DISC	USIÓN	167
V.	CONCL	USIONES	171
VI.	REC	OMENDACIONES	173
VII.	REFE	ERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS	174
AN	EXOS		180

RESUMEN

El presente proyecto busca satisfacer las necesidades de abastecimiento hídrico a la población del caserío Iscoconga. Actualmente los 207 pobladores no cuentan con una cámara húmeda de captación, viéndose ésta contaminada debido a letrinas cercanas, además cuentan con una cámara de bombeo en buen estado con bomba de 5HP, una línea de impulsión y un reservorio semiapoyado de 28.8m3, asi también en saneamiento presentan letrinas deficientes y antihigienicas. El método de investigación del proyecto por su clasificación es de carácter cuantitativo y por su diseño descriptivo simple. El desarrollo del proyecto plantea mejorar el diseño del sistema de abastecimiento existente y saneamiento rural, sobre un terreno de orografía llana con predominancia de arcilla ligera arenosa con grava (CL) según SUCS y material limo arcilloso A-6(3) con 50.63% de finos según AASHTO y una capacidad portante de 1.76kg/cm2, situado a 2626 m.s.n.m. aproximadamente. Para ello se diseñó la red de distribución de agua mediante una captación de manantial de fondo concentrado, con una línea de impulsión de 323.70ml con tubería de 1 ½" con bomba de potencia de 1.5HP, además de un reservorio apoyado de sección cuadrada de 20m3, con una distribución por gravedad a cada vivienda del caserío con distintos diámetros de tubería según la red. De igual manera para el saneamiento básico se diseñó UBS con arrastre hidráulico conformadas por inodoro, lavatorio, ducha y lavadero exterior; derivados a un biodigestor de 600lts de capacidad y esta a su vez a un pozo de infiltración cuadrada de 1m2 de área y 1.20m de profundidad debido a la falta de espacio para zanjas. Además, se realizó el estudio de impacto ambiental, identificando y evaluando factores de baja intensidad, proponiendo medidas de mitigación para ello; finalmente se culminó con la elaboración de costos y presupuesto, optimizando recursos de calidad para justificar la viabilidad de la obra.

Palabras clave: Abastecimiento, saneamiento, rural, biodigestor, pozo de infiltración, bombeo.

ABSTRACT

This project search for the needs of water supply to the population in the hamlet of Iscoconga, in the district of Llacanora, province of Cajamarca. Currently, 207 people currently do not have a humid chamber for uptake, so this was contaminated by a nearby latrines, however have a pumping chamber in good condition, a pump power of 5 HP, water resources leading by a line drive toward a reservoir semi-supported of 28.8m3, and also for sanitation the presents poor and unhygienic latrines. The research method for its classification is quantitative and its design is simple descriptive, because of the problematic reality presented by the population, the project plans to improve the system design existing supply and rural sanitation, all this on a flat orography land with predominance of sandy light clay with gravel (SLC) according to USCS and clay silt material A-6 (3) with 50.63% fines according to AASHTO and a carrying capacity of 1.76kg / cm2, located approximately at 2626 m.a.s.l. For this reason, the distribution network was designed by water uptake spring background and concentrated, with a drive line of 323.70ml, a pipe of 1 ½ "and with a pump power of 1.5HP, also a reservoir supported of square section of 20m3, with a distribution by gravity to each house of the hamlet with different pipe diameters according to the network. Similarly, BSU was used for basic sanitation, a hydraulic drag was designed, consisting of toilets, lavatories, showers and outdoor laundry.lt derivatives to a 600lts capacity digester and this in turn into a pit square infiltration with 1m2 area and 1.20m depth due to lack of space for trenches. For all this, an environmental impact study was carried out, identifying and assessing factors of low intensity, proposing mitigation measures for this purpose; finally it culminated in the preparation of the budget costs and optimizing resources quality to justify the viability of the work.

Keywords: Supplying, sanitation, countryside, biodigester, infiltration well, pumpin

I. INTRODUCCIÓN

1.1. Realidad Problemática

El Perú presenta carencia en la rama de agua y saneamiento básico dentro del ámbito nacional, existiendo 2 millones 970 mil 760 viviendas afectadas, donde el 52.4% es del área rural. Así mismo esta área, concentra el 73% de viviendas que carecen de estos servicios básicos. (INEI, 2010, p.24) Esto nos indica el vacío con el cual viene lidiando día a día la comunidad rural peruana.

Cajamarca es uno de los lugares más turísticos que tiene nuestro país, es por ello que se debe controlar la regularización del agua y saneamiento para brindar un servicio de calidad a los turistas que se acogen en nuestra comunidad; uno de los distritos de esta provincia, como es Llacanora, cuenta con una plaza pecuaria denominado Campo ferial Iscoconga, que concentra entre 5000 y 7000 usuarios de Cajamarca los días lunes, para la compra y venta de ganado vacuno, ovino, caballar y otros animales menores (Radio "La Beta", 2017,p.2). Esta plaza cuenta con un nuevo sistema de agua para el consumo de los diferentes servicios con el que cuenta esta plaza pecuaria.

Mientras que en el caserío de Iscoconga del distrito de Llacanora – Cajamarca, la población cuenta con un sistema de abastecimiento de agua potable por bombeo captada del subsuelo con una vida útil de más de 20 años, la frecuencia del agua es constante en el lugar; sin embargo cerca de la captación se encuentran letrinas, es decir, los desechos evacuados de estas letrinas fluyen por el subsuelo sin ningún impedimento debido a que el suelo está compuesta de piedra laja que es una piedra lisa y plana, según la manifestación de un poblador del caserío, que permite la filtración de estos desechos en el agua que se capta para el abastecimiento de la población; dejándola contaminada y no apta para su consumo.

Es por ello que la población vio otra salida inscribiéndose a un proyecto que se realizó hace 4 años del cual se abastecen de agua del Tambo y Shaullo, sin embargo, el proyecto no abastece en su totalidad a la población debido al incremento del caserío; de manera que los pobladores hoy en día no cuentan con agua por más de dos días consecutivos, por el contrario, el día que llega agua se les proporciona por la noche cuando la población no lo necesita. Por esta razón la población se ve obligada a utilizar el agua contaminada debido a la falta de la misma, ya sea para el aseo personal, limpieza, lavandería, entre otros; a pesar de que según estudios hidrológicos realizados por profesionales que visitaron el lugar, se encontró partículas de ese fecales en el agua.

El sistema existente de abastecimiento con el cual cuentan hace más de 20 años, se encuentra deficiente ya que no abastece a la población debido al crecimiento de la misma llegando a ser 65 usuarios los afectados. Este sistema se abastece de una fuente de manantial de fondo ubicada al pie de la carretera que lleva al distrito de Jesús, sin embargo, no cuenta con una adecuada cámara de captación, no obstante, su cámara de bombeo se encuentra en un estado óptimo debido a que se realizó el mantenimiento del sistema eléctrico además cuentan con una bomba de 5HP, su reservorio es semi-apoyado y tiene un volumen de 28.8 m3 el cual está deteriorado con fisuras y rajaduras, por su periodo de vida útil. En cuanto al saneamiento, cuentan con letrinas en mal estado a punto de colapsar además de tener un olor nauseabundo y antihigiénico. (Ver Anexo 1)

Por lo tanto, mediante este proyecto se mejorará la deficiencia del sistema; para el beneficio de los pobladores, mediante la normativa del reglamento nacional de edificaciones siguiendo el cumplimiento de los parámetros y caracteristicas de Obras de Saneamiento (OS) además de Instalaciones sanitarias para edificaciones (IS.010), que permiten el desarrollo de un adecuado sistema de agua y disposición de eliminación de excretras, satisfaciendo el periodo de vida útil de 20 años de manera eficiente, garantizando la cantidad suficiente y de buena calidad del servicio básico las 24 horas del día, mejorando su calidad de vida generando un impacto positivo para el medio ambiente.

1.1.1. Aspectos Generales

1.1.1.1. Ubicación Política

Localidad : Iscoconga
Distrito : Llacanora
Provincia : Cajamarca
Región : Cajamarca

MACROLOCALIZACIÓN

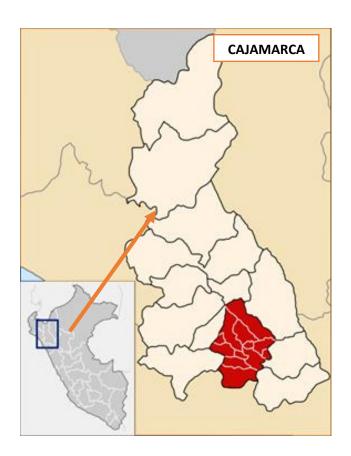


Figura 1: Mapa de Ubicación del departamento de Cajamarca, Perú

Fuente: Google

MICROLOCALIZACIÓN

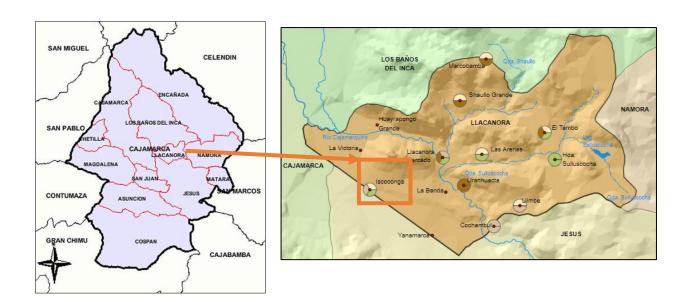


Figura 2: Mapa de Ubicación del Caserío de Iscoconga, Distrito de Llacanora, Provincia de Cajamarca, Departamento de Llacanora.

Fuente: Google

1.1.1.2. Ubicación Geográfica

Coordenadas UTM

Este: 781240

Norte: 9203270

Zona: 17

Hemisferio: Sur

1.1.1.3. Límites

La zona de estudio tiene la siguiente delimitación y colindancia.

Este : Colinda con el distrito de Namora.

Oeste: Colinda con el distrito de Cajamarca.

Norte: Colinda con el distrito de Baños del Inca.

Sur : Colinda con el distrito de Jesús.

1.1.1.4. Extensión

El caserío de Iscoconga tiene una extensión de aproximadamente 2.25 km². Tiene una población de 207 habitantes, según un censo realizado por la misma comunidad.

1.1.1.5. Topografía

El caserío de Iscoconga presenta una topografía en su mayoría plana, con pendientes que son menores del 10%.

1.1.1.6. Altitud

El punto más alto con el cual cuenta la zona de estudio, es el del reservorio existente, que se encuentra a 2654 m.s.n.m. mientras que, el punto más bajo es 2616 m.s.n.m. ubicado en la parte baja de las viviendas, cerca de la carretera.

1.1.1.7. Clima

La localidad de Iscoconga, distrito de Llacanora, Provincia de Cajamarca, Departamento de Cajamarca presenta un clima local templado, seco y soleado durante el día y durante las noches frio, además, la temperatura media oscila entre los 11°C y 17°C, con un promedio de 13.7°C. Presenta un verano caluroso e invierno leve, cabe resaltar que en invierno se presenta menos precipitaciones que en verano, haciendo de este lugar un ambiente propicio para la producción agrícola, agradable para la estadía de sus pobladores, visitantes o turistas que acuden a esta hermosa ciudad.

1.1.1.8. Hidrología

El recurso hídrico en el caserío de Iscoconga se presenta a través de afluentes subterráneos y superficiales, las aguas subterráneas nos proporcionan agua en estado óptimo para el consumo humano. Esta localidad actualmente cuenta con una fuente subterránea, la cual no es aprovechada al máximo debido a que la captación existente está contaminada por las letrinas cercanas a la misma, desperdiciándose este recurso.

1.1.1.9. Suelo

El suelo existente de la zona donde se realizará el proyecto es arcillo arenoso, esta característica hace que se centralice mayores riesgos de desastre en el sur del distrito de Llacanora. En su mayoría dentro del caserío de Iscoconga, el suelo es arcilloso-limoso, lo cual beneficia a la población para el cultivo de alimentos que puede ser de consumo propio o comercialización.

1.1.1.10. Vías de Comunicación

Existe dos vías de comunicación desde el centro de Cajamarca al caserío de Iscoconga; la primera es siguiendo la ruta Dos de Mayo con Jr. José Sabogal hacia la Av. Mario Urteaga, luego toma Av. Atahualpa hacia Miguel Grau en Llacanora, siendo este un recorrido de 13.2 km en movilidad con una duración de 33 minutos, para posteriormente dirigirse al caserío de Iscoconga con dirección de Miguel Grau hacia José Gálvez, girando a la derecha convirtiéndose en la Carretera 3N, llegando a la Pecuaria de Iscoconga, con una ruta de 4.9 km y 11 minutos en movilidad; sin embargo la segunda ruta toma Dos de Mayo con Jr. José Sabogal hacia Av. Mario Urteaga dirigiéndose a la Av. Vía de Evitamiento Sur y salir a la Carretera 3N, siendo esta la ruta más rápida de 10.5 km y 30 minutos de camino en movilidad.

1.1.2. Aspectos socioeconómicos

1.1.2.1. Actividades Productivas

Los pobladores de la localidad de Iscoconga, para mantener su economía, realizan actividades como la agricultura, ganadería y forestación. Dentro de la agricultura, cuentan el 21% del área agrícola para el riego y el 79% de esta área para el cultivo secano, siendo los más destacados el maíz (zea mays), y la papa (solanum tuberosum), además de ello cultivan trigo, arveja, cebada, frijol y quinua. Dentro de la ganadería producen 5 litros de leche diaria proveniente de la vaca para comercializarlo a empresa lácteas. Así también tienen una cadena productiva de madera, llegando el eucalipto a ser el insumo principal requerido para la carpintería.

1.1.2.2. Aspectos de Viviendas

Las viviendas existentes en el caserío de Iscoconga son de material rústico pero muy acogedores, es decir se pudo visualizar que eran de tapial y adobe con cubiertas a dos aguas de tejas con armazón de bambú; de igual modo, también se observó viviendas que tenían una parte de su terreno de material noble.

1.1.3. Servicios Públicos

1.1.3.1. Nutrición y Salud

Los pobladores en la actualidad se encuentran inmersos en un gran problema debido a la falta de abastecimiento del recurso hídrico o de la contaminación del mismo, siendo afectados en sus actividades diarias como cuidados necesarios de higiene personal y salud, incluso para la preparación de los alimentos, causando enfermedades diarreicas y estomacales debido a la contaminación del agua con el que se abastecen; además de ello, el estar expuesto a la eliminación de excretas de ellos mismos muchas veces.

1.1.3.2. Educación

Los pobladores del caserío no cuentan con un centro educativo, por lo cual tienen que recurrir a los distintos centros educativos del distrito de Jesús, por ser el más cercano a su localidad. En el caso de los jóvenes, estos emigran hacia el centro de centro de Cajamarca, para realizar sus estudios superiores.

1.1.4. Descripción de los sistemas actuales de abastecimiento

1.1.4.1. Sistema de Agua Potable del Caserío de Iscoconga

a) Descripción del Sistema de agua potable del caserío de Iscoconga

Caserío de Iscoconga, distrito de Llacanora, provincia de Cajamarca, departamento de Cajamarca, actualmente cuenta con un sistema de agua potable por bombeo hacia el reservorio y se distribuye por gravedad hacia la población, abastecido por una fuente subterránea. Este sistema no cuenta con una cámara de captación, además de estar contaminada debido a la presencia de letrinas cercanas a la captación, además, ésta cuenta con un caudal de aforo de 0.3478 lps, considerando que en tiempos de sequía su aforo es de 0.2783 lps. Dentro del sistema de bombeo se tiene un motor con una potencia de 5HP con conexiones de 2" que llena en 2 horas 25 m3 del reservorio, el cual la cámara de bombeo se encuentra en buen estado, de igual modo, éste es semiapoyado y tiene un volumen de 28.8 m3, para abastecer a una población de 40 viviendas.

b) Estado del sistema de agua potable del caserío de Iscoconga

Durante la visita realizada a la zona del proyecto, se pudo observar el estado del sistema bastante deteriorado y antihigiénico que presenta la captación, debido a los más de 20 años transcurridos desde su construcción, así mismo, el sistema de bombeo se encuentra en estado óptimo para su funcionamiento debido al mantenimiento que se le realizó; sin embargo el reservorio existente, por el tiempo que lleva funcionando, no se encuentra en buen estado, tiene presencia de fisuras y desprendimiento de

concreto en la parte exterior de la estructura. El problema principal del proyecto existente es la mala ubicación de las letrinas cercanas de la captación, además, de la omisión de la cámara de captación, motivo por el cual el agua que emana de la fuente se contamina, desaprovechando el uso del recurso hídrico, recurriendo a nuevos proyectos para poder abastecer a la población de una manera suficiente con calidad.

1.1.4.2. Sistema de Saneamiento del caserío de Iscoconga

a) Descripción del Sistema de saneamiento del caserío de Iscoconga

La localidad presenta letrinas, que no son suficientes para la cantidad de viviendas con la que cuenta el caserío, generando una gran cantidad de viviendas que no se benefician de este servicio.

b) Estado del sistema de agua potable del caserío de Iscoconga

Las letrinas existentes en el caserío, se encuentran en mal estado, debido al deterioro del material con el que están construidas, a ello se le suma lo antihigiénico que pueden ser este tipo de letrinas, ya que los desechos caen hacia un pozo y se almacenan hasta saturar el pozo, generando focos infecciosos afectando a la población más vulnerable como lo son los niños ya ancianos, además de contaminar el medio ambiente.

1.2. Trabajos Previos:

Para la realización de este proyecto se tiene en cuenta la bibliografía donde muestra la aplicación de los diferentes procedimientos que se diseñó según la experiencia adquirida por los autores mencionados posteriormente, así como también temas de investigación.

Curinambe (2017), en su tesis "Diseño para el mejoramiento y ampliación del sistema de agua potable y saneamiento básico rural del anexo de Chonas, distrito de Huacrachuco, provincia del Marañón departamento de Huánuco", narra que, la población presenta necesidad del recurso hídrico para actividades diarias, para lo cual, se realizó el sistema de abastecimiento, donde la captación fue de un manantial de ladera que satisface el caudal necesario de la población ubicándose a 3550 m.s.n.m., así mismo, la línea de conducción hacia el reservorio de 20m3 es por gravedad, considerando en saneamiento biodigestores de 1300, 3000 y 7000 litros derivados a zanjas de infiltración; así se concluyó que, área del proyecto tiene una topografía de tipo ondula además de suelo predominante arcillo arenoso según el EMS.

Rupp (2017), en su tesis "Diseño del mejoramiento y ampliación de los sistemas de agua potable y saneamiento del caserío Pampayacu, centro poblado menor de Huachumay, distrito de Huacrachuco, provincia de Marañon, departamento de Huanuco", planteo el diseño de agua mediante una captación manantial de ladera, con una línea de conducción la cual tiene válvula de purga y trabajo con el reservorio existente del proyecto, además en saneamiento cuenta con un total de 72 UBS y una red de alcantarillado para la zona urbanizada, utilizando pozo de infiltración para la evacuación de aguas grises y un pozo percolador para las agua negras.

Miranda (2017), en su tesis denominada "Diseño del mejoramiento y ampliación del servicio de agua potable y unidades básicas de

saneamiento en el anexo de Alto Marañón, distrito de Huacrachuco, provincia de Marañón, departamento de Huánuco", detalla que, se encuentra ubicado a 3884 m.s.n.m. contando con una población de 490 habitantes además de presentar un suelo limo-arcilloso, así mismo dentro de su diseño la captación fue de fondo, contando con cámara rompe presión además de tener un reservorio de 20m3 que distribuye a la población, finalmente en cuanto a saneamiento se derivo a biodigestor de 1300litros para ser conducido a un zanja de infiltración.

Sangay y Mamani (2014), en su tesis "Diseño del sistema de agua potable y tratamiento de aguas residuales del caserío Collpa, distrito de Jesús, provincia de Cajamarca, departamento de Cajamarca", redactaron que, la población contaba con un sistema del cual no abastecía en su totalidad, sino al 60% de la población, por ello, se realizó el sistema de abastecimiento, donde la captación fue de un manantial que contaba con agua constante y suficiente, así mismo, la línea de conducción del agua desde la captación hacia el reservorio es por gravedad, de igual manera la distribución hacia las viviendas de los pobladores; en cuanto a saneamiento se consideró la red de alcantarillado con una planta de tratamiento de tanque imhoff; concluyendo que, el área del proyecto tuvo una topografía ondulada, contaba con pendientes que varían entre 2 a 15%, en los EMS de acuerdo a la textura del terreno se determinó que son suelos franco arcillosos.

Concha y Guillén (2014), en su tesis denominada "Mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable (caso: urbanización valle Esmeralda, distrito Pueblo Nuevo, provincia y departamento de Ica)", plantearon como objetivo, mejorar el sistema de la extracción del agua mediante el pozo tubular existente, para esto, se abastece a la población de dos fuentes una superficial y otra subterránea, que nos permitirá bombear el agua para la distribución de la misma, por lo cual se concluyó que; mediante el estudio geofísico de la zona, la profundidad del pozo puede llegar hasta los 90m debido a la rocosidad,

la zona cuenta con una buena explotación de aguas subterráneas que nos aseguran la cantidad y constancia del recurso hídrico, el caudal de bombeo para el proyecto será de 60 lt/seg con 24 hr. de bombeo.

Flores (2013), en su tesis denominada "Mejoramiento y ampliación del servicio de agua potable y saneamiento del caserío Buenos Aires Payac, distrito, provincia Cutervo — Cajamarca", nos explicó que, la población contaba con un sistema defectuoso con más de 20 años de operativa, para esto, se realizó la captación de un manantial distribuyendo el recurso hídrico por gravedad al reservorio y así mismo a la población además de utilizar cámaras rompe presión (CR7), en cuanto al saneamiento se realizó letrinas de arrastre hidráulico con desfogue en biodigestores y pozo percolador; por tal motivo se concluyó que; mediante los estudios realizado el terreno del proyecto está constituido de limos, arcilla y rocas en un porcentaje mínimo, tiene una temperatura de 15°C a 30°C y humedad relativamente media de 78.96%.

Salvador y Moreno (2013), en su tesis "Diseño del sistema integral de agua potable y alcantarillado de las comunidades de Calispuquio y Chinchimarca – provincia de Cajamarca", plantearon que mediante, la captación del manantial "el chorro de la portada" con una conducción hacia un reservorio diseñado con una capacidad de 26 m3, con el cual posteriormente distribuir a la población el agua por gravedad, además, de un sistema mixto de saneamiento, de alcantarillado y letrinización con biodigestor; con esto se concluyó que, el terreno tiene una topografía relativamente accidentada, con desniveles de más de 350 metros, así también, en el EMS se encontró que el terreno está constituido por arenas rocosas, limosas y arcillosas con una capacidad portante de 0.96 a 1.21 kg/cm2, siendo esto favorable para resistir las estructuras que se utilizó.

Municipalidad Provincial de Cajamarca (2010), en su perfil "Mejoramiento y ampliación del sistema de agua potable y letrinización del caserío de Iscoconga distrito de Llacanora, provincia de Cajamarca – Cajamarca", nos mostró que la población presentó enfermedades gastrointestinales, parasitarias y dérmicas, para lo cual se dedujo que, mediante la captación de dos fuentes; de ladera y de fondo, la construcción de 2 cámaras de reuniones, 6 pases aéreos, diseñando un reservorio circular además de letrinas para su saneamiento; se contribuyó a que las 68 viviendas beneficiarias redujeran el tiempo y esfuerzo que dedicaban para la obtención del agua además del bienestar de los pobladores.

Olivari y Castro (2008), en su tesis denominada "Diseño del sistema de abastecimiento de agua y alcantarillado del centro poblado Cruz de Médano Lambayeque", concluyeron que, a través de la extracción del agua del subsuelo mediante un pozo tubular para el bombeo del agua con una potencia de 50HP de la bomba hacia un reservorio elevado de 600m3 y su distribución por gravedad a 647 usuarios, además de un sistema mixto de alcantarillado de aguas servidas y precipitaciones; cubrir al 100% el recurso hídrico para la población.

Guzmán (2004), en su tesis "Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable por bombeo para el caserío la Fe, Cantón Pujujil ii, Municipio y departamento de Sololá", concluyó que, con la realización de una cámara de captación, conduciendo el agua hacia un tanque de succión para posteriormente distribuirla por bombeo con una potencia de 10HP al reservorio ubicado en la parte más alta de la población distribuyendo a la línea de conducción por gravedad; lo cual redujo los riesgos de enfermedades por falta de higiene siendo 475 los beneficiaros.

1.3. Teorías relacionadas al Tema

En la realización del proyecto de investigación se hace referencia a los siguientes libros y normativas:

LEVANTAMIENTO TOPOGRÁFICO: Rama de la ingeniería que nos permite recolectar datos de los puntos geográficos de las partes físicas del geoide, para el procesamiento de la información; obteniendo medidas horizontales y verticales entre puntos de la superficie terrestre para su posterior representación sobre un plano a escala (Mendoza, 2015, p.13).

REDES DE APOYOS: Estas redes de apoyos están formadas por puntos que están conectadas entre sí, generando líneas imaginarias, figuras geométricas que serán de apoyo necesarios para el levantamiento topográfico, las cuales se marcan mediante estacas para fijar la ubicación de los puntos a tomar generando curvas de nivel. Estas pueden ser de apoyo planimétrico o apoyo altimétrico (Mendoza, 2015, p. 20).

RED DE APOYO PLANIMÉTRICO: Esta red de apoyo planimétrico se utiliza cuando el área de estudio tiene una extensión media, la cual no permite realizar el levantamiento con una sola estación. Por lo tanto, esta red es el conjunto de estaciones conectadas por líneas imaginarias que generan la estructura del levantamiento para la representación del terreno, sin considerar elevaciones, obteniendo un sistema de coordenadas rectangulares planas (Mendoza, 2015, p. 20).

RED DE APOYO ALTIMÉTRICO: Esta red de apoyo altimétrico, permite determinar la distancia vertical que existe entre dos puntos tomados en el terreno, en concreto, considera la diferencia de cota entre la ubicación de los puntos tomados del área de estudio y un plano horizontal de comparación (Mendoza, 2015, p. 23).

ESTUDIO DE MECÁNICA DE SUELOS: Es la ciencia que se encarga de estudiar el suelo mediante la toma de muestras que proporcionan el

estado del terreno que conservan todas o algunas propiedades de la misma, dependiendo de la alteración de estas al momento de la extracción (Torrijo y Cortés, 2007, p. 134).

MUESTRAS DE SUELOS: Extracción de muestra de la calicata realizada en el área de estudio que proporcionan el estado del mismo que conservan todas o algunas propiedades de la misma, dependiendo de la alteración de estas al momento de la extracción (Reglamento Nacional de Edificaciones (RNE) – E.050, 2016, p.420).

CONTENIDO DE HUMEDAD: Determinación del contenido de agua que contiene una masa de suelo en función a su volumen, la cual se da mediante la relación en porcentaje de la masa de agua libre en una masa de material dada correspondiente a una masa de material sólido, como lo son las partículas minerales naturales de suelo y roca. (ASTM D2216, 1998).

GRANULOMETRÍA: Es el análisis que determinar cuantitativamente la distribución de tamaño de las partículas del suelo, mediante tamices de aberturas cuadradas que proporcionan el porcentaje de su peso, así como la variedad de tamaño que tiene el mismo; estas partículas se determinan mediante dos procesos aquellas que son retenidas en la malla N°200 son tamizados, mientras que los que pasan esta malla se determinan por vía húmeda (hidrometría) basado en sedimentación. (ASTM D4220, 2014).

LÍMITES DE CONSISTENCIA: Ensayos que determinan el limite líquido, limite plástico e índice de plasticidad de los suelos, estos límites nos permiten estimar el comportamiento de los suelos en su estado natural, así como su compresibilidad, conductividad permeabilidad, compactibilidad, contracción, resistencia al corte hidráulico (ASTM D4318, 2017).

DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE: Este diseño consiste en la determinación del tipo de fuente del cual se abastecerá, para

posteriormente ubicar la cámara de captación, la cámara de bombeo, línea de impulsión, el tipo de reservorio, línea de aducción y red de distribución (Agüero,1997, p. 24).

FUENTE DE ABASTECIMIENTO: La fuente abastecimiento o captación, puede ser de manantiales, con captación de ladera o galerías filtrantes, aguas subterráneas captadas de pozos profundos, o aguas superficiales; que deben estar libres de microorganismos patógenos, con calidad compatible para el consumo humano (Agüero, 1997, p.27).

AGUA SUBTERRÁNEA: Es aquella agua que se extrae del subsuelo, mediante la evaluación de su disponibilidad, frecuencia, cantidad y calidad de este recurso, para sus fines requeridos. Estas pueden ser pozos profundos, pozos excavados, galerías filtrantes o manantiales (RNE - OS.010, 2016, p.133).

POZOS ROFUNDOS: Excavaciones o perforaciones, que se realiza al suelo con la finalidad de captar el agua subterránea para abastecimiento de la misma, el agua es captada de napas profundas que cuentan con mayor volumen de rendimiento óptimo para la población. Son los pozos abiertos con pequeños diámetros, de material impermeable (PVC), con diámetro suficiente para la instalación del cilindro de la bomba de mano con la tubería de impulsión (MINSA, 1997, p. 24).

OBRAS DE CAPTACIÓN: Es una obra destinada para asegurar la calidad, cantidad y control del recurso hídrico necesario para abastecer a una determinada población. Del cual la procedencia de esta agua puede ser fluvial, superficial o subterránea (RNE - OS.010, 2016, p.131).

DOTACIÓN: Es el volumen de agua que se suministra por habitante y por día. Esta puede varía de acuerdo a las condiciones climáticas, locales, población, forma de abastecimiento (Acosta, 2008, p.8).

CAUDAL MÁXIMO HORARIO: Es la demanda máxima que se presenta en una hora durante un año completo (RNE - OS.010, 2016, p.133).

CAUDAL MÁXIMO DIARIO: Es la demanda máxima que se presenta en un día del año, es decir, el día de mayor consumo en el año (RNE - OS.010, 2016, p.133).

RESERVORIO: Es un depósito de concreto que sirve para almacenar el agua que se distribuye a la población, además de ello garantiza su disponibilidad continua del recurso hídrico (RNE - OS.030, 2016, p.150).

RED DE DISTRIBUCIÓN: Es el conjunto de tuberías, accesorios y estructuras que se instalan para distribuir el agua desde el reservorio hasta la toma domiciliaria (RNE - OS.050, 2016, p.153).

DISEÑO DE UBS: Es un servicio sanitario que puede ser construido de albañilería o transportables. Estos cuenta con un sanitario de arrastre hidráulico, un lavatorio y una ducha que están conectados a un drenaje de evacuación así también la instalación de energía eléctrica para el alumbrado interno de la habitación. (Campy y Urrutia, 2012, p.4).

AGUAS GRISES: Aguas provenientes de la evacuación de aparatos sanitarios como el lavatorio, la ducha, el lavadero de ropa; las cuales no cuentan con presencia de sólidos. (Soriano, 2009, p.10)

AGUAS NEGRAS: Aguas proveniente de la evacuación de aparatos sanitarios como el inodoro; el cual presenta arrastre de sólidos. (Soriano, 2009, p.10)

CAUDAL DE CONTRIBUCIÓN AL ALCANTARILLADO: Debe ser calculado con un coeficiente de retorno (C) del 80 % del caudal de agua potable consumida (RNE - OS.070, 2016, p.182).

BIODIGESTORES: Proceso biológico que permite el aprovechamiento de los desechos orgánicos y estiércol de animales convirtiéndolo en gas metano para la cocina y abono para cultivos (Martí, 2008, p.43).

POZO PERCOLADOR: Se utilizan cuando el terreno de la superficie es impermeable y en la parte más profunda se encuentra terreno permeable; para ello la profundidad dependerá de la altura a la cual se encuentre el estrato permeable. Estos pozos son construidos de paredes de ladrillos con juntas abiertas, ésta tiene que tener una separación de hasta 3 veces el diámetro del pozo; que servirá para que el agua filtre de manera fluida (García, 2009, p.39).

IMPACTO AMBIENTAL: Alteración del medio ambiente generando un efecto positivo o negativo en el mismo, causado por la actividad humana (Zaror, 2002, p.283).

COSTOS Y PRESUPUESTO: Es la contabilización del metraje y valorización monetaria de los insumos de un conjunto de partidas que se utilizaran dentro de la parte constructiva del proyecto, presumiendo un monto estimado para el desarrollo del mismo pudiendo variar ésta en campo (CAPECO, 2004, p.13).

1.4. Formulación del Problema

¿Qué características técnicas deberá cumplir el diseño para el mejoramiento y ampliación del sistema de agua potable por bombeo y saneamiento básico del caserío Iscoconga del distrito de Llacanora, provincia de Cajamarca, departamento de Cajamarca?

1.5. Justificación

El presente proyecto justifica la necesidad de abastecimiento hídrico a la población del caserio Iscoconga en su totalidad, considerando que la población cuenta con un servicio deficiente debido a la culminación del periodo de vida del sistema existente además del incremento poblacional, con la finalidad de mejorar su servicio y eliminar las letrinas existentes por unidades básicas de saneamientos que se derivarán a biodigestores que permitirá reducir la contaminación que se vierte al ecosistema, generando energías limpias y un impacto positivo en la mejora de la calidad de vida; que ayudan a la mejora del caserío Iscoconga generando un impacto positivo para el medio ambiente.

El proyecto se realizó haciendo uso de las normas técnicas presentes en el Reglamento Nacional de Edificaciones, en Obras de Saneamiento (OS) además de Instalaciones sanitarias para edificaciones (IS.010), ya que es fundamental el cumplimiento de los parámetros normativos y características que permiten el desarrollo de un adecuado sistema de agua y disposición de eliminación de excretras, satisfaciendo el periodo de vida útil de 20 años de manera eficiente, garantizando la cantidad suficiente y de buena calidad del servicio básico las 24 horas del día, para la mejora del estilo de vida de los pobladores.

Como consecuencia de un sistema de abastecimiento hídrico y de saneamiento de calidad se satisface la necesidad de la población, que muchas veces se ve obligada a obtener el agua del lugar de donde brota ésta, que por lo general se encuentra alejado de su vivienda o en

algunos casos se limitan a consumir agua no apta para su consumo; generando una serie de enfermedades diarreicas y estomacales en la salud de la población. Con este proyecto se disminuirá las enfermedades que conlleva el uso de un sistema deficiente, con el objetivo de generar un impacto positivo en la salud de los pobladores del caserío de Iscoconga, brindándoles hábitos de higiene como debe ser y en cualquier momento desde la comodidad de sus hogares.

1.6. Hipótesis

La hipótesis es implícita, por lo cual deben cumplir con los parámetros indicados en las normas OS.010, OS.030, OS.050, IS.010 que se encuentran dentro del Reglamento Nacional de Edificaciones.

1.7. Objetivos

1.7.1. Objetivo general:

Determinar las características técnicas para el diseño del mejoramiento y ampliación del sistema de agua potable por bombeo y saneamiento básico del caserío Iscoconga del distrito de Llacanora, provincia de Cajamarca, departamento de Cajamarca.

1.7.2. Objetivos específicos:

- ✓ Elaborar el levantamiento topográfico.
- ✓ Elaborar el estudio de mecánica de suelos.
- ✓ Elaborar el diseño del sistema de agua potable.
- ✓ Elaborar el diseño de UBS y biodigestores.
- ✓ Elaborar el estudio de impacto ambiental.
- ✓ Elaborar el estudio de costos y presupuestos.

II. MÉTODO

2.1. Diseño de Investigación

El diseño de investigación del presente proyecto es no experimental, por lo tanto, se utilizó un estudio descriptivo simple. El esquema será el siguiente:

M ----- O

Donde:

- ✓ M: Lugar donde se realizó los estudios del proyecto y la población beneficiada.
- ✓ O: Datos obtenidos de la muestra de la población.

2.2. Variables, Operacionalización

2.2.1. Variable

Diseño del sistema de agua potable y saneamiento básico.

2.2.2. Operacionalización

Variable	Dimensiones	Definición conceptual	Definición operacional	Indicadores	Escala de Medición
	Levantamiento topográfico Rama de la ingeniería que nos permite recolectar datos de los puntos geográficos de las partes físicas del geoide, para el procesamiento de la información (Mendoza, 2015, p.13).	ingeniería que nos permite recolectar	que nos puntos geodésicos en el lugar, realizando la s puntos red de apoyo de las planimétrico, así como,	Red de apoyo planimétrico	Razón
		geográficos de las		Levantamiento Altimétrico	
		altimétrico; para la determinación de los perfiles longitudinales	Perfiles Longitudinales		
			Levantamiento a curvas de nivel		
	Estudio de mecánica de suelos suelos Toma de muestras que proporcionan el estado del terreno que conservan todas o algunas propiedades de la misma, dependiendo de la alteración de estas al momento de la	que proporcionan el estado del terreno	Mediante los ensayos realizados en el laboratorio se realizó la granulometría,	Contenido de humedad	Razón
		contenido de	Granulometría		
		dependiendo de la alteración de estas	ayudó a determinar el tipo de suelo y las	Límites de consistencia	

Diseño del		extracción (RNE – E.050, 2016, p.420).	presenta, así como, la capacidad portante para los diseños de la	Capacidad Portante	
sistema de agua potable y saneamiento	Diseño del sistena de Agua Potable	El diseño de la red de agua potable consiste en la	estructura. Se realizó con los datos obtenidos en campo, como la	Caudal de captación	Razón
básico	tipo de cual se a para posterior ubicar la captaciói	determinación del tipo de fuente del cual se abastecerá, para	población beneficiaria, el aforo de la fuente para el cálculo de los caudales y diseño, considerando las normas técnicas necesarias con apoyo de los programas y	Presión	
		posteriormente ubicar la cámara de captación, la cámara de bombeo,		Diámetro de tubería	
		el tipo de reservorio, línea de aducción y red de distribución (Agüero,1997, p.27).	software para el diseño y calculo.	Velocidades	
	Diseño de UBS	Es un servicio sanitario que puede ser construido de albañilería o transportables. Estos cuentan con	Se determinó qué tipo de ubs se utilizó, en este caso de albañilería; diseñando el ubs con las medidas establecidas por el	Componentes de las UBS (Inodoro, lavadero, ducha)	Razón
		un sanitario de arrastre hidráulico, un lavatorio y una ducha que están conectados a un	reglamento con todos los componentes de esta. Además, se consideró el tipo de mantenimiento que se	Caudal de diseño	
		drenaje de evacuación (Campy y Urrutia, 2012, p.4).	dio la evacuación de estas aguas mediante biodigestores prefabricados.	Biodigestor	
	Impacto Ambiental	Alteración del medio ambiente generando un efecto positivo o negativo en el	Esto se identificó mediante el uso que se les da a los recursos que tienen, en este caso el agua; para	Impacto negativo (-)	Nominal
		mismo, causado por la actividad humana (Zaror, 2002, p.283).	generar productividad y reutilización de estos recursos para la mejora de la comunidad.	Impacto positivo (+)	
	Costos y presupuestos	Es la contabilización del metraje y valorización	Para realizar el presupuesto se metro la partida que se utilizó además de hacer el	Metrados	Razón
		monetaria de los insumos de un conjunto de	análisis de costos unitarios con el requerimiento del	Análisis de costos unitarios	
		partidas que se utilizaran dentro de la parte constructiva del proyecto, presumiendo un	personal, materiales y maquinaria y equipo que se necesitó; así mismo se contabilizó los gastos generales	Relación de insumos	
		monto estimado para el desarrollo del mismo pudiendo variar ésta en campo (CAPECO, 2004, p.10).	de los profesionales que intervengan, incluyendo la utilidad del proyecto.	Formula polinómica	

2.3. Población muestral

Consta con un área de influencia de 2.25 km² del caserío de Iscoconga del distrito de Llacanora, provincia de Cajamarca el cual cuenta con 65 viviendas beneficiarias.

2.4. Técnicas e instrumentos de recolección de datos

La técnica utilizada en el presente proyecto de investigación es la Observación, debido a que esto nos permite observar la necesidad de la población. Por otro lado, se consideran los procedimientos de los datos obtenidos en el campo del levantamiento topográfico, además de los análisis del estudio de suelos e hidrológicos.

Los instrumentos a utilizar son: equipos topográficos como la estación Total Leica FlexLine TS02_06_0, 9GPS, que servirán para realizar el levantamiento topográfico de la zona en estudio, en el caserío Iscoconga. Los estudios de mecánica de suelos de las muestras extraídas de las calicatas de la zona, se estudiaron en el laboratorio de suelos de la Universidad Cesar Vallejo. Así mismo, para realizar el análisis de la muestra de la fuente de donde se abastece la población se hizo uso del laboratorio de ingeniería ambiental de la Universidad Cesar Vallejo. También se hizo uso de otros útiles de escritorio, como cuadernos, lápices, laptop para uso de los programas.

2.5. Métodos de análisis de datos

Para el procesamiento de los datos topográficos obtenidos de la estación total de la zona de estudio, se hace uso del software AutoCAD Civil 3D 2016; con el cual se realizó el plano topográfico de la zona de estudio, así como su perfil longitudinal. Además, se adiciona el uso del software AutoCAD 2016 para el diseño de planos de las distintas estructuras que se necesitó, como complemento del software mencionado anteriormente. El uso del programa Water Cad nos sirvió para el modelamiento hidráulico

del diseño de la red de agua potable para el cálculo de las presiones. Además de ellos, para la elaboración del presupuesto que se obtuvo al final del proyecto, se hizo uso del programa S10 presupuestos 2005, para obtener el presupuesto de acuerdo a los insumos y recursos que se necesitó dentro del proyecto.

2.6. Aspectos éticos

Los datos obtenidos de la visita de campo a la zona de estudio que son utilizados posteriormente, son verídicos debido a que fue recolectada en el campo, consultada con los mismos pobladores del caserío de Iscoconga, y así mismo la información que se brinde al finalizar el presente proyecto y realizar los estudios necesarios, serán confiables y fundamentados por las diversas teorías de estudio que aplique para cada caso.

Para realizar los estudios necesarios para su análisis, se presentó una autorización al alcalde distrital de Llacanora Wilder Quiliche Quiroz, solicitando el permiso sin invadir el espacio de la población ni incomodar a la misma. (Ver Anexo 2)

III. RESULTADOS

3.1. LEVANTAMIENTO TOPOGRÁFICO

3.1.1. Generalidades

Se realizó el reconocimiento del terreno donde se ejecutará el proyecto para hacer el levantamiento topográfico, se observó que la zona a levantar cuenta con una extensión media, ya que en la zona se tiene un sistema de hace más de 20 años, además de ello se tomó como referencia los componentes de dicho sistema y se comenzó desde el punto más alto de la zona donde se ubica el reservorio existente del sistema, para luego seguir con la línea de impulsión de la cámara de bombeo, además de ir levantando la zona cercana a esta, debido a que el pueblo se encuentra concentrado en esta zona, así mismo se continuo con la captación existente y finalmente el sector más alejados al sistema donde se distribuirá el recurso hídrico para cada vivienda de la población.

En simultaneo se realizó el levantamiento catastral, para obtener los puntos de la ubicación de cada vivienda y así tener referencia de la ubicación de las conexiones domiciliarias que se plantean.

3.1.2. Objetivos

Se proponen los siguientes objetivos para el levantamiento topográfico:

 Determinar las características topográficas del terreno mediante los trabajos de campo realizados, y así poder realizar los planos topográficos a curvas de nivel ubicando, la captación, cámara de bombeo, línea de impulsión, reservorio, redes de distribución del sistema de agua potable y la ubicación de los UBS de arrastre hidráulico y biodigestor.

- Definir la ubicación de los componentes del sistema de agua y saneamiento básico con referencia del sistema existente.
- Realizar el plano de curvas de nivel, con estas a cada 1m como lo indica la norma OS del Reglamento Nacional de Edificaciones.

3.1.3. Reconocimiento del terreno

Durante el reconocimiento del terreno, se realizó un estudio global de la zona de estudio, con la finalidad de tener una idea general de la topografía existente, y además de determinar el tipo de instrumentos a emplear y la ubicación del punto de inicio del levantamiento. Este recorrido se realizó con la compañía de algunos pobladores de la zona, que coordinaron para realizar el reconocimiento del terreno, así como el punto más alto de este, donde se ubicaba el reservorio del sistema existente.

La zona de estudio de la localidad de Iscoconga presenta: una captación existente que se encuentra en el centro de la conglomeración de las viviendas, así mismo se encuentra la cámara de bombeo cerca a la captación, con una línea de impulsión de 350m aproximadamente, además de ello cuenta con un reservorio rectangular semi-apoyado la cual se ubica en la cota más alta del área de estudio, y posteriormente las viviendas que se encuentras más alejados y dispersas del sistema.

Luego de realizar el reconocimiento de campo se prosiguió con la ubicación de las estaciones, las cuales deben estar ubicadas de manera estratégica, para poder tener una visualización mayor de puntos posibles, además de tener una vista recíproca de otra posible estación.

El levantamiento topográfico comienza con la toma de dos puntos (Punto de referencia y Estación 1) con la ayuda de un GPS, para obtener sus coordenadas y cota, las cuales son introducidas en la estación para hacer una corrección y se obtenga un error de valor mínimo, estos puntos estuvieron ubicados en la parte más alta de la zona de estudio, dónde se empezó a realizar el levantamiento, tomando puntos del reservorio existente, además de la ubicación proyectada del mismo y por dónde está ubicada la tubería que conforma la línea de impulsión existente, hasta llegar a la captación del sistema y las viviendas cercanas a ella, como las más dispersas, que se encuentran paralelamente a las dos carreteras.

Además de ello cada punto registrado se fue decodificando con una nomenclatura específica para evitar confusiones algunas al momento de procesar los datos y cada punto sea identificado ya sea como terreno natural, casa, vía, establecimientos que posee el lugar o cualquiera de los elementos que conforma el sistema.

3.1.4. Redes de apoyos

Los levantamientos requieren de redes de apoyos las cuales están formadas por puntos que se conectan entre sí, generando líneas imaginarias, figuras geométricas que serán de apoyo necesarios para el levantamiento topográfico. Estos puntos, se marcaron en el terreno mediante estacas y gracias a ellos, se fijaron las ubicaciones de la estación total, del cual se toman los detalles del terreno para generar las curvas de nivel.

3.1.4.1. Red de apoyo Planimétrico

Esta red de apoyo planimétrico se utiliza cuando el área de estudio tiene una extensión media, la cual no permite realizar el levantamiento con una sola estación. Por lo tanto, esta red es el conjunto de estaciones conectadas por líneas imaginarias que generan la estructura del levantamiento para la representación del terreno, sin considerar elevaciones, obteniendo un sistema de coordenadas rectangulares planas.

Trazado de la poligonal

Se puede desarrollar el levantamiento por 3 métodos: triangulación, trilateración o poligonal abierta o cerrada. El levantamiento realizado en el área de estudio fue mediante el método de una poligonal abierta, que consiste en plasmar puntos que son estaciones y trazos que representan distancia que toman forma de un polígono. Dentro del levantamiento se consideró 7 estaciones con nomenclatura correlativa en cada vértice. Se elaboró el siguiente procedimiento para obtener los datos de una estación a otra de una manera correcta:

- Centrar y nivelar la estación total.
- Toma de la mayor cantidad de puntos disponibles, que nos permiten detallar el terreno.
- Se sitúa el instrumento en la siguiente estación determinada, centrando y nivelando para posteriormente visar la estación anterior además de la estación siguiente.
- Así mismo, se repite la misma operación para cada una de las estaciones siguientes.

Con los datos obtenidos anteriormente, en gabinete se realizó el procesamiento de estos datos, que se basa en vincular los puntos, que llevan distintas nomenclaturas como TN (Terreno Natural), C (Casa) y V (Vía).

3.1.4.2. Red de apoyo Altimétrico

Esta red de apoyo altimétrico, nos permite determinar la distancia vertical que existe entre dos puntos tomados en el terreno, en concreto, considera la diferencia de cota entre la ubicación de los puntos tomados del área de estudio y un plano horizontal de comparación.

3.1.5. Levantamiento a curvas de nivel

La superficie de terreno obtenida después de realizar el levantamiento topográfico, se formará mediante curvas de nivel. Estas curvas de nivel son líneas de aquellos puntos que cuentan con cotas iguales; así mismo se separan por equidistancia, que vendría a ser la distancia vertical constante entre cada curva de nivel.

3.1.5.1. Criterios para determinar el tipo de topografía del terreno

Se tomará como referencia los datos del siguiente cuadro, para determinar el tipo de topografía del terreno:

Cuadro 1: Tabla de clasificación por orografía del terreno

PENDIENTE TRANSVERSALES	TIPO DE TOPOGRAFÍA
0% - 10%	Llana
11% - 50%	Ondulada
51% - 100%	Accidentada
Mayor 100%	Montañosa

Fuente: Manual de Carreteras: Diseño Geométrico (DG). Ministerio de Transporte y comunicaciones, 2018.

3.1.6. Metodología de trabajo

3.1.6.1. Organización

- Reconocimiento del terreno
- Equipo de trabajo:

01 operador de estación total

01 libretista

01 porta Prisma

Instrumentos utilizados
 01 estación total Leica TS-06 junto al trípode
 01 prima, con su bastón
 01 GPS Navegador
 01 wincha

3.1.6.2. Trabajo de campo

Realizado el reconocimiento del terreno a estudiar se procedió a determinar los puntos, donde se instalará la estación, con lo mencionado anteriormente se da inicio al levantamiento topográfico desde la parte más alta de la zona, donde se encuentra el reservorio existente, línea de impulsión, cámara de bombeo, captación y viviendas que se encuentran adyacentes al sistema.

Puntos de Georreferenciación

Estos puntos pertenecen al punto de referencia tomado y la estación número 1 que se ubicó sobre el reservorio existente, desde la cual se tenía mejor visualización a los puntos de la parte más baja de la zona. Los puntos fueron obtenidos con GPS Diferencial, el cual nos proporcionó las siguientes Coordenadas UTM Sistema WGS84

Cuadro 2: Coordenadas de punto de referencia y estación 1.

PUNTO	ESTE	NORTE	COTA
E1 GPS	781690.000	9203164.000	2657.000
PR	781693.000	9203167.000	2653.000

3.1.6.3. Trabajo de Gabinete

Una vez culminado el levantamiento topográfico en la zona de estudio, se prosiguió al procesamiento de los datos adquiridos, con la secuencia siguiente:

- Descargar los datos guardados en la memoria de la Estación Total, a través de una memoria USB externa, el formato del archivo guardado tiene la nomenclatura CSV.
- Con los datos de la Estación Total en la memoria USB, se exportó los puntos al programa Civil 3D 2016.
- Una vez en el programa, se realiza una serie de procedimientos la cual implica la creación de superficies, para poder obtener las curvas de nivel y realizar los diseños respectivos.

3.1.7. Análisis de resultados

De la realización de los trabajos topográficos, se obtuvo la siguiente información:

- Dentro de las características geográficas del terreno varía en pendientes desde 0% al 10% siendo un terreno llano o plano, lo cual no presenta problemas para la distribución por gravedad.
- Los puntos obtenidos, se detallarán en el siguiente cuadro:

Cuadro 3: Puntos de referencia y estaciones.

PUNTO	ESTE	NORTE	COTA	DESCRIPCIÓN
1000	781690	9203164	2657	E1
1	781693	9203167	2653	PR
2000	781640	9203037	2644	E2

3000	781625	9203013	2642	E3
4000	781605	9202976	2637	E4
5000	781588	9202943	2633	E5
6000	781491	9202946	2632	E6
7000	781545	9202869	2626	E7

Además, se pudo determinar puntos importantes como:

✓ Punto donde está ubicado la captación existente:

Este: 781607.225

Norte: 9202847.419

Cota: 2626.50

✓ Punto donde está ubicado la cámara de bombeo existente:

Este: 781605.406

Norte: 9202854.414

Cota: 2626.525

✓ Punto donde está ubicado el reservorio existente:

Este: 781690.0000

Norte: 9203164.0000

Cota: 2657.000

Con la ubicación de los puntos se pudo realizar el plano Catastral, además de determinar la distancia que existe entre el punto de captación existente hasta el reservorio existente, que es de 350 m. aproximadamente. Así mismo se pudo visualizar la existencia de 65 viviendas, un parque, una Iglesia, un botiquín, una casa comunal y una lavandería.

3.2. ESTUDIO DE MECÁNICA DE SUELOS

3.2.1. Generalidades

Con el finalidad de conocer las características físico-mecánicas que presenta el suelo del caserío Iscoconga, se elaboró un estudio de suelos, el cual nos proporcionó las propiedades del área de estudio donde se construirán las distintas estructuras del sistema de agua potable como son la captación, cámara de bombeo, el reservorio, así también donde irán enterradas la línea de impulsión y las redes de distribución además de ello la ubicación de las UBS con arrastre hidráulico y el biodigestor para cada vivienda de la población. Para ello, se extrajo muestras del terreno en cada punto mencionado anteriormente, para su análisis.

Los análisis de las muestras obtenidas para el presente proyecto han sido elaborados en el laboratorio de suelos de la Escuela Profesional de Ingeniería Civil de la Universidad César Vallejo.

3.2.2. Objetivos

- Extraer muestras de las calicatas realizadas en las partes estratégicas, donde se ubicarán los componentes del sistema de agua potable y saneamiento básico, para ser analizados luego.
- Determinar porcentajes de humedad de cada una de las muestras extraídas.
- Realizar el análisis granulométrico, con la finalidad de obtener la distribución por tamaño de las partículas predominantes en cada muestra extraída del suelo.
- Determinar los límites de Atterberg lo cual nos proporciona el límite líquido, límite plástico y el índice de plasticidad.
- Determinar el peso unitario del suelo, así como la capacidad de carga de la muestra extraída donde se ubicará el reservorio.

 Realizar ensayo de infiltración en tres zonas específicas del terreno donde se ubicarán el pozo de infiltración y biodigestor para cada vivienda.

3.2.3. Sismicidad

El Perú presenta una actividad sísmica relacionado al fenómeno de subducción de la placa de Nazca bajo la palca Sudamericana, lo cual genera movimientos sísmicos de magnitudes grandes con velocidad promedio, pero frecuencia relativa. En síntesis, el Perú se encuentra en el límite occidental de América del Sur, con mayor actividad sísmica en el mundo por ser una región sísmica. Para ello, la Norma E.030 que corresponde a consideraciones sísmicas, nos proporciona algunos de los parámetros de acuerdo a la zona donde se realizará el presente proyecto, para lo cual se requiere definir su ubicación:

Lugar Del Proyecto: Caserío de Iscoconga, distrito de Llacanora, provincia de Cajamarca, departamento de Cajamarca.

Cuadro 4: Parámetros sísmicos

PARÁMETRO	NOMENCLATURA	VALOR
Zona Sísmica del Proyecto	Z 3	0.35
Coeficiente del sitio	S ₂	1.15
Períodos	T _P (s)	0.60
	T∟(s)	2.00

3.2.4. Trabajos de campo

3.2.4.1. Ensayo de Infiltración

Ensayo N°01

- Calicata de 1m de largo, 1m de ancho y 50cm de profundidad.
- Agujero cilíndrico de 20 cm de diámetro y 50cm de profundidad.
- Tipo de suelo: Estrato compuesto por arcilla ligera arenosa, suelo limoso, con material de 51.59% de finos (que pasa la malla N°200); su clasificación según el Sistema Unificado de Clasificación de Suelos (SUCS) lo define como un suelo "CL" y, su clasificación según la Asociación Estadounidense de Funcionarios Estatales de Carreteras y Transportación (AASHTO) por sus siglas en ingles, como un suelo "A-4 (1)". La humedad promedio es 10.38%.
- Ubicación del Sitio: Área donde se ubicarán las zanjas de infiltración.
- Tasa de infiltración (T=2.13 min/cm)

Ensayo N°02

- Calicata de 1m de largo, 1m de ancho y 100cm de profundidad.
- Agujero cilíndrico de 20 cm de diámetro y 50cm de profundidad.
- Tipo de suelo: Estrato compuesto por arcilla ligera arenosa, suelo limoso, con material de 51.59% de finos (que pasa la malla N°200); su clasificación SUCS lo define como un suelo "CL" y, su clasificación AASHTO, como un suelo "A-4 (1)". La humedad promedio es 10.38%.
- Ubicación del Sitio: Área donde se ubicarán las zanjas de infiltración.
- Tasa de infiltración (T=2.04 min/cm).

Ensayo N°03

- Calicata de 1m de largo, 1m de ancho y 50cm de profundidad.
- Agujero cilíndrico de 20 cm de diámetro y 150cm de profundidad.
- Tipo de suelo: Estrato compuesto por arcilla ligera arenosa, suelo limoso, con material de 51.59% de finos (que pasa la malla N°200); su clasificación SUCS lo define como un suelo "CL" y, su clasificación AASHTO, como un suelo "A-4 (1)". La humedad promedio es 10.38%.
- Ubicación del Sitio: Área donde se ubicarán las zanjas de infiltración.
- Tasa de infiltración (T=2.01 min/cm).

3.2.4.2. Calicatas

Se realizaron excavaciones en el área de estudio con profundidades que oscilan entre 1.20 y 3.0 m dependiendo del tipo de estructura que requiere la zona. La elaboración de una calicata nos permite visualizar las variaciones del terreno "in situ", nos facilita el acceso directo al suelo del terreno, así como la extracción de las muestras que se requieren para su análisis respectivo.

3.2.4.3. Toma y transporte de muestras

La ubicación de cada calicata, fue de acuerdo a la disposición de puntos claves que se requiere para el sistema. Para la extracción de las muestras se necesitó el apoyo de los pobladores de la zona, que amablemente colaboraron con el proyecto, realizando las cavidades de 1 x 1m de área con una profundidad de 1.20m para la extracción de las muestras, para lo cual se utilizó herramientas tales como palanas, picotas, barretas entre otros, que facilitaron el trabajo. Una vez extraídas las muestras, se colocó en bolsas herméticas selladas con el fin de no alterar su humedad y evitar derrames durante su transporte. De igual modo, durante el proceso

de extracción se pudo observar que ellas calicatas del terreno contaba con un solo estrato.

Para la extracción de muestra del reservorio, se realizó una cavidad de 1 x1 m de área con 3m de profundidad, de esta calicata además de llevar una muestra en bolsa hermética, se extrajo una segunda muestra con un tubo de 4" por 15cm de longitud, con fin de no alterar su composición con agentes externos, para su estudio de capacidad portante.

Con las muestras extraídas, se procede a llevar al laboratorio de mecánica de suelos para que le realicen los estudios necesarios, para facilitar la identificación de cada muestra, estas deben de tener en cada bolsa datos como: número de calicata, ubicación, nombre del proyecto, descripción y fecha de muestreo. La nomenclatura de cada calicata se asignó desde C1 hasta C5, y que se ejecutaron 5 calicatas.

3.2.5. Trabajo de Laboratorio

Cada una de las calicatas extraídas de la zona de estudio, tenían un aproximado de 5 a 6 kg, para permitir la elaboración de los todos los ensayos requeridos en laboratorio y así obtener resultados confiables para el desarrollo del presente proyecto. En laboratorio se realizaron los siguientes ensayos:

- Contenido de humedad según la Sociedad Americana de Materiales de Prueba (ASTM) por sus siglas en inglés, ASTM D-2216
- Análisis Mecánico por tamizado ASTM D-422
- Límites de Consistencia ASTM D-4318
- Peso unitario del suelo ASTM D-2419
- Capacidad de carga Terzaghi 1943 y Vesic 1975
- Clasificación de suelo: AASHTO SUCS

3.2.5.1. Contenido De Humedad

Con este ensayo podemos obtener la cantidad presente de agua en el suelo. Para el cálculo de este porcentaje se tiene la relación entre el peso de la muestra y el peso seco de la muestra, para lo cual el peso del agua seria, el peso de la muestra húmeda menos el peso de la muestra seca. A continuación, se proporciona la expresión para el cálculo. Además de ello se utilizaron equipos para la realización del ensayo como, balanza de $500 \ gr$., horno de secado $(110°C \pm 5°C)$, cápsulas resistentes a la construcción, utensilios, guantes.

$$W(\%) = \frac{peso \ del \ agua \ x \ 100}{peso \ seco \ de \ la \ muestra}$$

Dónde:

Peso de agua = peso muestra húmeda - peso muestra seca

3.2.5.2. Análisis granulométrico

Este análisis nos brinda las propiedades volumétricas de una muestra, agrupa las partículas de acuerdo los porcentajes obtenidos del tamizado de la muestra por las diferentes aberturas de las mallas, pudiendo ser: arena, grava, limo y arcilla. Para el ensayo se necesitan equipos como, tamices de $3", 2 \frac{1}{2}", 2", \frac{1}{2}", 1, \frac{3}{4}", \frac{1}{2}", 3 8", \frac{1}{4}", N^{\circ}4, N^{\circ}6, N^{\circ}8, N^{\circ}10, N^{\circ}16, N^{\circ}20,$ $N^{\circ}30$, $N^{\circ}40$, $N^{\circ}50$, $N^{\circ}60$, $N^{\circ}80$, $N^{\circ}200$, cazoleta, balanza de 2 kg, cepillos de acero para la limpieza de los tamices, depósito para lavar el material con malla 200 y para secar material, espátula con punta cuadrada, horno de secado $110^{\circ}C \pm 5^{\circ}C$. Además de ello, el granulométrico nos permite también obtener análisis coeficientes de uniformidad y de curvatura como se muestra:

- Coeficiente de uniformidad Cu = D60/D10
- Coeficiente de curvatura $Cc = (D30)^2/(D10xD60)$

3.2.5.3. Límites de Atterberg

Los límites de Atterberg nos ayudan a caracterizar el comportamiento de los suelos finos. Los suelos presentan una propiedad que los permite deformarse hasta cierto límite sin romperse, llamada Plasticidad.

Límite Líquido

Se determina mediante el contenido de humedad del suelo bajo la capacidad de fluencia de este, para ello se realiza el ensayo donde, se coloca la muestra del suelo con un porcentaje de agua generando una masa, en la copa de Casagrande con una ranura de ancho determinado, para ser golpeado por un número de veces mediante la manivela que forma parte de la copa. Para su cálculo se utiliza la siguiente expresión:

$$Limite\ liquido = \frac{Peso\ del\ agua}{Peso\ del\ suelo\ secado\ en\ el\ horno} x 100$$

Para el resultado del porcentaje de humedad, se dará con aproximación a un número entero, además de ello, el número de golpes debe quedar dentro de los siguientes rangos: 25 a 35 golpes; 20 a 30 golpes, 15 a 25 golpes. Los equipos que se utilizan para el ensayo son: una espátula, la copa de Casagrande, acanalador, recipientes pequeños, tamiz N° 40, balanza con una precisión de 0.01 g., cepillos para limpiar tamices, horno de secado $110^{\circ}C \pm 5^{\circ}C$, agua destilada.

Límite Plástico

Se determina como el más bajo contenido de humedad con la que se forma a mano cilindros de 3mm o 1/8" de pulgada de diámetro de suelo, lo cual hace que la humedad permita que se empiece a agrietarse. Para este ensayo previamente el suelo es tamizado por

la malla N° 40, donde se descarta la porción de suelo retenida por la malla. Además, se debe considerar si el cilindro formado se fisura antes de llegar a los 3mm el suelo está seco, pero si este llega a los 3mm de diámetro y no se fisura el suelo está muy húmedo. Así mismos los equipos que se utilizan para el ensayo son: una espátula, superficie de rodadura, recipientes pequeños, plato, tamiz N° 40, balanza con una precisión de 0.01 g., cepillos para limpiar tamices, horno de secado $110^{\circ}C \pm 5^{\circ}C$, agua destilada.

Índice plástico

Se determina mediante la diferencia numérica entre los valores del resultado del límite líquido y el límite plástico del mismo suelo. Para ello se usa la expresión mostrada a continuación. Así mismo, para materiales arenosos los cuales no se puedan determinar sus limite plástico, serán reportados como limite plástico y el índice plástico NP (no plástico)

$$IP = LL - LP$$

Dónde:

IP = Índice plástico del material (%)

LL= Límite líquido del material (%)

LP= Límite plástico del material obtenido (%)

3.2.5.4. Peso unitario del suelo

Este ensayo nos permite determinar la densidad del suelo, mediante la relación que existe entre la masa y el volumen de una muestra de suelo, sus unidades se expresan en gr/cm3 debido a las pequeñas cantidades en las que se encuentran las muestras. El principio de Arquímedes nos dice que "Todo cuerpo total o parcialmente sumergido en un fluido estático, será empujado con una fuerza ascendente igual al peso del volumen del fluido

desplazado por dicho cuerpo", existen varios métodos, sin embargo, este es el método más exacto para la determinación del volumen de la muestra. Para este ensayo se utilizan equipos como: un recipiente, una balanza, agua destilada, lámina de inmersión y mercurio.

3.2.5.5. Capacidad portante.

Se le denomina así, a la capacidad que posee el terreno para soportar cargas aplicadas sobre el mismo. Es decir, es la máxima presión ejercida entre la cimentación y el terreno de manera que no se produzca una falla por cortante del suelo o un asentamiento diferencial excesivo.

3.2.5.6. Clasificación de Suelos

Para su clasificación existen dos sistemas muy utilizados, siendo estos los siguientes:

- Clasificación AASHTO

Se utiliza principalmente para clasificación de las capas de una carretera, según su clasificación los suelos se agrupan por, materiales granulares de 35% a menos que pasen la malla N°200 pertenecen al grupo A-1, A-2, A-3, mientras que los más de 35% pasan la malla N°200 pertenecen al grupo A-4, A-5, A-6, A-7. Para ello se consideran parámetros como el Índice de Grupo, que facilitan su clasificación, como lo muestra la Figura 3.

Índice de Grupo

Nos permite evaluar al suelo como material para subrasante de carreteras mediante su calidad, para lo cual al grupo y subgrupo de suelos se incorpora el Índice de Grupo (IG). Para el cálculo de este, se presenta la siguiente expresión:

Índice de grupo:

$$IG = (F - 35) \cdot [0.2 + 0.005 \cdot (LL - 40)] + 0.01 \cdot (F - 15) \cdot (IP - 10)$$

Siendo:

F:% que pasa el tamiz ASTM nº 200.

LL : límite líquido.

IP : índice de plasticidad.

El índice de grupo para los suelos de los subgrupos A - 2 - 6 y A - 2 - 7 se calcula usando sólo : $IG = 0.01 \cdot (F - 15) \cdot (IP - 10)$

Figura 1: Clasificación del Suelo según AASHTO

Fuente: Manual de Mecánica de Suelos clasificación AASHTO

CLASIFICACIÓN GENERAL			ATERIALES GR os del 35% por el t	MATERIALES LIMO ARCILLOSOS (más de 35% pasa el tamiz ASTM N° 200)								
GRUPO	-	A-1	A-3		A	1-2		A-4	A-5	A-6	A	-7
Subgrupo	A-1-a	A-1-b		A-2-4	A-2-5	A-2-6	A-2-7		120	11-0	A-7-5	A-7-6
ANALISIS GRANULOMET	TRICO % que pasa	a por cada tamiz										
N°10	≤ 50 50 máx.											
N°40	≤ 30 30 máx.	≤ 50 50 máx.	≥51 51 min.									
N°200	≤ 15 15 máx.	≤ 25 25 máx.	≤ 10 10 máx.	≤ 35 35 máx.	≤35 35 máx.	≤ 35 35 máx.	≤35 35 máx.	≥ 36 36 min.	≥ 36 36 min.	≥ 36 36 min.	≥ 36 36 min.	≥ 36 36 min.
ESTADO DE CONSISTENO	CIA (de la fracción	de suelo que pasa po	or el tamiz ASTM l	N°40)	-	!	-	!	-	!		
Limite Liquido			NP	≤ 40 40 máx .	≥ 4 41 min.	≤ 40 40 máx .	≥ 41 41 min.	≤ 40 40 máx .	≥ 41 41 min.	≤ 40 40 má x.	≥ 4 41 min. (IP⊆LL-30)	≥ 41 41 min. (IP>LL-30)
Índice de Plasticidad		≤ 6 máx.		≤ 10 10 máx.	≤ 10 10 máx.	≥ 11 11 min	≥ 11 11 min	≤ 10 10 máx.	≤ 10 10 máx.	≥ 11 11 min	≥ 11 11 min	≥ 11 11 min
ÎNDICE DE GRUPO		0	0		0	_	4 náx.	≤ 8 8 máx .	≤ 12 12 máx.	≤ 16 16 má x.	≤ 20 r	20 náx.
TIPOS DE MATERIALES CARACTERÍSTICOS	Fragmentos de 1	roca, grava y arena	Arena fina	Grava y arena Lim		Limo o arcillosa		Suelos limosos Suelos arcillosos		505		
CALIDAD GENERAL COMO SUB- BASE	Excelente a bueno				Regular a malo							

Figura 2: Clasificación general según AASHTO

Fuente: Manual de Mecánica de Suelos clasificación AASHTO

Clasificación SUCS

Este sistema se utiliza para materiales con partículas de menor tamaño a 3", tienen nomenclatura como, G Grava (Gravel), S Arena (Sand), M Limo (Silty – Mo), C Arcilla (Clay), O Orgánico (Organic), por sus siglas en ingles. Para esta clasificación se utilizará la siguiente tabla, como lo muestra a continuación la Figura 5:

3.2.6. Características del Proyecto

3.2.6.1. Perfil Estratigráfico

Las calicatas elaboradas en campo presentan el siguiente perfil estratigráfico:

CALICATA N°1 – CAPTACIÓN

0.00 – 0.30 m. Presencia de material de relleno.

0.30 – 1.20 m. Está conformado por arcilla ligera arenosa con grava de material limo arcilloso con un 50.63% de finos que pasan por la malla N°200. Clasificado como un suelo "CL" por el sistema SUCS y como un suelo A-6 (3) por el sistema AASHTO. El contenido de humedad promedio es de 31.23%.

CALICATA N°2 – RESERVORIO

0.00 – 0.30 m. Presencia de material de relleno.

0.30 – 1.20 m. Está conformado por limo arenoso con grava de material limo-arcilloso con un 56.39% de finos que pasan la malla N°200. Clasificado como un suelo "ML" por el sistema SUCS y como un suelo A-4 (4) por el sistema AASHTO. El contenido de humedad promedio es de 6.43%.

	IDENTIFICACION EN EL CAMPO					SIMBOLO DEL GRUPO	NOMBRES TIPICOS		CR	TERIOS	DE CLASIFICACI	ON EN EL																																				
4	TAD DE A ES IZ # 4	GRAVAS LIMPIAS (CON POCOS FINOS O SIN ELLOS)		AMA DE TAMAÑOS Y C BLES DE TODOS LOS INTERMEDIOS		GW	GRAVA BIEN GRADUADA, MEZCLA DE GRAVA Y ARENA CON POCOS FINOS O SIN ELLOS		CURVA 4SA POR UE:	d	$C_{\rm c} = \frac{D_{\rm int}}{D_{\rm int}}$ MAYOR DE 4 ;	$C_{c} = \frac{(D_{\rm ju})^{2}}{D_{\rm ju} \times D_{\rm ju}}$ ENTRE 1 Y																																				
Z # 200	DE LA MITA N GRUESA E R EL TAMIZ		PREDOMINIO DE L AUSENCIA DI	JN TAMAÑO O UN TIPO E ALGUNOS TAMAÑOS	DE TAMAÑO, CON INTERMEDIOS	GP	GRAVAS MAL GRADUADAS, MEZCLAS DE ARENA Y GRAVA CON POCOS FINOS O SIN ELLOS	EL CAMPO	RTIR DE LA CURVA ZION QUE PASA POR I COMO SIGUE:	REQUIEREN		OS LOS REQUISITOS COS DE LAS GW																																				
OR EL TAMIZ	GRAVAS - MAS DE LA MITAD LA FRACCION GRUESA ES RETENIDA POR EL TAMIZ #	GRAVAS CON FINOS (CANTIDAD APRECIABLE DE FINOS)		NO PLASTICA (PARA LI EL GRUPO ML, MAS AI		GM	GRAVAS LIMOSAS, MEZCLAS MAL GRADUADAS DE GRAVA, ARENA Y LIMO	ACTON EN	403	500	LIMITES DE ATTERBERG POR DEBAJO DE LA LINEA "A" O IP MENOR QUE 4	POR ENCIMA DE LA LINE "A", CON IP ENTRE 4 Y																																				
DO POR	GRAVA LA			TICOS (PARA IDENTIF L GRUPO CL MAS ABA)		GC	GRAVAS ARCILLOSAS, MEZCLAS MAL GRADUADAS DE GRAVA, ARENA Y ARCILLA	DE IDENTIFICACION	GRAVA Y M AJE DE FIN ESOS SE C GW, GP, S GM, GC, S CASOS LII ENPLEO D	> E & & & & & & & & & & & & & & & & & &	SURLOS GRUESOS SR GW, GP, GM, GC, CASOS I ENPLEO	SW, GW, GW, EMP	GW, GAS	SW, GW, GW, EMP	GW, GP, S GW, GC, S GM, GC, S CASOS LII EMPLEO D	GW, GP, S GW, GP, S GM, GC, S CASOS UI EMPLEO	GW, GP, S GM, GC, S CASOS LI EMPLEO D	GW, GP, S GM, GC, S CASOS LI EMP FO	UMITES DE ATTERBERG POR ENCIMA DE LA LINEA "A" O Ip MAYOR QUE 7	REQUIEREN EL USO DE SIMBOLOS DOBLES																												
MATERIAL ES RETENIDO P	ITAD DE	ARENAS LIMPIAS (CON POCOS FINOS O SIN ELLOS)		AMAÑOS Y CANTIDAD LOS TAMAÑOS INTER		sw	ARENAS BIEN GRADUADAS, ARENAS CON GRAVA, CON POCOS FINOS O SIN ELLOS	COLUMNA DE	PORCENTA FLOS GRUI						$C_v = \frac{D_{\rm in}}{D_{\rm in}}$ MAYOR DE 6;	$C_r = \frac{(D_{3c})^2}{D_{bs} \times D_{bs}}$ ENTRE 1 Y																																
TAL ES	DE LA MI N GRUESA TAMIZ # 4			JN TAMAÑO O UN TIPO E ALGUNOS TAMAÑOS		SP	ARENAS MAL GRADUADAS, ARENAS CON GRAVA, CON POCOS FINOS O SIN ELLOS	5	S PORCENT SEGÚN EL 0) LOS SU						EL 5%	EL 5%	EL 5%	261.5% 12% 2%	EL 5% 12%	EL 5%	EL 5%	DEL 5% 112% 2%	EL 5%	EL 5%	R 5%	L 5%	EL 5%	EL 5%	A. 5%	257	95 82	F 28	EL 5% 12%	A. 5%	258	25%	258	5.5%	7.5%	258	25%	25%	EL 5%	EL 5%	EL 5% 12%	1.5%	7.5%	A 5%
MATER	ARENAS - MAS DE LA MITAD DE LA FRACCION GRUESA PASA POR EL TAMIZ # 4	ARENAS CON FINO (CANTIDAD APRECIABLE DE FINOS)		ASTICOS (PARA IDENT L GRUPO ML MAS ABA		SM	ARENAS LIMOSAS, MEZCLAS DE ARENA Y LIMO HAL GRADUADAS	INDICADAS	METRICA AMEZ # 20			LIMITES DE ATTERBERG POR DEBAJO DE LA LINEA "A" O IP MENOR QUE 4	POR ENCIMA DE LA LINE "A", CON IP ENTRE 4 Y 2																																			
•	AREN	ARENAS (CAN APRÉCI		TICOS (PARA IDENTIF I, GRUPO CL MAS ABA)		sc	ARENAS ARCILLOSAS, MEZCLAS MAL GRADUADAS DE ARENAS O ARCILLAS	0	DETERN GRANULG EL T		LIMITES DE ATTERBERG POR ENCIMA DE LA LINEA "A" O Ip MAYOR QUE 7	CASOS LIMITES QUE REQUIEREN EL USO DE SIMBOLOS DOBLES																																				
	METOD	OS DE IDENTIF	ICACION PARA LA FR	ACCION QUE PASA PO	R EL TAMIZ # 40			1 8			N. //	7.0																																				
0	1	50	RESISTENCIA EN ESTADO SECO (A LA DISGREGACION)	DILATANCIA (REACCION A LA AGITACION)	TENACIDAD (CONSISTENCIA CERCA DEL LIMITE PLASTICO)			LAS FRACCIONES	60 E		Ip = 0.73(WL -	20)																																				
IZ # 200	000	ENOR DE	NULA A LIGERA	RAPIDA A LENTA	NULA	ML	LIMOS INORGANICOS Y ARENAS MUY FINAS, POLVO DE ROCA, ARENAS FINAS LIMOSAS O ARCILLAS CON LIGERA PLASTICIDAD	TOENTIFICAR	STICIDAD 05		HO LIMITE LIQUIDO	CH LINEA A																																				
POR EL TAMIZ	2	LIQUIDO MENOR DE	MEDIA A ALTA	NULA A MUY LENTA	HEDIA	CL	ARCILLAS INORGANICAS DE PLASTICIDAD BAJA A MEDIA, ARCILLAS CON GRAVA, ARCILLAS ARENOSAS, ARCILLAS LIMOSAS, ARCILLAS MAGRAS	GRANULOMETRICA PARA IDI		2 30	₹ 30	30 JO	30 Jan 20		Offic MH																																	
SA		5	LIGERA A MEDIA	LENTA	LIGERA	OL	LIMOS ORGANICOS Y ARCILLAS LIMOSAS ORGANICAS DE BAJA PLASTICIDAD	ULOMETR	INDICE 10	CL - MI																																						
MATERIAL PA	CILLAS	IQUIDO E 50	LIGERA A MEDIA	LENTA A NULA -	LIGERA A MEDIA	мн	LINOS INORGANICOS, SUELOS LIMOSOS O ARENOSOS FINOS MICACEOS O CON DIATOMEAS, LIMOS ELASTICOS	CURVA GRAN	- 0	10 20	30 40 50 60 LIMITE LIQUIDO	70 80 90 100																																				
MA	LIMOS Y ARCILLAS	CON LIMITE LIQUIDO MAYOR DE 50	ALTA A HUY ALTA	NULA	ALTA	сн	ARCILLAS INORGANICAS DE PALSTICIDAD ELEVADA, ARCILLAS GRASAS	Se LA CL			LIMITE LIQUIDO																																					
•	L M	NO M	MEDIA A ALTA	NULA A MUY LENTA	LIGERA A MEDIA	он	ARCILLAS ORGANICAS DE PLASTICIDAD MEDIA A ALTA	WHICESE LA	GRAFI	CO DE PL	ASTICIDAD PARA LA (CLASIFICACION FN																																				
SUI	SUELOS ALTAMENTE FACILMENTE IDENTIFICABLES POR SU COLOR, OLOR, SENSACION ESPONDOS A FRECUENTEMENTE POR SU TEXTURA FIBROSA		Pt	TURBA Y OTROS SUELOS ALTAMENTE ORGANICOS	1			ORIO DE SUELOS DE																																								

Figura 3: Clasificación general según SUCS

Fuente: Manual de Mecánica de Suelos clasificación SUCS

CALICATA N°3 – LINEA DE IMPULSIÓN

0.00 – 0.30 m. Presencia de material de relleno.

0.30 – 1.20 m. Está conformado por arena limosa de material granular de grava o arena limosa con un 33.13% de finos que pasan la malla N°200. Clasificado como un suelo "SM" por el sistema SUCS y como un suelo A-2-4 (0) por el sistema AASHTO. El contenido de humedad promedio es de 8.67%.

CALICATA N°4 – RED DE DISTRIBUCIÓN DE LA PARTE IZQUIERDA DONDE SE CONCENTRAN LAS VIVIENDAS

0.00 – 0.30 m. Presencia de material de relleno.

0.30 – 1.20 m. Está conformado por arcilla ligera arenosa de material limo-arcilloso con un 51.59% de finos que pasan la malla N°200. Clasificado como un suelo "CL" por el sistema SUCS y como un suelo A-4 (1) por el sistema AASHTO. El contenido de humedad promedio es de 10.38%.

CALICATA N°5 – RED DE DISTRIBUCIÓN DE LA PARTE DERECHA DONDE SE CONCENTRAN LAS VIVIENDAS

0.00 – 0.30 m. Presencia de material de relleno.

0.30 – 1.20 m. Está conformado arcilla ligera arenosa de material limoso arcilloso con un 63.62% de finos que pasan la malla N°200. Clasificado como un suelo "CL" por el sistema SUCS y como un suelo A-6 (6) por el sistema AASHTO. El contenido de humedad promedio es de 21.79%.

3.2.7. Análisis de los resultados de laboratorio

Los resultados completos (Ver Anexos 3)

3.2.7.1. Análisis del contenido de humedad

Los resultados obtenidos se clasificarán en el siguiente cuadro:

Cuadro 5: Resultados del Análisis de Contenido de Humedad

CONTENIDO DE HUMEDAD								
CALICATA	CLASIFICACION SUCS	CLASIFICACION AASHTO	% DE HUMEDAD					
C-1	CL	A-6 (3)	31.23%					
C-2	ML	A-4 (4)	6.43%					
C-3	SM	A-2-4 (0)	8.67%					
C-4	CL	A-4 (1)	10.38%					
C-5	CL	A-6 (6)	21.79%					

3.2.7.2. Análisis Mecánico por tamizado

Los resultados obtenidos se clasificarán en el siguiente cuadro:

Cuadro 6: Resultados del porcentaje de partículas que pasa por los tamices

TAMICES	UND	C-1	C-2	C-3	C-4	C-5
2"	%	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00
1 1/2"	%	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00
1"	%	95.64	100.00	100.00	100.00	100.00
3/4"	%	89.36	96.84	100.00	99.10	99.22
1/2"	%	85.59	92.20	100.00	96.78	97.94
3/8"	%	83.90	87.94	100.00	95.11	97.64
1/4"	%	79.92	82.30	99.90	92.81	97.09
N°04	%	78.03	79.49	99.87	91.32	96.59
N°08	%	75.44	73.82	99.68	87.85	95.52
N°10	%	79.94	72.69	99.63	87.14	95.23
N°16	%	73.81	69.36	99.36	85.42	94.37
N°20	%	73.13	67.23	99.12	84.37	93.76
N°30	%	72.09	65.11	98.57	82.88	92.99
N°40	%	67.56	63.06	83.50	74.57	90.88
N°50	%	61.28	61.13	58.71	63.91	85.24

N°60	%	60.08	60.46	53.91	62.16	82.45
N°80	%	55.41	58.67	41.23	54.93	73.17
N°100	%	54.02	57.96	38.94	54.13	70.35
N°200	%	50.63	56.39	33.13	51.59	63.62

3.2.7.3. Análisis de los límites de Atterberg

Los límites de Atterberg se obtienen de los contenidos de humedad en los puntos sometidos a cambios de un estado al otro. Los resultados obtenidos se clasificarán en el siguiente cuadro:

Cuadro 7: Resultados del Análisis de los Límites de Atterberg

LIMITES DE ATTERBERG								
CALICATA	LIMITE	LIMITE	ÍNDICE					
	LÍQUIDO	PLÁSTICO	PLÁSTICO					
C-1	31%	19%	12%					
C-2	35%	25%	10%					
C-3	NP	NP	NP					
C-4	27%	20%	7%					
C-5	32%	20%	12%					

3.2.8. Análisis y parámetros sismorresistentes

3.2.8.1. Análisis del Peso Unitario del Suelo

El peso unitario del suelo varía de acuerdo al contenido de humedad presente en el mismo, siendo: húmedo (no saturado), saturado y seco. Para ello se tiene los ensayos, en el siguiente cuadro de resultados:

Cuadro 8: Límites de Atterberg

CALICATA N°2						
Peso Unitario Húmedo Promedio	1.435 gr/cm3					
Peso unitario Seco Promedio	1.434 gr/cm3					

3.2.8.2. Análisis de la capacidad portante del suelo

De los ensayos elaborados en laboratorio se obtuvieron los siguientes resultados:

3.2.9. Conclusiones

- Se obtuvo la extracción de muestras de las 5 calicatas realizadas en campo, las cuales fueron posteriormente analizadas en el laboratorio.
- Se determinó los porcentajes de humedad de cada una de las muestras extraídas.
- Se elaboró el análisis granulométrico, con el fin de obtener el tamaño de las partículas que predominan en cada muestra, con la ayuda de los sistemas de clasificación AASHTO y SUCS.
- Se determinó los límites de Atterberg, dentro de los cuales están los límites líquidos, plástico y el índice de plasticidad.
- Se determinó el peso unitario del suelo además de la capacidad portante de carga de la muestra de la calicata N°2 extraída del reservorio.
- Se elaboraron los ensayos de infiltración en tres zonas específicas del terreno donde se ubicarán las zanjas de infiltración.

3.3. BASES DE DISEÑO

3.3.1. Generalidades

Las bases de diseño son parámetros que serán empleados dentro del proyecto para la determinación de caudales, a su vez estos datos intervienen dentro del diseños de redes de agua potable y de los UBS.

3.3.1.1. Área de Influencia

El proyecto será realizado dentro de un área de 2.25 km² aproximadamente, dentro de esta extensión media de terreno es donde se encuentran concentradas las viviendas beneficiarias de este sistema de agua potable además de los UBS, así como todos sus componentes de este proyecto.

3.3.1.2. Horizonte de Planeamiento

Para el diseño del sistema de agua potable y de saneamiento básico mediante UBS del caserío de Iscoconga, se proyectó un horizonte de 20 años de vida operativa del sistema, considerando la población futura durante este lapso de tiempo.

3.3.1.3. Periodo de Diseño

El periodo de diseño de un proyecto es de carácter importante, debido a que éste define la viabilidad del mismo. Este periodo de vida útil se define mediante los años que se brinde este servicio, para ello se diseña con un periodo de vida en la cual intervienen factores externos como; la calidad y acabado de la construcción, materiales, equipos, cuidado del servicio por parte de la población, entre otros. Los componentes que conforman este proyecto tienen los siguientes valores; a) Obras de captación: 20 años, b) Equipos de bombeo: 10 años, c) Caseta de bombeo: 20 años d) Línea de conducción: 20 años, e) Reservorio: 20 años, f) Plantas de tratamiento: 10 años, g) Pozos percoladores: 10 años, h)

Biodigestores: 5 años, además de ello en el caso de las redes con tuberías las principales: 20 años y secundarias: 10 años.

Así mismo se destaca que las normas generales para proyectos de abastecimiento de agua potable en el medio rural del Ministerio de Salud recomiendan un periodo de diseño de 20 años.

3.3.1.4. Población Actual

La población actual, mediante datos obtenidos del empadronamiento realizado por los pobladores del Caserío de Iscoconga, demuestran que se cuenta con un total de 207 habitantes.

Viviendas Actual

La visita a campo del lugar, nos permitió realizar el conteo de las viviendas, obteniendo un total de 65 Viviendas.

Establecimientos Locales Actual

La visita a campo del lugar, nos permitió observar la presencia de: a) 1 Complejo deportivo, b) 1 Lavandería común, c) 1 Iglesia, d) 1 Botiquín, además de e) 1 Casa Comunal.

3.3.1.5. Tasa de Crecimiento

Los datos utilizados para el cálculo de la tasa de crecimiento fueron obtenidos de empadronamiento, para la población actual y para la población en los años 2007 y 1993 del (INEI), a nivel Regional, Provincial y Distrital. La tasa de crecimiento que se utilizó, se determinó mediante el método aritmético, debido a que es una población rural. Para la elección de la tasa de crecimiento se toma un valor dentro del rango de 1 a 2%. A continuación, se muestra el

cuadro de porcentajes de tasa de crecimiento en la Región, Provincia, Distrito y en el Caserío.

Cuadro 9: Población en los años 1993, 2007, 2010 y 2018

MÈTODO ARITMÉTICO							
CASERIO	AÑO 1	AÑO 2	TASA				
ISCOCONGA	2018	2010	TA %	TG %			
	207	186	1.41	1 1.35			
DISTRITO	AÑO 1	AÑO 2	TASA				
LLACANORA	2007	1993	TA %	TG %			
	4905	4371	0.87	0.83			
PROVINCIA	AÑO 1	AÑO 2	TASA				
CAJAMARCA	2007	1993	TA %	TG %			
	316152	230049	2.67	2.30			
REGIÓN	AÑO 1	AÑO 2	TASA				
CAJAMARCA	2007	1993	TA %	TG %			
	1387809	1259808	0.73	0.69			

Fuente: Instituto Nacional de Estadística e Informática (INEI)

Con los datos obtenidos de este procedimiento se obtuvo una tasa de crecimiento del 1.41%.

3.3.1.6. Población de Diseño

El caserío presenta una población actual de 207 habitantes, para lo cual se proyecta esta cantidad al año veinte mediante las fórmulas del método aritmético y usando la tasa de crecimiento obtenida anteriormente se tiene una Población futura proyectada de 266 habitantes para el año 2038.

$$P_f = P_o(1 + rt)$$

Donde:

Po = Población Inicial (518)

r = tasa de crecimiento (1.79%)

t = tiempo de diseño (20)

Cuadro 10: Población futura en 20 años

Nº	Año	Ро
0	2018	207
1	2019	210
2	2020	213
3	2021	216
4	2022	219
5	2023	222
6	2024	225
7	2025	228
8	2026	231
9	2027	234
10	2028	237
11	2029	240
12	2030	243
13	2031	245
14	2032	248
15	2033	251
16	2034	254
17	2035	257
18	2036	260
19	2037	263
20	2038	266

3.3.1.7. Dotaciones

Para la obtención del valor dotación se utiliza el siguiente cuadro que se muestra a continuación. Debido a que usaremos UBS con arrastre hidráulico, se considera una dotación de 80 lts/hab./día.

Cuadro 11: Cuadro de dotaciones de acuerdo al tipo de UBS

	TIPO UBS					
ZONA	UBS CON ARRASTRE HIDR.	UBSCON COMPOSTERA	UBS HOYO SECO O VENTILADO			
COSTA	90	80	60			
SIERRA	80	70	50			
SELVA	100	90	70			

Fuente: Guía de Orientación para elaboración de Expedientes Técnicos de Proyectos de Saneamiento.

3.3.1.8. Variaciones de Consumo

Las variaciones de consumo se calculan para satisfacer la necesidad del recurso hídrico durante el tiempo de vida útil del sistema.

Consumo Promedio Diario Anual

Este caudal promedio total resulta de la relación entre la población futura por la dotación necesaria entre un factor diario expresado en segundos, para el periodo de diseño, que se expresa en litros (l/s) por segundo se determina mediante la siguiente expresión:

$$Qp = \frac{Pf * Dotaci\'{o}n}{86400}$$

$$Qp = \frac{\text{Población x Dotación}}{86400} = \mathbf{0.38 lt/sg}$$

Calculando la expresión con los datos dados anteriormente se obtuvo una demandad de Qp=0.45/sg

Consumo Máximo Diario

Se denomina así al consumo mayor del día en el año, este valor de consumo se obtiene de multiplicar el caudal promedio por un coeficiente de 1.3. Al calcular la operación, obtenemos un valor de $Qmd=0.59\ lt/sg$

Consumo Máximo Horario

Se denomina así a la máxima demanda presente en una hora en el año, para ello se considera coeficiente de 2 obteniendo, así como resultado de esta operación un $Qmh = 0.90 \ lt/sg$

3.3.2. Sistema proyectado de Agua Potable

3.3.2.1. Datos y Parámetros de Agua Potable

- Fuente

El caserío de Iscoconga presenta una fuente subterránea. Con la finalidad de conocer el caudal que cuenta esta fuente, se aplicó el método del aforo volumétrico, este consiste en calcular el tiempo de llenado de un recipiente el cual se conoce sus dimensiones, realizando esta misma operación tres veces, con el fin de obtener un tiempo promedio, el cual se utilizará en fórmulas para hallar el caudal. Del aforo volumétrico realizado, obtenemos los siguientes datos.

Datos del Recipiente

Área de base =
$$0.0241 \text{ m2}$$

h = 0.17 m

• Tiempos

$$T1 = 10.00$$
 $T2 = 11.00$
 $T3 = 12.00$
 $T4 = 13.00$

Promedio = 11.50 seg

Teniendo los tiempos y el volumen, se procede a calcular el caudal usando la siguiente formula:

$$Q = \frac{Vol}{t}$$

Para lo cual se obtiene: $Q \ aforo = 0.348 \ lts/seg$

Debido a que existe un periodo de sequía se considera el 80% del Q aforo, obteniendo:

- Balance hídrico

Con la población futura calculada y el caudal de aforo, se comprueba que este caudal sea mayor que del diseño.

Cuadro 12: Caudal de aforo y caudal promedio

	METODO ARITMÉTICO								
	AÑO	POBL.	N' viv.	Qр	Qaforo				
0	2018	207	65	0.19	0.28				
1	2019	210	66	0.19	0.28				
2	2020	213	67	0.20	0.28				
3	2021	216	68	0.20	0.28				
4	2022	219	69	0.20	0.28				
5	2023	222	70	0.21	0.28				
6	2024	225	70	0.21	0.28				
7	2025	228	71	0.21	0.28				
8	2026	231	72	0.21	0.28				
9	2027	234	73	0.22	0.28				
10	2028	237	74	0.22	0.28				
11	2029	240	75	0.22	0.28				
12	2030	243	76	0.23	0.28				
13	2031	245 248 251	77	0.23	0.28				
14	2032		78	0.23	0.28				
15	2033		79	0.23	0.28				
16	2034	254	80	0.24 0.24	0.28				
17	2035	257	81		0.28				
18	2036	260	81	0.24	0.28				
19	2037	263	82	0.24	0.28				
20	2038	266	83	0.25	0.28				

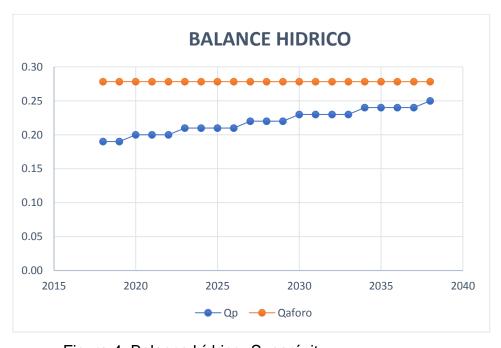


Figura 4: Balance hídrico- Superávit

El balance hídrico considera los parámetros necesarios para el cálculo de caudales de diseño en cuanto a la red de agua, y se presentan en el siguiente cuadro.

Cuadro 13: Cuadro general de Parámetros de diseño

PARAMETROS DISEÑO						
DATOS TECNICOS	AÑO 0	Año 1				
N° de viviendas totales	65	67				
N° de viviendas c/conexiones	0	67				
domiciliarias						
N° de viviendas con piletas publicas	65	0				
N.v.sin agua	0	0				
Cobertura de Agua Potable %	100.00%	100%				
Densidad	3.18	3.18				
Pob. Total	207	213				
Pob. Abastecida con agua c/conex. Dom.	0	213				
Pob. Abastecida con agua c/piletas publicas	207	0				
Pob. Sin servicio de agua potable	0	0				
Pob. Referencia total	207	213				
Pob. Demandante potencial	0	0				
Pob. Demandante efectiva	207	213				
N° de lotes Ed. I-P	0	0				
N° de lotes Ed. Sec.	0	0				
Otros lotes (Iglesia, lavanderia, botiquin, casa comunal, parque)	5	5				
Pob. Escolar I-P	0	0				
Pob. Escolar Sec.	0	0				
Perdidas fisicas(%)	30%	25%				
Consumo de agua por conex. Domiciliaria	56	80				
Consumo de agua por pileta publica	30	30				
Consumo de agua de Ed. I-P	0	0				
Consumo de agua de Ed. Sec.	0	0				
Consumo de otros	10137.22	10137.22				
Consumo de Iglesia	150	150				
Consumo de Parque	3204.68	3204.68				
Consumo de Lavanderia	6000	6000				
Consumo de Botiquin	717.54	717.54				
Consumo de Casa Comunal	65	65				

- Cuadro general de Demanda

El presente cuadro fue elaborado considerando los parámetros de diseño con el fin de obtener el Caudal promedio por pérdidas, el caudal máximo horario y el caudal máximo diario para cada uno de los años que dura la vida útil del proyecto.

Cuadro 14: Cuadro general de Parámetros de diseño

		METODO ARITMETICO				Poblacion Servida			Conexiones	
	AÑO	POBL.	N' viv.	Cobertura	CCD	Pileta	Total	Antiguas	Nuevas	Total
0	2018	207	65	100%	0	65	207	65	0	65
1	2019	210	66	100%	210	0	210	0	66	66
2	2020	213	67	100%	213	0	213	0	67	67
3	2021	216	68	100%	216	0	216	0	68	68
4	2022	219	69	100%	219	0	219	0	69	69
5	2023	222	70	100%	222	0	222	0	70	70
6	2024	225	70	100%	225	0	225	0	70	70
7	2025	228	71	100%	228	0	228	0	71	71
8	2026	231	72	100%	231	0	231	0	72	72
9	2027	234	73	100%	234	0	234	0	73	73
10	2028	237	74	100%	237	0	237	0	74	74
11	2029	240	75	100%	240	0	240	0	75	75
12	2030	243	76	100%	243	0	243	0	76	76
13	2031	245	77	100%	245	0	245	0	77	77
14	2032	248	78	100%	248	0	248	0	78	78
15	2033	251	79	100%	251	0	251	0	79	79
16	2034	254	80	100%	254	0	254	0	80	80
17	2035	257	81	100%	257	0	257	0	81	81
18	2036	260	81	100%	260	0	260	0	81	81
19	2037	263	82	100%	263	0	263	0	82	82
20	2038	266	83	100%	266	0	266	0	83	83

Cuadro 15: Cuadro general de Parámetros de diseño

	Conex		Total			Consumo					Qmd	Qmh
IE-IP	IE-S	Locales	conex.	Domestico	Pileta	I-E	Locales	Total	Perdidas	Qpp	k=1.3	k=2
0	0	5	70	0.000	0.0719	0	0.11733	0.189	30%	0.25	0.33	0.50
0	0	5	71	0.194	0	0	0.11733	0.312	25%	0.39	0.51	0.78
0	0	5	72	0.197	0	0	0.11733	0.315	25%	0.39	0.51	0.78
0	0	5	73	0.200	0	0	0.11733	0.317	25%	0.4	0.52	0.80
0	0	5	74	0.203	0	0	0.11733	0.320	25%	0.4	0.52	0.80
0	0	5	75	0.206	0	0	0.11733	0.323	25%	0.40	0.52	0.80
0	0	5	75	0.208	0	0	0.11733	0.326	25%	0.41	0.53	0.82
0	0	5	76	0.211	0	0	0.11733	0.328	25%	0.41	0.53	0.82
0	0	5	77	0.214	0	0	0.11733	0.331	25%	0.41	0.53	0.82
0	0	5	78	0.217	0	0	0.11733	0.334	25%	0.42	0.55	0.84
0	0	5	79	0.219	0	0	0.11733	0.337	25%	0.42	0.55	0.84
0	0	5	80	0.222	0	0	0.11733	0.340	25%	0.42	0.55	0.84
0	0	5	81	0.225	0	0	0.11733	0.342	25%	0.43	0.56	0.86
0	0	5	82	0.227	0	0	0.11733	0.344	25%	0.43	0.56	0.86
0	0	5	83	0.230	0	0	0.11733	0.347	25%	0.43	0.56	0.86
0	0	5	84	0.232	0	0	0.11733	0.350	25%	0.44	0.57	0.88
0	0	5	85	0.235	0	0	0.11733	0.353	25%	0.44	0.57	0.88
0	0	5	86	0.238	0	0	0.11733	0.355	25%	0.44	0.57	0.88
0	0	5	86	0.241	0	0	0.11733	0.358	25%	0.45	0.59	0.90
0	0	5	87	0.244	0	0	0.11733	0.361	25%	0.45	0.59	0.90
0	0	5	88	0.246	0	0	0.11733	0.364	25%	0.45	0.59	0.90

3.4. DISEÑO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE

3.4.1. Generalidades

El diseño del sistema de agua potable en el caserío de Iscoconga, presenta estructuras tales como: captación de manantial de fondo concentrado, cámara de bombeo, línea de impulsión, reservorio rectangular apoyado y la red de distribución.

3.4.2. Estudio de fuente de agua

Para el estudio de la fuente de agua, se realizaron estudios elaborados en la facultad de ingeniería ambiental de la Universidad Cesar Vallejo, donde se determina parámetros físico-químicos y microbiológicos, para contar con agua libre de sustancia o cuerpos extraños cuyo origen sea biológico, orgánico, inorgánico o radiactivo y que hagan que ésta sea perjudicial para la salud.

3.4.2.1. Toma de muestra

La muestra se tomó del mismo punto donde proviene el agua, para ello nos dirigimos hacia el lugar teniendo los implementos necesarios para obtenerlas, siendo estos: guantes quirúrgicos, mascarilla, botella de vidrio previamente esterilizada de 250 ml, 2 botella de 500ml lavadas con alcohol con el fin de que no haya ningún residuo de otro líquido en ellas, un cooler que nos sirvió para preservar las muestras de agua que se obtienen hasta llegar al laboratorio para que sean analizadas.

El procedimiento a seguir consiste en colocarse los guantes quirúrgicos, destapar el depósito de vidrio y llenarlo las ¾ partes, una vez llenado cerrar teniendo cuidado de que no ingrese nada y una vez cerrado no volver a abrir y refrigerar. Posteriormente se procede a la extracción del 1 litro de agua en las botellas de plástico

de la misma manera, hasta guardarlas en el cooler y ser transportadas al laboratorio.

3.4.2.2. Parámetros físicos

- PH.- Este valor es óptimo cuándo se encuentra entre los rangos de 6.5 a 8.5, es decir entre neutra y ligeramente alcalina, siendo el valor máximo aceptado 9.
- Conductividad
- Solidos Totales
- Disueltos y suspendidos. Hace referencia al peso de sustancias disueltas en 1 litro de agua a menos de 105 °C, siendo consideradas disueltas aquellas que no son retenidas mediante filtración.

3.4.2.3. Parámetros químicos

• Calcio, magnesio

Cloruros

Es un componente que forma parte de todas las aguas, cuando se cuenta con una gran cantidad de este es señal de que existe contaminación.

El valor máximo aceptable es 250 mg/l.

Dureza total

Se llaman aguas duras cuando estas presentan gran cantidad de sales de calcio y de magnesio disueltas.

El valor máximo permitido es 500 mg/l.

Alcalinidad

Se representa por el contenido de carbonatos y bicarbonatos o también hidróxidos, boratos, silicatos y fosfatos.

3.4.2.4. Parámetros microbiológicos

Estos estudios se realizan debido a que hay una gran cantidad de enfermedades de origen hídrico, es decir se transmiten por la ingestión de agua contaminada, es por ello que se realiza un análisis bacteriológico

Para determinar la calidad del agua mediante este estudio se busca analizar más la presencia de bacterias coliformes, los cuales dan indicio de contaminación fecal por lo cual son considerados potencialmente dañinos. Así mismo también se consideran dentro de estos parámetros, coliformes termotolerantes, Escherichia coli y bacterias heterotróficas.

3.4.3. Captación

El caserío de Iscoconga, cuenta con una fuente de agua subterránea que fue elegida debido a que presenta disponibilidad del caudal necesario para abastecer a la población, para ello se propone captar dicha agua mediante una estructura la cual posteriormente se impulsará mediante bombeo hacia el reservorio.

El diseño hidráulico y dimensionamiento depende de la topografía de la zona, el tipo de suelo presente en el área de estudio donde está destinada a construirse y principalmente de acuerdo al tipo de manantial existente, con la finalidad de permitir un control adecuado del agua y se cuente con estabilidad estructural y fácil acceso para su inspección constante. Además de ello, se debe considerar el no modificar la disposición del recurso hídrico, puesto que cualquier alteración modificaría el cauce del agua.

3.4.3.1. Tipo de captación

La fuente de agua es un manantial de fondo concentrado, por lo cual la estructura diseñada es específicamente para este tipo de fuente. Este diseño consiste netamente en una cámara sin fondo que rodee el punto de donde emana el agua, consta de dos partes, la primera parte de una cámara húmeda donde se almacena y regula el agua necesaria para la población y la segunda de una cámara seca que sirve para controlar la válvula de control.

La cámara humedad, consta de paredes de concreto armado con una losa de cubierta y dentro de ella un accesorio de salida y cono de rebose en caso se dé un exceso de producción de la fuente.

3.4.3.2. Cálculo de la cámara de captación

Ancho de pantalla

Para el cálculo del ancho de la pantalla se tiene en consideración las características del afloramiento de subsuelo, con la finalidad de captar en su totalidad el agua. Por lo cual se asume un ancho de pantalla de:

a = 1.00 m

Altura de Cámara Húmeda

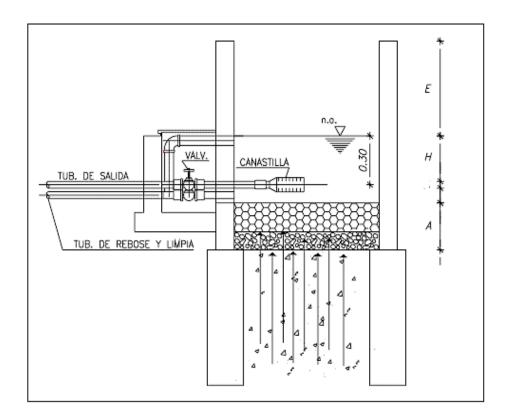


Figura 7: Captación de manantial de fondo y concentrado.

Fuente: Agua potable para poblaciones rurales. Agüero, 1997.

 $Ht = A + B + C + H + E \le Altura natural que alcanza el agua$

A: La altura del filtro se recomienda una altura mínima de 10 a 20 cm)

B: Se considera una altura mínima de 10cm.

C: Diámetro de la tubería de salida de 1 plg.

H: Altura de agua sobre la canastilla.

E: Borde libre (10 a 30 cm.), se recomienda como mínimo de 30 cm.

A = 15.00 cm

B = 10.00 cm

C = 2.54 cm

E = 30.00 cm

Q = Caudal máximo de diario = $0.0006 \, m3 \, / \, seg$

d = Diámetro tubería de salida (conducción) = 1"

A = Área tubería de conducción = 0.0005 m2

$$H = 1.56 x \frac{V^2}{2g} = 1.56 \left(\frac{Q^2 md}{2g}A^2\right) = 10.78 \text{ cm} < 30.00 \text{ cm}$$

Asumimos un H = 30.00 cm

Teniendo así: Ht = 87.54 cm

Ht = 1.00 m

Dimensionamiento de la Canastilla

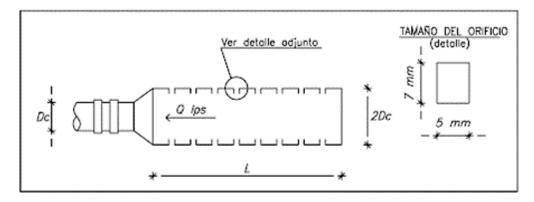


Figura 8: Detalle del dimensionamiento de la canastilla.

Fuente: Agua potable para poblaciones rurales. Agüero, 1997.

Considerando que el diámetro de la canastilla debe ser 2 veces el diámetro de la tubería de conducción tenemos:

$$Dc = 2.00 pulg$$

Luego considerando que la longitud de la canastilla (L) debe ser mayor a 3 Dc y menor a 6 Dc tenemos:

 $Lmin = 3.00 \ pulg \rightarrow 7.62 \ cm \approx 8.00 \ cm$ $Lmax = 6.00 \ pulg \rightarrow 15.24 \ cm \approx 16.00 \ cm$ Asumiendo L = 0.15 m

Ancho de la ranura (a) = 5.00 mm

Largo de la ranura (h) = 7.00 mm

Siendo el área de la ranura Ar = a x h

Ar = 0.000035 m2

Área total de ranuras = At = 2 x Ac

Siendo Ac el área transversal de la tubería de la línea de conducción.

$$Ac = \pi * d^2 / 4 = 0.000506707m2$$

At = 2 x Ac = 0.001013415m2

El valor de At no debe ser mayor al 50% del área lateral de la granada (Ag).

$$Ag = 0.5 x \pi x Dc x L = 0.011969468m2$$

Luego: $At < Ag \rightarrow OK$

Siendo el número de ranuras:

 $N^{\underline{o}}$ de ranuras = Área total de ranura / Area de ranura

 N° de ranuras = At / Ar = 28

• Rebose y limpieza

La tubería de rebose y limpia tienen el mismo diámetro, el rebose tiene una instalación directa a la tubería de limpia y permiten realizar la limpieza y evacuación el agua de la cámara húmeda levantando la tubería rebose.

$$D = 0.71 \times Q^{0.38} / hf^{0.21}$$

Donde:

D: Diámetro en pulgadas

 $Q: Q \ max. = Gasto \ maximo \ de la fuente en \ lps = 0.278 \ lps$

Hf: Pérdida de carga unitaria en m/m = 0.015 m/m

Luego: D = 1.055 pulg

Diámetro adoptado para rebose y limpia = 1 *Plg*Diámetro Cono de Rebose

Diám.Superior = 2.00 PlgDiám.Inferior = 1.00 Plg

3.4.3.3. Diseño estructural

Para el diseño se consideró el muro sometido al empuje que genera la tierra, es decir, cuando la estructura se encuentra vacía. Cuando está llena, el empuje hidrostático presenta un componente en el empuje de la tierra que beneficia la estabilidad del muro de la estructura. Las cargas consideradas son: el propio peso, el empuje de la tierra y la sub-presión.

Se debe verificar que la carga unitaria sea igual o menor a la capacidad portante del terreno, a fin de garantizar la estabilidad del muro; y para garantizar la resistencia del muro al deslizamiento y al volteo, se debe verificar un coeficiente de seguridad no menor de 1.6.

DATOS:

Peso específico del suelo $\gamma s = 1.41 \, Tn/m3$

Angulo de rozamiento interno del suelo $\Phi = 24.78^{\circ}$

Coeficiente de fricción u = 0.30

Peso específico del concreto $\gamma c = 2.40Tn/m3$

Resistencia del concreto f'c = 210.00Kg/cm2

Capacidad de carga del suelo $\sigma s = 1.76 Kg/cm^2$

Altura del suelo h = 0.55m

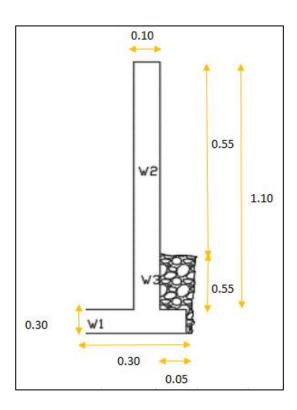


Figura 9: Detalle de dimensiones del muro sometido al empuje de la tierra de la estructura del presente proyecto.

• Empuje del suelo sobre el muro (P):

$$P = \frac{1}{2} Cah \gamma_s h^2$$

El coeficiente de empuje (Cah) es:

$$Cah = \frac{1 - sen \, \phi}{1 + sen \, \phi}$$
$$Cah = 0.409$$

Entonces el empuje del suelo $\rightarrow P = 87.29 \, Kg$

• Momento de vuelco (Mo):

$$Mo = P x Y$$
 Considerando: $Y = h/3$
$$Y = 0.18m$$

$$Mo = 16.00 Kg - m$$

• Momento de Estabilización (Mr) y el peso W:

Cuadro 15: Momentos de estabilización (Mr) con los pesos aplicados en el muro de la estructura (Wt)

W	Medidas	W(Kg)	X(m)	Mr = XW(Kg/m)
W1	0.3 x 0.30 x 2.4	216.00	0.15	32.40
W2	1.10 x 0.10 x 2.4	264.00	0.20	52.80
<i>W</i> 3	0.05 x 0.55 x 1.41	38.775	0.275	10.66
WT	TOTAL	518.775		95.86

$$a = \frac{M_r - M_o}{W_T}$$
$$a = 0.15 m$$

"a" pasa por el tercio central, está entre

Chequeo:

Por vuelco:

$$Cdv = \frac{M_r}{M_o}$$

$$Cdv = 5.99 > 1.60 (OK)$$

Máxima carga unitaria:

$$P_1 = (4l - 6a) x \frac{W_T}{l^2}$$
 $P1 = 0.16 \ Kg/cm^2$

$$P_2 = (6a - 2l) x \frac{W_T}{l^2}$$
 $P_2 = 0.19 \ Kg/cm^2$

$$P2 = 0.19 \, Kglcm2 < 1.76 \, Kglcm2 \, (OK)$$

Por deslizamiento:

$$Dz = \frac{F}{P} > 1.6$$

$$F = u \times W_T$$

$$F = 155.63 \text{ Kg}$$

$$Dz = \frac{F}{P} = 1.78 > 1.6 \quad (OK)$$

• Reforzamiento:

Datos:

$$em = 0.10m$$

 $b = 100.00cm$
 $Fy = 4200.00 \, kg/cm2$
 $Fc = 210.00 \, kg/cm2$

Armadura en muro:

As
$$min = 0.7\sqrt{f'c} \ b \ x \ em/fy$$

As $min = 2.42 \ cm^2$
 $\phi = 3/8$ "

Asvar = 0.71 cm2

Espaciamiento: 29.00 cm

$$esp = \frac{As \ var \ x \ 100}{As \ min}$$

Entonces el acero a utilizar en los muros correspondiente al acero horizontal y vertical, es el siguiente

Cuadro 16: Acero horizontal y vertical de los muros de la captación

Asumimos	ф	@
	3/8"	20

3.4.4. Línea de impulsión

El diseño del sistema de agua potable del presente proyecto se da por bombeo debido a la ubicación del manantial, motivo por el cual es necesario contar con una línea de impulsión que permita al recurso hídrico fluir de manera adecuada desde la estructura de captación, hasta el reservorio proyectado.

El caudal será el correspondiente al consumo del máximo diario para el periodo de diseño, tomando en cuenta que no resulta aconsejable ni práctico mantener períodos de bombeo de 24 horas diarias, habrá que incrementar el caudal de acuerdo a la relación de horas de bombeo, satisfaciendo así las necesidades de la población para el día completo.

3.4.4.1. Criterios de diseño

Carga disponible

Está representada por la diferencia de cotas entre la estructura de captación y el reservorio.

Gasto de diseño

Para el diseño de la línea de conducción se utiliza el Caudal máximo diario (*Qmd*) para el periodo de diseño seleccionado.

Clase de tubería

Para la selección de la clase de tubería se debe considerar los criterios que se indican en la siguiente tabla y que varían de acuerdo las presiones máximas. Considerando en nuestro diseño la tubería de clase 10.

Cuadro 16: Clasificación de Tubería de acuerdo a las presiones

CLASES	P (m H2O) laboratorio	P (m H2O) trabajo
C 5	50	35
C 7.5	75	50
C 10	105	70
C 15	150	110

Fuente: Reglamento Nacional Edificaciones.

Diámetros

El diámetro se elige teniendo en cuenta velocidades mínimas de 0.6 m/s y máximas de 3 m/s, se considera también aspectos económicos y el máximo desnivel que se presenta a lo largo de toda la longitud del tramo, así mismo las pérdidas de carga deben ser menores a la carga disponible.

• Línea de gradiente hidráulica

La línea de gradiente hidráulica (L.G.H.) nos señala la presión de agua a lo largo de la tubería bajo condiciones de operación, siempre se encuentra por encima del terreno y permite cambiar el diámetro en ciertos puntos críticos para mejorar las pendientes.

Pérdida de carga

Este valor está determinado por el gasto de energía que se necesita para vencer las resistencias que se oponen a la circulación del agua de un punto a otro en determinado tramo de la tubería. Tenemos pérdidas de carga por tramo y pérdida de carga unitaria.

• Presión

Determinamos la presión final estática y dinámica a lo largo del tramo de la línea.

3.4.4.2. Cálculo de la línea de impulsión

Caudal de bombeo

$$Q_b = \frac{24}{N} \times Qmd$$

Caudal de Bombeo Qb

Número de Horas de Bombeo N = 8 hrs.

Caudal Máximo Diario (l/s) Qmd = 0.59 l/s

Qb= 1.77 l/s

• Selección de diámetro

Formula de BRESSE.

$$D = K x X^{(1/4)} x (Q_b)^{1/2}$$

Donde:

X = N / 24 = 0.333 $X\frac{1}{4} = 0.76$

Qb= $0.0018 \text{ m}^3/\text{s}$ K = 1.3

 $Qb\frac{1}{2} = 0.04 \text{ l/s}$

Diámetro (m): D = 0.042 m.

D = 4.2 cm.

Diámetro comercial (Dc): Dc = 1.64" = 1 1/2 "

Cuadro 17: Diámetro de tubería hidráulica de PVC, de pulgadas a milímetros.

diámetro Nominal (Pulgadas)	diámetro Exterior (mm)	diámetro Interior (mm)
1/2	21.30	15.80
3/4	26.70	23.50
1	33.40	30.40
1 1/4	42.20	38.90
1 1/2	48.30	43.90
2	60.30	55.20
2 1/2	73.00	66.90
3	88.90	81.60
4	114.30	105.00
6	168.30	154.50
8	219.10	201.30
10	272.10	240.90
12	323.90	285.80

Fuente: Serie inglesa cementar - RD26, Tubería Hidráulica de PVC

• Verificando la velocidad

$$V = \frac{4 \, x \, Qb}{\pi \, x (D_C)^2}$$

Velocidad media del agua V

Diámetro interior comercial DC = 0.0439 m

Caudal de Bombeo $Qb = 0.00177 \text{ m}^3/\text{s}$

V entre 0.6 - 2 m/s: OK

V = 1.17 m/s (ok)

• Calculo de la perdida de carga

Ecuación de Hazen-Williams

$$Q_b = 0.2785 \times C \times (D_c)^{2.63} \times S^{0.54}$$

Despejando "S". Obtenemos.

$$S = \left(\frac{Q_b}{0.2785 \text{ x C x } (D_c)^{2.63}}\right)^{1.85}$$

$$H_f = S \text{ x L}$$

Pendiente de la línea de energía S=?

Perdida de carga por fricción Hf=?

Caudal de Bombeo (m^3/s) Qb = 0.00177 m^3/s

Cuadro 18: Coeficiente de rugosidad Hazen - Williams

Material	Coeficiente de Hazen- Williams
Asbesto Cemento (Nuevo).	135
Cobre y Laton.	130
Ladrillo de Saneamiento.	100
Hierro fundido, nuevo.	130
Hierro fundido, 10 años de edad.	107 - 113
Hierro fundido, 20 años de edad.	89 - 100
Hierro fundido, 30 años de edad.	75 - 90
Concreto acabado liso.	130
Concreto acabado Común.	120
Acero galvanizado (nuevo y usado)	125
Acero remachado muevo.	110
Acero remachado usado.	85
PVC	150
PE	150

Fuente: Agua potable para poblaciones rurales, Agüero, 1997.

Coeficiente de rugosidad Hazen C= 150

Diámetro interior comercial (m) Dc= 0.044 m

Longitud de Tubería (m) L = 323.70 m

S= 0.0327 Hf= 10.600 m

Calculo del ADT

ADT = H Estático + Hf + hs + h accesorios

Cálculos de H estático.

Cota de la captación. 262	26.53	m.s.n.m
Cota de cisterna. 26	53.93	m.s.n.m
Altura de agua, Reservorio	2.75	m
h Succión (hs)	3.00	m
h acc asumimos	2.00	m

 $\begin{array}{lll} \text{H estatico} &=& 30.15 \text{ m} \\ \text{Hf} &=& 10.60 \text{ m} \\ \text{hs} &=& 3.00 \text{ m} \\ \text{h acc} &=& 2.00 \text{ m} \end{array}$

ADT = 45.75 m

• Calculo de potencia de bomba

Potencia de Bomba (HP)

Usar: Bomba de Turbina vertical con motor sumergible

$$HP = \frac{\gamma \ x \, Q_b \, x \, HDT}{75 \, x \, n}$$

$\gamma =$	Peso Específico del agua (Kg./m3)	1000.00 Kg/m3
Q =	Caudal de Impulsión (m3/S)	0.001770 m3/s
ADT =	Altura Dinámica Total (m)	45.75 m
n =	Eficiencia De Bomba.	
n =	n x Bomba x n Motor.	0.72
	0.80 0.90	

Pc= 1.50 HP ≡ 1.50 HP

3.4.5. Reservorio de almacenamiento

3.4.5.1. Consideraciones básicas

Para su diseño se tuvo en cuenta tres criterios que son su capacidad, ubicación y el tipo de reservorio, siendo en este caso un reservorio rectangular apoyado, que se encuentra en una cota mayor a la de la captación.

Capacidad del reservorio

Para el calculo de la capacidad del reservorio, se consideró: volumen de regulación, el cual se determinó tomando como mínimo el 25% del caudal de diseño, volumen contra incendio, el cual no adopta ningún valor debido a que la población es menor a 10000 habitantes y volumen de reserva que por ser zona rural adoptamos 5m3.

Qpp = 0.45 lt/seg Qpp = 0.000450 m3/seg

Volumen del reservorio

• Volumen de Regulación: (25% del Qpp)

$$Vreservorio = 25\% x Qpp x 86400$$

 $Vreservorio = 25\% x 0.45 x 86400$
 $Vreservorio = 9.72 m3/dia$
 $Vreservorio = 10 m^3$

Volumen Contra Incendio

$$Vcontra\ I.=\ 0$$

Volumen de Reserva

$$V de Reserva = 5 m^3$$

Volumen total de Almacenamiento

$$V Almacenamiento = 15 m^3$$

Se asume
$$V$$
 Almacenamiento = $20 m^3$

• Tipo de Reservorio

Se eligió un reservorio apoyado de forma cuadrada, debido a que resulta más económico y se ajusta a los requerimientos que tiene la población que será beneficiada.

Ubicación del reservorio

La ubicación del reservorio está en función del sistema de agua potable que se tiene, como el sistema es por bombeo se busca que este esté en la cota más alta que la captación. Caseta de Válvulas

Tubería de llegada. - diámetro definido por la línea de impulsión,

la cual va conectada a una válvula de compuerta del mismo

diámetro antes de ingresar al reservorio, el cual es de 1 1/2".

Tubería de salida. - prevista de una válvula de compuerta que

permite regular el flujo de agua que abastece a la población, esta

tubería de salida tiene un diámetro de 2".

Tubería de limpia. - prevista por una válvula de compuerta y su

diámetro es de 2" de manera que permite la limpieza del reservorio

en un periodo no mayor de 2 horas.

Tubería de rebose. - no cuenta con válvula de compuerta y se

conecta la tubería de limpia permitiéndose la descarga de agua en

cualquier momento y cuenta con un diámetro de 2".

Para obtener los diámetros de las tuberías presentes en la caseta

de válvulas se consideran datos como la velocidad y el Caudal

máximo horario, teniendo lo siguiente:

 $V = 0.6 \, m/s$

 $Q = 0.0009 \, m3/s$

A = 0.0015

Entrada = 11/2 plg

 $Salida = 0.044m \rightarrow 2 plg$

Rebose = 2 plg

94

3.4.5.2. Dimensionamiento del Reservorio de Almacenamiento

Volumen asumido para el diseño:

$$Valm = 20.00 m^3$$

Con el Valor del volumen (V) se define un reservorio de sección cuadrada cuyas dimensiones son:

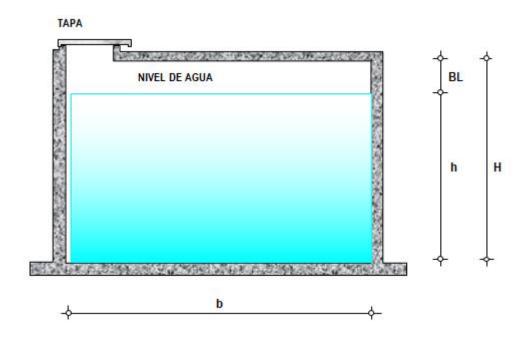


Figura 10: Detalle de dimensionamiento de reservorio rectangular.

Altura de agua: h = 2.00 m.

Ancho de la Pared: b = 3.20 m. Se asume b = 3.20 m

Borde libre: B.L. = 0.30 m.

Altura total: H = 2.30 m Nuevo Volumen =

 $20.48 \, m3$

3.4.5.3. Diseño estructural del reservorio

En este diseño se considera el método Portland Cement Association, ya que determina momentos y fuerzas cortantes considerando las paredes empotradas entre sí. Cuando se tienen reservorios apoyados que generalmente predominan en poblaciones rurales, se utiliza de preferencia la condición que considera la tapa libre y el fondo empotrado. En este caso cuando actúa solo el empuje del agua, la presión en el borde es cero y la presión máxima (P), ocurre en la base.

$$P = Ya x h El empuje del agua es: V = Ya x h^2 x b/2$$

Donde:

 $Ya = 1000.00 \ Kg/m3$; Peso específico del agua

 $Yt = 1800.00 \ Kg/m3$; Peso específico del terreno

 $Gt = 1.76 \ Kg/cm^2$; Capacidad Portante del terreno

A.- CÁLCULO DE MOMENTOS Y ESPESOR (E):

 PAREDES: El cálculo se realiza considerando que el reservorio se encuentra lleno y sujeto a la presión de agua y se tiene en cuenta la relación: b/h = 1.60. Teniendo la relación calculada, se toma el valor más cercano que es: b/h = 1.75.

Y con ello calculamos los momentos:

Cuadro 19: Momentos para un b/h=1.75

b/h	x/h	Y = 0		Y = b/4		Y = b/2	
1.75		Mx	My	Mx	My	Mx	My
	0	0.000	0.025	0.000	0.007	0.000	-0.050
	1/4	0.012	0.022	0.005	0.008	-0.010	-0.052
	1/2	0.016	0.016	0.010	0.009	-0.009	-0.046
	3/4	-0.002	0.005	0.001	0.004	-0.005	-0.027
	1	-0.074	-0.015	-0.050	-0.010	0.000	0.000

Fuente: Agua potable para poblaciones rurales, Agüero 1997.

Para calcular los momentos usamos la siguiente expresión:

$$M = K x Ya x h3$$

Conocidos los datos se calcula: $Yax h^3 = 8000 kg$.

Momentos (kg-m) debido al empuje del agua

Cuadro 20: Momentos reemplazados para un b/h=1.75

b/h	x/h	Y = 0		Y = b/4		Y = b/2	
1.75		Mx	Му	Mx	My	Mx	Му
	0	0.00	200.00	0.00	56.00	0.00	-400.00
	1/4	96.00	176.00	40.00	64.00	-80.00	-416.00
	1/2	128.00	128.00	80.00	72.00	-72.00	-368.00
	3/4	-16.00	40.00	8.00	32.00	-40.00	-216.00
	1	-592.00	-120.00	-400.00	-80.00	0.00	0.00

Observando el cuadro anterior tenemos el Máximo Momento Absoluto:

$$M = 592.00 \ Kg - m$$

Espesor de la pared (e):

Utilizamos la fórmula: $e = (6 x M/(ft x b))\frac{1}{2}$

Dónde:

$$f'c=210.00~Kg/cm^2$$
 ; Resistencia del concreto
 $ft=12.32~Kg/cm^2$; $0.85~x~(f'c)^{1/2}$

$$b = 100.00 cm$$

Reemplazando en la fórmula:

$$e = 16.98 cm$$
.

Se asume e = 20.00 cm.

LOSA DE CUBIERTA:

La losa de cubierta, para este diseño, se considera como una losa armada en dos sentidos y apoyada en sus cuatro lados.

Espesor de la losa:
$$E = (L + 2 * e/2)/36$$

$$L = 3.20m$$

$$E = 0.09m$$

Se asume E = 0.10 m.

De acuerdo al Reglamento Nacional de Edificaciones para losas macizas en dos direcciones, si la relación de las dos es igual a la unidad, los momentos flexionantes en las fajas centrales son:

$$MA = MB = CWL^2$$
(1) Donde: $C = 0.036$

Metrado de cargas

Peso Propio:
$$E \times 2400 = 240.00 \ Kg/m^2$$

Carga Viva:
$$= 150.00 \ Kg/m^2$$

$$W = 390.00 \ Kg/m^2$$

Reemplazando valores en la ecuación (1), se tiene:

$$MA = MB = 162.30 \ Kg - m$$

Calculamos el espesor útil "d" mediante el método elástico y reemplazando el momento:

$$d = (M/Rb)\frac{1}{2}$$

Dónde:
$$b = 100 \ cm$$
 cambiado de 125 a 100

$$M = 162.30 \ Kg - m$$

$$R = 1/2 x fc x j x k$$

Datos de diseño:

$$FY = 4200.00 \ Kg/cm^2$$
; Resistencia del acero

$$f'c = 210.00 \ Kg/cm^2$$
; Resistencia del concreto

$$fc = 79.00 \ Kg/cm^2$$

$$Fs = 1400.00 \ Kg/cm^2$$

$$Es = 2100000.00$$

$$Ec = 15000x(f'c)\frac{1}{2} = 217370.65$$

$$n = Es/Ec = 9.66$$

$$k = 1/(1 + fs/(n x fc)) = 0.35$$

$$j = 1 - k/3 = 0.88$$

$$R = 217.93$$

$$d = 0.86 \ cm$$

Recubrimiento: 2.50 cm

El espesor total (e), considerando un recubrimiento de 2.5 cm., será igual a: $3.36\ cm$

Siendo menor que el espesor mínimo encontrado:

$$e = 10 cm$$

Para el diseño se considera:

$$d = e - recub. = 7.5 cm$$

• LOSA DE FONDO:

Comenzamos asumiendo el espesor de la losa de fondo en 0.20m. Y conocida la altura de agua, el valor de P será:

Peso propio del agua: $h x Ya = 2000.00 Kg/m^2$ Peso del concreto: $e x Y conc. = 480.00 Kg/m^2$

 $W = 2480.00 \ Kg/m^2$

La losa de fondo se considera una placa flexible y no una placa rígida, debido a que el espesor es pequeño comparado con la

longitud; además se considerara apoyada en una zona donde la rigidez aumenta con el empotramiento.

Debido a la acción de las cargas verticales actuantes para una luz interna de: $L=3.20\ m$ se originan los siguientes momentos:

Momentos de empotramiento en los extremos

$$M = -W x L^2/192 = -132.27 Kg - m$$

Momentos en el centro

$$M = W \times L^2/384 = 66.13 Kg - m$$

En losas planas rectangulares armadas en dos direcciones, se sugiere los siguientes factores:

Para un momento en el centro: 0.0513

Para un momento de empotramiento: 0.5290

Momentos finales

Empotramiento: M(e) = 0.5290 x M = -69.97 Kg - m

Centro: M(c) = 0.0513 x M = 3.39 Kg - m

Chequeo del espesor:

Se toma en cuenta el máximo momento absoluto de los momentos finales obtenidos, ya que se calcula mediante el método elástico sin agrietamiento.

 $M = 69.40 \ Kg - m$, con la siguiente relación:

$$e = (6M/(ft x b))\frac{1}{2}$$

Siendo:

$$f'c = 210.00 \ Kg/cm^2$$

 $ft = 0.85 \ x \ (f'c)\frac{1}{2} = 12.32 \ cm$
 $e = 5.81 \ cm$

Por lo tanto, dicho valor es menor al asumido de 15 cm, y considerando un recubrimiento de 4 cm, resulta:

$$d = e + RECUBRIMIENTO = 9.81 cm$$

B.- DISTRIBUCIÓN DE LA ARMADURA (E):

Para determinar el área de acero de la armadura de la pared, de la losa de cubierta y de fondo, se considera la siguiente relación:

$$AS = M/(fs x j x d)$$

Dónde:

M; Momento máximo absoluto en Kg-m

fs; Fatiga de trabajo en Kg/cm²

j ; Relación entre la distancia de la resultante de los esfuerzos de compresión al centro de gravedad de los esfuerzos de tensión.

d; Peralte efectivo en (cm).

Distribución de la armadura en la pared

Para la armadura vertical, resulta un momento:

$$Mx = -592.00 \ Kg - m$$

Para la armadura horizontal el momento:

$$My = -400.00 \ Kg - m$$

Para resistir los momentos originados por la presión del agua y tener una distribución de la armadura, se considera:

$$fs = 900.00 \, Kg/cm^2$$

$$n = 9.00$$

$$fc = 79.00 \ Kg/cm^2$$

$$e = 20.00 \ cm$$

Recubrimiento = 5.00 cm

Peralte efectivo (d) = 15.00 cm

$$FY = 4200.00 \ Kg/cm^2$$

$$f'c = 210.00 \ Kg/cm^2$$

$$k = 1/1 + fs/(n x fc) = 0.441$$

$$j = 1 - k/3 = 0.853$$

 $Asmin = 3 cm^2$ Acero mínimo: 0.0015 x b x e

$$As V = M/(fs * j * d) = 5.14 cm^2$$

Como: AsV > Asmin; el área de acero es el adecuado = 5.14 cm^2

Se usará acero de diámetro: $3/8" = 0.71 cm^2$

Espaciamiento: 3/8" @ 13.00 cm (ACERO VERTICAL)

Asumiendo = 15.00 cm (ACERO VERTICAL)

$$AsH = M/(fs*j*d)3.47 cm^2$$

Como: AsH > Asmin; el área de acero es el adecuado = $3.47 \ cm^2$

Se usará acero de diámetro: $3/8" = 0.71 cm^2$

Espaciamiento: 3/8" @ 20.00 cm (ACERO TRANSVERSAL)

Asumiendo = 15.00 cm (ACERO TRANSVERSAL)

• Distribución de la armadura en la losa de cubierta

Para este caso, se considera el momento en el centro:

Mdis = 162.30 Kg - m

 $fs = 1400.00 \ Kg/cm^2$

n = 9.00

 $fc = 79.00 \ Kg/cm^2$

 $FY = 4200.00 \ Kg/cm^2$

 $f'c = 210.00 \ Kg/cm^2$

k = 1/1 + fs/(n x fc) = 0.34

j = 1 - k/3 = 0.89

 $e = 10.00 \ cm$

Recubrimiento r = 2.50 cm d = e - r = 7.50 cm

 $Asmin = 3.33 cm^2$ Acero mínimo: 14 x b x e/FY

 $As = M/(fs * j * d) = 1.74 cm^2$

Como: As < Asmin; usar acero mínimo = $3.33 cm^2$

Se usará acero de diámetro: $3/8" = 0.71 cm^2$

Espaciamiento: 3/8" @ 21.00 cm

Se asume: 3/8" @ 20.00 cm

Distribución de la armadura en la losa de fondo

Como en el caso del cálculo de la armadura de la pared, en la losa de fondo se considera un máximo momento absoluto de

 $Mab : 69.97 \ Kg - m$

 $fs = 900.00 \ Kg/cm^2$

n = 9.00

 $fc = 79.00 \ Kg/cm^2$

 $FY = 4200.00 \ Kg/cm^2$

 $f'c = 210.00 \ Kg/cm^2$

k = 1/1 + fs/(n x fc) = 0.44

j = 1 - k/3 = 0.85

 $e = 20.00 \ cm$

Recubrimiento r = 4.00 cm d = e - r = 16.00 cm

 $Asmin = 6.67 cm^2$ Acero mínimo: 0.0017 x b x e

 $As = M/(fs * j * d) = 0.57 cm^2$

Como: As < Asmin; usar acero mínimo = 6.67 cm^2

Se usará acero de diámetro: $3/8" = 0.71 cm^2$

Espaciamiento: 3/8" @ 10.00 *cm*

Se asume: 3/8" @ 10.00 cm

C.- CHEQUEO POR ESFUERZO CORTANTE Y ADHERENCIA:

El chequeo por esfuerzo cortante consiste en verificar si la estructura requiere estribos o no; y el chequeo por adherencia

sirve para verificar si existe una perfecta adhesión entre el concreto y el acero de refuerzo.

Chequeo de la pared

Esfuerzo cortante:

La fuerza cortante total máxima (V), será $= Ya x h^2/2 = 2000 Kg$

Esfuerzo cortante Nominal (v): v = V/(j x b x d) = 1.56 Kg

El esfuerzo permisible nominal en los muros, no excederá a:

$$Vmax = 0.02 x f'c = 4.20 Kg/cm^2$$

Como $Vmax > v \rightarrow$ las dimensiones del muro por corte, satisfacen las condiciones de diseño

Adherencia

Para elementos sujetos a flexión, el esfuerzo de adherencia en cualquier punto de la sección se calcula mediante:

$$u = V / (Adh x j x d)$$

Adh = Perímetro de la varilla x N° de varillas

$$Para \emptyset 3/8" = 3.00 \ cm$$

Espaciamiento = $\emptyset 3/8$ " @15.00 N° varillas = 6.67

$$u = 7.82 \ Kg/cm^2$$

El esfuerzo permisible por adherencia (umax) es:

$$umax = 0.05 x f'c = 10.50 Kg/cm^2$$

Como $umax > u \rightarrow$ las dimensiones del muro por adherencia, satisfacen las condiciones de diseño.

• Chequeo de la losa de cubierta

Esfuerzo cortante:

La fuerza cortante total máxima (V), será = W x S/3416.00 Kg

Esfuerzo cortante Nominal (v): v = V/(b x d) = 0.55 Kg

El máximo esfuerzo cortante unitario (vmax) es:

$$Vmax = 0.29x(f'c)\frac{1}{2} = 4.20 \ Kg/cm^2$$

Como $Vmax > v \rightarrow$ las dimensiones de la losa por corte, satisfacen las condiciones de diseño

Adherencia:

$$u = V/(Adh x j x d)$$

Adh =Perímetro de la varilla de fierro x Numero de varillas

 $Para \emptyset 1/2" = 4.00 cm$

Espaciamiento = \emptyset 1/2" @20.00 N°varillas = 5.00

$$u = 3.12 \ Kg/cm^2$$

El esfuerzo permisible por adherencia (*umax*) es:

$$umax = 0.05 x f'c = 10.50 Kg/cm^2$$

Como $umax > u \rightarrow$ las dimensiones de la losa de cubierta por adherencia, satisfacen las condiciones de diseño.

3.4.6. Red de distribución

La red de distribución está conformada por un conjunto de tuberías, accesorios y estructuras que tiene como objetivo conducir el agua desde el reservorio hasta la toma domiciliaria de cada poblador.

3.4.6.1. Consideraciones básicas

Para realizar el diseño de la red de agua un factor importante es el caudal máximo horario ($Qmh=0.90\ lps$). Existen ciertos parámetros que se deben cumplir como la velocidad y presión que hay en las tuberías, para el caso de las velocidades se deben tener valores como mínimo de 0.6 m/s y como máximo de 3 m/s, si no se encuentra en este rango y son velocidades menores existe la posibilidad que se presente sedimentación o el desgaste de los accesorios y tuberías en caso de que las velocidades sean mayores.

Para el caso de las presiones, se recomienda que la presión mínima en cualquier punto de la red sea 5 mca y que la presión estática no exceda los 50 mca, debido a que al no cumplir con estos valores se puede originar pérdidas por fugas. La tubería a considerar debe tener diámetro mínimo de ¾" y debe satisfacer en todo momento las condiciones hidráulicas, garantizando así las presiones mínimas de servicio en la red.

El sistema de red de agua cuenta también con válvulas de paso y de control, las primeras sirven para regular el caudal del agua por sectores, las segundas para controlar la entrada de agua en el domicilio y ambas sirven para facilitar el mantenimiento y reparación, en caso de que se presenten problemas con el flujo de agua.

3.4.6.2. Tipos de redes

De acuerdo a la forma de los circuitos existen dos tipos de redes de sistemas de distribución, el sistema abierto o de ramales abiertos y el sistema de circuito cerrado conocido como malla. En el caserío de Iscoconga se proyectó considerar un sistema de ramales abiertos, debido a la ubicación de las viviendas, constituido por un ramal matriz y una seria de ramificaciones.

3.4.6.3. Conexiones domiciliarias

Las conexiones domiciliarias que se proyectó para el caserío, son tuberías y accesorios que van desde la red de distribución hasta Los UBS de cada vivienda, para así los pobladores puedan beneficiarse del recurso, mediante un diámetro de ½".

3.4.6.4. Cálculo de la red de distribución.

• Reporte de presiones

El siguiente cuadro se muestran todas las presiones en los nodos de la red. En todos los puntos las presiones cumplen con los límites.

Cuadro 21: Resumen de presiones en nodos

TRAMO	COTA (m)	GRADIENTE HIDRÁULICA (m)	PRESIÓN (m H2O)
J-1	2,630.78	2,654.10	23
J-2	2,630.81	2,654.10	23
J-3	2,627.60	2,654.07	26

J-4	2,627.55	2,654.07	26
J-5	2,628.98	2,654.10	25
J-6	2,629.04	2,654.10	25
J-7	2,625.64	2,654.07	28
J-8	2,625.63	2,654.07	28
J-9	2,625.56	2,654.06	28
J-10	2,630.90	2,654.10	23
J-11	2,636.34	2,653.97	18
J-12	2,636.18	2,653.97	18
J-13	2,627.70	2,654.07	26
J-14	2,627.59	2,654.07	26
J-15	2,627.41	2,654.07	27
J-16	2,627.30	2,654.07	27
J-17	2,636.01	2,653.97	18
J-18	2,636.91	2,653.53	17
J-19	2,636.88	2,653.52	17
J-20	2,630.67	2,654.10	23
J-21	2,631.25	2,654.11	23
J-22	2,630.97	2,654.11	23
J-23	2,637.12	2,653.53	16
J-24	2,628.48	2,654.11	26
J-25	2,628.29	2,654.11	26
J-26	2,637.24	2,653.76	16
J-27	2,637.21	2,653.73	16
J-28	2,636.78	2,653.46	17
J-29	2,636.52	2,653.46	17
J-30	2,625.40	2,654.06	29
J-31	2,621.39	2,653.97	33
J-32	2,621.63	2,653.97	32
J-33	2,624.40	2,654.03	30
J-34	2,624.50	2,654.03	29
J-35	2,626.38	2,654.05	28
J-36	2,626.13	2,654.05	28

J-37	2,631.14	2,654.10	23
J-38	2,624.44	2,654.01	30
J-39	2,624.33	2,654.01	30
J-40	2,636.45	2,653.97	17
J-41	2,636.73	2,653.97	17
J-42	2,624.54	2,654.01	29
J-43	2,629.72	2,654.05	24
J-44	2,629.74	2,654.05	24
J-45	2,636.07	2,650.72	15
J-46	2,635.92	2,650.72	15
J-47	2,631.16	2,654.09	23
J-48	2,630.98	2,654.09	23
J-49	2,629.31	2,654.10	25
J-50	2,638.30	2,654.10	16
J-51	2,638.89	2,654.10	15
J-52	2,629.24	2,654.11	25
J-53	2,629.38	2,654.11	25
J-54	2,632.25	2,654.14	22
J-55	2,631.98	2,654.14	22
J-56	2,628.93	2,653.91	25
J-57	2,629.27	2,653.91	25
J-58	2,624.57	2,654.01	29
J-59	2,637.43	2,653.87	16
J-60	2,637.91	2,653.87	16
J-61	2,631.51	2,654.09	23
J-62	2,630.31	2,654.10	24
J-63	2,636.64	2,653.34	17
J-64	2,636.27	2,653.34	17
J-65	2,625.60	2,654.06	28
J-66	2,637.73	2,653.73	16
J-67	2,631.59	2,654.13	22
J-68	2,629.53	2,654.11	25
J-69	2,626.24	2,654.05	28

J-70	2,625.83	2,654.05	28
J-71	2,636.32	2,653.52	17
J-72	2,630.53	2,654.04	23
J-73	2,630.58	2,654.04	23
J-74	2,631.43	2,654.04	23
J-75	2,631.47	2,654.04	23
J-76	2,625.59	2,654.00	28
J-77	2,625.84	2,654.00	28
J-78	2,629.63	2,654.10	24
J-79	2,615.20	2,645.29	30
J-80	2,615.18	2,645.29	30
J-81	2,629.64	2,653.91	24
J-82	2,630.21	2,653.91	24
J-83	2,637.02	2,653.97	17
J-84	2,627.93	2,654.07	26
J-85	2,629.37	2,654.10	25
J-86	2,627.99	2,654.06	26
J-87	2,627.44	2,654.05	27
J-88	2,636.26	2,654.21	18
J-89	2,635.79	2,654.21	18
J-90	2,635.88	2,653.97	18
J-91	2,627.96	2,654.06	26
J-92	2,625.28	2,654.06	29
J-93	2,627.21	2,654.07	27
J-94	2,628.38	2,653.91	25
J-95	2,628.67	2,653.91	25
J-96	2,637.72	2,653.97	16
J-97	2,632.52	2,654.10	22
J-98	2,629.34	2,653.91	25
J-99	2,626.52	2,653.96	27
J-100	2,626.86	2,653.96	27
J-101	2,620.40	2,653.91	33
J-102	2,620.73	2,653.91	33

J-103	2,624.03	2,654.02	30
J-104	2,628.94	2,653.91	25
J-105	2,625.50	2,654.04	28
J-106	2,632.39	2,654.04	22
J-107	2,634.79	2,654.19	19
J-108	2,634.33	2,654.18	20
J-109	2,631.98	2,654.09	22
J-110	2,624.83	2,654.06	29
J-111	2,635.94	2,653.75	18
J-112	2,628.94	2,654.07	25
J-113	2,638.68	2,654.25	16
J-114	2,621.04	2,653.94	33
J-115	2,621.47	2,653.93	32
J-116	2,624.78	2,653.98	29
J-117	2,615.87	2,645.38	29
J-118	2,615.67	2,645.36	30
J-119	2,629.56	2,654.09	24
J-120	2,615.15	2,645.27	30
J-121	2,633.91	2,649.27	15
J-122	2,633.93	2,649.21	15
J-123	2,616.90	2,645.40	28
J-124	2,616.55	2,645.32	29
J-125	2,636.59	2,651.23	15
J-126	2,638.42	2,651.19	13
J-127	2,616.28	2,645.28	29
J-128	2,634.88	2,650.36	15
J-129	2,634.53	2,650.18	16
J-130	2,620.58	2,653.75	33
J-131	2,633.93	2,649.91	16
J-132	2,630.54	2,649.74	19
J-133	2,622.10	2,646.56	24
J-134	2,619.90	2,646.06	26
J-135	2,621.80	2,646.53	25

J-136	2,615.43	2,645.23	30
J-137	2,615.70	2,645.20	29
J-138	2,639.77	2,649.93	10
J-139	2,624.59	2,650.06	25
J-140	2,618.09	2,645.15	27
J-141	2,632.70	2,648.80	16
J-142	2,640.90	2,649.18	8
J-143	2,619.45	2,645.55	26

Fuente: Watercad

Reporte de velocidades

El siguiente cuadro muestra todas las velocidades en los tramos de la red de agua.

Cuadro 22: Resumen de presiones en todos los nodos

TRAMO	LONGITUD (m)	DIÁMETRO (m)	MATERIAL	VELOCIDAD (m/s)	
T-64	2.883	20	PVC	0.2233	
T-81	2.516	20	PVC	0.2826	
T-102	2.634	20	PVC	0.3727	
T-106	3.803	20	PVC	0.5032	
T-107	2.966	40	PVC	0.2129	
T-63	3.466	20	PVC	0.2033	
T-11	3.261	20	PVC	0.2159	
T-76	3.471	20	PVC	0.2039	
T-79	3.564	20	PVC	0.405	
T-12	2.438	20	PVC	0.465	
T-21	1.923	40	PVC	0.5278	
T-65	2.621	40	PVC	0.2007	
T-58	3.183	20	PVC	0.2774	
T-20	2.187	20	PVC	0.3477	
T-100	3.498	20	PVC	0.2977	
T-16	2.779	40	PVC	0.5321	
T-24	2.783	40	PVC	0.4209	
T-109	2.889	40	PVC	0.2106	
T-121	3.094	20	PVC	0.3087	

T-113	3.342	20	PVC	0.2893
T-93	3.887	20	PVC	0.2095
T-59	4.072	20	PVC	0.2093
T-117	4.072	20	PVC	0.3723
T-117		20	PVC	0.2487
	4.288			
T-9	4.299	25	PVC	0.4123
T-116	4.334	20	PVC	0.6105
T-86	4.460	20	PVC	0.3106
T-30	4.463	40	PVC	0.2012
T-69	4.549	20	PVC	0.2115
T-103	4.672	20	PVC	0.3173
T-5	5.373	20	PVC	0.4131
T-98	4.830	20	PVC	0.2149
T-55	4.933	20	PVC	0.6154
T-136	5.178	20	PVC	0.4162
T-118	5.195	20	PVC	0.5163
T-14	5.260	20	PVC	0.5167
T-70	5.294	20	PVC	0.3173
T-62	3.689	20	PVC	0.6254
T-26	5.370	20	PVC	0.7178
T-108	5.541	20	PVC	0.5182
T-17	5.652	20	PVC	0.6184
T-56	5.846	40	PVC	0.207
T-97	5.855	40	PVC	0.2099
T-95	5.974	20	PVC	0.2193
T-22	6.018	20	PVC	0.4193
T-88	6.203	20	PVC	0.3194
T-90	6.369	20	PVC	0.6206
T-23	6.383	40	PVC	0.5250
T-128	6.697	20	PVC	0.7213
T-104	6.702	20	PVC	0.4270
T-45	7.264	20	PVC	0.3302
T-94	7.800	20	PVC	0.8361
T-138	8.258	20	PVC	0.6228
T-8	8.541	20	PVC	0.4231
T-78	8.561	20	PVC	0.2562
T-72	8.636	40	PVC	0.2056
T-83	8.987	20	PVC	0.3245
T-3	9.023	20	PVC	0.3268
T-139	10.352	20	PVC	0.4271
T-84	9.253	40	PVC	0.5304
T-110	9.574	20	PVC	0.2275
T-75	9.634	20	PVC	0.3157
T-77	11.297	20	PVC	0.2279
T-133	9.847	20	PVC	0.4711

T-7	10.099	25	PVC	0.5207
T-99				
	10.196	40	PVC	0.8067
T-135	10.245	20	PVC	0.8341
T-87	10.406	20	PVC	0.7550
T-60	10.663	20	PVC	0.6345
T-134	10.718	20	PVC	0.8373
T-89	10.734	20	PVC	0.5376
T-13	10.786	40	PVC	0.5421
T-130	11.007	20	PVC	0.3400
T-125	11.419	20	PVC	0.8407
T-80	11.057	20	PVC	0.8050
T-115	11.811	20	PVC	0.7576
T-132	11.822	20	PVC	0.5417
T-96	14.998	20	PVC	0.4432
T-61	12.247	20	PVC	0.6831
T-91	16.769	20	PVC	0.9435
T-53	12.559	20	PVC	0.5449
T-15	12.637	40	PVC	0.5382
T-6	13.026	40	PVC	0.5551
T-66	12.356	20	PVC	0.8450
T-25	13.462	40	PVC	0.5232
T-114	13.491	25	PVC	0.2352
T-111	13.585	40	PVC	0.2066
T-101	13.602	20	PVC	0.5197
T-18	15.381	20	PVC	0.3469
T-137	15.044	20	PVC	0.3201
T-52	15.248	40	PVC	0.2204
T-74	15.279	20	PVC	0.2321
T-4	15.294	40	PVC	0.5579
T-123	17.599	20	PVC	0.4507
T-119	25.776	20	PVC	0.6843
T-47	19.073	20	PVC	0.4702
T-68	19.134	20	PVC	0.4178
T-2	20.555	40	PVC	0.2261
T-112	20.659	25	PVC	0.2397
T-85	22.213	20	PVC	0.3644
T-19	22.483	40	PVC	0.5292
T-67	22.559	20	PVC	0.8500
T-46	22.607	20	PVC	0.7786
T-129	23.142	20	PVC	0.3378
T-142	23.946	25	PVC	0.2179
T-71	24.148	40	PVC	0.4776
T-48	24.148	25	PVC	0.4776
T-28	24.726	20	PVC	0.3991
T-57	25.037	20	PVC	0.3991
1-5/	25.05/	20	PVC	0.2069

T-50	25.488	25	PVC	0.5518
T-54	26.003	40	PVC	0.2104
T-127	26.846	20	PVC	0.2566
T-33	26.969	40	PVC	0.4530
T-92	34.814	20	PVC	0.3445
T-73	28.131	25	PVC	0.3109
T-126	46.751	20	PVC	0.2575
T-36	36.505	20	PVC	0.2870
T-41	38.926	25	PVC	0.4972
T-40	40.431	20	PVC	0.7942
T-82	43.586	25	PVC	0.5806
T-31	45.217	40	PVC	0.4930
T-35	49.064	40	PVC	0.4106
T-131	50.656	20	PVC	0.5036
T-51	51.433	20	PVC	0.5008
T-141	62.378	20	PVC	0.2214
T-32	54.973	20	PVC	0.2496
T-122	58.074	25	PVC	0.4880
T-105	60.016	40	PVC	0.3136
T-29	65.043	40	PVC	0.4955
T-44	87.388	25	PVC	0.7667
T-120	91.036	25	PVC	0.2924
T-34	103.760	20	PVC	0.3169
T-124	105.130	25	PVC	0.4597
T-43	107.320	25	PVC	0.3371
T-49	118.166	20	PVC	0.8284
T-143	126.537	20	PVC	0.6982
T-39	152.265	25	PVC	0.5978
T-37	138.441	40	PVC	0.3716
T-38	68.228	25	PVC	0.2837
T-42	161.085	20	PVC	0.2975
T-140	248.752	20	PVC	0.5579
T-1	185.714	50	PVC	0.4440
T-27	247.651	40	PVC	0.5190

Fuente: Watercad

3.5. UNIDADES BÁSICAS DE SANEAMIENTO

3.5.1. Generalidades

Dentro del proyecto se propone diseñar unidades básicas de saneamiento con arrastre hidráulico, para ello se realiza el diseño arquitectónico con sus respectivos elementos, además del diseño de la red de agua y la red de desagüe conectados a un biodigestor prefabricado derivado a un pozo de infiltración como ultimo filtro.

3.5.2. Diseño de UBS con arrastre hidráulico

Las UBS disponen de un inodoro con arrastre hidráulico conectado a una tubería de drenaje de 4" (110 milímetros) con conexión a un biodigestor prefabricado, derivado a un pozo de infiltración; además de ello se tiene tubería de 2" (63 milímetros) que conecta a una ducha, lavatorio y lavadero exterior.

Cuadro 16: Resumen de UBS y sus componentes.

Resumen de UBS, y cantidad de accesorios.								
Disp. De Ambiente N° Baño lavatorio ducha lavadero								
Viviendas	65	65	65	65	65			
Casa comunal	1	1	1	-	-			
Iglesia	1	1	1	-	-			
Botiquín	1	1	1	-	-			
Parque	2	2	2	-	-			
Lavandería	1	-	-	-	3			

3.5.2.1. Arquitectura de unidad básica de saneamiento

- La ubicación de las unidades básicas de saneamiento con arrastre hidráulico será al exterior de la vivienda, esta distancia no debe exceder a 5 m.
- La caseta de la UBS se ubicará externamente a la vivienda, teniendo una distancia no mayor a 5 m.
- La construcción de las UBS será en terrenos de características que favorezcan su excavación e infiltración de las aguas evacuadas.
- Los elementos que presentan las UBS, son un inodoro con arrastre hidráulico, un lavadero y una ducha.
- Las UBS disponen de puerta y ventana de madera, paredes de ladrillos con dimensiones de 1.55 x 2.30m con una altura de 2.46m, cubierta de calamina tipo Eternit apoyado sobre viguetas que permiten su estabilidad, con piso de cemento pulido, además de una vereda de 0.40m. en todo su perímetro.

3.5.2.2. Estructura de unidad básica de saneamiento

- Las UBS cuentan con cuatro columnas de 0.15 x 0.15 m con 4 varillas de acero longitudinal de 3/8".
- Vigas de 0.15 x 0.15m con 4 varillas de acero longitudinal de 3/8".
- Cimentación corridos de 0.40 x 0.60m, además de sobrecimiento de concreto de 0.15m de espesor.

3.5.2.3. Diseño de red o sistema de agua potable de una UBS.

Para el diseño elaborado del proyecto se tiene en cuenta la norma IS.010. El sistema de abastecimiento de la red de agua de la UBS abarca la instalación interna desde el dispositivo regulador o de control hacia todos los puntos requeridos de consumo, garantizando la calidad, cantidad y presión de servicio.

 Mediante el cálculo el diámetro de las tuberías y los accesorios es ½".

- La presión estática máxima no debe ser mayor a 50m de columna de agua (mca) (0.490 MPa).
- La presión mínima de salida de los aparatos sanitarios es de 2m de columna de agua (mca) (0.020 Mpa).
- Para tubería de distribución que pasen cerca a redes de aguas servidas la distancia no será menor de 0.50m horizontalmente y 0.15m de manera vertical, además de ser colocadas por encima de estas redes de agua servidas, considerando la distancia mínima.

3.5.2.4. Diseño de red o sistema de desagüe de una UBS.

Para el diseño elaborado de las UBS también se consideró la norma IS.010. El sistema de desagüe comprende las instalaciones interiores desde los puntos de descarga hasta el biodigestor y el pozo de infiltración. La construcción de ésta, debe garantizar la eficiencia del arrastre evacuando los sólidos y aguas utilizadas.

- El diámetro de la tubería de salida del inodoro es de 4" debido a la capacidad de arrastre de sólidos, la cual se dirige hacia el biodigestor con una longitud no mayor a 3m.
- El diámetro de tubería de salida de ducha, lavatorio y lavadero externo, es de 2" y se dirige a tubería que conecta el biodigestor con el pozo de infiltración con un diámetro de 2".
- El diámetro de tubería de ventilación es de 4" debido a que conecta a la tubería de punto de salida del inodoro, considerando apropiado para su funcionamiento sin dificultades.
- La caja de registro permite el cambio de dirección y cambio de pendiente, considerado ubicarla a menos de 15 m.
- Para tubería de agua que pasen cerca a redes de desagüe considerar las distancias mínimas de 0.50m horizontalmente y 0.15m por encima de la red de agua de manera vertical.

3.5.3. Biodigestor

3.5.3.1. Descripción

El biodigestor autolimpiable Rotoplas permite el tratamiento primario de agua residuales domésticas mediante su sistema, el cual consiste en la retención y degradación séptica anaeróbica de materia orgánica que deposita. Después de recibir el tratamiento, el agua evacuada se deriva para su infiltración según en el terreno atreves de sea zanjas de infiltración, pozos de absorción o humedales, para lo cual se considera utilizar pozo de infiltración debido a la falta de espacio.

Este biodigestor viene en presentación de medidas de 600, 1300, 3000 y 7000 litros variables para capacidad de cuerdo al consumo, su material es de polietileno además de ser de color negro.

Medidas	600 I.	1 300 I.	3 000 I.	7 000 I.
Α	0.85 m	1.15 m	1.45 m	2.36 m
В	1,64 m	1,96 m	2.67 m	2.65 m
C	1.07 m	1.25 m	1.75 m	1.36 m
D	0.95 m	1.15 m	1.54 m	1.25 m
E	0.32 m	0.45 m	0.72 m	1.10 m
F	0.24 m	0.24 m	0.20 m	0.26 m
G	0.55 m	0.55 m	0.55 m	0.55 m
Н	0.03 m	0.03 m		0.08 m
1	4"	4"	4"	4"
J	2"	2"	2"	2"
K	2"	2"	2"	2"
L	45°	45°	45°	45°
M	0.66 m	0.89 m	0.89 m	0.89 m
N	0.35 m	0.318 m	0.318 m	0.318 m

Figura 11: Resumen de medidas de biodigestor según su capacidad. Fuente: Ficha Técnica Biodigestor Autolimpiable Rotoplas.

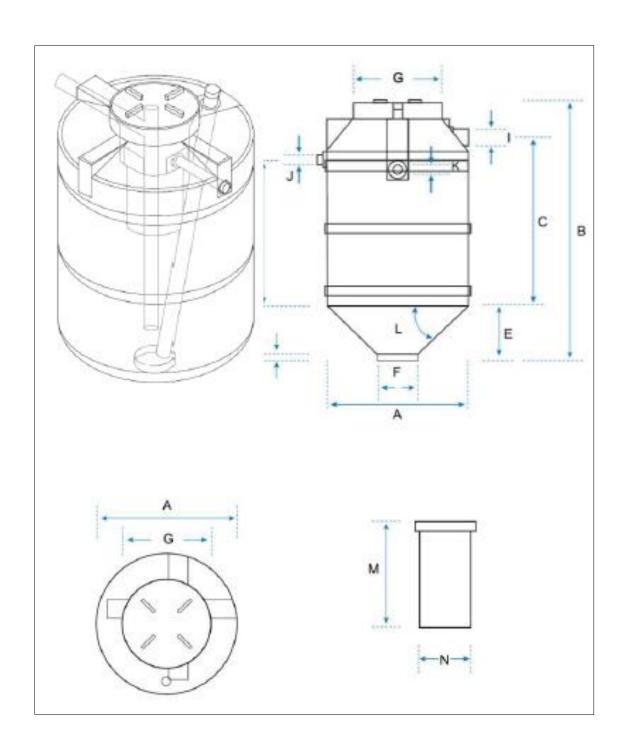


Figura 12: Medidas de Biodigestor.

Fuente: Ficha Técnica Biodigestor Autolimpiable Rotoplas.

3.5.3.2. Componentes

- Tubería PVC de 4" de ingreso de aguas residuales. (1)
- Filtro biológico con aros de plástico (2)
- Tubería PVC de 2" de salida de agua tratada derivado a pozo de infiltración o absorción. (3)
- Válvula esférica que permite la extracción de lodos. (4)
- Tubería PVC de 2" que permite la limpieza y evacuación de lodos sin presentar inconveniente. (5)
- Tapa clic de 18" que permite a cierre hermético. (6)
- Base cónica para acumulación de lodos. (7)
- Tubería de PVC de 4" que permite acceso directo a sistema interno para limpieza y facilitar el mantenimiento del sistema. (8)

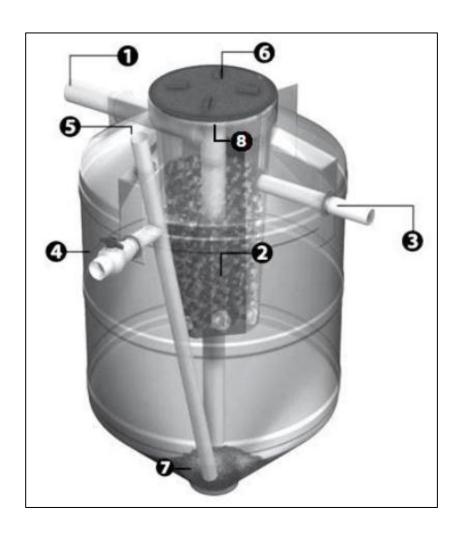


Figura 13: Partes de biodigestor.

Fuente: Ficha técnica Biodigestor Autolimpiable Rotoplas

3.5.3.3. Funcionamiento

El proceso de tratamiento de las aguas residuales comienza con el ingreso de las aguas residuales de la conexión domiciliaria hacia el fondo del biodigestor, en la cual se realiza la descomposición de las bacterias para proseguir con la elevación de la materia orgánica hasta pasar por el filtro y quedar atrapada por las bacterias de los aros de plástico que hay en el filtro, que se encuentran fijadas ahí. Para finalmente una vez culminado el proceso, se pueda evacuar el agua tratada por la tubería de salida hacia el pozo de infiltración.

3.5.3.4. Mantenimiento

Para su mantenimiento se realiza una cámara de lodos, que nos permite el acceso al lodo alojado. Dependiendo del uso de estos, su extracción se debe realizar cada 12 a 24 meses. Dentro de la cámara de lodo la parte líquida es absorbida por el suelo, mientras la materia orgánica se seca hasta convertirse en polvo negro.

El dimensionamiento de la cámara de lodos varía de acuerdo a la capacidad del biodigestor. Tenemos la siguiente imagen que muestra las dimensiones de las paredes internas, de estas estructuras.



Figura 14: Dimensiones de Cámara de lodos.

Fuente: Ficha técnica Biodigestor Autolimpiable Rotoplas

3.5.3.5. Cálculo de la capacidad de biodigestor y de la cámara de lodos.

Para el cálculo de la capacidad de los biodigestores, se considera el número de usuarios a servir.

Cuadro 24: Evacuación de lodos según capacidad

Capacidades	600 Lt	1300 Lt	3000 Lt	7000 Lt
Solo inodoro y lavadero de Cocina	2	5	10	23
Desagües totales	5	10	25	57
Vol. Lodos a evacuar (máx.)	100 Lt	184 Lt	800 Lt	1500 Lt

Fuente: Ficha técnica Biodigestor Autolimpiable Rotoplas

• Biodigestor para viviendas individuales.

$$Pf = Po * (1 + r * \frac{t}{100})$$

Número de Viviendas: Nv = 01 Viv.

Densidad Poblacional: Dp = 3.18

Población Actual: Po = 04 Hab.

Tasa de crecimiento: r = 1.41 %

Periodo de diseño en años $t = 10 \, Años$

Población Futura Pf = 05 Hab.

Dotación (lt/hab/dia) (d) = 80 Lt/hab/dia

Cuadro 25: Volumen de lodos a evacuar según la capacidad del biodigestor.

Capacidad	600.00 Lt
Desagües totales	05
vol. Lodos a evacuar (máx.)	100

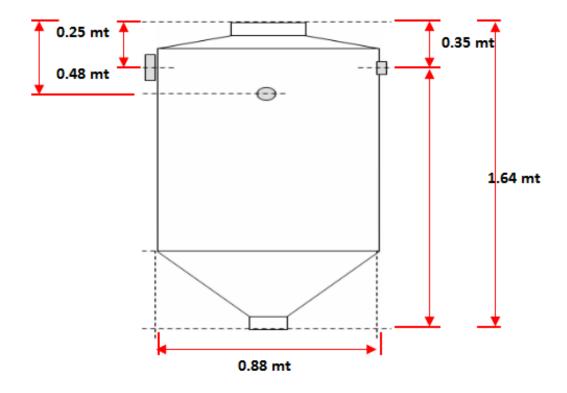


Figura 15: Dimensiones de biodigestor autolimpiable Rotoplas de capacidad de 600 litros.

Cámara de lodos:

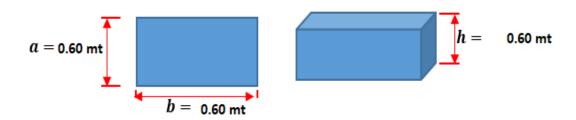


Figura 16: Dimensiones de cámara de lodos.

De los cálculos obtenidos anteriormente, se tiene el biodigestor de capacidad de 600 litros para cada vivienda, contando con un total de 69 biodigestores necesarios:

- 65 biodigestores que pertenecen a cada vivienda vivienda.
- 1 biodigestor que perteneciente a una casa comunal.
- 1 biodigestor que perteneciente al parque del caserío.
- 1 biodigestor que perteneciente a un botiquín.
- 1 biodigestor que perteneciente a una iglesia.

3.5.4. Pozo de infiltración o absorción

3.5.4.1. Descripción

El diseño de pozos de infiltración se planteó debido a la falta de espacio para el diseño de zanjas de infiltración. Estos pozos se diseñaron cuadrados con material de distintos diámetros de piedra, con la finalidad de generar filtros para la infiltración del agua evacuada al suelo, están ubicadas en zonas que presentan mayor permeabilidad, la cual se obtuvo de los ensayos en campo mediante pruebas de infiltración. Los efluentes derivados son de la ducha, sumidero, lavatorio, lavadero exterior además de las aguas evacuadas del biodigestor, su infiltración se da través de la pared y del fondo del pozo.

3.5.4.2. Diseño de pozo de infiltración o absorción

Aguas hacia el pozo de infiltración

Ducha	2UD
Lavatorio	2UD
Sumidero	2UD
Lavadero de ropa	2UD

Total de unidades de descarga que llega al pozo de infiltración

 $8UD = \emptyset 2"$

• Aguas hacia el biodigestor

Inodoro 4UD Registro 1UD

Total de unidades de descarga que llega al biodigestor

$$5UD = \emptyset 4"$$

• Tasa de infiltración

Según datos obtenidos de ensayos de infiltración realizados en campo se obtiene:

T1= 2.13 min/cm T2= 2.04 min/cm T3= 2.01 min/cm

Por lo cual, se cuenta con una tasa de infiltración promedio de:

T= 2.06 min/cm Ti= 48 l/m2d

TEXTURA DEL SUELO	TASA DE PERCOLACIÓN [min/cm]	TASA DE APLICACIÓN [L/m²d]
Grava, arena gruesa	<0.40	No recomendado
Arena media a gruesa	0.4 - 2.0	48
Arena fina, arena margosa	2.1 - 6.0	32
Marga, marga arenosa	6.1 - 12.0	24
Marga, marga limosa porosa	12.1 - 24.0	18
Marga, arcillolimosa, marga arcillosa*	24.1 - 48.0	8
Arcillas, arcillas coloidales	>48	No recomendado

Figura 17: Tasas de aplicación de aguas residuales para sistemas de infiltración.

Fuente: Tratamiento de aguas residuales, J. Romero Rojas, 2000.

• Velocidad de infiltración

Para el cálculo de la velocidad infiltración se hizo uso de la tabla siguiente según la tasa de infiltración

Velocidad de infiltración		
(Tabla AyA, en Normas de presentación, diseño y construcción para urbanizaciones y fraccionamientos)		
I (min/cm)	Vp (m/seg)	
2	1,00 x 104	
3	8,20 x 10°	
4	7,10 x 10 ²	

Figura 18: Tabla de velocidad de infiltración (m/seg) según la tasa de infiltración (min/cm).

Fuente: Normas de presentación, diseño y construcción para urbanizaciones y fraccionamientos.

Para ello, se realizó la interpolación con los datos dados de la tabla y obtener la velocidad de infiltración.

T (min/cm)	Vp (m/seg)
2	1.00E-06
2.06	9.89E-07
3	8.20E-07

V p = 9.89E-07 m/seg

• Caudal (Q) de agua por día que recibirá el suelo

Densidad	3.18	hab/viv.
En promedio	4	hab/viv.
Consumo Domiciliario	80	l/hab/viv.
80% consumo domiciliario	64	l/hab/viv.
8UD consumo a pozo de infiltración	39.38	I/hab/viv.

Por lo tanto, para un consumo de 39.38 litros por habitante por día según la densidad promedio, se obtiene una descarga de:

Q=	157.52	lpd
Q=	0.001823148	lps
Q=	0.15752	m3/d
Q=	1.82315E-06	m3/seg

• Área de infiltración requerida

$$Ai = Q/Vp$$

Dónde:

Ai =Área del pozo de absorción en m2.

Q = Consumo diaria de agua por habitante al día (l/hab/d)

Vp = Velocidad según la tasa de infiltración (l/m2d)

Reemplazando los datos en la formula se obtiene un área de:

• Altura de pozo de infiltración

Se fija un valor determinado para el ancho de la zanja cuadrada

W = 1.00 m

Por lo tanto, se tiene un perímetro de: 4.00 m

H = 1.20 m

Diseño del material filtrante

Para el diseño del material filtrante del pozo de absorción se tiene:

- En la parte superior estará cubierta por plástico para impermeabilizar y evitar la saturación del pozo por agentes externos.
- La tubería de descarga de 2" se encuentra a 10 cm de profundidad del terreno natural.
- El primer filtro cuenta con una capa de 25 cm de piedra chica de 2" a 4" de diámetro.
- El segundo filtro cuenta con una capa de 35 cm de piedra mediana de 4" a 6" de diámetro.
- El tercer filtro cuneta con una capa de 50 cm de piedra grande de 6" a 8" de diámetro.

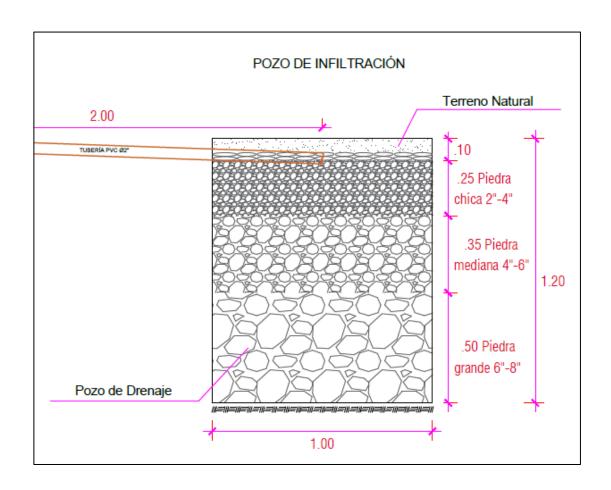


Figura 19: Dimensionamiento de material filtrante del pozo de infiltración o absorción.

3.6. ESPECIFICACIONES TÉCNICAS

3.6.1. Disposiciones generales

01.00.0. TRABAJOS GENERALES

01.01.0. OBRAS GENERALES

01.01.01.0. OBRAS PROVISIONALES

01.01.01.01. CARTEL DE IDENTIFICACIÓN DE OBRA (3.60X4.80M)

<u>Descripción</u>

A fin de identificar a la obra, es menester contar con un cartel de obra en el que debe describirse el nombre de la obra, la entidad que ejecuta, monto de la obra, tiempo de ejecución, la modalidad de ejecución y demás contenidos que serán definidos por el supervisor. Dicho cartel estará constituido por una estructura de madera tornillo y panel gráfico en dimensiones 3.60mx4.80m.

La estructura soportante será con listones de madera tornillo de 3"x1 1/2" exterior e intermedios bastidores de 1 ½" x 2" y los parantes de madera rolliza de diámetro de 4" debidamente anclados en el terreno con dados de concreto simple f'c=100Kg/cm2 de 0.40x0.40m de sección y 0.50m de altura. La profundidad de desplante será de 1.00m debiendo cubrir a ras de suelo con relleno compactado. Cuya ubicación del cartel será aprobado por el supervisor, además debe estar en un lugar visible y fija en un terreno estable, garantizando la permanencia del cartel en todo el periodo de construcción. De darse el caso que fuera deteriorado, el contratista está en la obligación de la reposición inmediata del mismo.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por unidad (Und.) colocado en el terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se hará en forma unitaria (Und) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

01.01.01.02. CASETA P/GUARDIANÍA

Descripción

El Contratista acondicionará las partidas indicadas, para el personal de obra, guardar herramientas u otros implementos de acuerdo a las necesidades de la obra y la caseta de seguridad. Al finalizar los trabajos, estas instalaciones provisionales deben ser retiradas, debiendo quedar limpia la zona utilizada para tal fin. Para la construcción de estos ambientes será necesario que el Contratista conjuntamente con el Supervisor ubique el sitio adecuado, seleccionando los lugares que sean difíciles de inundar.

El contratista está obligado a que todas las obras temporales sean removidas a la culminación parcial y/o final de los trabajos de tal manera que los terrenos y áreas ocupadas recuperen o mejoren las mismas condiciones en que se encontraban al inicio, libres de desechos y materiales de construcción.

Unidad de medida

La unidad de medida para las partidas será por (mes) considerándose las áreas requeridas para el buen recaudo de los materiales, protegidos de la intemperie y cualquier otro factor que pudiese ocasionar daños al material, herramienta u otro implemento de uso en la obra aprobadas por el Supervisor.

Forma de Pago

El pago se efectuará al precio unitario de la partida indicado (por mes) en el presupuesto contratado, dicho precio considera todos los costos necesarios en el que incurra el contratista tales como mano de obra (Incluida leyes sociales), materiales, herramientas y equipos. Una vez que la edificación haya sido construida y/o colocada debidamente en la zona indicada y luego de ser aprobado por el Supervisor. Las edificaciones que excedan las áreas requeridas serán a coste del Contratista.

01.01.02.0. TRABAJOS PRELIMINARES

01.01.02.01. MOVIL. Y DESMOVIL. DE MAQUINARIA, EQUIPOS Y HERRAMIENTAS PARA LA OBRA

Descripción

Esta partida consiste en la movilización y desmovilización de toda la maquinaria y equipo, desde su ubicación actual hasta la zona de emplazamiento de obra. También incluye los trabajos de traslado una vez concluido los trabajos desde la obra a su depósito original.

Equipo a Transportarse.- El contratista antes de movilizar el equipo a obra, deberá presentar al Supervisor para su aprobación, la lista de equipo de construcción usado y/o nuevo que se propone emplear en la ejecución de la obra, debiendo contener la información siguiente:

- Descripción del equipo
- Serie de fabrica
- Antigüedad, tiempo de servicio
- Otras características propias del Equipo

La aprobación del equipo por parte del Supervisor, no relevará al Contratista de su responsabilidad para suministrar todo el equipo suficiente y necesario para que el trabajo se ejecute en el tiempo previsto y con la calidad requerida.

Materiales y Herramientas.- El contratista suministrará todas las herramientas, aditamentos y materiales necesarios para el embalaje, transporte, instalación y operación del equipo mecánico durante todo el plazo de ejecución de obra.

Inspección.- Para la inspección del equipo por parte del Supervisor, el Contratista deberá tenerlo listo dentro del plazo estipulado antes del inicio de los trabajos en la zona de emplazamiento, el equipo que no cumpla con los requisitos del Supervisor, deberá ser sustituido o reparado inmediatamente por el contratista, sin modificar el calendario de movilización y menos el programa de obra.

El hecho de haber sido inspeccionado y aprobado el equipo, no exonera al contratista de su responsabilidad de seleccionar el equipo que le permita completar el trabajo dentro del límite de tiempo estipulado y con la calidad exigida.

Transporte.- El contratista antes de iniciar el transporte del equipo, bajo su responsabilidad deberá obtener las pólizas de seguro necesarias, además de tener conocimiento expreso de las condiciones físicas, las vías y caminos de acceso al lugar de obra. El contratista deberá disponer todo lo necesario para el embarque, traslado y desembarque de su equipo, material y provisiones para que estos lleguen al lugar de la obra con suficiente anticipación a la fecha estipulada para dar inicio a los trabajos. El sistema de movilización debe ser tal que no cause daño a los pavimentos ni a las propiedades de terceros.

Unidad de medida

La unidad de medida será la Unidad (GLB).

Forma de Pago

El pago se efectuará al precio unitario del presupuesto contratado, para la ejecución de la movilización, así como de la desmovilización de la maquinaria, equipos y herramientas. El precio considera todos los que costos necesarios en el que incurra el contratista tales como mano de obra (incluida leyes sociales), materiales, herramientas y equipos, se realizara de forma parcial de la siguiente manera: el Contratista deberá entregar una lista de la maquinaria, equipos y herramientas que se incluirá en la partida, valorizándose (50% de la partida) una vez que haya ingresado la totalidad

de esta lista, y el otro 50% se valorizará una vez que se haya desmovilizado la totalidad de la lista.

3.6.2. Disposiciones especificas

02.00.0. SISTEMA DE AGUA POTABLE

02.01.0. SISTEMA DE CAPTACIÓN – MANANTIAL DE FONDO (01 UND)

02.01.01.0. TRABAJOS PRELIMINARES

02.01.01.1. LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL

<u>Descripción</u>

La partida está referida al desbroce y limpieza de malezas y pequeños arbustos, que puedan impedir la fácil operación y construcción de las obras, así como que dificulten los trabajos de trazo, replanteo y nivelación. Los terrenos sobre los que se coloquen mampostería o revestimiento serán previamente emparejados, retirándose todo material removido débil, humedeciéndose suficientemente en el caso de que se tenga que vaciar mezcla.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cuadrados (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.01.01.2. TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR

Descripción

Comprende el replanteo de los planos en el terreno y nivelado fijando los ejes de referencia y las estacas de nivelación. Se considera la ejecución de todos los trabajos topográficos que se requieran para las diferentes obras

durante el tiempo que dure la ejecución de éstas, siendo las mismas: levantamiento de perfiles, secciones y control de la rasante.

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado, en el caso de captaciones, reservorio, cámaras, cajas de válvulas, pases aéreos, piletas. En el caso de la línea de conducción y red de distribución será medido en metros lineales (m).

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cuadrados (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

Para mayor detalle de las especificaciones tecnicas (Ver anexo 9)

3.7. ESTUDIO DE IMPACTO AMBIENTAL

3.7.1. Aspectos Generales

La finalidad del estudio es determinar los factores influyentes del impacto ambiental del presente proyecto, considerando los elementos y componentes del medio ambiente, los cuales están expuestos a ser vulnerados, ya sea por las acciones del proyecto que podrían generar impactos. El propósito es identificarlos y evaluarlos para desarrollar un plan de manejo ambiental, orientado a la armonía dentro del proceso constructivo, así también al funcionamiento de la obra generando positividad para la conservación del ambiente.

3.7.2. Descripción del Proyecto

El presente proyecto esta formado por la construcción de una captación de manantial de fondo concentrado cuya finalidad es captar el agua con caudal aforo de 0.348 l/seg, para luego esta se dirija mediante una línea impulsión con tubería de 1 ½" de diámetros, con una bomba de potencia de 1.5 HP hasta llegar al reservorio apoyado cuadrado de 20m3 de volumen de almacenamiento, y mediante gravedad distribuir esta agua almacenada con tubería de 1 ½" hacia la red de distribución la cual comprende diversos diámetros de tubería que llegan a las Unidades Básicas de Saneamiento proyectadas para cada vivienda. Además de ello se cuenta con las UBS dichas anteriormente, formadas por una caseta de ladrillo las cuales cuentan con un lavatorio. Inodoro, ducha y lavadero externo, los desechos evacuados de estos aparatos sanitarios son derivados mediante tuberías de 2" y 4" a un biodigestor de 600 litros y a su vez estas a un pozo de infiltración cuadrado de 1 m2 de área con una profundidad de 1.2m.

3.7.3. Área de Influencia Ambiental

La extensión del área que conforma este proyecto es de 2.25 km2, dentro de ella se encuentran un total de 65 viviendas, un parque, una casa comunal, un botiquín, una iglesia y una lavandería. El área no ocupada por las viviendas y establecimientos mencionados anteriormente, es vegetación de pobladores que disponen de chacras en las cuales crían ganado y se alimentan de su vegetación circulando libremente por la misma. La fuente proyectada es un manantial de fondo concentrado, con caudal necesario para abastecer a la población con una proyección de 20 años, además esta no impide el curso superficial del maratial.

3.7.4. Identificación y evaluación de Impactos Ambientales

Para los principales impactos ambientales se considera criterios como la intensidad, duración, extensión, probabilidad de ocurrencia, además de reversibilidad, ordenación del territorio, magnitud, carácter del efecto, así como la distancia, fragilidad, diversidad, naturaleza, rareza, y visibilidad.

El análisis de los factores de medios físicos, biológicos y socio económicos destacan los parámetros de mayor relevancia.

3.7.4.1. Identificación de Impactos ambientales

Efectos sobre el suelo

Incremento de la erosión del suelo, que puede ser generado por el deterioro del suelo a causa de la eliminación de la cobertura vegetal, el transcurrir de los pobladores y del ganado dentro del área; así también, por esta eliminación de la cobertura vegetal se puede originar un aumento de arrastre de sedimentos producto de la rotura de la capa superficial del suelo.

Dentro de los efectos beneficiosos se destaca la mejora de la reproducción de vegetación en las zonas donde se encuentran los pozos de infiltración, debido a que el suelo recibe aguas ya tratadas pasando por filtros que esparcen el agua por suelo sirviendo para riego agrícola constante.

Efectos sobre la flora

Pérdida del hábitat de la flora debido a la alteración de las condiciones naturales donde se desenvuelven las especies de la flora, por los trabajos del proyecto tales como, la eliminación de la cobertura vegetal, pudiendo generar la modificación en los patrones de ocupación.

A diferencia de las zonas donde se ubican los pozos de infiltración, donde se prevee suceda lo contrario ya que cuentan con esta infiltración al suelo que permiten la propagación del agua en la misma pudiendo aflorar la vegetación

Efectos sobre la población

- Origina incremento de empleo para la población, debido al requerimiento de mano de obra para desarrollar las distintas actividades que conllevan la realización del proyecto, permitiendo un aumento del poder adquisitivo de los habitantes.
- Migración de la población del caserío, los incrementos se deberán a los movimientos migratorios hacia la zona además de disminuir la migración de los pobladores hacia zonas aledañas o provincias. Influyendo el proyecto en una mejora dentro de la producción agrícola de la población en general así también como comunidad mediante la siembra de campañas por año, satisfaciendo su necesidad hídrica.

- Mejora de la calidad de vida, generado por la construcción del proyecto mejorando su nivel de calidad y salubridad de la vida de cada poblador contando con todas las facilidades y accesos al uso del recurso hídrico además de la mejor disposición de evacuación de desechos, evitando la extensión de enfermedades gastrointestinales procurando con el proyecto la disminución de estas.

Efectos sobre el paisaje

Impactos sobre el paisaje del caserío, generados por las actividades de la obra civil del proyecto:

- Manejo de residuos (área de mezcla de concreto), contaminación al suelo, aire, agua, flora.
- Operación de la obra, siendo necesario para su sostenibilidad realizar la limpieza y mantenimiento adecuado y permanente de las distintas obras a utilizarse dentro del proyecto para asegurar la operación adecuada de las infraestructuras, así como el periodo de vida útil de las mismas.

3.7.4.2. Evaluación de impactos ambientales

Con los impactos identificados anteriormente, se puede definir una evaluación respectiva, según el procedimiento.

Descripción de impactos ambientales

Realizadas las fases de identificación y evaluación de los impactos ambientales, en esta siguiente fase se expone la descripción de los principales impactos ambientales potenciales del presente proyecto durante sus distintas etapas de elaboración del mismo, como lo es el preliminar, la construcción y operación.

ETAPA PRELIMINAR

Impactos Negativos

- Alteración de la calidad del aire causado por la emisión del polvo.
 La calidad del aire se ve alterado por el incremento de las partículas suspendidas, lo cual se considera uno de los impactos potenciales negativos durante esta etapa preliminar, presentándose principalmente el desbroce y limpieza del terreno.
- Por la dimensión de estas actividades, los efectos en la calidad del aire serán de manera ambientalmente moderada, debido a su magnitud, influencia local y corta duración, principalmente.
 Presentando posibilidades de aplicación de medidas de mitigación.
- Riesgo de enfermedades respiratorias dentro del personal de obra, vinculado a la difusión de material particulado, principalmente durante el desbroce y limpieza del terreno. Por el cual este impacto se califica como magnitud que oscila entre moderada y baja, de influencia local, con corta duración y alta probabilidad de ocurrencia. Sin embargo, presenta posibilidad de aplicación de medidas de mitigación.

Impactos Positivos

 Generar empleo. - este impacto está descrito debido al incremento de empleo para la población, ya que se requiere de mano de obra durante la ejecución del proyecto.

- En general, este impacto positivo es calificado de manera moderada, debido a su corta duración.
- Dinamismo del comercio local, el incremento en la demanda de bienes y servicios, vinculado a las necesidades de abastecimiento durante el periodo de las actividades del Proyecto, generaran un aumento en la dinámica comercial del caserío. Este impacto también se considera de manera moderada, por su magnitud y periodo de duración, principalmente.

ETAPA DE CONSTRUCCIÓN

Impactos Negativos

Alteración de la calidad del aire

La calidad del aire se ve alterada por la emisión de material polvo, considerando solo este agente contaminante, este impacto se generará durante las actividades de nivelación de la plataforma del terreno y excavación de las zanjas.

En general, este impacto es calificado de moderada magnitud, de influencia local y corta duración, lo que determina una moderada significación. Presentando posibilidades de aplicación de medidas de mitigación.

Riesgo de afectación de la calidad del suelo

Este impacto se refiere a la posibilidad de afectación de la calidad del suelo causado por posibles derrames de combustible, grasa y aceite que pueden generarse en las áreas donde opere la maquinaria, principalmente durante la

construcción de las estructuras de concreto del proyecto; así como durante el funcionamiento del campamento.

En general, de ocurrir este impacto se ha calificado como de magnitud baja, pues no implicarían volúmenes considerables de vertido, de influencia puntual, corta duración y probabilidad de ocurrencia baja, lo que le confiere una significación ambiental baja.

Al término del proceso constructivo del proyecto, durante el abandono de los frentes de trabajo, el suelo en estos lugares y áreas aledañas podría verse afectado por el posible derrame o disposición inadecuada de los residuos sólidos, residuos de combustible, grasa, aceite y otros generados durante el proceso constructivo del proyecto. Sin embargo, este impacto será mitigado mediante la aplicación de las medidas que para este efecto se proponen en el Plan de Manejo Ambiental.

Impactos Positivos

Generación de empleo.

Este impacto está vinculado a la generación directa de empleo en la población, es decir, todos los puestos de trabajo que demandará la construcción de la infraestructura. La demanda de mano de obra está formada desde la categoría especializada hasta las categorías inferiores y no especializadas de la escala laboral; vale decir, peones y ayudantes de obra. Considerando que se dará preferencia a la mano de obra local, como lo es los poblados del caserío de Iscoconga.

En general, a causa de que el número de trabajadores requeridos en esta etapa es mayor que en la etapa preliminar, este impacto se califica de moderada magnitud y duración,

además siendo de influencia zonal, lo que determina su moderada significación ambiental. La ocupación de mano de obra de la zona permitirá incrementos dentro de los ingresos de la población, generando condiciones mejores de accesos a los bienes y servicios, lo que a sí mismo se interpreta en una mejora del nivel de vida de la población beneficiada.

Dinamismo de la economía local

El incremento en la demanda de bienes y servicios, asociado a las necesidades de abastecimiento durante el proceso constructivo del presente proyecto, generara un aumento en la dinámica comercial local del caserío Iscoconga, y en menor medida, en las localidades aledañas al caserío.

En general, en contraste con la etapa preliminar, este impacto será de moderada magnitud y duración, siendo además de influencia zonal, lo que determina su moderada significación ambiental.

ETAPA DE OPERACIÓN

Impactos Negativos

Referido a la calidad del paisaje dentro del área de influencia de la construcción del presente proyecto, considerando que el impacto causado es de significancia moderada a baja.

Impactos Positivos

Mejora de las condiciones para el comercio regional y nacional. El funcionamiento del proyecto beneficia la mejora de la calidad de vida de la población además de igualdad de oportunidades a la cultura, la información y el conocimiento en el caserío de Iscoconga.

3.7.5. Plan de Manejo Ambiental

3.7.5.1. Normatividad ambiental

En síntesis, se realizarán las actividades correspondientes para el cumplimiento de las normas de comportamiento y seguimiento de pautas ambientales, según la ley general del medio ambiente – Ley N°28611 y la ley de sistema nacional de evaluación de impacto ambiental – Ley N°27446. Dentro de sus principales actividades durante la ejecución de la obra.

Monitoreo a la aplicación de las normas de comportamiento

Descripción: Durante la ejecución de la obra, el ingeniero ambiental velará por el cumplimiento a las normas legales ambientales, desde el comienzo hasta la culminación de la obra con la finalidad de vincular la protección ambiental dentro de las labores de diseño, construcción, mejoramiento y mantenimiento de obras en general.

Dentro de las Normas de Comportamiento, se tiene:

- Las normas iníciales donde se indica producir el menor impacto ambiental durante la construcción, sobre: los suelos, cursos de agua, calidad del aire, organismos vivos, comunidades y asentamientos humanos.
- Las normas generales, indica cumplir las siguientes normas y velar para que se cumplan, sobre la vegetación, valores culturales, aguas, uso de explosivos, extracción de materiales.

- Las normas generales de comportamiento del personal, menciona que, con el fin de prevenir efectos ambientales que usualmente se producen por falta de una adecuada educación ambiental de las personas que laboran en los proyectos de diseño y construcción es necesario conocer normas sobre la flora y fauna, calidad y uso de agua, comunidades cercanas.
- Las normas de medidas sanitarias y de seguridad ambiental, se refiere a epidemias de enfermedades infectocontagiosa, problemas sociales y áreas ambientales sensibles, por lo que será necesario hacer conocer normas referidas hacia los trabajadores, del campamento a instalar y del área de maquinarias, equipos ubicados adecuadamente y el manejo racional para evitar el deterioro ambiental.
- Las normas especiales para áreas ambientales sensibles, donde es necesario hacer conocer aquellas áreas sensitivas por sus características ambientales

• Seguimiento y cumplimiento a pautas ambientales

Descripción

De acuerdo a las normas ambientales, el asistente ambiental es responsable de supervisar el cumplimiento de las normas de comportamiento en la rehabilitación de la obra; asimismo, la correcta ejecución del plan de manejo ambiental, considerándose la responsabilidad de su implementación de la obra civil y ambiental al residente de obra.

Procedimiento

El asistente ambiental realizará el seguimiento de las normas de comportamiento de la obra, a fin de se cumpla con lo descrito y dar las recomendaciones necesarias al residente de obra; asimismo, el respeto y cuidado a las acciones realizadas en el plan de manejo ambiental.

Método de medición

El seguimiento se medirá mediante informes quincenales o periódicos que realizará el asistente ambiental al residente de obra y debe escribirse en el cuaderno de obra. El trabajo deberá contar con la aprobación del ingeniero supervisor.

Base de pago

El seguimiento será medido en la forma descrita anteriormente, será pagada al precio unitario del contrato, por el informe evacuado, para la partida SEGUIMIENTO A PAUTAS AMBIENTALES, entendiéndose que dicho precio y pago constituirá compensación total por toda mano de obra, equipos, materiales e imprevistos necesarios para completar satisfactoriamente el trabajo.

• Programa de contingencias

Tiene la finalidad de establecer las acciones necesarias para prevenir cualquier situación de riesgo que se puedan presentar durante todas las fases del proyecto, para esto se cuenta con las siguientes medidas.

- Comunicar previamente a instituciones y centros de salud sobre el inicio de las obras del proyecto.
- El responsable de llevar a cabo el Plan de contingencias, es el contratista.

Unidad de contingencia

Debe contar con lo siguiente:

- Personal capacitado en primeros auxilios
- Unidades móviles de desplazamiento rápido
- Equipo de telecomunicaciones
- Equipos de auxilios paramédicos
- Equipos contra incendios
- Unidades para movimiento de tierras

Implantación del plan de contingencias

La unidad de contingencias se debe instalar desde el inicio de las actividades del proyecto, es sus diversas etapas; con mayor énfasis en la etapa constructiva del proyecto.

Programa de abandono de obra

El programa de cierre de operaciones continúa a la etapa de construcción y operación. Básicamente el programa de abandono de obra, consiste en restablecer el área ocupada por las instalaciones de maquinarias pequeñas, almacén de materiales de construcción fijados para las etapas iniciales; con el fin de evitar el deterioro ambiental y paisajístico producido por el proyecto. Para ello se desmantela de forma ordenada si es que hubiera componentes metálicos, se transfieren los equipos y maquinarias, una vez finalizados los trabajos. Se debe ver que los restos producidos sean trasladados a un relleno sanitario autorizado y que la limpieza sea absoluta y debe contar con un seguimiento de acciones y resultados de las medidas consideradas, teniendo en cuenta también el cronograma de actividades.

3.8. COSTOS Y PRESUPUESTOS

3.8.1. Resumen de Metrados

OBRA :	"Diseño para el mejoramiento y ampliación del sistema bombeo y saneamiento básico del caserío Iscoconga del o provincia de Cajamarca, departamento de Cajamarca"	_	
ITEM	DESCRIPCIÓN	UND	METRADO
01.	TRABAJOS GENERALES		
01.01.	OBRAS GENERALES		
01.01.01	OBRAS PROVISIONALES		
01.01.01.01	Cartel de IDENTIFICACIÓN DE Obra 3.60x2.40 m	und	1.00
01.01.01.02	CASETA P/GUARDIANÍA	mes	3.00
01.01.02	TRABAJOS PRELIMINARES		
01.01.02.01	MOVILIZACION Y DESMOVILIZACIÓN DE MAQUINARIA, EQUIPOS Y HERRAMIENTAS PARA LA OBRA	glb	1.00
02.00	SISTEMA DE AGUA POTABLE		
02.01	CAPTACION DE FONDO CONCENTRADO		
02.01.01	TRABAJOS PRELIMINARES		40.00
02.01.01.01	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	10.88
02.01.01.02	TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR	m2	1.86
02.01.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS		
02.01.02.01	EXCAVACION MANUAL EN TERRENO NATURAL	m3	2.50
02.01.02.02	REFINE, NIVELACION Y COMPACTACION DE FONDO	m2	1.86
02.01.02.03	ELIMINACION MATERIAL EXCEDENTE	m3	3.12
02.01.03	OBRAS DE CONCRETO SIMPLE		
02.01.03.01	CONCRETO f'c=100 kg/cm2	m3	0.05
02.01.03.02	CONCRETO f'c=175 kg/cm2	m3	0.03
02.01.03.03	PIEDRA ASENTADA CON MORTERO C:A=1:8	m2	0.36
02.01.04	OBRAS DE CONCRETO ARMADO		
02.01.04.01	CONCRETO f'c=210 kg/cm2; SIN MEZCLADORA	m3	1.21
02.01.04.02	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO	m2	9.34
02.01.04.03	ACERO CORRUGADO FY=4200 Kg/cm2 GRADO 60	kg	61.89
02.01.05	REVOQUES, ENLUCIDOS Y MOLDURAS		
02.01.05.01	TARRAJEO CON IMPERMEABILIZANTE MEZCLA 1:1, e=1.5cm	m2	6.71
02.01.05.02	TARRAJEO EN MUROS INTERIORES Y EXTERIORES; C:A 1:2, e=10cm	m2	8.77
02.01.06	FILTROS		
02.01.06.01	COLOCACION DE FILTRO DE GRAVA GRUESA DE Dmax=3"	m3	0.68
02.01.06.02	COLOCACION DE FILTRO DE GRAVA MEDIA DE Dmax=1"	m3	0.52
02.01.06.03	COLOCACION DE FILTRO DE ARENA GRUESA	m3	2.52
02.01.07	PINTURA		
02.01.07.01	PINTURA ESMALTE EN MUROS EXTERIORES	m2	8.77
02.01.08	VAVULAS Y ACCESORIOS PVC		

02.01.08.01	SUMINISTRO E INSTALACION DE ACCESORIOS EN CAPTACION D=1 1/2"	glb	1.00
02.01.08.02	TAPA METALICA SANITARIA DE 1.00 X 1.00 m, e=1/8". PARA CAMARA HUMEDA	und	1.00
02.01.08.03	TAPA METALICA SANITARIA DE 0.50 X 0.50 m, e=1/8". PARA CAMARA VALVULAS	und	1.00
02.01.09	VARIOS		
02.01.09.01	CERCO PERIMETRICO DE ALAMBRE DE PUAS - CAPTACION	glb	1.00
02.02	LINEA DE IMPULSIÓN (L=323.68m)		
02.02.01	OBRAS PRELIMINARES		
02.02.01.01	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	323.68
02.02.01.02	TRAZO, NIVELACION Y REPLANTEO DE ZANJAS	m	323.68
02.02.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS		
02.02.02.01	EXCAVACION EN TERRENO NORMAL DE 0.40x0.80 m P/TUB.	m3	103.98
02.02.02.02	REFINE Y NIVELACION DE FONDOS PARA ZANJA P/TUB. AGUA	m	323.68
02.02.02.03	CAMA DE APOYO C/MAT. PROPIO. ZARANDEADO PARA TUBERIA DE AGUA E=0.10 m	m	323.68
02.02.02.04	PRIMER RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 m	m	323.68
02.02.02.05	SEGUNDO RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.40 m	m	323.68
02.02.02.06	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE DP=30m	m3	16.68
02.02.03	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIAS		
02.02.03.01	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10	m	323.68
02.02.03.02	PRUEBA HIDRAULICA Y DESINFECCION P/ TUBERIA DE AGUA POTABLE	m	323.68
02.02.03	SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP		
02.02.03.01	SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP	glb	1.00
02.03	RESERVORIO CUADRADO APOYADO V=20m3		
02.03.01	TRABAJOS PRELIMINARES		
02.03.01.01	LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL	m2	54.80
02.03.01.02	TRAZO Y REPLANTEO PARA RESERVORIO	m2	54.80
02.03.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS		
02.03.02.01	EXCAVACIÓN PARA ESTRUCTURAS	m3	11.18
02.03.02.02	REFINE NIVELACIÓN Y COMPACTACIÓN	m2	23.72
02.03.02.03	LECHO DE GRAVA	m3	0.38
02.03.02.04	ELIMIN. DE MATERIAL EXCED. D=30M (A MANO C/CARRETILLA)	m3	16.66
02.03.03	CONCRETO SIMPLE		
02.03.03.01	CONCRETO f`c=100 KG/CM2-SOLADO, E=4"	m3	1.44
02.03.03.02	CONCRETO EN VEREDAS F'c=140 Kg/cm2	m3	1.31
02.03.04	CONCRETO ARMADO		
02.03.04.01	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO NORMAL	m2	86.44
02.03.04.02	CONCRETO F'c= 210 kg/cm2	m3	11.79
02.03.04.03	CONCRETO F'c= 175 kg/cm2	m3	0.47
02.03.04.04	ACERO Fy= 4200 kg/cm2	kg	555.45
02.03.05	REVOQUES, ENLUCIDOS Y MOLDURAS		

02.03.05.02	TARRAJEO INTERIOR CON IMPERMEABILIZANTE	m2	44.28
02.03.05.03	MORTERO 1:5 EN LOSA DE FONDO	m2	4.00
02.03.06	VÁLVULAS Y ACCESORIOS		
02.03.06.01	ACCES. PARA RESERVORIO (E=2" Y S=2")	und	1.00
02.03.07	VARIOS		
02.03.07.01	TAPA SANITARIA METÁLICA DE 0.60X0.60 M	und	1.00
02.03.07.02	TAPA SANITARIA METÁLICA DE 1.00X1.00 M	und	1.00
02.03.07.03	INSTALACIÓN DE HIPOCLARADOR DE FLUJO -DIFUSIÓN	und	1.00
02.03.07.04	PINTURA CON ESMALTE	m2	59.17
02.03.07.05	CERCO DE PROTECCIÓN CON ALAMBRE DE PÚAS	glb	1.00
02.03.07.06	ESCALERA INTERIOR EN RESERVORIO	und	1.00
02.03.07.07	CURADO DE CONCRETO	m2	107.45
02.04	RED DE DISTRIBUCION (L=3879.27m)		
02.04.01	TRABAJOS PRELIMINARES		
02.04.01.01	LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL	m2	3879.27
02.04.01.02	TRAZO, NIVELES Y REPLANTEO DE ZANJAS CON EQUIPO	m	3879.27
02.04.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS		
02.04.02.01	EXCAVACION EN TERRENO NORMAL DE 0.40 x 0.65 m P/TUB. AGUA	m3	3879.27
02.04.02.02	REFINE Y NIVELACION DE FONDO PARA ZANJA 0.40 x 0.65 m P/TUB. AGUA	m	3879.27
02.04.02.03	CAMA DE APOYO PARA TUBERIA DE AGUA e=0.10m (ZANJA DE 0.40x0.65m)	m	3879.27
02.04.02.04	PRIMER RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 m	m	3879.27
02.04.02.05	SEGUNDO RELLENO CON MATERIAL PROPIO COMPACTADO e=0.30m	m	3879.27
02.04.02.06	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE DP= 30 M	m3	96.98
02.04.03	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIAS		
02.04.03.01	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10	m	185.71
02.04.03.02	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/4" C-10	m	886.22
02.04.03.03	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 3/4" C-10	m	902.97
02.04.03.04	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1/2" C-10	m	1904.36
02.04.03.05	PRUEBA HIDRAULICA P/TUBERIA	m	3879.27
02.04.04	SUMINISTRO E INSTALACION DE ACCESORIOS- CONEXIÓN		
02.04.04.01	SUMINISTRO E INSTALACION DE ACCESORIOS	glb	1.00
02.05	SUMINISTRO E INSTALACION DE VALVULAS		
02.05.01	VALVULAS DE CONTROL (8.00 Unid.)		
02.05.01.01	TRABAJOS PRELIMINARES		0.00
02.05.01.01.0 1	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	2.88
02.05.01.01.0	TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR	m2	2.88
02.05.01.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS	_	
02.05.01.02.0 1	EXCAVACION MANUAL EN TERRENO NATURAL	m3	2.02
02.05.01.02.0 2	REFINE, NIVELACION Y COMPACTACION DE FONDO	m2	2.88

02.05.01.02.0 3	22.0 ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE		2.52
02.05.01.03	OBRAS DE CONCRETO SIMPLE		
02.05.01.03.0 1	CONCRETO f'c=175 kg/cm2, SIN MEZCLADORA	m3	1.12
02.05.01.03.0 2	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO	m2	22.40
02.05.01.04	REVOQUES, ENLUCIDOS Y MOLDURAS		
02.05.01.04.0 1	TARRAJEO EN INTERIORES Y EXTERIORES CON MORTERO 1:5 X 1.5CM	m2	24.32
02.05.01.05	VALVULAS Y ACCESORIOS		
02.05.01.05.0 1	VALVULA COMPUERTA Ø 1/2" + ACCESORIOS	glb	2.00
02.05.01.05.0 2	VALVULA COMPUERTA Ø 3/4" + ACCESORIOS	glb	3.00
02.05.01.05.0 3	VALVULA COMPUERTA Ø 1 1/4" + ACCESORIOS	glb	3.00
02.05.01.06	VARIOS		
02.05.01.06.0 1	SUM E INST. TAPA SANITARIA METALICA DE 0.40x0.40mx 1/8"	und	8.00
02.05.01.06.0	CAMA DE GRAVA Ø Max= 1/2"	m3	0.26
02.05.02	VALVULAS DE PURGA (8.00 Unid.)		
02.05.02.01	TRABAJOS PRELIMINARES		
02.05.02.01.0	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	8.00
02.05.02.01.0	TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR		8.00
02.05.02.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS		
02.05.02.02.0 1	EXCAVACION MANUAL EN TERRENO NATURAL	m3	4.32
02.05.02.02.0	REFINE, NIVELACION Y COMPACTACION DE FONDO	m2	7.20
02.05.02.02.0 3	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE	m3	5.40
02.05.02.03	OBRAS DE CONCRETO SIMPLE		
02.05.02.03.0 1	CONCRETO f'c=175 kg/cm2, SIN MEZCLADORA	m3	1.88
02.05.02.03.0	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO	m2	21.92
02.05.02.04	REVOQUES, ENLUCIDOS Y MOLDURAS		
02.05.02.04.0 1	TARRAJEO EN INTERIORES Y EXTERIORES CON MORTERO 1:5 X 1.5CM	m2	34.88
02.05.02.05	VALVULAS Y ACCESORIOS		
02.05.02.05.0 1	VALVULA COMPUERTA Ø 1/2" + ACCESORIOS	glb	8.00
02.05.02.06	VARIOS		
02.05.02.06.0 1	SUM E INST. TAPA SANITARIA METALICA DE 0.50x0.60mx 1/8"	und	8.00
02.05.02.06.0 2	CAMA DE GRAVA Ø Max= 1/2"	m3	0.14
02.06	LAVADEROS DOMICILIARIOS (68 Unid.)		
02.06.01	TRABAJOS PRELIMINARES		
02.06.01.01	LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL	m2	81.60
02.06.01.02	TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR	m2	81.60
02.06.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS	m?	E4 44
02.06.02.01 02.06.02.02	EXCAVACIÓN MANUAL EN TERRENO NATURAL RELLENO CON MATERIAL PROPIO	m3	51.41 48.96
02.00.02.02	INCLLEING CON IVIATERIAL FROPIO	m3	40.90

02.06.02.03	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE D=30m	m3	3.06
02.06.03	OBRAS DE CONCRETO SIMPLE		
02.06.03.01	CONCRETO CICLOPEO 1:10+20% PM	m3	2.45
02.06.04	OBRAS DE CONCRETO ARMADO		
02.06.04.01	CONCRETO F'C = 210 KG/CM2 S/MEZCLADORA	m3	9.26
02.06.04.02	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO	m2	219.57
02.06.04.03	ACERO CORRUGADO F'Y = 4200 KG/CM2 GRADO 60	kg	650.76
02.06.05	ALBAÑILERIA		
02.06.05.01	MURO DE LADRILLO TIPO CARAVISTA DE 18 APAREJO DE SOGA	m2	73.62
02.06.06	REVOQUES, ENLUCIDOS Y MOLDURAS		
02.06.06.01	TARRAJEO CON IMPERMEABILIZANTE C:A, 1:5, DILUCIÓN IMP:AGUA, 1:13, E=1.5cm, ACABADO PULIDO	m2	87.38
02.06.06.02	TARRAJEO DE MUROS INT. Y EXT. C:A 1:2, E=1.5CM	m2	157.35
02.06.07	ACCESORIOS		00.00
02.06.07.01	SUMINISTRO E INST. DE ACCESORIOS EN LAVADERO	und	68.00
03.00	SISTEMA DE SANEAMIENTO		
03.01	UBS CON ARRASTRE HIDRAULICO (70UND)		
03.01.01	OBRAS PRELIMINARES		
03.01.01.01	LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL	m2	681.35
03.01.01.02	TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR	m2	681.35
03.01.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS		
03.01.02.01	EXCAVACIÓN DE ZANJAS PARA CIMIENTOS	m3	119.62
03.01.02.02	NIVELACION INTERIOR Y COMPACTACION	m2	774.13
03.01.02.03	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE DP=30M	m3	149.52
03.01.02.04	AFIRMADO PARA PISOS Y CIMENTACION, E= 0.15M	m2	199.36
03.01.03	OBRAS DE CONCRETO SIMPLE		
03.01.03.01	CIMIENTOS CORRIDOS 1:10+30% P.G	m3	119.62
03.01.03.02	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO PARA SOBRECIMIENTO	m2	120.75
03.01.03.03	SOBRECIMIENTO MEZCLA C:H 1:8 +25% P.M	m3	9.06
03.01.03.04	CONCRETO F'c = 175 kg/cm2 PARA PISOS, PULIDO Y COLOREADO, H= 0.10 m	m2	681.35
03.01.03.05	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO	m2	49.35
03.01.03.06	CONCRETO F'c = 175 kg/cm2 EN VEREDA, PULIDO Y COLOREADO H= 0.10 m	m2	161.00
03.01.04	OBRAS DE CONCRETO ARMADO		
03.01.04.01	COLUMNAS		
03.01.04.01.0	CONCRETO F'C=210 KG/CM2; EN COLUMNAS	m3	14.18
03.01.04.01.0	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO EN COLUMNAS	m2	213.47
03.01.04.01.0	ACERO fy = 4200 KG/CM2 PARA COLUMNAS	kg	3067.93
03.01.04.02	VIGAS		
03.01.04.02.0	CONCRETO F'C=210 KG/CM2; EN VIGAS	m3	12.29
03.01.04.02.0	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO EN VIGAS	m2	171.50

03.01.04.02.0 3	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		2018.13
03.01.05	ESTRUCTURAS DE MADERA PARA TECHO		
03.01.05.01	CORREAS DE MADERA DE 2"x2"x11'	und	280.00
03.01.05.02	VIGUETAS DE MADERA 2"x3"11'	und	210.00
03.01.05.03	TECHO FIBRO CEMENTO DE3.05 x 1.10m x 4mm	m2	768.60
03.01.06	MUROS Y TABIQUES		
03.01.06.01	MURO DE LADRILLO CARAVISTA APAREJO DE SOGA TIPO CARAVISTA 18 HUECOS	m2	964.08
03.01.07	TARRAJEOS		
03.01.07.01	TARRAJEO DE MUROS INTERIORES	m2	989.17
03.01.07.02	TARRAJEO DE SUPERFCIE DE COLUMNAS CON C:A 1:5	m2	201.60
03.01.07.03	TARRAJEO EN SUPERFICIE DE VIGAS CON C:A 1:5	m2	171.50
03.01.07.04	VESTIDURA DE DERRAMES EN PUERTAS, VENTANAS Y VANOS C:A 1:5	m	500.50
03.01.08	ZOCALOS		
03.01.08.01	ZOCALO DE CEMENTO PULIDO, H=1.20-1.80M	m2	577.08
03.01.09	CONTRAZOCALOS		
03.01.09.01	CONTRAZOCALO CEMENTO FROTACHADO H=20 cm. e=1.5cm, C:A 1:2	m	661.50
03.01.10	CARPINTERÍA DE MADERA		
03.01.10.01	PUERTA CONTRAPLACADA PARA UBS DE 2.00X0.75M (INCL. MARCO, CERRAJERIA PINTURA E INST.)	und	70.00
03.01.10.02	VENTANAS PARA UBS DE 0.40X0.75M (INCLUYE MARCO, CERRAJERIA PINTURA E INSTALACIÓN)	und	70.00
03.01.11	VIDRIOS		
03.01.11.01	VIDRIO SEMIDOBLE	pie2	376.74
03.01.12	PINTURA		
03.01.12.01	PINTURA LATEX EN MUROS EXTERIORES	m2	983.50
03.01.12.02	PINTURA LATEX EN MUROS INTERIORES	m2	224.70
03.01.12.03	PINTURA LATEX EN VIGAS Y COLUMNAS	m2	416.22
03.01.13	INSTALACIONES SANITARIAS		
03.01.13.01	DESAGUE		
03.01.13.01.0 1	INODORO TANQUE BAJO BLANCO	pza	70.00
03.01.13.01.0	LAVATORIO DE PARED BLANCO 1 LLAVE	pza	70.00
03.01.13.01.0 3	SUMINISTRO E INSTALACION DE DUCHA + KID DE ACCESORIOS (TOALLERA, JABONERA, PAPELERA, GANCHO, CORTINA INC SOPORTE)	pza	65.00
03.01.13.01.0 4	SALIDAS DE PVC SAL PARA DESAGUE DE 2"	pto	70.00
03.01.13.01.0 5	SALIDAS DE PVC SAL PARA DESAGUE DE 4"	pto	70.00
03.01.13.01.0 6	SALIDAS DE PVC SAL PARA VENTILACION DE 4"	pto	70.00
03.01.13.01.0 7	TUBERÍA DE PVC SAL Ø=2"	m	571.90
03.01.13.01.0 8	TUBERÍA DE PVC SAL Ø=4"	m	346.50

03.01.13.01.0	SUMIDEROS DE BRONCE DE 2"	pza	70.00
9 03.01.13.01.1	REGISTRO DE BRONCE DE 2"	pza	70.00
03.01.13.01.1 1	CAJA DE REGISTRO DE DESAGÜE 12"x24"	pza	69.00
03.01.13.02	AGUA		
03.01.13.02.0	SALIDA DE AGUA CON TUBERIA DE PVC-SAP 1/2"	pto	210.00
03.01.13.02.0	TUBERIA PVC SAP CLASE 10, D= 1/2"	m	625.80
03.01.13.02.0 3	VALVULA DE CONTROL 1/2"	m	70.00
03.01.14	INSTALACIONES ELECTRICAS		
03.01.14.01	SALIDA PARA CENTROS DE LUZ C/INTERRUPTOR SIMPLE	pto	140.00
03.01.14.02	SALIDA PARA TOMACORRIENTE	pto	70.00
03.01.14.03	CABLEADO thw 2.5mm2	pto	1400.00
03.01.14.04	ENTUBADO PVC SEL 1/2"	pto	700.00
03.02	INSTALACIÓN DE BIODIGESTOR AUTOLIMPIABLE (69 und.)		
03.02.01	TRABAJOS PRELIMINARES		
03.02.01.01	LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL	m2	430.35
03.02.01.02	TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR	m2	430.35
03.02.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS		
03.02.02.01	EXCAVACION MANUAL DE TERRENO NATURAL	m3	331.91
03.02.02.02	RELLENO CON MATERIAL PROPIO	m3	169.11
03.02.02.03	RELLENO DE POZO DE FILTRACION CON PIEDRA DE 2"-4"	m3	17.50
03.02.02.04	RELLENO DE POZO DE FILTRACION CON PIEDRA DE 4"-6"	m3	24.50
03.02.02.05	RELLENO DE POZO DE FILTRACION CON PIEDRA DE 6"-8"	m3	35.00
03.02.02.06	CAJA PROTECTORA DE PLÁSTICO	m3	70.00
03.02.02.07	NIVELACION Y COMPACTACIÓN	m2	176.43
03.02.02.08	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE, DP= 30 M	m3	203.51
03.02.03	INSTALACIÓN DE BIODIGESTOR		
03.02.03.01	CONCRETO F'c = 100 kg/cm2 PARA SOLADO E=4"	m2	44.16
03.02.03.02	SUMINISTRO Y COLOCACION DE BIODIGESTOR DE 600 LT +ACCESORIOS	pza	69.00
03.02.03.05	TUBERIA DE PVC SAL 2"	m	276.00
03.02.03.07	CAJA DE DISTRIBUCION 12"x 24"	pza	69.00
03.02.03.08	CAJA DE REGISTRO DE LODOS	und	69.00
04	FLETE		
04.01	FLETE TERRESTRE		
04.01.01	FLETE TERRESTRE	glb	1.00
05 05.01	MITIGACIÓN AMBIENTAL MITIGACIÓN DEL IMPACTO AMBIENTAL	alh	1.00
06	CAPACITACIÓN CAPACITACIÓN	glb	1.00
06.01	CAPACITACIÓN DE EDUCACIÓN SANITARIA	glb	1.00
	1	J	

3.8.2. Presupuesto general

Presupuesto	1101002	"DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AN Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJA	ISCOCONG			
Subpresupuesto	001	DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AN Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJA	ISCOCONG			
Cliente	MUNICIPAL	LIDAD DISTRITAL DE LLACANORA			Costo al	29/11/2017
Lugar	CAJAMARO	CA - CAJAMARCA – LLACANORA				
Item	Descripció	n	Und.	Metrado	Precio S/.	Parcial S/.
01	TRABAJOS	GENERALES				2,011.44
01.01	OBRAS G	GENERALES				2,011.44
01.01.01	OBRAS	PROVISIONALES				1,135.54
01.01.01.01	CART 3.60x2.40m	EL DE IDENTIFICACION DE LA OBRA	und	1.00	372.82	372.82
01.01.01.02	CASE	TA P/GUARDIANIA	mes	3.00	254.24	762.72
01.01.02	TRABA	JOS PRELIMINARES				875.90
01.01.02.01		LIZACION DE MAQUINARIA, EQUIPOS Y NTAS PARA LA OBRA	glb	1.00	875.90	875.90
02	SISTEMA D	E AGUA POTABLE				292,635.80
02.01	CAPTACI	ON MANANTIAL DE FONDO RADO				4,028.19
02.01.01	TRABA	JOS PRELIMINARES				39.88
02.01.01.01	LIMPII	EZA DEL TERRENO MANUAL	m2	10.88	3.17	34.49
02.01.01.02	TRAZ	O Y REPLANTEO PRELIMINAR	m2	1.86	2.90	5.39
02.01.02	MOVIMI	ENTO DE TIERRAS				185.21
02.01.02.01	EXCA	VACION MANUAL EN TERRENO NATURAL	m3	2.50	50.79	126.98
02.01.02.02	REFIN FONDO	IE, NIVELACION Y COMPACTACIÓN DE	m2	1.86	4.69	8.72
02.01.02.03	ELIMII Dp=30m	NACION DE MATERIAL EXCEDENTE	m3	3.12	15.87	49.51
02.01.03	OBRAS	DE CONCRETO SIMPLE				46.31
02.01.03.01	CONC	CRETO f c=100 kg/cm2	m3	0.05	271.76	13.59

m3

m2

0.03

0.36

339.43

62.62

10.18

22.54

CONCRETO f'c=175 kg/cm2

PIEDRA ASENTADA CON MORTERO C:A=1:8

02.01.03.02

02.01.03.03

02.01.04	OBRAS DE CONCRETO ARMADO				1,237.11
02.01.04.01	CONCRETO fc=210 kg/cm2; SIN MEZCLADORA	m3	1.21	404.90	489.93
02.01.04.02	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO	m2	9.34	52.83	493.43
02.01.04.03	ACERO CORRUGADO FY= 4200 kg/cm2 GRADO	kg	61.89	4.10	253.75
	60				
02.01.05	REVOQUES, ENLUCIDOS Y MOLDURAS				356.02
02.01.05.01	TARRAJEO CON IMPERMEABILIZANTE MEZCLA	m2	6.71	25.86	173.52
	1:1, e=1.5cm				
02.01.05.02	TARRAJEO EN MUROS INTERIORES Y	m2	8.77	20.81	182.50
	EXTERIORES; C:A 1:2, e=1.5cm				
02.01.06	FILTROS				351.34
02.01.06.01	COLOCACION DE FILTRO DE GRAVA GRUESA	m3	0.68	90.38	61.46
	DE Dmax=3"				
02.01.06.02	COLOCACION DE FILTRO DE GRAVA FINA DE	m3	0.52	90.38	47.00
	Dmax=1"				
02.01.06.03	COLOCACION DE FILTRO DE ARENA GRUESA	m3	2.52	96.38	242.88
02.01.07	PINTURA				106.29
02.01.07.01	PINTURA ESMALTE EN MUROS EXTERIORES	m2	8.77	12.12	106.29
02.01.08	VALVULAS Y ACCESORIOS				953.08
02.01.08.01	SUMINISTRO E INSTALACION DE ACCESORIOS	glb	1.00	505.96	505.96
	EN CAPTACION D=1 1/2"				
02.01.08.02	TAPA METALICA SANITARIA DE 1.00 X 1.00 m,	und	1.00	273.56	273.56
	e=1/8". PARA CAMARA HUMEDA				
02.01.08.03	TAPA METALICA SANITARIA DE 0.50 X 0.50 m,	und	1.00	173.56	173.56
	e=1/8". PARA CAMARA VALVULAS				
02.01.09	VARIOS				752.95
02.01.09.01	CERCO PERIMETRICO DE ALAMBRE DE PUAS -	glb	1.00	752.95	752.95
	CAPTACION				

Para mayor detalle del presupuesto general del proyecto (Ver anexo 7)

3.8.3. Desagregado de gastos generales

PROY.: "Diseño para el mejoramiento y ampliación del sistema de agua potable por bombeo y saneamiento básico del caserío Iscoconga del distrito de Llacanora, provincia de Cajamarca,

departamento de Cajamarca"

DEPART.: CAJAMARCA **DISTRITO:** LLACANORA

FECHA: JULIO 2018 LOCALIDAD: CASERIO ISCOCONGA

ESTRUCTURA DE GASTOS GENERALES

ITEM	DESCRIPCION	UND	CANTIDAD	VALOR UNIT.	VALOR TOTAL	
			DESCR	UNIDAD	S/. / u	\$/.
(A) GAS	STOS GENERALES FIJOS					
A.2	GASTOS DE LICITACION Y	CONTRATA	CION		T	T
A.2.01	Documentos de licitación	Est.		1.00	500.00	500.00
A.2.02	Gastos Notariales y Legales	Est.		1.00	500.00	500.00
			Garantia		C.DIRECTO	
A.2.03	Carta fianza por fiel cumplimiento	Est.	10.00%	0.03	1,039,817.1 9	3,119.45
TOTAL [DE GASTOS ADMINISTRATIV	os/				4,119.45
A.3	GASTOS DE LIQUIDACION	DE OBRA			_	
A.3.01	Ing. Residente de obra	Mes	0.50	1.00	3,600.00	1,800.00
A.3.02	Dibujante - Cadista	Mes	0.50	1.00	2,500.00	1,250.00
A.3.03	Contador	Mes	0.25	1.00	1,600.00	400.00
A.3.04	Secretaria	Mes	0.50	1.00	1,200.00	600.00
A.3.05	Materiales de Oficina	Est.	0.50	1.00	350.00	175.00
A.3.06	Fotocopias	Est.	0.50	1.00	200.00	100.00
A.3.07	Copias de Planos	Est.	0.50	1.00	300.00	150.00
TOTAL COSTO LIQUIDACION DE OBRA						4,475.00
TOTAL GASTOS GENERALES FIJOS 0.827% C.D.						8,594.45

ITEM	DESCRIPCION	UND	CANTIDAD	VALOR	VALOR
I I EIVI	DESCRIPCION	UND	CANTIDAD	UNIT.	TOTAL

			UNIDAD	MESES	S/. / u	\$/.
(B) GA	STOS GENERALES VARIABL	ES				
B.1	PERSONAL TECNICO ADM	INISTRATIVO)			
B.1.01	Ing. Residente de obra	Mes	1.00	4.00	3,600.00	14,400.00
B.1.02	Ing. Asistente de Residente	Mes	1.00	4.00	2,300.00	9,200.00
B.1.03	Topografo	Mes	1.00	4.00	1,800.00	7,200.00
B.1.04	Administrado (Maestro de obra)	Mes	1.00	4.00	1,800.00	7,200.00
B.1.05	Contador	Mes	0.25	4.00	1,200.00	1,200.00
B.1.06	Secretaria	Mes	0.25	4.00	1,200.00	1,200.00
B.1.07	Almacenero	Mes	1.00	4.00	1,200.00	4,800.00
MONTO	TOTAL REMUNERACION PE	RSONAL TE	CNICO - ADM	IINISTRATIVO	•	45,200.00
B.2	LEYES SOCIALES				I	10,200.00
B.2.01	CTS (1+1/6 sueldo/año)	%	7.00		45,200.00	3,313.16
B.2.02	ESSALUD	%	9.00		45,200.00	4,181.00
MONTO	TOTAL LEYES SOCIALES					7,494.16
B.3	MOVILIZACION Y DESMOV	LIZACION	1		T	T
B.3.01	Viaticos por movilizacion (Camioneta)	mes	1.00	4.00	3,200.00	12,800.00
MONTO	TOTAL MOVILIZACION Y DE	SMOVILIZAC	CION			12,800.00
B.4	MATERIALES Y OTROS					
D 4 04	Materiales de Campo y	OII	4.00	4.00	4 050 00	1 (50.00
B.4.01	Ensayos	Glb	1.00	1.00 COSTO	1,650.00 COSTO	1,650.00
	DESCRIPCION	UND	CANT	PARCIAL	TOTAL	
	Diseño De Mezclas	Und	2.00	200.00	400.00	
	Pruebas de Suelos	Und	2.00	110.00	220.00	
	Pruebas de Concreto	Und	8.00	35.00	280.00	
	Pruevas varias y/o Materiales	Glb	1.00	750.00	750.00	
	Waterlaics	Oib	1.00	7 30.00	7 30.00	
B.4.02	Implementos de seguridad	Glb	1.00	1.00	6,500.00	6,500.00
B.4.03	Materiales y Alquiler de Oficina	Glb	100.00%	1.00	1,550.00	1,550.00
B.4.04	Materiales y Oficina Central	Glb	6.80%	1.00	39,600.00	2,692.80
	DESCRIPCION	UND	CANT	COSTO PARCIAL	COSTO TOTAL	
	Gerente General	Mes	4.00	4,200.00	16,800.00	
	Coordinaor de Obra	Mes	4.00	1,800.00	7,200.00	
	Administrador	Mes	4.00	1,200.00	4,800.00	
	Contador	Mes	4.00	1,200.00	4,800.00	

	Secretaria	Mes	4.00	1,200.00	4,800.00		
	Castos de Oficina y Varios	Glb	1.00	1,200.00	1,200.00		
MONTO TOTAL COSTO MATERIALES DE ASISTENCIA MEDICA, OFICINA DE OBRA Y OTROS							
TOTAL GASTOS GENERALES VARIABLES 7.490% C.D. 77,886.96							

PLAZO DE EJECUCION DE OBRA:

PLAZO DE EJECUCION: 120 DIAS CALENDARIOS (04 MESES)

RESUMEN:

TOTAL COSTO DIRECTO DE LA OBRA : C.D. = S/. 1,039,817.19

TOTAL GASTOS GENERALES FIJOS : 0.83% C.D. = S/. 8,594.45

TOTAL GASTOS GENERALES VARIABLES : 7.49% C.D. = S/. 77,886.96

TOTAL GASTOS GENERALES 8.32% C.D. = S/. 86,481.41

3.8.4. Analisis de costos unitarios

Presupuesto Subpresupuesto	1101002	CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO D CAJAMARCA" DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO				AMENTO DE		
Gubpicoupucoto	001	SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPART DE CAJAMARCA			RTAMENTO			
		DE CAJAMARCA				Fecha	a presupuesto	29/11/2017
Partida	01.01.01.01		CAR	TEL DE IDENTIFICAC	ION DE LA OBRA	3.60x2.40m		
Rendimiento	und/DIA	1.0000	EQ.	1.0000	Costo unitario d	irecto por : und	372.82	
Código	Descripción Recurs	0		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	0.1250	1.0000	20.89	20.89
0101010005	PEON			hh	0.5000	4.0000	15.41	61.64
								82.53
		Materiales						
02041200010005	CLAVOS PARA MAD	ERA CON CABEZA DE 3"		kg		1.0000	3.39	3.39
0207030002	HORMIGON PUEST	O EN OBRA		m3		0.3825	58.00	22.19
0213010001	CEMENTO PORTLA	ND TIPO I (42.5 kg)		bol		1.7200	22.20	38.18
0231010001	MADERA TORNILLO)		p2		25.0000	4.50	112.50
02901500260002	GIGANTOGRAFIA D	E ALTA CALIDAD 3.60 X 2.4	10	m2		8.6400	8.22	71.02
0293010003	TRIPLAY DE 8mm			p2		8.6400	4.50	38.88
				•				286.16
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA	• •		%mo		5.0000	82.53	4.13
								4.13
Partida	01.01.01.02		CAS	ETA P/GUARDIANIA				
Rendimiento	mes/DIA	1.0000	EQ.	1.0000	Costo unitario di	recto por : mes	254.24	
Código	Descripción Recurs	0		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
-		Subcontratos						
0419020032		GUARDIANIA, ALMACEN		glb		1.0000	254.24	254.24
0413020032	YRESIDENCIA			gib		1.0000	204.24	
								254.24
Partida	01.01.02.01		MOV	/ILIZACION DE MAQU	INARIA. EQUIPOS	Y HERRAMIEN	ITAS PARA I	A OBRA
					,			
Rendimiento	glb/DIA	1.0000	EQ.	1.0000	Costo unitario	directo por : glb	875.90	
Código	Descripción Recurs			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
04240100010001	SC MOVILIZACION Y	Subcontratos Y DESMOVILIZACION DE		glb		1.0000	875.90	875.90

Para mayor detalle del análisis de costos unitarios del proyecto (Ver anexo 8).

875.90

3.8.5. Relación de insumos

Precios y cantidades de recursos requeridos

Obra 1101002

"DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA"

DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA

Fecha 01/11/2017

001

Subpresupuesto

060107 CAJAMARCA - CAJAMARCA - LLACANORA Lugar

Código	Recurso	Unidad	Cantidad	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	hh	9,709.1862	202,824.90
0101010004	OFICIAL	hh	900.8155	15,448.99
0101010005	PEON	hh	23,231.3621	357,995.29
01010100060002	OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO	hh	0.9552	16.40
0101030000	TOPOGRAFO	hh	93.7818	1,491.13
0203020002	FLETE TERRESTRE	glb	1.0000	40,302.99
0203020004	MITIGACION DE IMPACTO AMBIENTAL	glb	1.0000	11,335.00
0203020005	EDUCACION SANITARIA	glb	1.0000	11,175.00
02040100010001	ALAMBRE NEGRO RECOCIDO N° 8	kg	200.5750	764.19
02040100010002	ALAMBRE NEGRO RECOCIDO Nº 16	kg	359.0316	1,367.91
0204010008	ALAMBRE DE PUAS (ROLLO DE 200MT)	rll	0.4000	27.96
0204030001	ACERO CORRUGADO fy = 4200 kg/cm2 GRADO 60	kg	6,787.8422	16,087.19
02041200010005		kg	149.6142	507.19
02041200010010	CLAVOS C/CABEZA PARA MADERA DE 2 1/2", 3"	kg	116.3781	407.32
	CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/C PROMEDIO	kg	115.6993	439.66
0204240030	PEGAMENTO P/TUBO PVC	gal	68.0321	4,959.54
0205040002	CORDEL #36	m	0.0558	0.02
	TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10 NTP 399.002	m	1,437.4783	9,918.60
	TUBERIA PVC SAP 3/4" C-10 NTP 399.002	m	930.0591	1,943.82
	TUBERIA PVC SAP 1/2" C-10 NTP 399.002	m	2,816.0648	4,618.35
	TUBERIA PVC SAL PARA DESAGUE DE 2"	m	179.6000	405.90
	TUBERIA PVC SAL PARA VENTILACION DE 2"	m	161.0000	363.86
	TUBERIA PVC SAL 4"	m	384.8250	2,062.66
	TUBERIA PVC SAP ELECTRICA DE 3/4"x3"m (25mm)	m .	700.0000	994.00
	CODO PVC SAP 1" X 90°	und	1.0000	6.78
	CODO PVC SAP 2" X 90°	und	1.0000	6.78
	CODO PVC SAP 1/2"	und	711.0000	1,137.60
	CODO PVC SAL 2"	und	136.0000	204.00
	CODO DVC SAL 2" X 45°	und	490.0000	1,038.80 335.96
02051000020030 02051000020033		und	158.4725 1.0000	2.54
02051000020033	TEE PVC SAP 3/4"	und und	1.0000	2.80
0205110007	TEE PVC SAP 3/4 TEE PVC SAP 1/2"	und	29.0000	31.90
02051900020001	ADAPTADOR PVC-SAP S/P 1/2"	und	20.0000	14.00
	ADAPTADOR PVC-SAP S/P 1 1/4"	und	6.0000	10.80
	REDUCCION PVC 3/4" A 1/2"	und	20.0000	44.00
	REDUCCION PVC 1 1/2" A 1 1/4"	und	2.0000	9.00
	REDUCCION PVC 1 1/4" A 1/2"	und	25.0000	62.50
	REDUCCION PVC 1 1/4" A 3/4"	und	5.0000	16.50
	TEE SANITARIA SIMPLE PVC SAL DE 4"	und	70.0000	801.50
0206110002	YEE PVC SAL 2"	und	240.8036	775.39
	SOMBRERO DE VENTILACION PVC SAL DE 2"	pza	70.0000	245.00
0206170003	YEE PVC SAL DE 4" X 2"	und	310.3956	1,396.78
	PIEDRA CHANCADA 1/2"	m3	79.9817	3,199.27
	PIEDRA CHANCADA 1/2" (PUESTO EN OBRA)	m3	0.3990	55.79
0207010005	PIEDRA MEDIANA	m3	1.2250	46.55
02070100050001	PIEDRA MEDIANA DE 4"	m3	3.8484	123.15
0207010011	GRAVA 3"	m3	0.7004	29.42
0207010012	GRAVA 1"	m3	0.5356	22.50
0207010015	PIEDRA GRANDE	m3	59.8100	2,512.02
0207010017	PIEDRA PEQUEÑA 2"-4"	m3	18.3750	643.13

0207010018	PIEDRA MEDIANA 4"-6"	m3	25.7250	771.75
0207010019	PIEDRA GRANDE 6"-8"	m3	36.7500	918.75
02070200010001	ARENA FINA	m3	52.9946	2,551.16
02070200010002	ARENA GRUESA	m3	118.3677	6,178.79
0207030002	HORMIGON PUESTO EN OBRA	m3	118.7431	6,887.10
0207070001	AGUA PUESTA EN OBRA	m3	0.2149	1.46
0207070002	AGUA	m3	194.6767	1,168.06
0207070003	AFIRMADO	m3	24.9200	996.80
0210040008	TECHO DE FIBROCEMENTO DE 3.05x1.10x4.00MM	pln	276.6960	13,892.91
0210050003	PLASTICO	m2	73.5000	183.75
0213010001	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)	bol	2,495.9380	55,409.82
02130300010002	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	bol	27.3269	344.32
0213060001	OCRE	kg	8.2562	33.36
	CODO DE F°G° DE 1/2"		630.0000	1,575.00
		und		
	CONO DE REBOSE PVC-SAL 2"	und	2.0000	20.34
	TEE CPVC DE 1"	und	1.0000	2.50
02150400010005	REDUCCIÓN PVC-SAP DE 2"-1"	und	1.0000	2.20
0215040003	ADAPTADOR UPR PVC SAP 1/2"	und	136.0000	163.20
0215040006	ADAPTADOR UPR PVC SAP 3/4"	und	6.0000	10.20
	TAPON HEMBRA CPVC DE 3/4"	und	1.0000	8.47
	LADRILLO KING KONG 18 HUECOS 23x12.5x9cm	und	6,210.0000	4,968.00
				,
0216010017	LADRILLO CARAVISTA 18 HUECOS	und	43,583.4000	34,866.72
0219090002	TAPA DE CONCRETO PARA CAJA DE DESAGUE	und	138.0000	2,094.84
0219160002	CAJA DE DESAGUE DE 12"x24"	und	138.0000	2,326.68
0222030002	SIKA 1 (balde de 20 kg)	bal	376.7400	5,651.10
0222080012	PEGAMENTO PARA PVC	gal	21.4401	1,942.26
0222080018	PEGAMENTO PARA PVC AGUA FORDUIT	gal	0.1000	6.95
02221700010044		gal	10.4179	207.32
02310000010044		•	1,400.0000	6,300.00
		pza	·	
02310000010006	MADERA EUCALIPTO 2"x3"x11"	pza	630.0000	4,725.00
0231010001	MADERA TORNILLO	p2	25.0000	112.50
0231040001	ESTACAS DE MADERA	p2	38.8311	172.41
0231190002	MADERA PINO (REGLAS)	p2	1.4800	8.14
0231230002	MADERA NACIONAL PARA ENCOFRADO	p2	2,122.6822	9,552.07
02370600010007	BISAGRAS 3"x3"	und	210.0000	1,197.00
0237120002	TIRAFONES DE 1/2" X 2"	und	3,074.4000	2,459.52
0237160004	PICAPORTE DE ALUMINIO DE 1"		70.0000	238.00
		pza		
0238010006	LIJA	und	169.2360	429.86
0240010001	PINTURA LATEX	gal	74.4637	2,524.32
0240010014	PASTA SELLADORA	kg	2.3780	10.08
0240020001	PINTURA ESMALTE	gal	3.8793	131.51
0240020016	PINTURA ESMALTE SINTETICO	gal	0.0093	0.28
02401500010004	IMPRIMANTE	kg	100.1517	169.26
0241030001	CINTA TEFLON	und	25.5000	28.05
			753.4800	
0243120004	VIDRIO SEMIDOBLE	p2		2,373.46
02460200020001	SUMIDERO DE BRONCE DE 2"	und	68.0000	1,353.20
0246020004	SUMIDERO CROMADO DE 2"	und	70.0000	196.00
0246030002	TUBO DE ABASTO 1/2" X 5/8" CORRUGADO	und	70.0000	770.00
02461200030001	REGISTRO DE BRONCE DE 2"	und	70.0000	665.00
02461600010005	GANCHO PVC PARA HIPOCLORADOR	und	1.0000	12.71
02470100020018	LAVATORIO 23"X17" PARA GRIFERIA 4" BLANCO CON	und	70.0000	4,152.40
02 11 0 1000200 10	ACCESORIOS	una	70.000	1,102.10
0247020004	INODORO TANQUE BAJO NORMAL BLANCO INCLUYE	und	70.0000	10,969.00
	ACCESORIOS			
02480100010006	TANQUE BIODIGESTOR 600 LT	und	69.0000	78,660.00
02490100010014	TUBERIA DE FIERRO GALVANIZADO DE 1"	m	5.0000	162.50
02490300000003	NIPLE DE FIERRO GALVANIZADO DE 3/4" x 2"	und	6.0000	10.20
02490300010003		und	20.0000	28.00
	NIPLE PVC SAP 1/2"x 2"		136.0000	190.40
		und		
02490300030003		und	6.0000	12.60
02490600010001		und	90.0000	756.00
02490600010002		und	6.0000	54.60
02490600010004	UNION UNIVERSAL DE FIERRO GALVANIZADO DE 11/4"	und	6.0000	100.80
02490600010010	UNION UNIVERSAL DE FIERRO GALVANIZADO DE 1"	und	2.0000	4.40
0253180001	VALVULA COMPUERTA DE 1/2"	und	10.0000	226.20
0253180002	VALVULA COMPUERTA DE 3/4"	und	3.0000	91.50
		und	3.3000	01.00

0253180003	VALVULA COMPUERTA DE BRONCE DE 1"	und	1.0000	45.00	
0253180004	VALVULA COMPUERTA DE 11/4"	und	3.0000	269.70	
02531800080005	VALVULA COMPUERTA DE BRONCE DE 1 1/2"	und	1.0000	45.00	
0253180014	VÁLVULA DE CONTROL DE 1/2"	und	70.0000	2,520.00	
02550800040002	SOLDADURA ELECTRICA	kg	0.5000	1.77	
0256020007	GRIFO DE BRONCE 1/2"	und	68.0000	3,400.00	
0256020009	GRIFO DE LAVADERO ECONOMICO CROMADO 1/2"	und	70.0000	1,067.50	
02560300010003	DUCHA CON ACCESORIOS	und	65.0000	1,462.50	
02560400010009	LLAVE DE PASO PVC SAP 1/2"	pza	133.0000	798.00	
0262050001	INTERRUPTOR + GABINETE	und	140.0000	1,176.00	
0262090009	DADO MOVIL DE CONCRETO SIMPLE	und	1.0000	50.85	
0262130001	TOMACORRIENTE	und	70.0000	588.00	
0262150005	PUERTA CONTRAPLACADA(SUMINISTRO Y COLOCACION	und	70.0000	16,100.00	
	INCLUYE CERRRADURA)				
0262150006	VENTANA DE MADERA(SUMINISTRO Y COLOCACION)	und	70.0000	5,250.00	
0262150008	PUERTA DE MADERA Y ALAMBRE DE PÚAS	pza	2.0000	90.00	
0263010002	POSTES DE MADERA DIAM 3" x 2 MTR	und	29.0000	348.00	
0267110028	TAPA METALICA DE 0.60x0.60 m e=1/8"	und	9.0000	1,620.00	
0267110031	TAPA METALICA DE 0.50x0.50 m e=1/8" INCL. MARCO METÁLICO	und	1.0000	150.00	
0267110033	TAPA METALICA DE 1.00x01.00 m e=1/8"	und	2.0000	500.00	
0267110034	TAPA METALICA DE 0.50x0.60 m e=1/8" INCL. TAPA METALICA	und	8.0000	1,440.00	
0271050044	CABLE DE COBRE DESNUDO TIPO DURO 120 mm2	m	70.0000	336.00	
0272040004	CABLE DE COBRE DESNUDO TIPO SUAVE 25 mm2	m	1,442.0000	5,047.00	
0272040053	REGLA DE MADERA	p2	3.0734	6.42	
0276010015	WINCHA	und	0.0056	0.39	
0279010049	HIPOCLORITO DE CALCIO AL 70%	kg	4.2030	84.06	
0279010051	HIPOCLORADOR DE FLUJO - DIFUSION	pza	1.0000	211.86	
	GIGANTOGRAFIA DE ALTA CALIDAD 3.60 X 2.40	m2	8.6400	71.02	
0293010003	TRIPLAY DE 8mm	p2	8.6400	38.88	
	BALDE PRUEBA TAPON ABRAZADERA Y ACCESORIOS	hm	67.2472	209.81	
0301000011	TEODOLITO	hm	0.0595	1.19	
0301000011	NIVEL TOPOGRAFICO	hm	62.1278	310.64	
0301000022	ESTACION TOTAL	hm	30.5574	458.36	
0301000023	EQUIPO TOGRAFICO	hm	63.1643	1,894.93	
	BOMBA DE AGUA 1.5 HP	glb	1.0000	1,300.00	
0301100008	COMPACTADORA VIBRATORIA TIPO PLANCHA 4 HP	hm	64.7504	1,618.76	
	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.35"	hm	0.5140	5.14	
	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 2.40"	hm	34.0513	272.41	
	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.35"	hm	3.8240	38.24	
0301290005	MEZCLADORA DE CONCRETO TAMBOR 18 HP 11 p3	hm	2.8000	17.50	
	CIZALLA PARA CORTE DE FIERRO		191.9322	792.68	
0419020032	SC CASETA PARA GUARDIANIA, ALMACEN YRESIDENCIA	hm	3.0000	792.00 762.72	
	SC CASETA PARA GUARDIANIA, ALMACEN YRESIDENCIA SC MOVILIZACION Y DESMOVILIZACION DE EQUIPO	glb	1.0000	762.72 875.90	
04240100010001	30 INIOVILIZACION I DESINOVILIZACION DE EQUIPO	glb	1.0000		
				Total S/.	1,021,539.34

3.8.6. Formula Polinomica

"DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA Presupuesto 1101002

DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA"

Fecha Presupuesto

29/11/2017

Moneda

NUEVOS SOLES

Ubicación Geográfica

060107

CAJAMARCA - CAJAMARCA - LLACANORA

K = 0.546*(Jr / Jo) + 0.238*(Mr / Mo) + 0.118*(Tr / To) + 0.216*(Ar / Ao) + 0.127*(Cr / Co)

Monomio	Factor	(%) Símbolo	Indice	Descripción
1	0.546	100.000 J	47	MANO DE OBRA INC. LEYES SOCIALES
2	0.238	50.420 M	48	MAQUINARIA Y EQUIPO NACIONAL
3	0.118	100.000 T	72	TUBERIA DE PVC PARA AGUA
4	0.216	41.204 A	03	ACERO DE CONSTRUCCION CORRUGADO
5	0.127	100.000 C	21	CEMENTO PORTLAND TIPO I

IV. DISCUSIÓN

El diseño del presente proyecto se desarrolló siguiendo los parámetros establecidos en el Reglamento Nacional de Edificaciones de las normas OS para obras de saneamiento, así como la IS.010 para instalaciones sanitarias de edificaciones, con el fin de que el diseño cumpla con el periodo de vida útil propuesto de 20 años.

De acuerdo al tipo de topografía obtenido dentro del proyecto, se sabe que el terreno es de tipo llano o plano con pendientes de 0-10%, el cual no presenta algún inconveniente para el diseño de la red, así también Sangay y Mamani (2014) con una topografía ondulada con pendientes que variaron entre 2-15%, coincidiendo en el tipo de topografía del terreno, reafirmando que no se presenta algún inconveniente para el desarrollo del proyecto.

Así mismo, haciendo mención a los distintos tipos de suelo que presenta el proyecto, se tiene en cuenta que hay una predominancia de arcilla inorgánica que indica una resistencia muy alta, además de ser suelos arcillosos, limosos y rocoso, con una capacidad portante de 1.76 kg/cm2 siendo favorable para resistir la estructura del reservorio. De estos resultados se tuvo coincidencia con Flores (2013) donde nos menciona también la similitud del terreno que está constituido por limos, arcillas y rocas en un porcentaje mínimo. Además de Salvador y Moreno (2013) los cuales obtuvieron suelos semejantes de arenas rocosas, limosas y arcillosas con una capacidad portante de 0.96 - 1.21 kg/cm2, por tanto, hacen alusión a que se puede dar el desarrollo de proyecto de acuerdo a su resistencia del suelo para las estructuras diseñadas.

Con respecto al sistema de abastecimiento de agua potable se realizó el diseño de una captación de manantial de fondo concentrado debido a la disposición del recurso hídrico, siguiendo la normativa OS.010 que nos hace referencia sobre la captación y conducción de agua para consumo humano del Reglamento Nacional de Edificaciones, de igual manera

Miranda (2017) consideró el mismo tipo de captación con un caudal suficiente para una población de 490 habitantes, para lo cual en el presente proyecto se abasteció a una población de 267 habitantes considerando la población futura a 20 años, lo cual hace un contraste en cuanto a la población servida sin embargo se toma en consideración el caudal de acuerdo a la demanda hídrica de la población.

Así también, se realizó la línea de impulsión, donde se captó el recurso hídrico mediante una bomba de 1.5 HP de potencia para ser derivado hacia la cota mas alta del proyecto donde se encuentra el reservorio, para distribuir posteriormente por gravedad a la población. Dentro del proyecto no se consideró cámara rompe presión, debido a que las presiones cumplen de acuerdo a la clase de tubería C-10 que se utilizó, además de no presenta desniveles bruscos y tener una longitud aceptable de la línea de impulsión. Del mismo modo, Guzmán (2004) en su proyecto consideró una potencia de bombeo de 10 HP, debido a la población abastecida que son 475 beneficiarios considerando un tanque de succión, así también Olivari y Castro (2008) hicieron uso de una potencia de 50 HP para abastecer a 647 usuarios además de captar el recurso hídrico de un pozo tubular, el cual requiere una mayor potencia para succionar el agua. Tambien se hace mención a Concha y Guillen (2014) que obtuvieron un caudal de bombeo de 60lt/seg por 24 horas de bombeo para el sistema de la extracción de agua de un pozo tubular de 90m de profundidad, para lo cual en el presente proyecto se cuenta con un caudal de bombeo de 1.77 lt/seg con un periodo de 8 horas de bombeo, ya que se bombea para la extracción del recurso hídrico y que este llegue con potencia a la cota más alta del reservorio donde se almacenará.

En cuanto al reservorio, se tiene uno apoyado de sección cuadrada con un volumen de 20 m3 de almacenamiento, se realizó considerando la norma OS.030 que hace referencia al almacenamiento de agua para consumo humano del Reglamento Nacional de Edificaciones con los parámetros y valores establecidos. De acuerdo al volumen de almacenamiento, Miranda (2017) y Curinambe (2017) también diseñaron

para un volumen de 20 m3 satisfaciendo a su población servida. Debido a que se cuenta con una pequeña población a abastecer, este tipo de reservorio es muy económico y favorable para zonas rurales. Además de ello, se cuenta con válvulas que nos permitirá controlar la distribución del recurso hídrico, estas se encuentran ubicadas en los ramales de la red de distribución a cada vivienda del proyecto, considerando válvulas de purga al final de cada ramal principal para poder realizar la limpieza respectiva, así también se tiene válvulas de control que nos permiten dar mantenimiento en ciertas oportunidades y se encuentran al inicio de cada ramal principal de manera que no afecte o paralice la distribución de la red de manera masiva.

Por otro lado, dentro del saneamiento básico del proyecto se diseñó UBS con arrastre hidráulico, considerando la normativa IS.010 para instalaciones sanitarias de edificaciones del (RNE), derivado a un biodigestor de 600 litros para cada vivienda individualmente, al cual ingresa con un diámetro de 4" y tiene una salida de 2" la cual se conecta a un pozo de infiltración de 1 m2 de área con 1.2m de profundidad donde se descargan las aguas grises y negras, este pozo de infiltración cuenta con 4 capas de filtro de 0.10, 0.25, 0.35 y 0.50m que permita la evacuación de las aguas; de igual manera Rupp (2017) consideró la evacuación de las aguas grises proveniente del lavadero y ducha hacia un pozo de infiltración debido a la falta de espacio. Para el diseño del pozo se realizó tasas de infiltración el cual nos ayudó a determinar la taza promedio del suelo donde se ubicarán estas, lo cual también realizó el autor mencionado anteriormente, con la finalidad de evitar problemas futuros en cuanto a la infiltración.

Así mismo, se realizó el estudio de impacto ambiental, para identificar los posibles factores de impacto que podría causar el desarrollo del proyecto, para posteriormente ser evaluados y denominados como positivos y negativos de acuerdo a su magnitud, los cuales se pueden generar antes, durante y después de la construcción del proyecto. Ante esto se plantearon medidas de mitigación y monitoreo, de acuerdo a la ley general

del medio ambiente – Ley N°28611 además de la ley de sistema nacional de evaluación de impacto ambiental – Ley N°27446, para el cumplimiento de estos.

Finalmente, se realizó el presupuesto del proyecto mediante el metrado de cada plano realizado para el mismo, para lo cual se consideraron las instrucciones de CAPECO (2004), así también dentro de la elaboración del presupuesto se detalla específicamente los costos más actualizados de acuerdo a los índices unificados de precio de cada insumo a utilizar, para la obtención de un presupuesto adecuado que justifique la viabilidad del proyecto.

V. CONCLUSIONES

- 1. El levantamiento topográfico del caserío Iscoconga, determina la presencia de un terreno de tipo plana o llano, con pendientes de 0 a 10% situado a 2626 m.s.n.m.
- El estudio de mecánica de suelos, refleja la predominancia de arcilla ligera arenosa con grava (CL) según SUCS y material limo arcilloso A-6(3) con 50.63% de finos según AASHTO y una capacidad portante de 1.76kg/cm2,.
- 3. El sistema de agua potable, presenta una captación de manantial de fondo concentrado con un caudal de 0.9lts/seg para una población futura de 266 pobladores dentro de un periodo de 20 años, una línea de impulsión de tubería de 1 ½", una bomba de potencia de 1.5 HP, un reservorio apoyado de sección cuadrada con un volumen de almacenamiento de 20m3 del cual se deriva por gravedad el agua recurso hídrico hacia la vivienda de cada poblador a través de la red de distribución que cuenta con diferentes diámetros.
- 4. El sistema de saneamiento, cuenta con 70 unidades básicas de saneamiento además de 69 biodigestores de 600 litros para viviendas, así como para entidades públicas; del cual sus aguas serán derivadas a pozos de infiltración cuadradas de 1.00 m2 de área con profundidad de 1.20 m.
- 5. El estudio de impacto ambiental, identificó y evaluó los efectos negativos referentes a la etapa preliminar, de construcción y operación que genera alteración en la calidad del aire, sobre el suelo y recurso del agua, asi también, positivos como la mejora del dinamismo del comercio regional y nacional generando igualdad de oportunidades, además de la mejora de la calidad de vida del poblador; definiendo así ante estos impactos medidas de mitigación y monitoreo constante.

6. El cálculo de costos y presupuestos, se dio mediante los metrados en base a cada plano elaborado, optimizando costos, para realizar el presupuesto, el cual es un valor referencial de S/.1,389,437.01 (un millón trescientos ochenta y nueve mil cuatrocientos treinta y siete con 1/100 nuevos soles.)

VI. RECOMENDACIONES

- 1. Se recomienda realizar un croquis de la zona en estudio paralelamente al levantamiento topográfico, ya que esto nos facilitaría el trabajo en gabinete, además del panel fotográfico que genere una visualización amplia de la zona, para evitar invadir terrenos de propiedades privadas para la ubicación de alguna estructura o tubería.
- 2. Se recomienda brindar charlas didácticas por parte de la Municipalidad a la población beneficiada, con la finalidad de un buen uso y cuidado del recurso hídrico, además, del mantenimiento de las estructuras que componen el proyecto, para el rendimiento óptimo de las mismas de acuerdo al periodo de vida útil diseñado.
- 3. Se recomienda considerar por parte de la Municipalidad una extensión de la zona, el cual permita el espacio necesario para la ubicación de una planta de tratamiento para el agua captada, ya que se cuenta con una captación de fondo, esta se encuentra expuesta a factores contaminantes además de ello por la ubicación de la misma.

VII. REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS

- 1. ACOSTA, R., Saneamiento Ambiental e Higiene de los alimentos, 1era edición. Córdova: Editorial Brujas, 2008, p8. ISBN 978-987-591-123-9.
- AGÜERO Pittman, Roger. Agua Potable para poblaciones Rurales.
 Perú, 1997, p27.
- ASTM D2216-98, Standard Test Method for Laboratory Determination of Water (Moisture) Content of Soil and Rock by Mass, ASTM International, West Conshohocken, PA, 1998.

Disponible en: http://www.astm.org/cgi-bin/resolver.cgi?D2216-98

 ASTM D4318-17e1, Standard Test Methods for Liquid Limit, Plastic Limit, and Plasticity Index of Soils, ASTM International, West Conshohocken, PA, 2017.

Disponible en: http://www.astm.org/cgi-bin/resolver.cgi?D4318

 ASTM D4220-14, Standard Practices for Preserving and Transporting Soil Samples, ASTM International, West Conshohocken, PA, 2014.
 Disponible en:

http://www.astm.org/cgi-bin/resolver.cgi?D6282D6282M

- 6. CAMPY, Lampoglia y Urrutia. *Convirtiendo en realidad el saneamiento rural sostenible*, Lima: Editorial Ledel SAC, 2012, p4.
- 7. CAPECO. Costos y presupuestos en edificaciones, 9na edición, Lima, 2004, p13.
- CONCHA, Juan de Dios y GUILLÉN, Juan Pablo. Mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable (caso: urbanización valle Esmeralda, distrito Pueblo Nuevo, provincia y departamento de Ica).
 Tesis (Titulo en Ingeniería Civil). Lima: Universidad de San Martin de Porres, 2014, pp178.

Disponible en Repositorio:

http://www.repositorioacademico.usmp.edu.pe/bitstream/usmp/1175/1/concha_hjd.pdf

- CURINAMBE, Elica Maivi. Diseño para el mejoramiento y ampliación del sistema de agua potable y saneamiento básico rural del anexo de Chonas, distrito de Huacrachuco, provincia del Marañón departamento de Huánuco. Tesis (Titulo en Ingeniería Civil). Trujillo: Universidad Cesar Vallejo, 2017, pp231.
- FLORES, Wilder Roberto. Mejoramiento y ampliación del servicio de agua potable y saneamiento del caserío Buenos Aires Payac, distrito, provincia Cutervo – Cajamarca. Tesis (Titulo en Ingeniería Civil).
 Trujillo: Universidad Cesar Vallejo, 2013, pp117.
 Disponible en Bliblioteca UCV-Trujillo código: CIV TE 0364
- 11. GARCÍA Trisolini, Eduardo. *Manual práctico de saneamiento en poblaciones rurales*, Lima, 2009, p39.
- 12. GUZMÁN, Juan Pablo. Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable por bombeo para el caserío La Fe, Cantón Pujujil II, municipio y departamento de Sololá. Tesis (Titulo en Ingeniería Civil). Guatemala: Universidad de San Carlos de Guatemala, 2004. pp98.

Disponible en: http://biblioteca.usac.edu.gt/tesis/08/08_2452_C.pdf

13. INSTITUTO nacional de estadística e informática, *Censo nacional* 1993: IX población y IV vivienda, 2010.

Disponible en: https://www.inei.gob.pe/

14. MINISTERIO del ambiente. Ley N°28611 - Ley general del medio ambiente, Lima, 2005. Disponible en:

http://www.minam.gob.pe/wp-content/uploads/2013/06/ley-general-del-ambiente.pdf

- MINISTERIO del ambiente. Ley N°27446 Ley del sistema nacional de evaluación de impacto ambiental, Lima, 2011. Disponible en: http://www.minam.gob.pe/wp-content/uploads/2013/10/Ley-yreglamento-del-SEIA1.pdf
- MARTÍ Herrero J. Biodigestores familiares: Guía de diseño y manual de instalación, Bolivia, 2008, p43. ISBN: 978-99954-0-339-3.
- 17. MENDOZA Dueñas, Jorge. *Topografía*, 2da edición, Lima: New Ideas, ediciones gráficas, 2015, p13. ISBN 978-612-00-0577-4.
- MINISTERIO de salud del Perú. Manual de procedimientos técnicos en saneamiento básico rural, APRISABAC: Urb. El Ingenio, Cajamarca, 1997, p24. Disponible en: http://www.minsa.gob.pe/publicaciones/aprisabac/44.pdf
- MINISTERIO de transporte y comunicaciones. Manual de carreteras:
 Diseño Geométrico (DG), 2018. Disponible en:
 http://www.mtc.gob.pe/transportes/caminos/normas_carreteras/documentos/manuales/Manual.de.Carreteras.DG-2018.pdf
- 20. MINISTERIO de vivienda construcción y saneamiento. Programa nacional de saneamiento urbano. Guía de Orientación para elaboración de Expedientes Técnicos de Proyectos de Saneamiento, 2014. Disponible en: http://www.vivienda.gob.pe/pnsu/documentos/contenidofinanciamiento-guia-sf.pdf
- 21. MIRANDA, Melissa Emilú. Diseño del mejoramiento y ampliación del servicio de agua potable y unidades básicas de saneamiento en el anexo de Alto Marañón, distrito de Huacrachuco, provincia de marañón, departamento de Huánuco. Tesis (Titulo en Ingeniería Civil). Trujillo: Universidad Cesar Vallejo, 2017, pp286.

- 22. MUNICIPALIDAD provincial de Cajamarca. *Mejoramiento y ampliación* del sistema de agua potable y letrinización del caserío de Iscoconga distrito de Llacanora, provincia de Cajamarca-Cajamarca, 2010, pp21.
- 23. OLIVARI, Oscar Piero y CASTRO, Raúl. Diseño del sistema de abastecimiento de agua y alcantarillado del centro poblado Cruz de Médano Lambayeque. Tesis (Titulo en Ingeniería Civil). Lima: Universidad Ricardo Palma, 2008, pp178.
 Disponible en Repositorio:
 http://cybertesis.urp.edu.pe/bitstream/urp/111/1/olivari_op-castro_r.pdf
- REGLAMENTO nacional de edificaciones. Norma 0S.010: Captación y conducción de agua para consumo humano, 8va edición, Lima: Editorial Macro, 2016, p133. ISBN 978-612-304-334-6.
- 25. REGLAMENTO nacional de edificaciones. Norma 0S.030: Almacenamiento de agua para consumo humano, 8va edición, Lima: Editorial Macro, 2016, p150. ISBN 978-612-304-334-6.
- REGLAMENTO nacional de edificaciones. Norma 0S.050: Redes de distribución de agua para consumo humano, 8va edición, Lima: Editorial Macro, 2016, p420. ISBN 978-612-304-334-6.
- REGLAMENTO nacional de edificaciones. Norma 0S.070: Redes de aguas residuales, 8va edición, Lima: Editorial Macro, 2016, p182. ISBN 978-612-304-334-6.
- 28. REGLAMENTO nacional de edificaciones. *Norma IS.010: Instalaciones sanitarias para edificaciones*, 8va edición, Lima: Editorial Macro, 2016, p641. ISBN 978-612-304-334-6.
- 29. ROMERO Rojas, J. Tratamiento de aguas residuales, 2000, pp34.

- 30. RUPP, Yhimi. Diseño del mejoramiento y ampliación de los sistemas de agua potable y saneamiento del caserío Pampayacu, centro poblado menor de Huachumay, distrito de Huacrachuco, provincia de Marañón, departamento de Huánuco. Tesis (Titulo en Ingeniería Civil). Trujillo: Universidad Cesar Vallejo, 2017, pp497.
- 31. SANGAY, Oswaldo Oscar y MAMANI, Guido David. Diseño del sistema de agua potable y tratamiento de aguas residuales del caserío Collpa, distrito de Jesús, provincia de Cajamarca, departamento de Cajamarca. Tesis (Titulo en Ingeniería Civil). Trujillo: Universidad Cesar Vallejo, 2014, pp419.

Disponible en Bliblioteca UCV-Trujillo código: CIV TE 0397

- 32. SALVADOR, Rafael Martin y MORENO, Luis Alberto. Diseño del sistema integral de agua potable y alcantarillado de las comunidades de Calispuquio y Chinchimarca provincia de Cajamarca. Tesis (Titulo en Ingeniería Civil). Trujillo: Universidad Cesar Vallejo, 2013, pp490.
 Disponible en Bliblioteca UCV-Trujillo código: CIV TE 0345
- 33. *SE inaugura sistema de agua para la plaza pecuaria Iscoconga*, radio La Beta, junio 2017.

Disponible en: http://radiolabeta.com/noticias/locales/se-inaugurasistema-de-agua-para-la-plaza-pecuaria-iscoconga

- 34. SORIANO Rull, Albert. *Evacuación de aguas residuales en edificios*, Editorial Marcombo, 2009, p10.
- TORRIJO Echarri, Francisco y Cortés Gimeno, Rafael. Los suelos y las rocas en ingeniería geológica, 1era edición, Valencia: Editorial UPV, 2007, p134. ISBN 978-84-8363-097-6.
- 36. VÁLVULAS y termoplásticos industriales, S.A. de C.V. *Tuberia Hidraúlica de pvc. Serie inglesa cementar RD26,* Tubería Hidráulica de PVC. Disponible en:

http://www.tuberiadepvc.mx/Tuberia-Hidraulica-de-PVC-Serie-Inglesa-Cementar.html

37. ZAROR Zaror, Claudio. *Introducción a la ingeniería ambiental para la industria de procesos*, 2002, 283p.

ANEXOS

ANEXO 1: PANEL FOTOGRAFICO



Fotografía 1. Rebose de succión del agua del proyecto que ya cumplió con su periodo de vida útil



Fotografía 2. Cámara del sistema de bombeo hacia el reservorio.



Fotografía 3. Reservorio semi-apoyado de 4m x 3.6m x 2m del sistema de abastecimiento que cuentan, se encuentra en mal estado deteriorado.



Fotografía 4 y 5. Letrinas ubicadas cerca de la captación, generando contaminación en el agua del subsuelo captada.



Fotografía 6 y 7. Pobladores consumiendo el agua contaminada por el uso de las letrinas que se encuentran cerca de la captación.



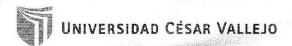


Fotografía 8-11. Levantamiento topográfico de la zona de estudio realizado por la autora del proyecto.



Fotografía 12-15. Calicatas realizadas para la extracción de muestra al cual se le hizo el Estudio de Mecánica de Suelos.

ANEXO 2: DOCUMENTACIÓN



Trujillo, 27 de setiembre del 2017

Oficio Nº 1020-2017/FI-UCV

Señor(a):

QUILICHE QUIROZ WILDER

ALCALDE

MUNICIPALIDAD DISTRITAL DE LLACANORA

Presente.

Asunto: Apoyo para estudiante que desea desarrollar su Proyecto de Tesis,

De mi consideración.

Es grato dirigirme a Ud, y manifestarle que la estudiante VALQUI CHÁVEZ MAYRA LIZETH, se encuentra cursando el IX ciclo de la carrera profesional de Ingeniería Civil en nuestra Universidad.

Dentro de su currícula vigente el estudiante deberá llevar el curso Proyecto de Tesis; motivo por el cual solicito a Ud. tenga la bondad de brindar el apoyo necesario al referido estudiante, permitiéndole realizar su proyecto de investigación denominado: "DISEÑO PARA MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y ELIMINACIÓN DE AGUAS SERVIDAS MEDIANTE UBS DEL CASERÍO IZCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA DEL DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA" proyecto que, a su vez, beneficiará a su Institución por el aporte que podría brindarles para su comunidad.

Seguro de contar con su apoyo, aprovecho la oportunidad para expresarle las muestras de mi consideración y estima personal,

Pr. Vorge Adrian Salas Ruíz Degano FACULTAD DE INGENIERÍA DNI: 17834309

C.C. File JASR/kgp

CAMPUS TRUJILLO Av. Larco 1770. Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000. Fax: (044) 485 019.

Figura 1. Solicitud presentada al alcalde distrital de Llacanora.

CONSTACIA

El que suscribe, ingeniero civil, JOSE BENJAMIN TORRES TAFUR, identificado con DNI 26678955, con reg. CIP 18811, hace constar:

Que la señorita VALQUI CHÁVEZ MAYRA LIZETH, alumna de la escuela profesional de ingeniería civil de la Universidad Cesar Vallejo, que viene desarrollando el proyecto de tesis titulada: "DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACION DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMIENTO BASICO DEL CASERIO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA"

Ha desarrollado a la fecha:

1. Plano Topográfico

De lo cual se da fe y para constancia, se firma el presente documento.

Trujillo 08, de diciembre del 2017

ING. JOSE BENJAMIN TORRES TAFUR

REG. CIP N°18810

Figura 2. Constancia de aprobación de plano topográfico.







ORDEN DE PAGO

SOLICITANTES : YALQUI CHAVEZ MAYRA LIZETH RUC:

OBRA

FECHA

10/11/2017

ITEM	DESCRIPCION	P/UNIT.	CANTIDAD	SUB TOTAL	TOTAL
01.00	ENSAYOS DE SUELOS				
01.01	ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO POR TAMIZADO	30.00	5.00	150.00	150.00
01.02	LÍMITE LÍQUIDO	20.00	5.00	100.00	100.00
01.03	LÍMITE PLÁSTICO	20.00	5.00	100.00	100.00
01.05	CONTENIDO DE HUMEDAD	15.00	5.00	75.00	75.00
01.06	CLASIFICACIÓN DE SUELOS SUCS	5.00	5.00	25.00	25.00
01.07	CLASIFICACIÓN DE SUELOS AASHTO	5.00	5.00	25.00	25.00
01.08	PESO ESPECIFICO	25.00	1.00	25.00	25.00
02.00	ENSAYOS ESPECIALES DE SUELOS				
02.03	CAPACIDAD PORTANTE	250.00	1.00	250.00	250.00
SETECIEN	NTOS CINCUENTA SOLES (INC. I.G.V)				750.00

OBSERVACIONES:			

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770. Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000.

Fax: (044) 485 019.

LAB. SUELDS

losé Alindor Boyd Llanos INSENIERO CIVIL CIP: 62512

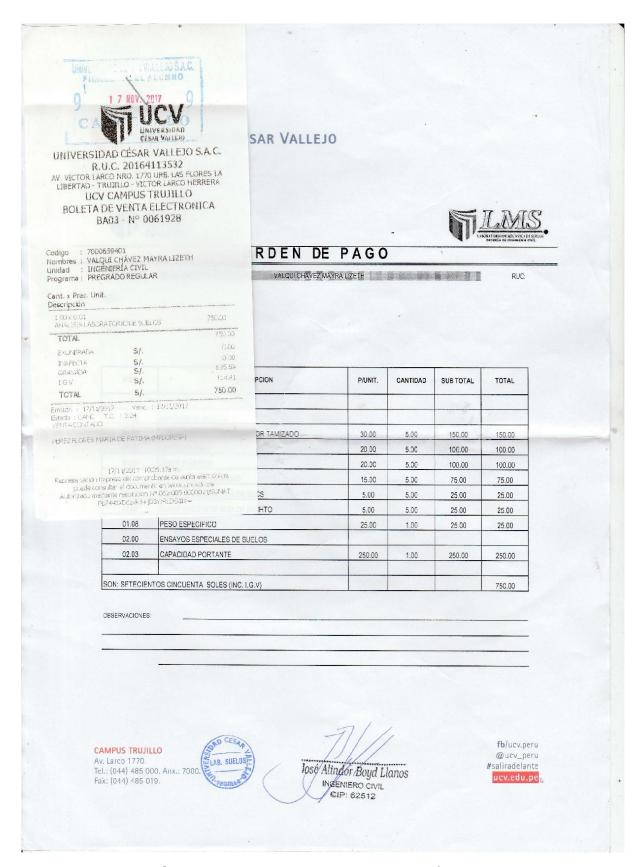


Figura 3. Orden de pago de los estudios de mecánica de suelos.

ANEXO 3: ESTUDIO DE MECÁNICA DE SUELOS



LABORATORIO DE MECANICA DE SUELOS

ANALISIS MECÁNICO POR TAMIZADO

ASTM D-422

"DISEÑO PARA EL MEJORAMENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE L'ACANORA. PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA." PROYECTO

; VALQUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH

SOLICITANTE RESPONSABLE : ING. JOSÉ BOYD LLANGS UBICACIÓN : - CAJAMARCA* - CAJAMARCA

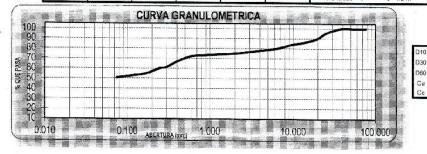
FECHA MARZO DEL 2018 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN) MUESTRA

/ (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA PUR EL SOLICITANTE)

DATOS DEL ENSAYO

Peso de muestra seca 1500.00 ⊃eso de muestra seca lungo de lavado 740.50 Peso perdido por lavado 759.50

Tamices ASTM	Abertura (mm)	Peso Retenido	%Retenido Parcial	%Retenido Acumulado	%Que Pasa	Contenido de Humedad	
3"	76.200	0.00	0.00	0.00	100.00		
2 1/2"	63.500	0.00	0.00	0.00	100.00	31.23 %	
2"	50.600	0.00	0.30	0.00	100.00		
1 1/2"	38,100	0.00	0.00	0.00	100.00	Limites e Índices de Consistencia	
1"	25,400	65.39	4.36	4.36	95.64	L. Líquido : 31	
3/4"	19.050	94.20	6.28	10.64	89.36	L. Plástico : 19	
1/2"	12,700	55.61	3.77	.14.41	85.59	Ind. Plasticidad : 12	
3/8"	9.525	25.27	1.68	16.10	03.90	Clasificación de la Muestra	
1/4"	6.350	59.70	3.98	20.08	79.92		
No4	4.178	28.38	1.39	21.97	78.03	Clas. SUCS : CL	
8	2.360	38.83	2.59	24.56	75.44	Clas. AASHTO : A-6 (3)	
10	2.000	7.55	0.50	25.00	74.94		
16	1.180	13.85	1.12	26.19	73.81	Descripción de la Muestra	
20	0.850	10.01	0.09	26.87	73.13		
30	0.600	15.58	1.04	27.91	72.09	SUICE Assilts to	
40	0.420	67.97	4.53	32.44	67 56	 SUCS: Arcilla ligera arenosa con grava AASHTO: Material limo arcilloso. Suel 	
50	0.300	94.15	6.28	38.72	61.28	arcilloso. Pobre a maio como subgrado	
60	0.250	17.94	1.20	39.92	60.08	Con un 50.63% de fines.	
80	0.180	73.08	4.87	44.59	55.41		
100	0.150	20.86	1.39	45.98	54.02		
200	0.074	50.83	3.39	49.37	50.63	Descripción de la Calicate	
< 200		759.50	50.63	100.00	0.00	C-1 E-1	
Total		1500.00	100.00			Profundidad : 0 - 1.2 m	



AB. SUELOS

fb/ucv.peru @ucv_peru #saliradelante ucv.edu.pe

0.01461

0.04384

0.24873

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770. Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000.

Fax: (044) 485 019.

Ind. José Alindor Boyd Llanos
Jel: de Suelos y Matrieles



LIMITES DE CONSISTENCIA

ASTM D-4318

"DISENO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERIO ISCOCONIGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA." PROYECTO

VALGUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH

SOLICITANTE RESPONSABLE UBICACIÓN

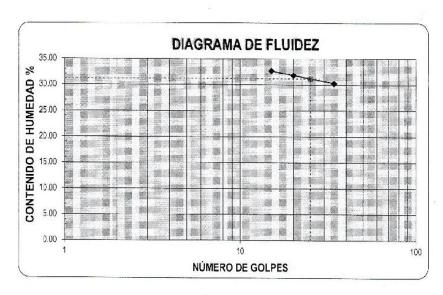
ING. JOSÉ BOYD LLANOS - CAJAMARCA* - CAJAMARCA

FECHA MUESTRA

MARZO DEL 2018 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)

/ (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

The second secon	ILEO	THE OWNER OF THE OWNER,	NSISTE			-
Descripción		Li	mite Liqui	do	Limite I	Plástico
N° de golpes		15	20	34		-
Peso de tara	(g)	9.91	11.54	10.18	10.03	10.08
Peso de tara + suelo húmedo	(g)	11,90	14.39	12.76	10.84	11.20
Peso tara + suelo sece	(g)	11.41	13.70	12.16	10.71	11,02
Contenido de Humodad	%	32.67	31.80	30.30	19.16	19.19
Límites	%		31		1	9



ECUACIÓN DE LA RECTA

(Elaborada a partir de los datos de los ensayos)

Ec: -6.65087 log(x) + 40.48869

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770. Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000. Fax: (044) 485 019.

Ing. José Alihdor Boyd Llanos Jefelde Laboratario de Meranica de Suelos y M. a letes

LAB. SUELOS



CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

PROYECTO

'DISEÑO PARA EL MEJORÁMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL S STEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERIÓ ISCOCONGA DEL DISTRITU DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA.

SOLICITANTE

VALQUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH ING. JOSÉ BOYD LLANOS

RESPONSABLE UBICACIÓN

CAJAMARCA* CAJAMARCA

FECHA MUESTRA

MARZO DEL 2018 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)

/ (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

Descripción	Muestra 01	Muestra 02	Muestra 03	
Peso del tarro	(g)	14.26	14.19	14.47
Peso del tarro + suelo humedo	(g)	95.24	109.37	109.33
Peso del tarro i suelo seco	(g)	76.07	86.75	86.61
Peso del suelo seco	(g)	61.81	72.56	72.14
Peso del agua	(g)	19.17	22.62	22.72
% de humedad	(%)	31.01	31.18 .	31.50
% de humedad promedio	(%)		31.23	

UCV UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO

Ing. José Alindor Boyd Llanos Lefe de Laboyatouis de Mecânica de Suelas y M.ºm tale:

CAMPUS TRUJILLO Av. Larco 1770.

Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000.

Fax: (044) 485 019.



ANALISIS MECÁNICO POR TAMIZADO

ASTM D-422

PROYECTO

"DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONDA DEL CISTRITO DE LLACANORA PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA."

SOLICITANTE

: VALQUICHÁVEZ, MAYRA JIZETH

RESPONSABLE UBICACIÓN

ING. JOSÉ BOYD LLANOS

FECHA

- CAJAMARCA* - CAJAMARCA

: MARZO DEL 2018 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)

MUESTRA

/ (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

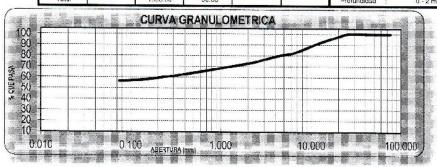
Peso de muestra soca

1500.00 664.15

Peso de muestra seca luago de lavado ⊇eso perdido por lavado

845.85

Tamices ASTM	Abertura (mm)	Peso Retenido	%Retenido Parcial	%Retenido Acumulado	%Que Pasa	Contenido de Humadad	
3"	76.200	0.00	0.00	0.00	100.00	242	
2 1/2"	63.500	0.00	0.00	0.00	100.00	6.43 %	
2"	50.600	0.00	0.00	0.00	100.00		
1 1/2"	38.100	0.00	0.00	0.00	100.00	Limites e Índices de Consistencia	
1"	25.400	0.00	0.00	0.00	100.00	L. Líquido ; 35	
3/4"	19.050	47,44	3.16	3,16	96.84	L. Plástico ; 25	
1/2"	12.700	69.55	4.64	7.80	92.20	Ind. Plasticidad : 10	
3/8"	9.525	63.95	4.26	12.06	07.94		
1/4"	6.350	84.55	5.64	17.70	82.30	Clasificación de la Muestra	
No4	4.178	42,16	2,81	20.51	75.49	Clas. SUCS : ML	
В	2.360	85.10	5.67	26.18	73.82	Clas. AASHTO : A-4 (4)	
10	2.000	18.86	1.12	27.31	72.69		
16	1.180	50.01	3.33	30.64	69.36	Descripción de la Muestra	
20	0.850	31.98	2.13	32.77	67.23		
30	0.600	31.77	2.12	34.89	65.11	elice lime	
40	0.420	30.80	2.05	36.94	63.06	SUCS: Limo areneso con grava. AASHTO: Material limo arcillose. Suel	
5C	0.300	29.89	1.93	38.87	61.13	limoso. Pobre a malo como subgrado	
6C	0.250	10.09	0.67	39.54	60.46	Con un 56.39% de finos.	
8C	0.180	28.84	1.79	41 33	58.67	1	
100	0.150	10.65	0.71	42.04	57.96		
200	0.074	23.51	1.57	43.61	56.39	Descripción de la Calicata	
< 200		845.95	56.39	100.00	0.00	C-2 E-1	
Total		1500.00	*00.00			Profundidad : 0 - 2 m	



0.01312 D10 D30 0.03937 D60 0.23213 Cu 17.7

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770. Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000.

Fax: (044) 485 019.

ST UCY UNIVERSIDAD CESAR VALLETO

Ing. Vosé Alindor Boyd Llanos atr de Laboratorio de Mecánica de Sueton y 87 - 1º inles





LÍMITES DE CONSISTENCIA

ASTM D-4318

PROYECTO

DISEÑO PARA EL MEJORAMENTO Y AMFLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA."

SOLICITANTE RESPONSABLE

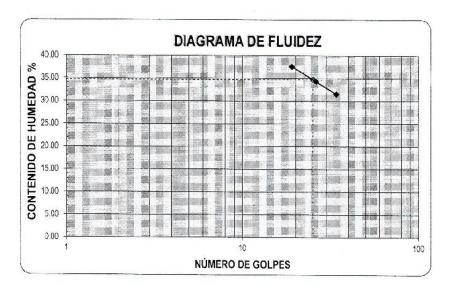
NG. JOSÉ BOYD LLANOS - CAJAMARCA* - CAJAMARCA

UBICACIÓN FECHA

MARZO DEL 2018 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)

MUESTRA / (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

LIMITES DE CONSISTENCIA											
Descripción		Li	mite Liqui	do	Limite I	Plástico					
N° de golpes		19	26	34		-					
Peso de tara	(g)	8.05	8.91	10.22	8.37	9.57					
Peso de tara + suelo I úmedo	(g)	10.32	10.78	11.93	9.11	10.16					
Peso tara + suelc seco	(g)	9.70	10.30	11.52	8 96	10.34					
Contenido de Humedad	%	37.59	34.29	31.54	25.29	25.33					
Limites	%		35		2	5					



ECUACIÓN DE LA RECTA

(Elaborada a partir de los datos de los ensayos)

Ec: -23.88877 log(x) + 68.1236

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000.

Fax: (044) 485 019.

UCV UNIVERSIDAD CESAR VALLES

Ing. José Mindor Boyd Llanos Jefe de Laboratorio de Mecanica de Suelos y Marianes





CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

PROYECTO : "DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA."

ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA.

OLICITANTE

VALQUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH

SOLICITANTE : VALQUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH

RESPONSABLE : ING. JOSÉ BOYD LLANOS

UBICACIÓN : - CAJAMARCA* - CAJAMARCA

FECHA: MARZO DEL 2018 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)

MUESTRA : C-2 / E-1 / / (MJESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

Descripción	Muestra 01	Muestra 02	Muestra 03	
Peso del tarro	(g)	14.16	13.93	14.37
Peso del tarro + suelo humedo	(9)	72.35	75.14	83.05
Peso del tarro + suelo seco	(g)	68.85	71.45	78.87
Peso del suelo seco	(g)	54.69	57.52	64.50
Peso del agua	(g)	3 50	3.69	4.18
% de humedad	(%)	6.39	6.42	6.48
% de humedad promedio	(%)		6.43	

TO UCY UNIVERSIDAD CESAR VALLE TO

Ing. José Alindor Boyd Llanos Jefe le Laboratoria de Mecanica de Suelas y Matrodoles SAD CESAP WIAS. SUELOS P.

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

Tel.: (044) 485 000, Anx.: 7000.

Fax: (044) 485 019.



PESO UNITARIO DEL SUELO

ASTM D-2419

"DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL GISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y BANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA.

SOLICITANTE RESPONSABLE VALQUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH ING. JOSÉ BOYD LLANOS - CAJAMARCA* - CAJAMARCA

UBICACIÓN **FECHA**

MAZZO DEL 2018 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)
C-2 / E-1 / (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

MUESTRA

PESO UNITARIO DEL SUELO

Frasco Graduado

Muestra N°	1	2
Peso del frasco (gr)	113.94	113.94
Volúmen del frasco (cm3)	1027.41	1027.41
Peso del Suelo Húmedo + Frasco (gr)	1588.46	1547.36
Peso del Suelo Húmedo (gr)	1474.52	1433.42
Peso Unitario Húmedo (gr/cm3)	1.435	1.395
Contenido de Humedad (%)	6.4	3 %
Peso Unitario Seco (gr/cm3)	1.434	1.394
Peso Unitario Seco Promedio (gr/cm3)	1.4	114

UCY UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO

Ing. Jose Alindor Boyd Llanos Jefe de Laharstorio de Meranica de Snetos y 18 de fale

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770. Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000.

Fax: (044) 485 019.

NO CESA LAB. SUELOS fb/ucv.peru @ucv_peru #saliradelante ucv.edu.pe



"DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANCAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCCINGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA." PROYECTO

SOLICITANTE : VALQUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH : NG. JOSÉ BOYD LLANOS RESPONSABLE

UBICACIÓN - CAJAMARCA* - CAJAMARCA

FECHA MARZO DEL 2018 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)

/ (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE) MUESTRA

CAPACIDAD DE CARGA

(Terzaghi 1943 y modificado por Vesic 1975)

$$qu = c Nc Sc + qNq Sq + \frac{\gamma B}{2}N\gamma S\gamma$$

FACTORES DE CAPACIDAD DE CARGA

Peso unitario suelo encima NNF

$$Nq = e^{\pi \tan \phi} \tan^2(\frac{1}{4}\pi + \frac{1}{2}\phi)$$

$$N\gamma = 2(Nq + 1) \tan \phi$$

Peso unitario suelo debajo NNF		1.414	ton/m3
Profundidad de cimentación (ZAPATA)	:	2.00	m
Factor de seguridad	82.5	3	
Profundidad de cimiento corrido		1.20	m
Sobrecarga en la base de la cimentación	q = yD	2.83	ton/m2
Sobrecarga en la base del cimiento corrido	9-71)	- 2.83	ton/m2

ASENTAMIENTO INICIAL

FACTORES DE FORMA (Vesic)

$$Sc = 1 + \frac{B}{L} \frac{Nq}{Nc}$$

$$Sq = 1 + \frac{B}{I} \tan \phi$$

$$S\gamma = 1 - 0.4 \frac{B}{I}$$

Relación de Poisson 0.30 Módulo de elasticidad del auelo Es= 364.00 kg/cm2 79.00 cm/m Factor de forma y rigidez cimentación corrida 82.00 cm/m Factor de forma y rigidez cimentación cuadrada Cs= 112.00 cm/m Factor de forma y rigidez cimentación rectangular Cs=

CONSIDERANDO FALLA LOCAL POR CORTE												
Ángulo de fricción ∉	C (kg/cm2)	Nc	Nq	Ny (Vesic)	Nq/Nc	Tan ø						
24,777	0.014	20.397	10.415	0.511	0.511	0.462						

1.067 ton/m3

CIMENTACION CORRIDA												
B (m)	L (m)	Sc	Sq	Sg	qu (kg/cm2)	qad (kg/cm2)	S (cm					
0.40		1.00	1.00	1.00	2.35	0.78	0.06					
0.50		1.00	1.00	1.00	2.42	0.81	0.08					
0.60		1.00	1.00	1.00	2.50	0.83	0.10					
0.80		1.00	1.00	1.00	2.65	0.88	0.14					
1.00		1.00	1.00	1.00	2.80	0.93	0.18					

CIMENTACION CUADRADA											
B (m)	L (m)	Sc	Sq	Sg	qu (kg/cm2)	qad (kg/cm2)	S (cm)				
1.20	1.20	1.51	1.46	0.60	5.27	1.76	0.43				
1.30	1.30	1.51	1.46	0.60	5.32	1.77	0.47				
1.50	1.50	1.51	1.48	0.60	5.41	1.80	0.55				
1.80	1.80	1.51	1.46	0.60	6.54	1.85	0.68				
2.00	2.00	1.51	1.46	0.60	5.63	1.88	0.77				

			CIMENTAC	ION REC	TANGULAR		
B (m)	L (m)	Sc	Sq	Sg	qu (kg/cm2)	qad (kg/cm2)	S (cm)
1.00	1.20	1.43	1.38	0.67	4.98	1,66	0.46
1.20	1.50	1.41	1.37	88.0	5.04	1.68	0.56
1.50	1.80	1.43	1.38	0.67	5.23	1.74	0.73
1.80	2.00	1.46	1.42	0.64	5.44	1.81	0.91

1.76 kg/cm2 17.57 tn/m2 nadmisible= Q= 25.30 tn 0.43 cm

CAR	GA ADMISIBLE BRUTA
	25.3 tn

CARACTER	STIC	AS FISICA	S DEL SUELO
SUCS	:	ML	
AASHTO	:	A-4 (4)	
ذ	C	(Kg/cm2)	P. u. (Tn/m3
24.78		0.0139	1.414

UCV UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO

CAMPUS TRUJILLO Av. Larco 1770.

Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000.

Fax: (044) 485 019.

Ing. José Alindor Boyd Llanes Jete de Laboratorio de Meranica de Suclea y M * ales





ANALISIS MECANICO POR TAMIZADO

ASTM D-422

PROYECTO

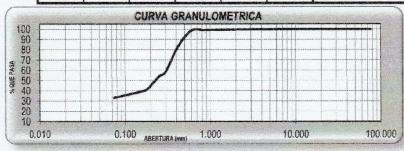
: VALQUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH SOLICITANTE RESPONSABLE ; ING. JOSÉ BOYD LLANOS UBICACIÓN - GAJAMARCA* - GAJAMARCA

: MARZO DEL 2018 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN) FECHA MUESTRA

/ (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

Peso de muestra seca Peso de muestra seca luego de lavado 1003.03 Peso perdido por lavado 496 97

Contenido de Humedad	%Que Pasa	%Retenido Acumulado	%Retenido Parcial	Peso Retenido	Abenura (mm)	Tamices ASTM
8.67 %	100.00	0.00	0,00	0.00	76.200	3"
8.67 %	100.00	0.00	0.00	0.00	63,500	2 1/2"
Library of Albertain	100.00	0.00	0.00	0.00	50.600	2"
Limites e Indices de Consistencia	100.00	0.00	0.00	0.00	38.100	1 1/2"
L. Líquido ; NP	100.00	0.00	0.00	0.00	25.400	1"
L. Plástico : NP	100.00	0.00	0.00	0.00	19.050	3/4"
Ind. Plasticidad : NP	100.00	0.00	0.00	0.00	12.700	1/2"
Contract to the state of	100.00	0.00	0.00	0.00	9.525	3/8"
Clasificación de la Muestra	99.90	0.10	0.10	1.55	8.350	1/4"
Clas. SUCS ; SM	99.87	0.13	0.03	0.41	4.178	No4
Clas. AASHTO : A-2-4 (0)	99.68	0.32	0.19	2.84	2,360	8
Bard Made Library	99.63	0.37	0.05	0.78	2.000	10
Descripción de la Muestra	99,36	0.64	0.27	4.02	1,180	16
	99.12	0.88	0.24	3.59	0.850	20
SUCS: Arena limosa, AASHTO: Materia	98.57	1.43	0.55	8.19	0.600	30
granular. Grava y arena arciliosa o limos	83.50	16.50	15.08	226.13	0.420	40
Excelente a bueno como subgrado. Co	58.71	41.29	24.79	371.81	0.300	50
un 33.13% de finos.	53.91	48.09	4.80	72.03	0.250	60
	41.23	58.77	12.68	190.18	0.180	80
Description de la Callanda	38.94	61.06	2.29	34,33	0.150	100
Descripción de la Calicata	33.13	66.87	5.81	87.17	0.074	200
C-3 E-1	0.00	100.00	33.13	496.97		< 200
Profundidad : 0 - 1.2 m			100.00	1500.00		Total



0.02234 D30 0.06701 060 0.30624 13.7

CAMPUS TRUJILLO Av. Larco 1770.

Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000.

Fax: (044) 485 019.

UCY UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO

Ing. José Alindor Boyd Llanes Jete le laboratoria de Merança de Sueles v N. de:

LAS. SUELOS



LIMITES DE CONSISTENCIA

ASTM D-4318

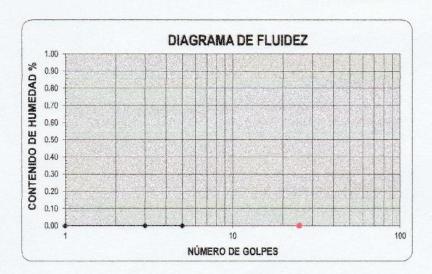
"DIGEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMENTO RÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA." PROYECTO

SOLICITANTE : VALQUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH RESPONSABLE ING. JOSÉ BOYD LLANGS UBICACIÓN

MARZO DEL 2018 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)

MUESTRA C-3 / E-1 / / (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

LIMI	TES	DE CO	NSISTE	NCIA		
Descripción		Li	mite Liqui	do	Limite	Plástico
N° de golpes	7		-	-		
Peso de tara	(g)	1	-	-		-
Peso de tara + suelo húmedo	(g)			-	-	-
Peso tara + suelo seco	(g)	-	-	-		-
Contenido de Humedad	%	NP	NP	NP	NP	NP
Limites	%		NP		N	P



ECUACIÓN DE LA RECTA

(Elaborada a partir de los datos de los ensayos)

Ing. José Alindor Boyd Llanos Jefe de Laboratorilo de Mecánica de Suelos y Nº + iales

UCV UNIVERSIDAD CESAR VALLENO

LAB. SUELOS

fb/ucv.peru @ucv_peru #saliradelante ucv.edu.pe

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000.

Fax: (044) 485 019.



CONTENIDO DE HUMEDAD ASTM D-2216 *DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA.*

PROYECTO

: VALQUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH SOLICITANTE RESPONSABLE : ING. JOSÉ BOYD LLANOS UBICACIÓN - CAJAMARCA* - CAJAMARCA

MARZO DEL 2018 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN) / (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE) MUESTRA

CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

Descripción	Muestra 01	Muestra 02	Muestra 03	
Peso del tarro	(g)	14.11	14.08	14.32
Peso del tarro + suelo humedo	(g)	86.87	80.43	99.72
Peso del tarro + suelo seco	(g)	81.09	75.14	92.87
Peso del suelo seco	(g)	66,98	61.06	78.55
Peso del agua	(g)	5.78	5.29	8.85
% de humedad	(%)	8.63	8,67	8.72
% de humedad promedio	(%)		8.67	

UCV UNIVERSIDAD CESAR YALLEJO

Ing. José Alindov Boyd Llanos Jefe de Liberatorio de Meranico de Suelos y Mariales

LAB. SUELOS

fb/ucv.peru @ucv_peru #saliradelante ucv.edu.pe

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000.

Fax: (044) 485 019.



ANALISIS MECANICO POR TAMIZADO

ASTM D-422

PROYECTO : "DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA."

SOLICITANTE : VALQUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH
RESPONSABLE : ING. JOSÉ BOYD LLANOS
UBICACIÓN : - CAJAMARCA* - CAJAMARCA

FECHA: MARZO DEL 2018 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)

UESTRA : C-4 / E-1 / (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

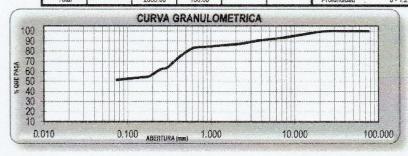
DATOS DEL ENSAYO

 Peso de muestra seca
 2000.00

 Peso de muestra seca luego de lavado
 968.27

 Peso perdido por lavado
 1031.73

Contenido de Humedad	%Que Pasa	%Retenido Acumulado	%Retenido Parcial	Peso Retenido	Abertura (mm)	Tamices ASTM
1	100.00	0.00	0.00	0.00	76.200	3"
10.38 %	100.00	0.00	0.00	0.00	63.500	2 1/2"
	100.00	0.00	0.00	0.00	50.600	2"
Limites e Índices de Consistencia	100.00	0.00	0.00	0.00	38.100	1 1/2"
L. Líquido : 27	100.00	0.00	0.00	0.00	25.400	1"
L. Plástico : 20	99.10	0.90	0.90	18.03	19.050	3/4"
Ind. Plasticidad : 7	96,78	3.22	2 32	46.32	12.700	1/2"
	95.11	4.89	1.68	33.53	9,525	3/8"
Clasificación de la Muestra	92.81	7.19	2.30	45.94	6.350	1/4"
Clas. SUCS : CL	91.32	8.68	1.49	29.76	4.178	No4
Clas. AASHTO : A-4 (1)	87.85	12.15	3.47	69,46	2.360	8
Parada (de la	87.14	12.86	0.70	14.09	2.000	10
Descripción de la Muestra	85.42	14.58	1.73	34.50	1.180	16
CARLO CARROLL SANCE OF THE SANC	84.37	15.63	1.05	21.02	0.850	20
SUCS: Arcilla ligera arenosa. AASHT	82.88	17.12	1.49	29.81	0.600	30
Material limo arcilloso. Suelo limoso	74.57	25.43	8.31	166.13	0.420	40
Pobre a malo como subgrado. Con o	63,91	36.09	10.66	213.15	0.300	50
51.59% de finos.	62,16	37.85	1.76	35.16	0.250	60
1	54.93	46.07	7.22	144.48	0.180	80
	54.13	45.87	0.80	15.93	0.150	100
Descripción de la Calicata	51.59	48.41	2.55	50.96	0.074	200
C-4 E-1	0.00	100.00	51.59	1031.73		< 200
Profundidad : 0 - 1.2 m			100.00	2000.00	or many many many	Total



D10 : 0.01434 D30 : 0.04303 D60 : 0.22912 Cu : 16 Cc : 0.6

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770. Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000.

Fax: (044) 485 019.

UCV UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO

Ing. José Alindor Boyd Vlanos Jete de Laboratorio de Mecánica de Sueles y Nº ales LAB. SUELOSE



LIMITES DE CONSISTENCIA

DISEÑO PARA EL MEJORAMENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCCNIGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA. PROYECTO

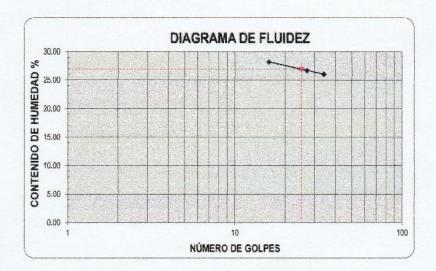
SOLICITANTE : VALQUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH RESPONSABLE : NG. JOSÉ BOYD LLANOS UBICACIÓN - CAJAMARCA* - CAJAMARCA

 MARZO DEL 2018
 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)

 C-4
 / E-1
 / (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

MUESTRA

LIMIT	ES	DE CO	NSISTE	NCIA		
Descripción		L	mite Liqui	do	Limite Plástic	
N° de golpes		16	27	34	-	-
Peso de tara	(g)	11.11	10.12	9.98	9.87	10.35
Peso de tara + suelo húmedo	(9)	13.02	12.26	13.85	10.54	11.20
Peso tara + suelo seco	(g)	12.60	11.81	13.05	10.43	11.06
Contenido de Humedad	96	28.19	26.70	26.06	19.78	19.80
Limites	%		27		2	0



ECUACIÓN DE LA RECTA

Ec: -6.50444 log(x) + 36.02005

Av. Larco 1770. Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000. Fax: (044) 485 019.

CAMPUS TRUJILLO

Ing. José Alindor Boyd Llanos Jefe de Laboratorio de Mecanico de Suelon y N * inles

AB. SUELOS



CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

PROYECTO : "DIREÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL GISTEMA DE AQUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO IBCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA."

SOLICITANTE : VALQUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH
RESPONSABLE : ING. JOSÉ BOYD LLANOS
UBICACIÓN : - CAJAMARCA - CAJAMARCA

FECHA: MARZO DEL 2018 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)

MUESTRA: C-4 / E-1 / / (MUESTRA EXTRAÍDA YTRANSPORTÁDA POR EL SOLICITANTE)

CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

Descripción		Muestra 01	Muestra 02	Muestra 03
Peso del tarro	(g)	14.38	14.06	14.59
Peso del tarro + suelo humedo	(g)	85.18	89.61	97.78
Peso del tarro + suelo seco	(g)	78.55	82.51	89.92
Peso del suelo seco	(g)	64.17	68.45	75.33
Peso del agua	(g)	6.63	7.10	7.86
% de humedad	(%)	10.34	10.37	10.43
% de humedad promedio	(%)		10.38	

UCY UNIVERSIDAD CESAR VALLEAC

Ing. José Alinder Boyd Llanes Jete de Laboratorio de Mecanica de Sueles y Marinhe

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000.

Fax: (044) 485 019.



ANÁLISIS MECÁNICO POR TAMIZADO

ASTM D-422

"DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA." PROYECTO

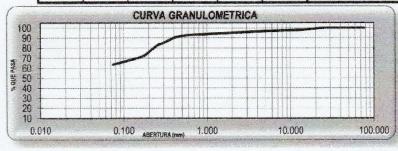
SOLICITANTE : VALQUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH : ING. JOSÉ BOYD LLANOS RESPONSABLE - CAJAMARCA* - CAJAMARCA UBICACIÓN

: MARZO DEL 2018 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN) FECHA MUESTRA C-5 / E-1 / / (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

DATOS DEL ENSAYO

1500.00 Peso de muestra seca Peso de muestra seca luego de lavado Peso perdido por lavado 954.23

Contenido de Humedad	%Que Pasa	%Retenido Acumulado	%Retenido Parcial	Peso Retenido	Abertura (mm)	Famices ASTM
21.79 %	100.00	0.00	0.00	0.00	76.200	3"
21./9 %	100.00	0.00	0.00	0.00	63.500	2 1/2"
Límites e Índices de Consistenc	100.00	0.00	0.00	0.00	50.600	2"
Limites e indices de Consistenc	100.00	0.00	0.00	0.00	38.100	1 1/2"
L. Líquido : 32	100.00	0.00	0.00	0.00	25.400	1"
L. Plástico : 20	99.22	0.78	0.78	11.76	19.050	3/4"
Ind. Plasticidad : 12	97.94	2.06	1.27	19.11	12.700	1/2"
	97.04	2.36	0.30	4.48	9.525	3/8"
Clasificación de la Muestra	97.09	2.91	0.55	8.26	6.350	1/4"
Clas. SUCS : CL.	96.59	3.41	0.51	7.59	4.178	No4
Clas. AASHTO : A-6 (6)	95.52	4.48	1.07	16.09	2.360	8
	95.23	4.77	0.29	4.34	2.000	10
Descripción de la Muestra	94.37	5.63	0.85	12.81	1.180	16
	93.76	6.24	0.61	9.13	0.850	20
SUCS: Arcilla ligera arenosa, AASH	92.99	7.01	0.77	11.58	0.600	30
Material limo arcilioso. Suelo arcilio	90.88	9.12	2.11	31.72	0.420	40
Pobre a maio como subgrado. Con	85.24	14.76	5.64	84.59	0.300	50
63.52% de finos	82.45	17.55	2.79	41.84	0.250	60
Control of the same of the sam	73.17	26.83	9.28	139.18	0.180	80
	70.35	29.65	2.83	42.38	0.150	100
Descripción de la Calicata	63.62	36.38	6.73	100.95	0.074	200
C-5 E-1	0.00	100.00	63.62	954.23		< 200
Profundidad : 0 - 1.2 m			100.00	1500.00	2000	Total



0.01163 030 0.0349 060 0.06979

O CESAA LAB. SUELOS

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770. Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000. Fax: (044) 485 019.

UCV UNIVERSIDAD CESAR VALLESO

Inig. José Alindor Boyd Llanos Jele de Laboratorio de Mecanipo de Suelos y N + iales



LIMITES DE CONSISTENCIA

ASTM D-4318

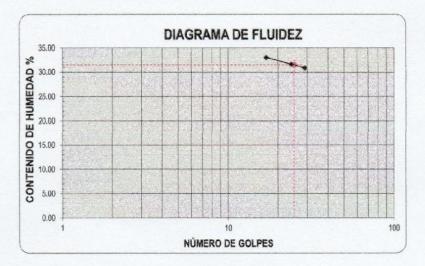
"DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONDA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA."

SOLICITANTE : VALQUI CHÁVEZ, MAYRA LIZETH ING. JOSÉ BOYD LLANGS RESPONSABLE - CAJAMARCA* - CAJAMARCA UBICACIÓN

FECHA MARZO DEL 2018 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)

MUESTRA C-5 / E-1 / / (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

Descripción	-	STATE OF THE PERSON NAMED IN	NSISTE	THE PERSON NAMED IN	I Imite I	Plástico
N° de golpes	-	17	24	29	- Cimite	Halico
Peso de tara	(9)	10.23	11.04	10.40	10.80	10,39
Peso de tara + suelo húmedo	(g)	11.72	11.82	11.84	11.71	11,79
Peso tara + suelo seco	(9)	11.35	11.63	11,50	11.56	11,56
Contenido de Humedad	96	33.04	31.66	30,91	19.61	19.62
Limites	%		32		2	0



ECUACIÓN DE LA RECTA (Elaborada a partir de los datos de los ensayos)

Ec: -9.16849 log(x) + 44.31708

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

Tel.: (044) 485 000. Anx.: 7000.

Fax: (044) 485 019.

UCV-UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO Ing. José Alincior Boyd Llamos Jetr de Lahoratoria de Mercalica de Suelas y Marcialas

LAB. SUELOS



CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

PROYECTO

"DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y BANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA."

SOLICITANTE

: VALQUI CHÁVEZ, MAYRA I IZETH : ING. JOSÉ BOYD LLANOS

RESPONSABLE UBICACIÓN

: - CAJAMARCA* - CAJAMARCA

FECHA

: MARZO DEL 2018 (A LA FECI IA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)

MUESTRA

/ / (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

Descripción		Muestra 01	Muestra 02	Muestra 03
Peso del tarro	(g)	14.23	14.09	14.44
Peso del tarro + suelo humedo	(g)	73.77	81.44	84.68
Peso del tarro + suelo seco	(g)	63.14	69.39	72.08
Peso del suelo seco	(g)	48.91	55.30	57.64
Peso del agua	(g)	10.63	12.05	12.60
% de humedad	(%)	21.72	21.78	21.86
% de humedad promedio	(%)		21.79	

UCV UNIVERSIDAD CESAR VALLETO

Ing. José Alindor Boyd Llanos Jefe de Labertrorie de Mecanica de Suelas y N° iales

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

Tel.: (044) 485 000. Arix.: 7000.

Fax: (044) 485 019.



ANEXO 4: ANALISIS DE CALIDAD DE FUENTE DE AGUA



FACULTAD DE INGENIERIA

RESULTADOS DE ANÁLISIS DE AGUA

CÓDIGO :

SOLICITANTE : VALQUI CHÁVEZ MAYRA LIZETH

NOMBRE DEL PROYECTO : DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA

DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL

CASERÍO ISCOCONGA , DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA

MUESTRA : AGUA DE MANATIAL

PROCEDENCIA : CASERIO ISCOCONGA-DISTRITO LLACANORA-CAJAMARCA

FECHA DE RECEPCIÓN : 08/06 /2018

PARAMETROS FISICOS	UNIDAD DE MEDIDA	RESULTADOS	LMP
рН		5.07	6.5-8.5
Conductividad	μmho/cm	0.22	1500 μmho/cm
Solidos Totales	mgL-1	72	1000 mgL-1
Solidos Disueltos	mgL-1	39	W.
PARAMETROS QUIMICOS			
Cloruros Cl -	mgL-1	1.77	250
Det. Alcalinidad CaCO	mgL-1	34	
Dureza Total	mgL-1	96	500
Dureza Calcica	mgL-1	12	
Dureza Magnésica	mgL-1	84.00	
Calcio Ca ++	mgL-1	4.80	
Magnesio Mg ++	mgL-1	20.41	

PARÁMETROS MICROBIOLÓGICOS: AGUA DE CONSUMO HUMANO, Según D.S. 031-2010-SA

Directoral Esquela Mg. Magaly De La Cruz Norrega, C.B.P. 5640

Metadologia extraída de la AMERICAN PUBLIC HEALTH ASSOCIATION. Standard Methods for the examination. Of Water and Wastewater. 22 th Edition. Washington, APHA, 2012.

ANEXO 5: PLANILLA DE METRADOS

OBRA

"Diseño para el mejoramiento y ampliación del sistema de agua potable por bombeo y saneamiento básico del caserío Iscoconga del distrito de Llacanora, provincia de Cajamarca, departamento de Cajamarca"

DISTRITO Liacanora PROV. Cajamarca DEPART.: Cajamarca

PARTIDA			DESCRIPCION		UNI	CANT	LARGO	ANCHO	ALTURA	SUB-TOTAL	TOTAL
01.	TRABAJOS	GENERAL	.ES								
01.01.	OBRAS GEI	NERALES									
01.01.01	OBRAS PRO	OVISIONAL	ES								
01.01.01.01	Cartel de IDI	ENTIFICAC	IÓN DE Obra 3.60x2	2.40 m	und	1.0				1.00	1.00
01.01.01.02	CASETA P/0	GUARDIAN	ÍA		mes	3.0				3.00	3.00
01.01.02	TRABAJOS	RABAJOS PRELIMINARES									
01.01.02.01		OVILIZACION Y DESMOVILIZACIÓN DE MAQUINARIA JUIPOS Y HERRAMIENTAS PARA LA OBRA				1.0				1.00	1.00
	·				glb						
02.01	CAPTACION	APTACION DE FONDO CONCENTRADO									
02.01.01	TRABAJOS	PRELIMIN	ARES								
PARTIDA	02.01.0	01.01	LIMPIEZA DEL TER	RRENO MANI	JAL					UND	M2
		FODE		NO.1/5050		200()		ANOUGO ()	AL TO	METRADO	METRADO
		ESPE	CIFICACIONES	Nº VECES	LAF	RGO(m)		ANCHO(m)	ALTO(m	PARCIAL	TOTAL
		1	Captación	1.00		3.40		3.20		10.88	10.88
PARTIDA	02.01.0)1.02	TRAZO Y REPLAN	TEO PRELIM	INAR					UND	M2
		EODE	CIEICACIONES	NO VECES	1 1	RGO(m)		^NC⊔O/~\	ALTO(m	METRADO	METRADO
		ESPECIFICACIONES Nº VECES		LAF	KGO(III)	O(m) ANCHO(m)		ALTO(m	PARCIAL	TOTAL	
		Case	eta de Válvulas	1.00		0.70		0.60		0.42	1.86

		Cái	mara Húmeda	1.00	1.20	1.20		1.44	
02.01.02	MOVIMIENT	O DE TIEF	RRAS	•		1			
PARTIDA	02.01.0	02.01	EXCAVACION MA	NUAL EN TER	RRENO NATURAL			UND	M3
		ESPE	CIFICACIONES	Nº VECES LARGO(m)		ANCHO(m)	ALTO(m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
		Cas	eta de Válvulas	1.00	0.70	0.60	0.70	0.46	2.50
		Cái	mara Húmeda	1.00	1.20	1.20	1.70	2.04	
PARTIDA	02.01.0	02.02	REFINE, NIVELAC	CION Y COMPA	ACTACION DE FONDO			UND	M2
		FODE		NO VECEO	LADOO()	ANGUO()	AL TO()	METRADO	METRADO
		ESPE	CIFICACIONES	Nº VECES	LARGO(m)	ANCHO(m)	ALTO(m)	PARCIAL	TOTAL
		Cas	eta de Válvulas	1.00	0.70	0.60		0.42	1.86
		Cái	mara Húmeda	1.00	1.20	1.20		1.44	
PARTIDA	02.01.0	02.03	ELIMINACION MA	TERIAL EXCE	DENTE			UND	M3
		FODE		NO VECEO	Mali mana a construida	FACTO	R DE	METRADO	METRADO
		ESPE	CIFICACIONES	Nº VECES	Volumen excavado	ESPONJAI	MIENTO	PARCIAL	TOTAL
				1.00	2.50	1.2	5	3.12	3.12
02.01.03	OBRAS DE	CONCRET	O SIMPLE						
PARTIDA	02.01.0	03.01	CONCRETO f'c=10	00 kg/cm2				UND	M3
		ESPE	CIFICACIONES	Nº VECES	LARGO(m)	ANCHO(m)	ALTO(m)	METRADO	METRADO
					2 (III)	7.1.13(11)	(111)	PARCIAL	TOTAL
SOLADO e = 10cm		Case	eta de Válvulas	1.00	0.60	0.80	0.10	0.05	0.05

								METRADO	METRADO
		ESPE	CIFICACIONES	Nº VECES	LARGO(m)	ANCHO(m)	ALTO(m)	PARCIAL	TOTAL
Dado móvil				1.00	0.30	0.30	0.30	0.03	0.03
PARTIDA	02.01.	02.01.03.03 PIEDRA ASENTA		DA CON MOR	TERO C:A=1:8			UND	M2
		ESDE	CIFICACIONES	Nº VECES	LARGO(m)	ANCHO(m)	ALTO(m)	METRADO	METRADO
			.CII ICACIONES	IN VLOES	LAKGO(III)	ANCHO(III)	ALTO(III)	PARCIAL	TOTAL
		Salida Re	bose y limpieza	1.00	0.60	0.60		0.36	0.36
02.01.04	OBRAS DE	AS DE CONCRETO ARMADO							
PARTIDA	02.01.	04.01	CONCRETO f'c=2	10 kg/cm2; SIN	I MEZCLADORA			UND	M3
		FODE	CIFICACIONES	Nº VECES	LADCO(m)	ANCHO(m)	A1 TO()	METRADO	METRADO
		ESPE	CIFICACIONES	IN VECES	LARGO(m)	ANCHO(m)	ALTO(m)	PARCIAL	TOTAL
Caseta de Válvulas		Cimentaci	ión	1.00	0.60	0.80	0.10	0.05	1.21
		Muros		1.00	1.70	0.10	0.60	0.10	
Cámara Húmeda		Muros		1.00	4.40	0.10	1.00	0.44	
		Cimientac	ión	1.00	4.40	0.20	0.70	0.62	
PARTIDA	02.01.	04.02	ENCOFRADO Y D	ESENCOFRAI	DO	1		UND	M2
		FODE	CIFICACIONES	Nº VECES	LADCO(m)	ANCHO(~~)	ALTO(m)	METRADO	METRADO
		L ESPE	:CIFICACIONES	IN VECES	LARGO(m)	ANCHO(m)	ALTO(m)	PARCIAL	TOTAL
Caseta de Válvulas		Encofr. Interior		1.00	1.5		0.60	0.90	9.34
Cámara Húmeda		Encofr. Exterior		1.00	4.8		0.15	0.72	
		Er	ncofr. Interior	1.00	5.2		1.00	5.20	

					1.00	3.6		0.70	2.52	
PARTIDA	02.01.0)4.03	ACERO CO	ORRUGA	DO FY=4200	Kg/cm2 GRADO 60			UND	KG
	FORFOIFIO	ACIONEO	Nº	CANIT	LONG/D74		LONGITU	JDES		
	ESPECIFIC	ACIONES	VECES	CANT.	LONG/PZA	1/4"	3/8"	1/2"	5/8"	3/4"
Caseta de Válvulas	Muros		1.00	5.00	1.38		6.90			
			1.00	6.00	0.74		4.44			
			2.00	4.00	0.94		7.52			
			1.00	4.00	0.96		3.84			
	fondo		1.00	4.00	0.64		2.56			
			1.00	4.00	0.66		2.64			
Cámara Húmeda	Muros		1.00	24.00	1.65		39.60			
			1.00	9.00	4.78		43.02			
DIAMETRO	1/4"	3/8"	1/2"	5/8"	3/4"		1	<u> </u>		
LONG TOTAL	0.000	110.520	0.000	0.000	0.000					
PESO Kg/ml	0.250	0.560	1.020	1.600	2.235					
PARCIAL Kg	0.000	61.891	0.000	0.000	0.000					
TOTAL Kg		<u> </u>	61.89							
02.01.05	REVOQUES	, ENLUCID	OS Y MOLI	DURAS						
PARTIDA	02.01.05.01 TARRAJEO CON IMPERMEABI			MPERMEABIL	LIZANTE MEZCLA 1:1, e=1.5cm			UND	M2	
		ESPE	CIFICACION	NES	Nº VECES	LARGO(m)	ANCHO(m)	ALTO(m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL

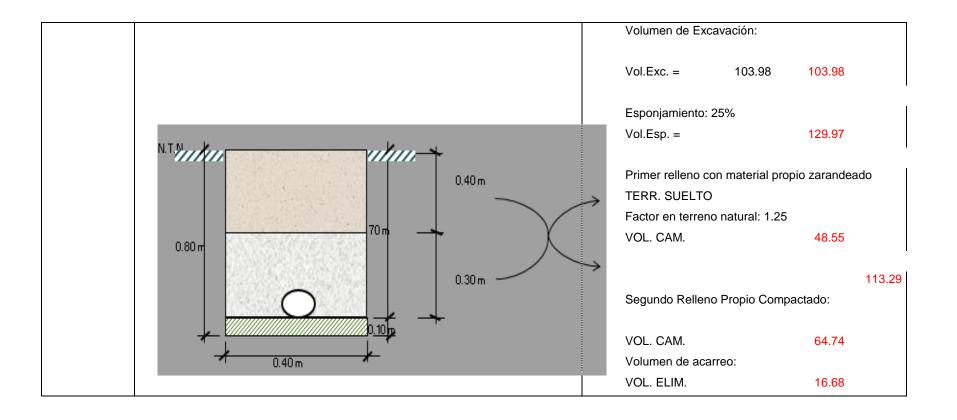
Cámara			Muros	1.00	4		1.00	4.00	6.71
Húmeda			Mulos	1.00	7		1.00	4.00	0.71
				1.00	3.6		0.70	2.52	
				1.00	3.8	0.05		0.19	
PARTIDA	02.01.0	05.02	TARRAJEO EN M	UROS INTERIC	DRES Y EXTERIORES; C:A 1:	2, e=10cm		UND	M2
		ESPE	ECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO(m)	ANCHO(m)	ALTO(m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
Caseta de Válvulas			Muros	1.00	2.00		0.60	1.20	8.77
			Losa fondo	1.00	0.50	0.50		0.25	
			Losa techo	1.00	0.6	0.70		0.42	
				-1.00	0.5	0.50		-0.25	
Cámara Húmeda			Muros	1.00	4.00		1.00	4.00	
				1.00	3.60		0.70	2.52	
				1.00	3.80	0.05		0.19	
			Losa techo	1.00	1.20	1.20		1.44	
		Т	apa metalica	-1.00	1.00	1.00		-1.00	
2.01.06	FILTROS								
PARTIDA	02.01.0	06.01	COLOCACION DE	FILTRO DE G	RAVA GRUESA DE Dmax=3"			UND	М3
		. ESPE	ECIFICACIONES	Nº VECES	AREA(m2)		ALTO(m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
		FILT	RO DE GRAVA GRUESA	1.00	4.00		0.17	0.68	0.68
PARTIDA	02.01.0	06.02	COLOCACION DE	FILTRO DE G	RAVA MEDIA DE Dmax=1"	· ·	1	UND	M3

		FILTRO	DE GRAVA MEDIA	1.00	4		0.13	0.52	0.52
PARTIDA	02.01.	06.03	COLOCACION DE	FILTRO DE A	RENA GRUESA			UND	M3
		FILT	RO DE ARENA	1.00	3.60		0.70	2.52	2.52
02.01.07	PINTURA							l l	
PARTIDA	02.01.07.01 PINTUR		PINTURA ESMALT	E EN MUROS	EXTERIORES			UND	M2
		ESPE	ECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO(m)	ANCHO(m)	ALTO(m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
Caseta de Válvulas			Muros	1.00	2		0.60	1.20	8.77
			Losa fondo	1.00	0.50	0.50		0.25	
			Losa techo	1.00	0.6	0.70		0.42	
				-1.00	0.5	0.50		-0.25	
Cámara Húmeda			Muros	1.00	4.00		1.00	4.00	
				1.00	3.60		0.70	2.52	
				1.00	3.80	0.05		0.19	
			Losa techo	1.00	1.20	1.20		1.44	
				-1.00	1.00	1.00		-1.00	
2.01.08	VAVULAS	Y ACCESO	RIOS PVC			1		-	
PARTIDA	02.01.	08.01	SUMINISTRO E IN	STALACION	DE ACCESORIOS EN CAPTACIO	N D=1 1/2"		UND	GLB
		ESPE	ECIFICACIONES	Nº VECES	ACCESORIOS/CAPTACION			METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
Salida		Reducció	ón PVC-SAP Ø 2"-1"	1.00	1.00			1.00	
		Unión Un	iversal F°G° Ø 1 1/2"	1.00	2.00			2.00	
		Unión Un	iversal F°G° Ø 1"	1.00	2.00			2.00	

		Valvula Br	ronce Compuerta Ø	1.00	1.00			1.00	
		Valvula Br	ronce Compuerta Ø	1.00	1.00			1.00	
		Canastilla	PVC-SAP 2"	1.00	1.00			1.00	
Limpieza y Rebose		Cono de re	ono de rebose PVC-SAL Ø odo 90º PVC-SAP Ø 1" ee PVC-SAP Ø 1"		1.00			1.00	
		Codo 90º			1.00			1.00	
		Tee PVC-			1.00			1.00	
PARTIDA	02.01.0	08.02	TAPA METALICA S	ANITARIA DE	E 1.00X 1.00m, e=1/8". PARA CAM	ARA HUMEDA	A	UND	UND
		FCDE	CIFICACIONES	Nº VECES	LARGO(m)	ANCHO(m)	ALTO(m)	METRADO	METRADO
		LOPE	CIFICACIONES	IN VECES	LARGO(III)	ANCHO(III)	ALTO(III)	PARCIAL	TOTAL
				1.00	1.00	1.00		1.00	1.00
PARTIDA	02.01.0	08.03	TAPA METALICA S	ANITARIA DE	E 0.50 X 0.50 m, e=1/8". PARA CAI	MARA VALVUI	_AS	UND	UND
		ESPE	CIFICACIONES	Nº VECES	LARGO(m)	ANCHO(m)	ALTO(m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
				1.00	0.50	0.50		1.00	1.00
02.01.09	VARIOS			l			l .		
PARTIDA	02.01.0	09.01	CERCO PERIMETE	RICO DE ALA	MBRE DE PUAS - CAPTACION			UND	GLB
		FODE		NO VECEO	LABOO()	ANGUO()	AL TO()	METRADO	METRADO
		ESPE	CIFICACIONES	Nº VECES	LARGO(m)	ANCHO(m)	ALTO(m)	PARCIAL	TOTAL
									1.00
		Alambre d	le puas	6.00	13.20			79.20	m
	-	!	tes de madera 3" x 2.00m 1			+	ļ — — ļ		Und

	ados de Concreto f´c=140 g/cm2	16.00	0.30	0.30	0.50	0.72	m3
Pt	uerta de Alambre de puas						
(1	1.00mx1.80 m). inc. bisagras	1.00				1.00	Und
y (candado (und)						

DESCRIPCION	UND	CANT.	DIM	ENSIONE	S	PARCIAL	TOTAL
DESCRIPCION	UND	CANT.	LARGO	ANCHO	ALTO		
LINEA DE CONDUCCION (L=323.68m)							
OBRAS PRELIMINARES							
LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	1.00	323.68	1.00			323.68
TRAZO, NIVELACION Y REPLANTEO DE ZANJAS	m	1.00	323.68				323.68
MOVIMIENTO DE TIERRAS							
EXCAVACION EN TERRENO NORMAL DE 0.40x0.80 m P/TUB.	m3	1.00	103.98				103.98
REFINE Y NIVELACION DE FONDOS PARA ZANJA P/TUB. AGUA	m	1.00	323.68				323.68
CAMA DE APOYO C/MAT. PROPIO. ZARANDEADO PARA TUBERIA DE AGUA							
E=0.10	m	1.00	323.68				323.68
PRIMER RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO							
ZARANDEADO e=0.30 m	m	1.00	323.68				323.68
SEGUNDO RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO							
ZARANDEADO e=0.40 m	m	1.00	323.68				323.68
ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE DP=30m	m3	1.00	16.68				16.68
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA							
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10	m	1.00	323.68				323.68
PRUEBA HIDRAULICA Y DESINFECCION P/ TUBERIA DE AGUA POTABLE	m	1.00	323.68				323.68
SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP							
SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP	glb	1.00					1.00
as longitudes utilizadas en las partidas son las longitudes reales (Longitud horizonta)	l x Fact	or de per	ndiente)	<u> </u>	l		<u> </u>
	LINEA DE CONDUCCION (L=323.68m) OBRAS PRELIMINARES LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL TRAZO, NIVELACION Y REPLANTEO DE ZANJAS MOVIMIENTO DE TIERRAS EXCAVACION EN TERRENO NORMAL DE 0.40x0.80 m P/TUB. REFINE Y NIVELACION DE FONDOS PARA ZANJA P/TUB. AGUA CAMA DE APOYO C/MAT. PROPIO. ZARANDEADO PARA TUBERIA DE AGUA E=0.10 PRIMER RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 m SEGUNDO RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.40 m ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE DP=30m SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10 PRUEBA HIDRAULICA Y DESINFECCION P/ TUBERIA DE AGUA POTABLE SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP	LINEA DE CONDUCCION (L=323.68m) OBRAS PRELIMINARES LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL TRAZO, NIVELACION Y REPLANTEO DE ZANJAS MOVIMIENTO DE TIERRAS EXCAVACION EN TERRENO NORMAL DE 0.40x0.80 m P/TUB. REFINE Y NIVELACION DE FONDOS PARA ZANJA P/TUB. AGUA CAMA DE APOYO C/MAT. PROPIO. ZARANDEADO PARA TUBERIA DE AGUA E=0.10 PRIMER RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 m SEGUNDO RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.40 m ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE DP=30m SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10 m PRUEBA HIDRAULICA Y DESINFECCION P/ TUBERIA DE AGUA POTABLE m SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP GIB	LINEA DE CONDUCCION (L=323.68m) OBRAS PRELIMINARES LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL TRAZO, NIVELACION Y REPLANTEO DE ZANJAS EXCAVACION EN TERRENO NORMAL DE 0.40x0.80 m P/TUB. REFINE Y NIVELACION DE FONDOS PARA ZANJA P/TUB. AGUA CAMA DE APOYO C/MAT. PROPIO. ZARANDEADO PARA TUBERIA DE AGUA E=0.10 PRIMER RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 m SEGUNDO RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.40 m ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE DP=30m SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10 M 1.00 SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP	LINEA DE CONDUCCION (L=323.68m) OBRAS PRELIMINARES LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL TRAZO, NIVELACION Y REPLANTEO DE ZANJAS MOVIMIENTO DE TIERRAS EXCAVACION EN TERRENO NORMAL DE 0.40x0.80 m P/TUB. REFINE Y NIVELACION DE FONDOS PARA ZANJA P/TUB. AGUA CAMA DE APOYO C/MAT. PROPIO. ZARANDEADO PARA TUBERIA DE AGUA E=0.10 PRIMER RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 m 1.00 323.68 ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE DP=30m M 1.00 323.68 SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10 M 1.00 323.68 SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP	LINEA DE CONDUCCION (L=323.68m) OBRAS PRELIMINARES LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL TRAZO, NIVELACION Y REPLANTEO DE ZANJAS MOVIMIENTO DE TIERRAS EXCAVACION EN TERRENO NORMAL DE 0.40x0.80 m P/TUB. REFINE Y NIVELACION DE FONDOS PARA ZANJA P/TUB. AGUA CAMA DE APOYO C/MAT. PROPIO. ZARANDEADO PARA TUBERIA DE AGUA E=0.10 PRIMER RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 m M 1.00 323.68 SEGUNDO RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.40 m M 1.00 323.68 ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE DP=30m SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10 M 1.00 323.68 SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP	LINEA DE CONDUCCION (L=323.68m) OBRAS PRELIMINARES LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL TRAZO, NIVELACION Y REPLANTEO DE ZANJAS MOVIMIENTO DE TIERRAS EXCAVACION EN TERRENO NORMAL DE 0.40x0.80 m P/TUB. REFINE Y NIVELACION DE FONDOS PARA ZANJA P/TUB. AGUA CAMA DE APOYO C/MAT. PROPIO. ZARANDEADO PARA TUBERIA DE AGUA E=0.10 PRIMER RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 m SEGUNDO RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.40 m 1.00 323.68 ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE DP=30m MI 1.00 MI 1.00 323.68 SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10 MI 1.00 323.68 SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP	LINEA DE CONDUCCION (L=323.68m) OBRAS PRELIMINARES LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL TRAZO, NIVELACION Y REPLANTEO DE ZANJAS MOVIMIENTO DE TIERRAS EXCAVACION EN TERRENO NORMAL DE 0.40x0.80 m P/TUB. REFINE Y NIVELACION DE FONDOS PARA ZANJA P/TUB. AGUA E=0.10 PRIMER RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 m SEGUNDO RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.40 m ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE DP=30m SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10 SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA DE 1.5 HP SIM 1.00 S23.68 1.00 323.68 1.00 323.68 1.00 323.68 1.00 323.68 1.00 323.68 1.00 323.68 1.00 323.68 1.00 323.68



ITEM	Especificaciones	Und.	Cant.	Largo	Ancho	Alto	Área	Parcial	TOTAL
ITEM	2.00 2.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	E1 = E2 = E3 = L = L1 = L2 = HL = LT= VL = CL = CA =	0.20 0.20 0.10 3.20 3.60 3.80 0.30 2.00 2.30 0.60 0.10 8.00 6.64	m m m m m m m m m	Profundi Cimenta Espesor laterales Espesor Tapa. Lado inte Lado ext volado) Lado ext Borde Li Altura m Altura to BL). Lado de Volado (Largo de	idad de ación: de los mur s. de Base de la erno del Re terior del Re terior del Re taital del Cilin la Tapa	eservorio eservorio eservorio agua almace dro (HL+	0.50 Sin	m
	2:16	PC =	1.00	m	Ancho d	e puerta de	e cerco perir	métrico	
1TEM 02.03	Especificaciones RESERVORIO CUADRADO APOYADO V=20m3	Und.	Cant.	Largo	Ancho	Alto	Área	Parcial	TOTAL
02.03.01	TRABAJOS PRELIMINARES								
02.03.01.01	LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL					UND:	M2	CANT:	54.80

	Se considera el Total máximo, en este caso se hace referencia a toda la estructura.	m2	1.00	8.00	6.64			53.12	54.80
	Se considera el Total máximo, en este caso se hace referencia a toda la								
	estructura. Incluye el área de la vereda y escaleras de ingreso en caseta	m2	1.00	1.40	1.20			1.68	
	de válvulas								
02.03.01.02	TRAZO Y REPLANTEO PARA RESERVORIO					UND:	M2	CANT:	54.80
	Similar al Ítem de Limpieza de Terreno manual de caseta de reservorio	m2	1.00	8.00	6.64			53.12	54.80
	Similar al Ítem de Limpieza de Terreno manual de caseta de válvulas	m2	1.00	1.40	1.20			1.68	
02.03.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS								
02.03.02.01	EXCAVACIÓN PARA ESTRUCTURAS					UND:	М3	CANT:	11.18
	Excavación según el área ocupada por el Reservorio	m3	1.00			0.50	14.44	7.22	11.18
	Solado	m3	1.00	3.80	3.80	0.10		1.44	
	Caseta de Válvulas	m3	1.00	1.40	1.20	1.50		2.52	
02.03.02.02	REFINE NIVELACIÓN Y COMPACTACIÓN			I	l	UND:	M2	CANT:	23.72
	Excavación según el área ocupada por el Reservorio	m2	1.00				14.44	14.44	23.72
	Solado	m2	1.00	3.80	3.80			7.60	
	Caseta de Válvulas	m2	1.00	1.40	1.20			1.68	
02.03.02.03	LECHO DE GRAVA			I.		UND:	М3	CANT:	0.38
	Por Los Costados, Se asume de lo excavado se tiene que rellenar un porcentaje.	m3	1.00	Vol=	2.52	Fact:	15.00%	0.38	0.38
02.03.02.04	ELIMIN. DE MATERIAL EXCED. D= 30.M (A MANO C/ CARRETILLA)		1		1	UND:	М3	CANT:	16.66
	Se considera la diferencia de Volumen excavado con el volumen utilizado en relleno, multiplicado por el factor de Esponjamiento.	m3	1.00	Vol=	Fact:	1.25	11.18	13.98	16.66
	Se considera la diferencia de Volumen excavado con el volumen utilizado en relleno, multiplicado por el factor de Esponjamiento.	m3	1.00	Vol=	2.14	Fact:	1.25	2.68	
02.03.03	CONCRETO SIMPLE								

02.03.03.01	CONCRETO f`c=100 KG/CM2-SOLADO, E=4"					UND:	М3	CANT:	1.44
	Para el área ocupada por el Reservorio	m3	1.00			0.10	14.44	1.44	1.44
02.03.03.02	CONCRETO EN VEREDA f'c=140 KG/cm2					UND:	М3	CANT:	1.31
	Para el área ocupada por el Reservorio	m3	1.00						1.31
	Vereda	m3	1.00	21.80	0.40	0.15		1.31	
02.03.04	CONCRETO ARMADO								
02.03.04.01	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO NORMAL					UND:	M2	CANT:	86.44
	Cimentación.								86.44
	Bordes.	m2	2.00	3.80	3.80	0.20		3.04	
	Bordes de Zapata Caseta de Salida.	m2	2.00	3.20		0.10		0.64	
	Muros Exteriores e Interiores								
	Encof. Exterior	m2	4.00	3.60		2.30		33.12	
	Encof. Exterior (Caseta de Salida).	m2	1.00	3.40		1.15		3.91	
	Encof.Interior	m2	4.00	3.20		2.30		29.44	
	Encof. Interior (Caseta de Salida).	m2	4.00	1.00		1.15		4.60	
	Losa de techo								
	Borde Exterior.	m2	4.00	3.80		0.10		1.52	
	Borde Inferior	m2	4.00	3.80	0.10			1.52	
	Muro de Protección								
	Borde Exterior.	m2	1.00	3.80		2.11		8.02	
	Bordes Laterales.	m2	2.00		0.15	2.11		0.63	
02.03.04.02	CONCRETO F'C=210 Kg/cm2					UND:	М3	CANT:	11.79
	Cimentación y Losa de fondo.			Largo	Ancho	Altura	Volumen		11.79
	Losa	m3	1.00	3.80	3.80	0.20	2.89	2.89	
	Muros Exteriores e Interiores								
	Muro Total	m3	4.00	3.40	0.20	2.30	6.26	6.26	
	Losa de techo								
		m3	1.00	3.80	3.80	0.10	1.44	1.44	

	Muro de Protección								
		m3	1.00	3.80	0.15	2.11	1.20	1.20	
02.03.04.03	CONCRETO F'C=175 Kg/cm2			<u> </u>		UND:	М3	CANT:	0.47
	Caseta de Válvulas						Área		0.47
	Zapatas (Caseta de Salida).	m3	1.00	3.20	0.30	0.10	0.10	0.10	
		m3	2.00	1.00	0.10	1.15	0.23	0.23	
	Muros (Caseta de Salida).	m3	1.00	1.20	0.10	1.15	0.14	0.14	
		m3	1.00	1.00	0.05	0.15	0.01	0.01	
2.03.04.04	ACERO Fy=4200 kg/cm2		UND:	KG	CANT:	555.45			
	ELEMENTO	COD	ф	Nº Elemt.	Nº Veces	Long.	Peso (Kg/m)	Parcial	
	LOSA DE TECHO								
	Acero en Dirección X	C1	3/8"	19.00	1.00	3.60	0.560	38.30	_
	Acero en Dirección Y	C2	3/8"	19.00	1.00	3.60	0.560	38.30	
	ELEMENTO	COD	ф	Nº Elemt.	Nº Veces	Long.	Peso (Kg/m)	Parcial	
	LOSA DE FONDO								
	Acero en Dirección X	C3	3/8"	32.00	1.00	3.70	0.56	65.95	1
	Acero en Dirección Y	C4	3/8"	32.00	1.00	3.70	0.56	65.95	
	ELEMENTO	COD	ф	Nº Elemt.	Nº Veces	Long.	Peso (Kg/m)	Parcial	
	VIGA DE CIMENTACIÓN								
	Acero Longitudinal	C5	3/8"	4.00	4.00	3.70	0.56	32.97	_
	Estribos	C6	1/4"	19.00	4.00	0.82	0.25	15.64	
	ELEMENTO	COD	ф	Nº Elemt.	Nº Veces	Long.	Peso (Kg/m)	Parcial	
	MURO (Acero Vertical)								
	Muro - Acero Vertical	C7	3/8"	92.00	1.00	2.90	0.56	148.61	1
	MURO (Acero H	orizonta	l)	I	I			1	1

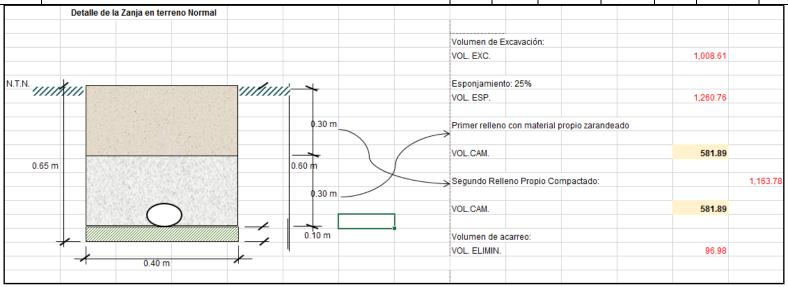
	Muro - Acero Horizontal	C8	3/8"	16.00	4.00	4.20	0.56	149.72	
		Distrib			ф de				
		ución			φ de 3/8" @				
		Nº 01			0.15m				
		=			0.15111				
		Distrib			ф de				
		ución			φ de 3/8" @				
		Nº 02			0.15m				
		=			0.15111				
						•	TOTAL	555.45	
02.03.05	REVOQUES, ENLUCIDOS Y MOLDURAS								
02.03.05.01	TARRAJEO DE EXTERIORES, 1:5, E=1.5 cm.					UND:	M2	CANT:	59.17
	Cimentación								59.17
	Borde de los Cimientos	m2	4.00	3.80		0.20		3.04	
	Bordes de Zapata (Caseta de Salida).	m2	2.00	3.20		0.20		1.28	
	Muros								
	Muros Exteriores	m2	4.00	3.60		2.30		33.12	
	Muros Exteriores (Caseta de Salida).	m2	1.00				3.91	3.91	
	Derrames (Caseta de Salida).	m2	1.00	3.40	0.10			0.34	
	Losa de techo								
	Borde Exterior.	m2	4.00	3.80		0.10		1.52	
	Borde Inferior.	m2	4.00	3.80	0.10			1.52	
	Cara Exterior	m2	1.00	3.80	3.80			14.44	
02.03.05.02	TARRAJEO INTERIOR CON IMPERMEABILIZANTE		I			UND:	M2	CANT:	44.28
	Muros								44.28
	Muros Interiores	m2	4.00	3.20		2.30		29.44	
	Muros Interiores (Caseta de Salida).	m2	1.00				4.60	4.60	
	Techo del Reservorio	m2	1.00	3.20	3.20			10.24	
02.03.05.03	MORTERO 1:5, EN LOSA DE FONDO	l	ı	1	<u>. </u>	UND:	M2	CANT:	4.00

	Fondo de reservorio								4.00
	Fondo de reservorio	m2	1.00	2.00	2.00			4.00	
02.03.06	VÁLVULAS Y ACCESORIOS					•		'	
02.03.06.01	ACCES. PARA RESERVORIO (E=Ø 2" y S=Ø 2")					UND:	UND	CANT:	1.00
	Lista de Accesorios:								1.00
	Codo PVC SAP Ø90° - 2"	Und	6.00					6.00	
	Canastilla PVC 2"	Und	2.00					2.00	
	Adaptador UPR PVC	Und	4.00		2"			4.00	
	Unión Universal PVC	Und	4.00		2"			4.00	
	Niple F°G°	Und	4.00		2"			4.00	
	Válvula Compuerta de F°G°	Und	2.00		2"			2.00	
	Tubería PVC SAP - C 10	ml	1.00	7.00				7.00	
02.03.07	VARIOS				L			<u>l</u>	
2.03.07.01	TAPA SANITARIA METALICA DE 0.60X0.60 M					UND:	UND	CANT:	1.00
	Lista de Accesorios:								1.00
	Tapa Metálica de Reservorio	Und	1.00					1.00	
02.03.07.02	TAPA SANITARIA METALICA DE 1.00X1.00 M				I	UND:	UND	CANT:	1.00
	Lista de Accesorios:								1.00
	Tapa Metálica de Caseta de Válvulas	Und	1.00					1.00	
02.03.07.03	INSTALACIÓN DE HIPOCLORADOR DE FLUJO - DIFUSIÓN				I. I.	UND:	UND	CANT:	1.00
	Lista de Accesorios:								1.00
	Hipoclorador de Flujo - Difusión	Und	1.00					1.00	
02.03.07.04	PINTURA CON ESMALTE		I		II.	UND:	M2	CANT:	59.17
	Similar al Ítem de : TARRAJEO DE EXTERIORES, 1:5, E=1.5 cm.		1.00					59.17	59.17
02.03.07.05	CERCO DE PROTECCIÓN CON ALAMBRE DE PÚAS		1		<u> </u>	UND:	GLB	CANT:	1.00
	Lista de Accesorios:								
	Alambre de Puas.	ml	5.00	10.50				52.50	52.50
	Postes de madera 3" x 2.00 m	Und	13.00					+	

Puerta de Alambre de puas (1.00mx1.80 m). inc. bisagras y candado (und)	Und	1.00				1.00	
ESCALERA INTERIOR EN RESERVORIO				UND:	UND	CANT:	1.00
Lista de Accesorios:							1.00
Escalera prefabricada y cubierta con manguera plástica	Und	1.00				1.00	
CURADO DE CONCRETO		I	l. II	 UND:	M2	CANT:	107.45
Tarrajeo Interior con Impermeabilizante	m2	1.00			44.28	44.28	107.45
Tarrajeo en exteriores	m2	1.00			59.17	59.17	
Tarrajeo de fondo de reservorio	m2	1.00			4.00	4.00	

02.04.00.	RED DE DISTRIBUCION (L=3879.27m)		L=	3879.2	27 m			
PARTIDA	DESCRIPCION	HMID	CANT.	DIM	ENSIONE	S	PARCIAL	TOTAL
FARTIDA	DESCRIPCION	ONID.	CANT.	LARGO	ANCHO	ALTO		
02.04.01.00.	TRABAJOS PRELIMINARES							
02.04.01.01.00.	LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL	m2	1.00	3879.27	1.00		3879.27	3879.27
02.04.01.02.00.	TRAZO, NIVELES Y REPLANTEO DE ZANJAS CON EQUIPO	m	1.00	3879.27			3879.27	3879.27
02.04.02.00.	MOVIMIENTO DE TIERRAS							
02.04.02.01.00.	EXCAVACION EN TERRENO NORMAL DE 0.40 x 0.65 m P/TUB.							
	AGUA	m3	1.00	3879.27	0.4	0.65	1008.61	1008.61
02.04.02.02.00.	REFINE Y NIVELACION DE FONDO PARA ZANJA 0.40 x 0.65 m							
	P/TUB. AGUA	m	1.00	3879.27				3879.27
02.04.02.03.00.	CAMA DE APOYO PARA TUBERIA DE AGUA e=0.10m (ZANJA DE							
	0.40x0.65m)	m	1.00	3879.27				3879.27
02.04.02.04.00.	PRIMERO RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO							
	ZARANDEADO e=0.30 m	m	1.00	3879.27				3879.27
02.04.02.05.00.	SEGUNDO RELLENO CON MATERIAL PROPIO COMPACTADO							
	e=0.30m	m	1.00	3879.27				3879.27
02.04.02.06.00.	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE DP= 30 M	m3	1.00	96.98				96.98
02.04.03.00.	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIAS							

02.04.03.01.00.	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10	m	1.00	185.71	185.71	185.71
02.04.03.02.00.	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/4" C-10	m	1.00	886.22	886.22	886.22
02.04.03.03.00.	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 3/4" C-10	m	1.00	902.97	902.97	902.97
02.04.03.04.00.	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1/2" C-10	m	1.00	1904.36	1904.36	1904.36
02.04.03.05.00.	PRUEBA HIDRAULICA P/TUBERIA	m	1.00	3879.27	3879.27	3879.27
02.04.04.00.	SUMINISTRO E INSTALACION DE ACCESORIOS-CONEXIÓN					
02.04.04.01.00.	SUMINISTRO E INSTALACION DE ACCESORIOS	glb	1			1
	CODO 45° PVC SAP 3/4"	und	1			
	CODO 45° PVC SAP 1/2"	und	13			
	TEE PVC SAP 3/4"	und	1			
	TEE PVC SAP 1/2"	und	29			
	REDUCCION PVC SAP 1 1/2" A 1 1/4"	und	2			
	REDUCCION PVC SAP 1 1/4" A 1/2"	und	25			
	REDUCCION PVC SAP 1 1/4" A 3/4 "	und	5			
	REDUCCION PVC SAP 3/4' A 1/2"	und	20			



02.05	SUMINISTRO	DE INSTALACION DE VAL	VULAS							
02.05.01	VALVULAS I	DE PURGA		(8.00 Und.)						
02.05.01.01	TRABAJOS	PRELIMINARES								
PARTIDA	02.05.01.01.0	D1 LIMPIEZA DEL TERRE	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL							
		ESPECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL		
			1	1.00	1.00	0.6	1.00	8.00		
PARTIDA	02.05.01.01.	UND	M2							
		ESPECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL		
			1	1.00	1.00	0.60	1.00	8.00		
02.05.01.02	MOVIMIENT	O DE TIERRAS						T		
PARTIDA	02.05.01.02.	2.01 EXCAVACION MANUAL EN TERRENO NATURAL						М3		
		ESPECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL		
		Caja de valvula	1	1.00	0.90	0.60	0.54	4.32		
PARTIDA	02.05.01.02.	02 REFINE, NIVELACION	Y COMPACTA	ACION DE FONDO)		UND	M2		
		ESPECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL		
		Caja de valvula	1	1.00	0.90		0.90	7.20		
	00.05.04.00	.03 ELIMINACION DE MA	TERIAL EXCEI	DENTE			UND	М3		
PARTIDA	02.05.01.02.									
PARTIDA	02.05.01.02.	ESPECIFICACIONES		CANTIDAD		Factor Esponjam.	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL		

PARTIDA	02.05.01.03.	O1 CONCRETO f'c=175 kg	g/cm2, SIN ME	ZCLADORA			UND	М3
		ESPECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ALTO (m) o ANCHO (m)	ESPESO R (m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
		Pared	1	2.60	0.50	0.10	0.13	1.88
		Dado	1	0.30	0.30	0.30	0.03	
		Cimentación	1	2.60	0.30	0.10	0.08	
PARTIDA	02.05.01.03.0	02 ENCOFRADO Y DESE	NCOFRADO				UND	M2
		ESPECIFICACIONES	Nº VECES	Nº VECES ALTURA (m)		EDIO (m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
		INTERIOR	1	0.50	2.20		1.10	21.92
		EXTERIOR	1	0.50	3.00		1.50	
	INTERIOR (cimiento) 1 0.10 1.40							
02.05.01.04	REVOQUES,	ENLUCIDOS Y MOLDURAS	S				,	
PARTIDA	02.05.01.04.01 TARRAJEO EN INTERIORES Y EXTERIORES CON MORTERO 1:5 X 1.5CM							M2
		ESPECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO(m)	ANCHO(m)	ALTO(m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
		Paredes	2.00	2.00	0.00			
				3.00	0.60		3.60	34.88
		Bordes	1.00	3.80	0.60		3.60 0.76	
02.05.01.0	5 VALVULAS Y							
02.05.01.05 PARTIDA	02.05.01.05.0	Bordes / ACCESORIOS	1.00	3.80				
		Bordes / ACCESORIOS	1.00	3.80		ALTO (m)	0.76	34.88 GLB
	02.05.01.05.	Bordes / ACCESORIOS 01 VALVULA COMPUERT ESPECIFICACIONES Adaptador PVC SAP UPR 1/2"	1.00 FA Ø 1/2" + AC	3.80 CESORIOS	0.20	ALTO (m)	0.76 UND METRADO	GLB METRADO
	02.05.01.05.	Bordes Y ACCESORIOS O1 VALVULA COMPUERT ESPECIFICACIONES Adaptador PVC SAP UPR	1.00 TA Ø 1/2" + AC N° VECES 2 1	3.80 CESORIOS Und.	0.20	ALTO (m)	0.76 UND METRADO PARCIAL	GLB METRADO TOTAL
	02.05.01.05.0	Bordes / ACCESORIOS 01 VALVULA COMPUERT ESPECIFICACIONES Adaptador PVC SAP UPR 1/2" Válvula Bronce Compuerta	1.00 TA Ø 1/2" + AC Nº VECES	3.80 CESORIOS Und. Und.	0.20	ALTO (m)	0.76 UND METRADO PARCIAL	GLB METRADO TOTAL
	02.05.01.05.	Bordes / ACCESORIOS 01 VALVULA COMPUERT ESPECIFICACIONES Adaptador PVC SAP UPR 1/2" Válvula Bronce Compuerta 1/2"	1.00 TA Ø 1/2" + AC N° VECES 2 1	3.80 CESORIOS Und. Und. Und.	0.20	ALTO (m)	0.76 UND METRADO PARCIAL	GLB METRADO TOTAL
	02.05.01.05.	Bordes / ACCESORIOS O1 VALVULA COMPUERT ESPECIFICACIONES Adaptador PVC SAP UPR 1/2" Válvula Bronce Compuerta 1/2" Unión Univ. F°G° 1/2"	1.00 TA Ø 1/2" + AC N° VECES 2 1 2	3.80 CESORIOS Und. Und. Und. Und. Und.	0.20	ALTO (m)	0.76 UND METRADO PARCIAL	GLB METRADO TOTAL

		ESPECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
			1				1.00	8.00
PARTIDA	02.05.01.06.	02 CAMA DE GRAVA Ø N	lax= 1/2"				UND	M 3
PARTIDA	02.05.01.06.	02 CAMA DE GRAVA Ø N ESPECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	UND METRADO PARCIAL	M3 METRADO TOTAL

02.05.02 02.05.02.01	VALVULA D TRABAJOS			(8.00 Und.))				
PARTIDA	02.05.02.01	1.01	LIMPIEZA DEL T	ERRENO M	ANUAL			UND	M2
		ESP	ECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
				1	0.60	0.60		0.36	2.88
PARTIDA	02.05.02.01	1.02	TRAZO Y REPLA	UND	M2				
		ESP	ECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
				1	0.60	0.60		0.36	2.88
02.05.02.02	MOVIMIENT	O DE	TIERRAS						
PARTIDA	02.05.02.02	2.01	EXCAVACION M	ANUAL EN	TERRENO NA	ATURAL		UND	М3
		ESP	ECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
		С	aja de Valvula	1	0.60	0.60	0.70	0.25	2.02
PARTIDA	02.05.02.02	2.02	REFINE, NIVELA	CION Y COI	MPACTACION	DE FONDO		UND	M2

					l			METRADO	METRADO
		ESP	ECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	PARCIAL	TOTAL
		C	aja de valvula	1	0.60	0.60		0.36	2.88
PARTIDA	02.05.02.02	2.03	ELIMINACION D	E MATERIA	L EXCEDENT	E		UND	М3
		ESD	ECIFICACIONES		CANTIDAD		Factor	METRADO	METRADO
		ESF	ECIFICACIONES		CANTIDAD		Esponjam.	PARCIAL	TOTAL
		С	aja de Valvula		2.02		1.25	2.52	2.52
02.05.02.03	OBRAS DE	CONC	RETO SIMPLE						T
PARTIDA	02.05.02.03	3.01	CONCRETO f'c=	175 kg/cm2,	SIN MEZCLA	DORA		UND	М3
		ESP	ECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
		С	aja de Valvula	1	2.00	0.10	0.70	0.14	1.12
PARTIDA	02.05.02.03	3.02	ENCOFRADO Y	DESENCOF	RADO			UND	M2
	ESPECIFICACIONES			Nº VECES	LARGO P	ROM. (m)	ALTO (m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
			Interior	1	1.	60	0.70	1.12	22.40
			Exterior	1		40	0.70	1.68	
02.05.02.04	REVOQUES	, ENL	UCIDOS Y MOLDI	URAS					•
PARTIDA	02.05.02.04	4.01	TARRAJEO EN I X 1.5CM	NTERIORES	Y EXTERIOR	RES CON MOR	RTERO 1:5	UND	M2
		ESP	ECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO(m)	ANCHO(m)	ALTO(m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
			INTERIOR	1	0.70	1.6	60	1.12	24.32
			EXTERIOR	1	0.70	2.4	10	1.68	
			Bordes	1.00	2.40	0.10		0.24	
02.05.02.05	VALVULAS	Y AC	CESORIOS						
PARTIDA	02.05.02.0	02.05.02.05.01 VALVULA COMI			/2" + ACCES	ORIOS		UND	UND
		ESP	ECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	METRADO PARCIAL	METRADO

				1				2	2.00
PARTIDA	02.05.02.05	5.02	VALVULA COMF	PUERTA Ø 3	/4" + ACCES	ORIOS		UND	UND
		ESD	ECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	METRADO	METRADO
		LOI	LON IOAGIONES	IN VEGEO	LAROO (III)	ANOTIO (III)	ALTO (III)	PARCIAL	TOTAL
				1				3	3.00
PARTIDA	02.05.02.05	5.03	VALVULA COMF	PUERTA Ø 1	1/4" + ACCE	SORIOS		UND	UND
		ESP	ECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
				1				3	3.00
02.05.02.06	VARIOS								
PARTIDA	02.05.02.06	6.01	SUM E INST TAF	PA SANITAR	IA METALICA	A DE 0.40x0.4	0mx 1/8"	UND	UND
		ESP	ECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	METRADO	METRADO
			2011 107 (0101420	IV VLOLO	L/ ((())	71110110 (111)	/\LIO (III)	PARCIAL	TOTAL
				1				1.00	8.00
PARTIDA	02.05.02.06	6.02	CAMA DE GRAV	'A Ø Max= 1	/2"			UND	М3
		ESP	ECIFICACIONES	Nº VECES	LARGO (m)	ANCHO (m)	ALTO (m)	METRADO PARCIAL	METRADO TOTAL
				1	0.40	0.40	0.20	0.03	0.26

ITEM	DESCRIPCION	Und	N° de	Dimer	nsiones		Parcial	Total
IIEW	DESCRIPCION	Ond	Vec.	Largo	Ancho	Alto	Parciai	TOLAT
02.07.	LAVADEROS DOMICILIARIOS (68 Unid.)						68.00	
02.07.01.	TRABAJOS PRELIMINARES							
02.07.01.01								
	LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL	m2					1.2	81.6
	Lavadero		1	1	0.6		0.6	
	Tubería		1	1.5	0.4		0.6	
02.07.01.02								
	TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR	m2					1.2	81.6
	Lavadero		1	1	0.6		0.6	

	Tubería		1	1.5	0.4		0.6	
02.07.02.	MOVIMIENTO DE TIERRAS							
02.07.02.01	EXCAVACIÓN MANUAL EN TERRENO NATURAL	m3					0.76	51.41
	Para tendido de Tubería de 2"		1	1.5	0.4	0.6	0.36	
	Para tendido de Tubería de 1/2"		1	3	0.4	0.3	0.36	
	Cimiento de lavadero		2		0.15	0.2	0.04	
02.07.02.02						• • •	0.0.1	
	RELLENO CON MATERIAL PROPIO	m3					0.72	48.96
	Para tendido de Tubería de 2"		1	1.5	0.4	0.6	0.36	
	Para tendido de Tubería de 1/2"		1	3	0.4	0.3	0.36	
02.07.02.03	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE D=30m	m3		% Esponjamiento =		1.25		3.06
	Eliminación de material excedente (Dprom=30m)		1	0.04			0.045	
02.07.03.	OBRAS DE CONCRETO SIMPLE							
02.07.03.01								
	CONCRETO CICLOPEO 1:10+20% PM	m3						2.45
	Cimiento lavadero		2	0.6	0.15	0.2	0.04	
02.07.04.	OBRAS DE CONCRETO ARMADO							
02.07.04.01	CONCRETO F'C = 210 KG/CM2 S/MEZCLADORA	m3					0.14	9.26
	Muro de fondo		1		0.05	0.40	0.03	
	Muro delantero		1	0.80	0.05	0.40	0.02	
	Losa de lavadero		1		0.40	0.08	0.04	
	Muros laterales		2		0.07	0.40	0.02	
	Muros laterales		1	0.33	0.08	0.33	0.01	
	losa inclinada		1	0.53	0.5	0.06	0.02	
02.07.04.02	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO	m2					3.23	219.57
	base de losa		1	1.40	0.4		0.56	
	friso de base de losa		1	2.96	0.1		0.30	
	Muro de fondo		2	1.40		0.4	1.12	
	Muro delantero		2	0.52		0.25	0.26	
	Muros laterales		4	0.50		0.25	0.50	
	Muros laterales exterior		2	0.45		0.33	0.30	
	losa inclinada		1	*****		0.33	0.15	
	friso losa inclinada		1			0.05	0.02	
	friso pared lateral		2	0.25		0.05	0.03	
02.07.04.03	ACERO CORRUGADO F'Y = 4200 KG/CM2 GRADO 60	kg					9.57	650.76

I		<u> </u>	I	ı	Ν°			1	İ	I
	CAJA DE LAVADERO					DIAMETRO	LONG.	W/ML	PARCIAL	
	Acero en muro de fondo longitudinal					1/4"	1.30	0.25	1.63	
	Acero en muro de fondo perpendicular				7	1/4"	0.53	0.25	0.93	
	Acero en losa longitudinal				5	1/4"	1.20	0.25	1.5	
	Acero en losa transversal				7	1/4"	0.75	0.25	1.31	
	Acero en pared vertical				8	1/4"	0.41	0.25	0.82	
	Acero en pared horizontal				5	1/4"	0.75	0.25	0.94	
	Acero en pared vertical (1)				5	1/4"	0.50	0.25	0.63	
	Acero en pared horizontal (1)					1/4"	0.75	0.25	0.56	
	Acero en losa inclinada (2)					1/4"	0.55	0.25	0.69	
	Acero en losa inclinada (2)					1/4"	0.75	0.25	0.56	
02.07.05.	ALBAÑILERIA				0	1/ -	0.70	0.20	0.00	
02.07.05.01	MURO DE LADRILLO TIPO CARAVISTA 18 HU	FCOS DE	=							
	SOGA, MEZCLA C:A 1:4	2000 22		12					1.08	73.62
	Muro lateral		1		2	0.55	0.57		0.63	
	Muro posterior de apoyo				1	0.93	0.49		0.46	
02.07.06.	REVOQUES, ENLUCIDOS Y MOLDURAS									
02.07.06.01	TARRAJEO CON IMPERMEABILIZANTE C:A, 1	·5 DILLIC	NÒN							
	IMP:AGUA, 1:13, E=1.5cm, ACABADO PULIDO	.5, DILUC		12					1.29	87.38
	Interior de Lavadero		- ''	12	2	0.4		0.25	0.20	07.00
	Interior de Lavadere				2	0.46		0.25	0.23	
	Interior de Lavadero (lado superficie. Caño)				1	0.93		0.15	0.14	
	sobre el muro de lavadero				1	0.95	0.05		0.05	
	sobre el muro de lavadero (superior)				1	0.93	0.05		0.05	
	Losa de Lavadero Inclinado				1	0.43	0.45		0.19	
	muro exterior lado derecho				1	0.3	0.5		0.15	
	muro exterior lado izquierdo				1	0.38	0.5		0.19	
	Vista delantera del lavadero				1	1.76		0.05	0.09	
02.07.06.02	TARRAJEO DE MUROS INT. Y EXT. C:A 1:2,								0.04	457.05
	E=1.5CM		m	12				0.45	2.31	157.35
	hoyo debajo de losa inclinada				1	1.15		0.45	0.52	
	Fondo debajo de losa de fondo				1	0.27	0.55	0.32	0.09 1.25	
	muro de ladrillo interior y exterior				4	0.57				
	muro lateral				1	0.57	0.8		0.46	
02.07.07.	ACCESORIOS	\\\ADED(
02.07.07.01	SUMINISTRO E INST. DE ACCESORIOS EN LA INTRADOMICILIARIO	AVADER(nd	1		_			68.00
	Grifo Bronce 1/2"				1					
	UNION DE F°G 1/2"		un	ıd	1					

NIPLE DE F°G° DE 1/2" x 2 1/2"		m	2			
SUMIDERO DE BRONCE DE 2"		und	1			
CODO PVC SAP 1/2"		und	1			
ADAPTADOR UPR PVC 1/2"		und	2			
NIPLE PVC SAP 1/2"x 2"			2			
CODO PVC SAL 2"			2			
LLAVE DE PASO PVC SAP 1/2"			1			

03.00	SISTEMA DE SANEA	AMIENTO									
03.01	UBS CON ARRASTR	RE HIDRAULICO (7	'0 UND)								
03.01.01	OBRAS PRELIMI	NARES									
03.01.01.01	LIMPIEZA DE T	ERRENO MANUAL	=							681.35	m2
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Caseta y vereda	3.15	3.09				70	1	681.35		
								Total	681.35		
03.01.01.02	TRAZO Y REPLA	NTEO PRELIMINA	R.							681.35	m
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Caseta y vereda	3.15	3.09				70	1	681.35		
								Total	681.35		
03.01.02	MOVIMIENTO DE	TIERRAS									
03.01.02.01	EXCAVACIÓN I	DE ZANJAS PARA	CIMIENT	OS						119.62	m
	Eje	Tipo	Tramo	Numero	Largo (m)	Ancho (m)	Profundidad(m)	Sub Total (m³)	Total (m³)		
	АуВ	SECCIÓN 1 - 1	1-2	2	1.81	0.40	0.60	0.87			
	1 - 1	SECCIÓN 1 - 1	A - B	1	1.75	0.40	0.60	0.42			Ī
	2 - 2	SECCIÓN 1 - 1	A - B	1	1.75	0.40	0.60	0.42			Ī
							Parcial		1.71		
							Numero de Famili	as	70		
							Total		119.62		
03.01.02.02	NIVELACION IN	NTERIOR Y COMPA	ACTACIO	N						774.13	m
	Descripción	Largo	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Cimiento eje A y B	1.81	0.40		•	2		70	101.36		1
	Cimiento eje 1 y 2	1.75	0.40			2		70	98.00		
	Interior de Caseta	2.00	1.25			1		70	175.00		
	Vereda Frontal	2.30	0.85			1		70	136.85		
	Perimetro	9.39	0.40			1		70	262.92		
								Total	774.13		
03.01.02.03	ELIMINACION [DE MATERIAL EXC	EDENTE	DP=30M						149.52	m

		factor de tierra su	elta=		1.25						
	Eje	Tipo	Tramo	Numero	Largo (m)	Ancho (m)	Profundidad(m)	Sub Total (m³)	Total (m³)		
	AyB	SECCIÓN 1 - 1	1-2	2	1.81	0.4	0.6	1.09			
	1 - 1	SECCIÓN 1 - 1	A - B	1	1.75	0.4	0.6	0.53			
	2 - 2	SECCIÓN 1 - 1	A - B	1	1.75	0.4	0.6	0.53			
							Parcial		2.14		
							Numero de Famili	ias	70		
							Total	I	149.52		
03.01.02.04	AFIRMADO PARA P	ISOS Y CIMENTAC	ION, E= 0	.15M	•		-			199.36	m2
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Área	Nº Veces		Cantidad	Parcial		
	Cimiento eje A y B	1.81	0.40	0.15		2		70.00	101.36		
	Cimiento eje 1 y 2	1.75	0.40	0.15		2		70.00	98.00		
								Total	199.36		
03.01.03		NCRETO SIMPLE									
03.01.03.01	CIMIENTOS C	ORRIDOS 1:10+309	6 P.G							119.62	m3
	Eje	Tipo	Tramo	Numero	Largo (m)	Ancho (m)	Profundidad(m)	Sub Total (m³)	Total (m³)		
	АуВ	SECCIÓN 1 - 1	1-2	2	1.81	0.4	0.60	0.87			
	1 - 1	SECCIÓN 1 - 1	A - B	1	1.75	0.4	0.60	0.42			
	2 - 2	SECCIÓN 1 - 1	A - B	1	1.75	0.4	0.60	0.42			
							Parcial		1.71		
							Numero de Famili		70		
		\					Total		119.62		
03.01.03.02	ENCOFRADO	Y DESENCOFRADO) PARA S	OBRECIMIEN						120.75	m2
	Eje	Tipo	Tramo	Numero	Largo (m)	Ancho (m)	Profundidad(m)	Sub Total (m²)	Total (m²)		
	АуВ	SECCIÓN 1 - 1	1 - 2	4	1.25		0.15	0.75			
	1 - 1	SECCIÓN 1 - 1	A - B	2	1.25		0.15	0.38			
	2 - 2	SECCIÓN 1 - 1	A - B	2	2.00		0.15	0.60			
							Parcial		1.73		
							Numero de Famili		70 120.75		
00 04 00 00	000000000000	ITO MEZOLA OLLA	0 050/ 5				Total		120.75	0.00	
03.01.03.03	SOBRECIMIEN	NTO MEZCLA C:H 1	:8 +25% F	2.IVI	1					9.06	m3
	Eje	Tipo	Tramo	Numero	Largo (m)	Ancho (m)	Alto(m)	Sub Total (m³)	Total (m³)		
	АуВ	SECCIÓN 1 - 1	1 - 2	2	1.25	0.15	0.15	0.06			
	1 - 1	SECCIÓN 1 - 1	A - B	1	1.25	0.15	0.15	0.03			
	2 - 2	SECCIÓN 1 - 1	A - B	1	2.00	0.15	0.15	0.05			
							Parcial		0.13		
							Numero de Famili	ıas	70		1

							Tota	al	9.06		
03.01.03.04	CONCRETO F'c = 17	'5 kg/cm2 PARA P	ISOS, PU	LIDO Y COLC	READO, H=	0.10 m				681.35	m2
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Caseta de concreto	3.15	3.09		•	1	70	1	681.35		
								Total	681.35		
03.01.03.05	ENCOFRADO Y DESI	ENCOFRADO								49.35	m2
	Eje	Tipo	Tramo	Numero	Perim. (m)	Ancho (m)	Alto(m)	Sub Total (m²)	Total (m²)		
	VEREDA			1	4.70	0.15		0.71	` ,		
							Parcial	•	0.71		
							Numero de Fami	ilias	70		
							Tota	al	49.35		
03.01.03.06	CONCRETO F'c = 17	5 kg/cm2 EN VER	EDA, PUI	IDO Y COLO	READO H= 0	.10 m				161.00	m2
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Area	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Vereda Perimetral	_			2.30	1	70	1	161.00		
								Total	161.00		
03.01.04	OBRAS DE CONC	RETO ARMADO									
03.01.04.01	COLUMNAS										
03.01.04.01.01	CONCRETO F'C	=210 KG/CM2; EN	N COLUM	NAS						14.18	m3
	Eje	Tipo	Tramo	Numero	Largo (m)	Ancho (m)	Altura (m)	Sub Total (m³)	Total (m³)		
	1	C-1	A - B	2	0.15	0.15	2.33	0.10	,		
	2	C-1	A - B	2	0.15	0.15	2.17	0.10			
							Parcial		0.20		
							Numero de Fami		70		
							Tota	al	14.18		<u> </u>
03.01.04.01.02	ENCOFRADO Y	DESENCOFRADO	O EN COL	LUMNAS						213.47	m2
	Eje	Tipo	Tramo	Cantidad	N° Veces	Ancho (m)	Altura (m)	Sub Total (m ²)	Total (m²)		
	1	C-1	A - B	1	2.00	0.15	2.33	0.70			
	1	C-1	A - B	1	3.00	0.15	2.33	1.05			<u> </u>
	2	C-1	A - B	2	2.00	0.15	2.17	1.30			
							Parcial		3.05		
							Numero de Fami		70		
							Tota	al	213.47		<u> </u>
03.01.04.01.03	ACERO fy = 420	0 KG/CM2 PARA	COLUMN	AS			T.			3067.93	Kg
	r:-	0	T:	Nº	Nº Piezas	Longuitud	Diamatus (II)	Long	gitud Parci	al	<u> </u>
	Eje	Croquis	Tipo	Estructuras	X Estructuas	(m)	Diametro (")	0.25	0.375	0.5	

					_	otal de Acero (ml)	49.20	56.40	
							49.20		
2	0.15	C1	2.00	20.00	0.60	0.25	24.00		
2	0.20 3.16	C1	2.00	4.00	3.61	0.375		28.88	
1	0.15	C1	2.00	21.00	0.60	0.25	25.20		
1	0.23	C1	2.00	4.00	3.44	0.375		27.52	

	Eje	Tipo	Tramo	Cantidad	N° Veces	Largo (m)	Altura (m)	Sub Total (m²)	Total (m²)		
	1 y 2 Exterior	V-A	A-B	2	1.00	2.30	0.18	0.81	•		
	1 y 2 Interior	V-A	A-B	2	1.00	2.00	0.18	0.70			
	A y B Exterior	V-A	1-2	2	1.00	1.50	0.18	0.53			
	A y B Interior	V-A	1-2	2	1.00	1.20	0.18	0.42			
	•						Parcial		2.45		
							Numero de Famili	as	70		
							Total		171.50		
03.01.04.02.03	ACERO fy = 4200 K	G/CM2 PARA VIGA	\S				•			2018.13	Kg
	Eje	Croquis	Tipo	Nº	Nº Piezas X	Longuitud	Diametro (")		gitud Parci	al	
	Lje	Croquis	Про	Estructuras	Estructuas	(m)	Diametro ()	0.25	0.375	0.5	
	1 y 2	2.33 0.20 0.20	V-A	2.00	4.00	2.73	0.375		21.84		
	1 y 2	0.15	V-A	2.00	15.00	0.65	0.25	19.50			
	АуВ	1.50 0.20 0.20	V-A	2.00	4.00	1.90	0.375		15.20		
	АуВ	0.15	V-A	2.00	10.00	0.65	0.25	13.00			
						Т	otal de Acero (ml)	32.50	37.04		
						Т	otal de Acero (kg)	8.13	20.71		
							Sub Total (Kg)	2	28.83036		
							Numero de Famili		70		
							Total		2018.13		

03.01.05	ESTRUCTURAS DE M	MADERA PARA T	ЕСНО								
03.01.05.01	CORREAS DE MADER	RA DE 2"x2"x11'								280.00	Un
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Correas de madera	-	-			4	70	1	280.00		
								Total	280.00		
03.01.05.02	VIGUETAS DE MADER	RA 2"x3"11'								210.00	Une
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Viguetas de madera	-	-			3	70	1	210.00		
								Total	210.00		
03.01.05.03	TECHO FIBRO CEMEI	NTO DE3.05 x 1.1	0m x 4mn	n						768.60	m2
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Cobertura FIBROCEMENTO	3.05	3.60			1	70	1	768.60		
								Total	768.60		
03.01.06	MUROS Y TABIQUES						•				
	MURO DE LADRILLO		REJO DE	SOGA TIPO	CARAVISTA	18 HUECOS				964.08	m2
	Ţ				Largo	Ancho	Altura	Parcial	Total		
	Eje	Tipo	Tramo	Número	(m)	(m)	(m)	(m2)	(m²)		
	1-1	Soga	A-B	1	1.25	` /	2.17	2.71			
	2-2	Soga	A-B	1	2.00		2.33	4.66			
	АуВ	Soga	1-2	2	1.25		2.46	6.15			
	Separador ducha		1-2	1	1.25		0.20	0.25			
							Parc		13.77		
							Numero de Fam	ilias	70		
							Tot	al	964.08		
03.01.07	TARRAJEOS										
03.01.07.01	TARRAJEO DE MURC	S INTERIORES								989.17	m2
	Eje	Tipo	Tramo	Número	Largo (m)	Ancho (m)	Altura (m)	Parcial (m2)	Total (m²)		
	1-1	Soga	A-B	1	1.30		2.17	2.82			
	2-2	Soga	A-B	1	2.00		2.33	4.66			
	АуВ	Soga	1-2	2	1.25		2.46	6.15			
	Separador ducha	Soga	1-3	2	1.25		0.20	0.50			
							Parc		14.13		
							Numero de Fam		70		
							Tot	al	989.17		
03.01.07.02	TARRAJEO DE SUPE	RFCIE DE COLUI	MNAS CO	N C:A 1:5						201.60	m2
	Eje	Tipo	Tramo	Numero	N° Veces	Ancho (m)	Altura (m)	Parcial (m2)	Total (m²)		
	1	C-1	A-B	2	2.00	0.15	2.32	1.39	` ,		
	2	C-1	A - B	2	2.00	0.15	2.48	1.49			1

							Parcial		2.88		
							Numero de Fam	nilias	70		
							Tot	tal	201.60		
03.01.07.03	TARRAJEO EN S	SUPERFICIE DE	VIGAS CC	N C:A 1:5	•		1	1		171.50	m2
	Eje	Tipo	Tramo	Numero	N° Veces	Largo (m)	Altura (m)	Parcial (m2)	Total (m²)		
	1 y 2 Exterior	V-A	A-B	2	1	2.3	0.175	0.81	` '		
	1 y 2 Interior	V-A	A-B	2	1	2	0.175	0.70			
	A y B Exterior	V-A	1-2	2	1	1.5	0.175	0.53			
	A y B Interior	V-A	1-2	2	1	1.2	0.175	0.42			
							Parcial		2.45		
							Numero de Fam	nilias	70		
							Tot	tal	171.50		
03.01.07.04	VESTIDURA DE DERF	RAMES EN PUE	RTAS, VEN	ITANAS Y VA	NOS C:A 1:5					500.50	m
	Eje	Tipo	Tramo	Numero	Largo (m)	Ancho (m)	Altura (m)	Sub Total (m)	Total (m)		
	Puerta+ ventana			1		0.75	2.10	4.95			
	Ventana			1		0.60	0.50	2.20			
							Parcial	,	7.15		
							Numero de Fam	nilias	70		
							Tot	tal	500.50		
03.01.08	ZOCALOS										
03.01.08.01	ZOCALO DE CE	MENTO PULIDO	D, H=1.20-1	.80M						577.08	m2
	Eje	Tipo	Tramo	Numero	N° Veces	Largo (m)	Altura (m)	Parcial (m2)	Total (m²)		
	1 - 1		A-B	1	1.00	0.60	1.20	0.72			
	1 - 1		A-B	1	1.00	0.55	2.00	1.10			
	2- 2		A-B	1	1.00	1.30	1.20	1.56			
	2- 2		A-B	1	1.00	0.48	1.80	0.86			
	A - A		1-2	1	1.00	1.25	1.20	1.50			
	B - B		1-2	1	1.00	1.25	2.00	2.50			
							Parcial		8.24		
							Numero de Fam	nilias	70		
							Tot	tal	577.08		
03.01.09	CONTRAZOCALOS										
03.01.09.01	CONTRAZOCAL	O CEMENTO F	ROTACHAE	OO H=20 cm.	e=1.5cm, C:A	1:2				661.50	m
	Eje	Tipo	Tramo	Numero	N° Veces	Largo (m)	Altura (m)	Parcial (m2)	Total (m)		
	1 - Interior		A-B	1	1.00	0.55		0.55			
	1 - Exterior		A-B	1	1.00	1.25		1.25			
	i - Exterior		A-B		1.00	1.30		1.30			

	2 - Exterior		A-B	1	1.00	2.00		2.00			1
	A - Interior		1-2	1	1.00	1.25		1.25			
	A - Interior		1-2	1	1.00	1.25		1.25			
				·							
	B - Exterior		1-2	1	1.00	1.55		1.55	0.45		
							Parcial		9.45		
							Numero de Famil		70		
	,						Tota	ıl	661.50		
03.01.10	CARPINTERÍA DE	E MADERA									
03.01.10.01	PUERTA CONTI	RAPLACADA PAF	RA UBS DI	E 2.00X0.75M	(INCL. MARC	CO, CERRAJI	ERIA PINTURA E I	NST.)		70.00	und
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Puerta										
	Contraplacada/vent	-	0.75	2.10		1	70	1	70.00		
								Total	70.00		
03.01.10.02	VENTANAS PA	RA UBS DE 0.40)	(0.75M (IN	ICLUYE MAR	CO, CERRAJ	ERIA PINTUF	RA E INSTALACIÓ	N)		70.00	und
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Ventana	-	0.60	0.50		1	70	1	70.00		
								Total	70.00		
03.01.11	VIDRIOS										
	VIDRIO SEMIDOBLE									376.74	Pie
03.01.11.01		1	A I	A11 =	F	NO. 1/2-2-2	NO F	0	Danaial	310.14	1 10
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Ventana	-	0.50	0.50		1	70	2	376.74		
22.24.42	DIVITI ID A							Total	376.74		
03.01.12	PINTURA										
03.01.12.01	PINTURA LATEX EN	MUROS EXTERIO	DRES							983.50	m2
	Fie	Tipo	Tramo	Número	Largo	Ancho	Altura	Parcial	Total		
	Eje	Tipo	Tramo	Número	(m)	Ancho (m)	(m)	(m2)	Total (m²)		
	1-1	Soga	A-B	1	(m) 1.25		(m) 2.32	(m2) 2.90			
	1-1 2-2	Soga Soga	A-B A-B	1	(m) 1.25 2.00		(m) 2.32 2.50	(m2) 2.90 5.00			
	1-1	Soga	A-B	1	(m) 1.25		(m) 2.32 2.50 2.46	(m2) 2.90 5.00 6.15	(m²)		
	1-1 2-2	Soga Soga	A-B A-B	1	(m) 1.25 2.00		(m) 2.32 2.50 2.46 Parci	(m2) 2.90 5.00 6.15	(m²) 14.05		
	1-1 2-2	Soga Soga	A-B A-B	1	(m) 1.25 2.00		(m) 2.32 2.50 2.46	(m2) 2.90 5.00 6.15	(m²) 14.05 70		
	1-1 2-2 A y B	Soga Soga Soga	A-B A-B 1-2	1	(m) 1.25 2.00		(m) 2.32 2.50 2.46 Parci	(m2) 2.90 5.00 6.15 al	(m²) 14.05		
03.01.12.02	1-1 2-2	Soga Soga Soga	A-B A-B 1-2	1	(m) 1.25 2.00		(m) 2.32 2.50 2.46 Parcia Numero de Famil	(m2) 2.90 5.00 6.15 al	(m²) 14.05 70	224.70	m2
03.01.12.02	1-1 2-2 A y B	Soga Soga Soga EN MUROS INTE	A-B A-B 1-2	1 1 2	(m) 1.25 2.00 1.25		(m) 2.32 2.50 2.46 Parcia Numero de Famil	(m2) 2.90 5.00 6.15 al	(m²) 14.05 70	224.70	m2
03.01.12.02	1-1 2-2 A y B	Soga Soga Soga	A-B A-B 1-2	1	(m) 1.25 2.00	(m)	(m) 2.32 2.50 2.46 Parci	(m2) 2.90 5.00 6.15 al	14.05 70 983.50	224.70	m2
03.01.12.02	1-1 2-2 A y B	Soga Soga Soga EN MUROS INTE	A-B A-B 1-2	1 1 2	(m) 1.25 2.00 1.25	(m)	(m) 2.32 2.50 2.46 Parci	(m2) 2.90 5.00 6.15 al lias	14.05 70 983.50	224.70	m2
03.01.12.02	1-1 2-2 A y B PINTURA LATEX	Soga Soga Soga EN MUROS INTE	A-B A-B 1-2 ERIORES	1 1 2	(m) 1.25 2.00 1.25 Largo (m)	(m)	(m) 2.32 2.50 2.46 Parci	(m2) 2.90 5.00 6.15 al lias	14.05 70 983.50	224.70	m2
03.01.12.02	1-1 2-2 A y B PINTURA LATEX Eje 1-1	Soga Soga Soga Soga EN MUROS INTE Tipo Soga Soga Soga	A-B 1-2 ERIORES Tramo A-B	1 1 2	(m) 1.25 2.00 1.25 Largo (m) 1.25	(m)	(m) 2.32 2.50 2.46 Parci: Numero de Famil Tota Altura (m) 1.00	(m2) 2.90 5.00 6.15 al lias I Parcial (m2) 1.25	14.05 70 983.50	224.70	m2
03.01.12.02	1-1 2-2 A y B PINTURA LATEX Eje 1-1 2-2	Soga Soga Soga Soga EN MUROS INTE Tipo Soga	A-B 1-2 ERIORES Tramo A-B A-B A-B	1 1 2	(m) 1.25 2.00 1.25 Largo (m) 1.25 1.60	(m)	(m) 2.32 2.50 2.46 Parci: Numero de Famil Tota Altura (m) 1.00 0.60	2.90 5.00 6.15 al lias I Parcial (m2) 1.25 0.96	14.05 70 983.50	224.70	m2
03.01.12.02	1-1 2-2 A y B PINTURA LATEX Eje 1-1 2-2 A-A	Soga Soga Soga Soga EN MUROS INTE Tipo Soga Soga Soga Soga	A-B 1-2 ERIORES Tramo A-B A-B 1-2	1 1 2 Numero 1 1	(m) 1.25 2.00 1.25 Largo (m) 1.25 1.60 1.25	(m)	(m) 2.32 2.50 2.46 Parci Numero de Famil Tota Altura (m) 1.00 0.60 0.80	(m2) 2.90 5.00 6.15 al	14.05 70 983.50	224.70	m2

							Tota	al	224.70		
03.01.12.03	PINTURA LATE	(EN VIGAS Y CO	OLUMNAS		•					416.22	m2
	Eje	Tipo	Tramo	Numero	N° Veces	Ancho (m)	Altura (m)	Parcial (m2)	Total (m²)		
	1	C-1	A - B	3	1	0.15	2.32	1.04	` ,		
	1	C-1	A - B	2	1	0.15	2.32	0.70			
	2	C-1	A - B	2	2	0.15	2.61	1.57			
	1 y 2 Exterior	V-A	A-B	2	1	2.30	0.175	0.81			
	1 y 2 Interior	V-A	A-B	2	1	2.00	0.175	0.70			
	A y B Exterior	V-A	1-2	2	1	1.25	0.175	0.44			
	A y B Interior	V-A	1-2	2	1	1.25	0.175	0.44			
	Derrame de puerta			2	1	0.05	2.10	0.21			
	Derrame de ventana			2	1	0.05	0.50	0.05			
							Parcial		5.95		
							Numero de Fam	lias	70		
							Tota	al	416.22		
03.01.13	INSTALACIONES SAI	NITARIAS									
03.01.13.01	DESAGUE										
03.01.13.01.01	INODORO TANQUE B	AJO BLANCO								70.00	Pza
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Inodoro	-	-	-		1	70	1	70.00		
								Total	70.00		
03.01.13.01.02	LAVATORIO DE PARE	ED BLANCO 1 LL	_AVE							70.00	Pza
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Lavatorio Ovalino	-	-	-		1	70	1	70.00		
	Edvatorio Ovalirio							Total	70.00		
03.01.13.01.03	SUMINISTRO E INSTA INC SOPORTE)	ALACION DE DU	CHA + KID	DE ACCESO	ORIOS (TOAL	LERA, JABO	NERA, PAPELER			65.00	Pza
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Ducha	-	-	-		1	65	1	65.00		
								Total	65.00		
03.01.13.01.04	SALIDAS DE PVC SA	L PARA DESAG	SUE DE 2"							70.00	Pto
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Salidas PVC SAL, Ø									· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	
	2"	-	-	-		1	70	1	70.00		
								Total	70.00		
03.01.13.01.05	SALIDAS DE PVC SA	L PARA DESAG	GUE DE 4"							70.00	Pto
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial	<u></u>	
	Salidas PVC SAL, Ø 4"	_	_	_		1	70	1	70.00		

								Total	70.00		
03.01.13.01.06	SALIDAS DE PVC SA	L PARA VENTIL	ACION DE	4"						70.00	Pto
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Ventilac. PVC SAL,				•						
	Ø 2"	-	-	-		1	70	1	70.00		
								Total	70.00		
03.01.13.01.07	TUBERÍA DE PVC SA	L Ø=2"								571.90	m
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Tub. PVC SAL, Ø 2"	8.17	-	-		1	70	1	571.90		
								Total	571.90		
03.01.13.01.08	TUBERÍA DE PVC SA									346.50	m
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Tub. PVC SAL, Ø 4"	4.95	-	-		1	70	1	346.50		
								Total	346.50		ļ
03.01.13.01.09	SUMIDEROS DE BRO									70.00	Pza
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Sum. Bronce, Ø 2"	-	-	-		1	70	1	70.00		
								Total	70.00		ļ
03.01.13.01.10	REGISTRO DE BRON	ICE DE 2"			_					70.00	Pza
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Registro, Ø 4"	-	-	-		1	70	1	70.00		
								Total	70.00		
03.01.13.01.11	CAJA DE REGISTRO	12"x24"								69.00	Pza
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Caja de Reg. De					111111111					1
	Desague	-	-	-		1	69	1	69.00		
								Total	69.00		1
03.01.13.02	AGUA										
03.01.13.02.01	SALIDA DE AGUA CO	N TUBERIA DE F	PVC-SAP 1	/2"						210.00	Pto
	Descripción	Accesorios	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	•	Ducha	_	-		1		1	70.00		1
	Salida Agua Fria, Ø	Lavatorio				1	70	1	70.00		†
	1/2"					1	70	1			+
		Inodoro			+	l			70.00		+
00.04.40.00.00	TUDEDIA DVO CAD O	LACE 40 D 4/0"						Total	210.00	205.00	+
03.01.13.02.02	TUBERIA PVC SAP C				1	T			ı	625.80	m
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		<u> </u>
	Tubería PVC SAP, Ø	0.04					70		005.00		
	1/2"	8.94	-	-	1	1	70	1	625.80		
								Total	625.80		

.01.13.02.03	VALVULA DE CONTRO	OL 1/2"								70.00	m
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Tubería PVC SAP, Ø										
	1/2"	-	-	-		1	70	1	70.00		
								Total	70.00		
03.01.14	INSTALACIONES ELE	CTRICAS									
03.01.14.01	SALIDA PARA CENTR	OS DE LUZ C/IN	TERRUPT	OR SIMPLE						140.00	Pt
	Descripción	Accesorios	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	CENTRO DE LUZ		-	-		2	70	1	140.00		
								Total	140.00		
03.01.14.02	SALIDA PARA TOMAC	ORRIENTE								70.00	P
	Descripción	Accesorios	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	INTERRUPTOR SIMPLE		_	-		1	70	1	70.00		
						-		Total	70.00		
03.01.14.03	CABLEADO thw 25mm	12								1400.00	P
	Descripción	Accesorios	Largo	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	CABLEADO		20.00	-		1	70	1	1,400.00		
								Total	1,400.00		
03.01.14.04	ENTUBADO PVC SEL	1/2"								700.00	Р
	Descripción	Accesorios	Largo	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	ENTUBADO PVC		10.00	-		1	70	1	700.00		
								Total	700.00		

03.02	INSTALACIÓN DE BIODIGESTOR AU	TOLIMPIAB	LE (69 und	d.)							
03.02.01	TRABAJOS PRELIMINARES										
03.02.01.01	LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL									430.35	m2
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Área	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Biodigestor				0.72	69		1	49.85		
	Caja de registro de lodos	0.80	0.80			69		1	44.16		
	Caja de registro	0.60	0.30			69		1	12.42		
	Caja de distribucion	0.60	0.30			69		1	12.42		
	Pozo de infiltración	1.00	1.00			70		1	70.00		
	Caja registro a biodig	3.00	0.50			69		1	103.50		
	Biodig a caja distribucion	3.00	0.50			69		1	103.50		
	Biodig a caja registro lodos	1.00	0.50			69		1	34.50		

								Total	430.35		
03.02.01.02	TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR									430.35	n
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Área	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Biodigestor				0.72	69		1	49.85		
	Caja de registro de lodos	0.80	0.80			69		1	44.16		
	Caja de registro	0.60	0.30			69		1	12.42		
	Caja de distribucion	0.60	0.30			69		1	12.42		
	Pozo de infiltración	1.00	1.00			70		1	70.00		
	Caja registro a biodig	3.00	0.50			69		1	103.50		
	Biodig a caja distribucion	3.00	0.50			69		1	103.50		
	Biodig a caja registro lodos	1.00	0.50			69		1	34.50		
								Total	430.35		
03.02.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS										
03.02.02.01	EXCAVACION MANUAL DE TERRENO	O NATURAL								331.91	n
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Área	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Biodigestor			1.64	0.72	69		1	81.76		
	Caja de registro de lodos	0.80	0.80	0.80		69		1	35.33		
	Caja de registro	0.60	0.30	0.60		69		1	7.45		
	Caja de distribucion	0.60	0.30	0.60		69		1	7.45		
	Pozo de infiltración	1.00	1.00	1.20		70		1	84.00		
	Caja registro a biodig	3.00	0.40	0.60		69		1	49.68		
	Biodig a caja distribucion	3.00	0.40	0.60		69		1	49.68		
	Biodig a caja registro lodos	1.00	0.40	0.60		69		1	16.56		
								Total	331.91		
02 02 02 02	RELLENO CON MATERIAL PROPIO									169.11	n
03.02.02.02	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Área	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial	109.11	 "
	Biodigestor	Longitud	Alicilo	1.64	0.28	69	iv i aiii.	1	39.61		+
	Pozo de infiltración	1.00	1.00	0.10	0.20	70		1	8.75		\vdash
	Caja registro a biodig	3.00	0.40	0.10		69		1	51.75		\vdash
	Biodig a caja distribucion	3.00	0.40	0.50		69		1	51.75		+
	Biodig a caja distribución Biodig a caja registro lodos	1.00	0.40	0.50		69		1	17.25		+
	biodig a caja registro rodos	1.00	0.40	0.50		09		Total	169.11		+
								าบเลา	109.11		+
	RELLENO DE POZO DE FILTRACION									17.50	n

	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Pozo de infiltracion	1.00	1.00	0.25	_	70		1	17.50		
								Total	17.50		
03.02.02.04	RELLENO DE POZO DE FILTRACION	CON PIED	RA DE 4"-6"	1						24.50	m3
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Pozo de infiltracion	1.00	1.00	0.35		70		1	24.50		
								Total	24.50		
00 00 00 05	DELLENO DE DOZO DE EU TRACION	LOON DIED!	24 DE 01 01	<u> </u>						05.00	
03.02.02.05	RELLENO DE POZO DE FILTRACION				_					35.00	m3
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Pozo de infiltracion	1.00	1.00	0.50		70		1 .	35.00		
								Total	35.00		
03 02 02 06	CAJA PROTECTORA DE PLÁSTICO									70.00	m2
03.02.02.00	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial	70.00	1112
	Plástico	1.00	1.00	7110	Е оросо.	70		1	70.00		
						. •		Total	70.00		
03.02.02.07	NIVELACION Y COMPACTACIÓN									176.43	m2
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Área	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Biodigestor				0.72	69.00		1.00	49.85		
	Caja de registro de lodos	0.80	0.80			69.00		1.00	44.16		
	Caja de distribucion	0.60	0.30			69.00		1.00	12.42		
	Pozo de infiltración	1.00	1.00			70.00		1.00	70.00		
								Total	176.43		
03.02.02.08	ELIMINACION DE MATERIAL EXCED	 ENTE. DP= ;	30 M							203.51	m3
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Factor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
	Mat. Excavado				1.25			331.91	414.89		
	Mat. Para relleno				0.80			169.11	211.38		
								Total	203.51		
03 02 03	INSTALACIÓN DE BIODIGESTOR										
	CONCRETO F'c = 100 kg/cm2 PARA S	SOLADO F=4	4"							44.16	m2
55.02.00.01	Descripción	Longitud		Alto	Área	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial	•	

						69		1 Total	69.00 69.00		₩
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
03.02.03.05	CAJA DE REGISTRO DE LODOS		-		-					69.00	und
								Total	69.00		
	•				•	69		1	69.00		
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		
03.02.03.04	CAJA DE DISTRIBUCION 12"x 24"									69.00	pza
								iolai	270.00		+
	Del Biodigestor a Caja de lodos		1.00			69		Total	69.00 276.00		+
	Caja de registro a biodigestor		3.00			69		1	207.00		-
	Descripción		Longitud	Ancho	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial		-
03.02.03.03	TUBERIA DE PVC SAL 2"									276.00	m
	3							Total	69.00		1
	Biodigestor de 600 lts		7	7		69	1	1	69.00		1
00.02.00.02	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Espesor	Nº Veces	N° Fam.	Cantidad	Parcial	03.00	PEC
03.02.03.02	SUMINISTRO Y COLOCACION DE BI	<u> </u>	 DE 6001		SORIOS					69.00	pza
								Total	44.16		+
	Solado	0.80	0.80	0.10		69		1 .	44.16		-

04	FLETE							
04.01	FLETE TERRESTRE							
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Área	Nº Veces	Cantidad	UNIDAD
04.01.01	FLETE TERRESTRE					1	1.00	glb
05	MITIGACIÓN AMBIENTAL							
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Área	Nº Veces	Cantidad	UNIDAD
05.01	MITIGACIÓN DEL IMPACTO AMBIENTAL					1	1.00	glb
06	CAPACITACIÓN							
	Descripción	Longitud	Ancho	Alto	Área	Nº Veces	Cantidad	UNIDAD
06.01	CAPACITACIÓN DE EDUCACIÓN SANITARIA					1	1.00	glb

ANEXO 6: PRESUPUESTOS DE OBRA

ANEXO 6.1. CALCULO DE FLETE

PROY.: "DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y

SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA DE

CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA"

DEPART.: CAJAMARCA DISTRITO: LLACANORA

FECHA: 01/07/2018 LOCALIDAD: CASERIO ISCOCONGA

CALCULO DEL FLETE

A. INGRESO DE DATOS

COMPONENTE: CAJAMARCA - LLACANORA - CASERIO ISCOCONGA

A. POR PESO

MATERIALES	UNIDAD	CANTIDAD	PESO UNITARIO	PESO TOTAL
ACERO DE REFUERZO FY=4200 GRADO 60	kg	6,787.84	1.00	6,787.84
ADITIVO IMPERMEABILIZANTE SIKA 1	kg	10.42	1.00	10.42
ALAMBRE NEGRO RECOCIDO # 16	kg	359.03	1.00	359.03
ALAMBRE NEGRO RECOCIDO # 8	kg	200.58	1.00	200.58
CLAVOS PARA MADERA C/C 2 1/2"	kg	116.38	1.00	116.38
CLAVOS PARA MADERA C/C 3"	kg	149.61	1.00	149.61
CLAVOS PARA MADERA C/C PROMEDIO	kg	115.70	1.00	115.70
HIPOCLORITO DE CALCIO AL 70%	kg	4.20	1.00	4.20
OCRE	kg	8.26	1.00	8.26
SOLDADURA CELLOCORD 1/8"	kg	2.50	1.00	2.50
LADRILLO KING KONG 18 HUECOS	und	6,210.00	2.80	17,388.00
LADRILLO CARAVISTA 18 HUECOS	und	43,583.40	2.80	122,033.52
CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5KG)	BOL	2,495.94	42.50	106,077.37
YESO DE 18 Kg	BOL	27.33	18.00	491.88
MADERA	p2	4,217.99	0.65	2,741.69
Otros, Accesorios de tuberia, Planchas metalicas, pintura, pegamento, calaminas, tapas metalicas, etc.	Glb	5,000.00	1.00	5,000.00

PESO TOTAL = 261,486.98

B. POR VOLUMEN

UNIDAD(2.50 M. x 6.00 M.) DE CARROCERIA, CON H=2.20 M.

MATERIALES	UNIDAD	CANTIDAD	N° Tubos	N° Viajes	Notas
TUB. PVC SAL P/DESAGUE DE 4"	m	348.83	69.77	0.2326	300 x viaje
TUBERIA PVC SAP C-10 DE 4"	m	15.00	3.00	0.0100	300 x viaje
TUB. PVC SAL P/DESAGUE DE 2"	m	340.60	68.12	0.1135	600 x viaje
TUBERIA PVC C-10 DE 1 1/2"	m	1,437.48	287.50	0.4107	700 x viaje
TUBERIA PVC C-10 DE 3/4"	m	930.06	186.01	0.1550	1200 x viaje
TUBERIA PVC C-10 DE 1/2"	m	2,816.06	563.21	0.3129	1800 x viaje
TUBO F° GALV. CONDUIT 1"	m	5.00	1.00	0.0020	500 x viaje
TANQUE BIODIGESTOR DE 600 LTS	UND	69.00	69.00	6.9000	10 x viaje
Accesorios y Valvulas	·			3.00	

TOTAL EN VIAJES =

12 TONELADAS = 12,000.00 kg.

11.14

B. FLETE TERRESTE

CAPACIDAD DE CAMION

FLETE POR KG. \$/. 0.102 EN(POR VIAJE) \$/. 1,224.00

FLETE POR VOLUMEN(POR VIAJE)

RESULTADOS

APOR PESO	CANTIDAD(KG)	COSTO x KG	SUB TOTAL
MATERIALES E INSUMOS PARA AGUA POTABLE	261,486.98	0.102	26,671.67
SUB TOTAL	S/ 26 671 67		

BPOR VOLUMEN	CANTIDAD(VIAJES)	COSTO x VIAJE	SUB TOTAL
TUBERIAS	11.14	1,224.00	13,631.32
SUB TOTAL	S/. 13,631.32		

D. RESUMEN DE FLETE TERRESTRE

DESCRIPCION	SI	JB TOTAL
FLETE TERRESTRE	\$/.	40,302.99
TOTAL	S/.	40,302.99

NOTA

- * SE CONSIDERA FLETE TERRESTRE DESDE CAJAMARCA HASTA EL CASERIO DE ISCOCONGA
- * EN ALGUNOS INSUMOS (MADERA), SE CONSIDERA SOLO UN PORCENTAJE, DEBIDO A QUE EN LA ZONA SE PUEDE CONSEGUIR
- * EL PRECIO DE LOS AGREGADOS SON PUESTO EN OBRA.

ANEXO 6.2. MITIGACIÓN DE IMPACTO AMBIENTAL

PROYECTO: "DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO

Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE LLACANORA, PROVINCIA

DE CAJAMARCA, DEPARTAENTO DE CAJAMARCA"

DEPART.: CAJAMARCA DISTRITO: LLACANORA

FECHA: 01/07/2018 LOCALIDAD: CASERIO ISCOCONGA

MITIGACION DE IMPACTO AMBIENTAL

PROGRAMA DE MITIGACION DE IMPACTO AMBIENTAL

Item	Descripción	Und.	Metrado	Precio \$/.	Parcial \$/.	Total
01.00	MEDIDAS PARA EL CONTROL DE MOVIMIENTO DE TIERRAS Y EROSIÓN.	M2	400.00	5.25	2,100.00	
02.00	AREAS DE UBICACIÓN Y PROCEDIMIENTO DE MANEJO DE BOTADEROS	M2	300.00	6.75	2,025.00	
03.00	CUIDADOS Y PROHIBICIONES ESPECIALES EN ZONAS DE ALTA SENSIBILIDADD AMBIENTAL (PARQUES, RESERVAS ECOLÓGICAS, FUENTES DE AGUA PARA CONSUMO HUMANO, CANALES DE RIEGO, ETC.)	Est	1.00	1,500.00	1,500.00	
04.00	MANEJO Y RECUPERACIÓN DE ÁREAS DE FUENTES DE AGUA	M2	300.00	5.60	1,680.00	
05.00	MANEJO Y RECUPERACIÓN DE ÁREAS DESTINADAS A CAMPAMENTO Y PATIO DE MAQUINAS.	M2	150.00	10.20	1,530.00	
06.00	MANEJO Y CONTROL DE EMISIONES DE POLVO	Est	1.00	2,500.00	2,500.00	\$/. 11,335.00

COSTO DIRECTO

S/. 11335.00

ANEXO 6.3. CAPACITACIÓN DE EDUCACIÓN SANITARIA

PROYECTO: "DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE POR BOMBEO Y SANEAMIENTO BÁSICO DEL CASERÍO ISCOCONGA DEL DISTRITO DE

LLACANORA, PROVINCIA DE CAJAMARCA, DEPARTAMENTO DE CAJAMARCA"

DEPART.: CAJAMARCA **DISTRITO:** LLACANORA

FECHA: 01/07/2018 LOCALIDAD: CASERIO ISCOCONGA

CAPACITACIÓN DE EDUCACIÓN SANITARIA

Item	Descripción	Und.	Metrado	Precio S/.	Parcial \$/.
01.00.00	CAPACITACION EN A+O+M				\$/. 3,600.00
01.01.00	ORGANIZ. DE USUARIOS PARA IMPLEMENTACION DEL PROY.	Glb	1.00	S/. 600.00	S/. 600.00
01.02.00	CAPACITADOR EN A, O Y M SANEAMIENTO	Mes	2.00	S/. 1,500.00	\$/. 3,000.00
02.00.00	PROCESOS EDUCATIVOS				S/. 7,575.00
02.01.00	PARTES DEL SISTEMA				S/. 1,050.00
02.01.01	FORTALEC. ORGANIZ. AVANCES E IDENT.DEL SISTEMA	Glb	1.00	S/. 300.00	S/. 300.00
02.01.02	CAPACITADOR EN OYM SANEAMIENTO	Mes	0.50	S/. 1,500.00	S/. 750.00
02.02.00	FORTALECIMIENTO DE ORGANIZACIÓN				S/. 1,200.00
02.02.01	EQUIPO, HERRAMIENTAS Y MATERIALES	Glb	1.00	\$/. 300.00	S/. 300.00
02.02.02	CAPACITADOR EN OYM SANEAMIENTO	Mes	0.50	S/. 1,200.00	S/. 600.00
02.02.03	HERRAMIENTAS, MAT. Y EQUIPO PARA UNIDAD DE GESTIÓN.	glb	1.00	S/. 300.00	S/. 300.00
02.03.00	EDUCACIÓN SANITARIA				S/. 800.00
02.03.01	EQUIPO FACILITADOR DE EDUCACIÓN SANITARIA.	Mes	1.00	S/. 500.00	S/. 500.00
02.03.02	LINEA BASE	Glb	1.00	\$/. 300.00	S/. 300.00
02.04.00	EDUCACIÓN EN COMUNIDAD.				S/. 4,525.00
02.04.01	LINEA BASE	Glb	1.00	S/. 300.00	S/. 300.00
02.04.02	MOTIVANDO A LA COMUNIDAD PARA VIVIR MEJOR	Glb	1.00	S/. 650.00	S/. 650.00
02.04.03	MEJORANDO LOS ALREDEDORES DE LA CASA	Glb	1.00	S/. 650.00	S/. 650.00
02.04.04	MEJORANDO NUESTRA COCINA.	Glb	1.00	S/. 650.00	S/. 650.00
02.04.05	CUIDANDONOS PARA VIVIR MEJOR	Glb	1.00	S/. 650.00	S/. 650.00
02.04.06	CAPACITACIÓN A PROMSA	Glb	1.00	S/. 650.00	S/. 650.00
02.04.07	EDUCACIÓN SANITARIA EN INSTITUCIONES EDUCATIVAS	Glb	1.00	S/. 650.00	S/. 650.00
02.04.08	MATERIAL PARA EVALUACIÓN FINAL	Glb	1.00	S/. 325.00	S/. 325.00

PRESUPUESTO S/. 11,175.00 **TOTAL**

ANEXO 7: PRESUPUESTO GENERAL

02.02	LINEA DE IMPULSIÓN (L=323.68m)				12,001.88
02.02.01	OBRAS PRELIMINARES				1,524.54
02.02.01.01	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	323.68	3.17	1,026.07
02.02.01.02	TRAZO, NIVELACION Y REPLANTEO DE ZANJAS	m	323.68	1.54	498.47
02.02.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS				5,882.31
02.02.02.01	EXCAVACION EN TERRENO NORMAL DE $0.40~\mathrm{x}$ $0.80\mathrm{m}$ P/TUB	m3	103.98	32.36	3,364.79
02.02.02.02	REFINE Y NIVELACION DE FONDO PARA ZANJA P/TUB. AGUA	m	323.68	0.74	239.52
02.02.02.03	CAMA DE APOYO C/MAT. PROPIO. ZARANDEADO PARA TUBERIA DE AGUA E=0.10 m	m	323.68	1.18	381.94
02.02.02.04	PRIMER RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.40 m	m	323.68	2.45	793.02
02.02.02.05	SEGUNDO RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 m	m	323.68	2.59	838.33
02.02.02.06	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE Dp=30m	m3	16.68	15.87	264.71
02.02.03	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIAS				3,165.59
02.02.03.01	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10	m	323.68	8.83	2,858.09
02.02.03.02	PRUEBA HIDRAULICA Y DESINFECCION P/TUBERIA DE AGUA POTABLE	m	323.68	0.95	307.50
02.02.04	SUMINISTRO E INSTALACION DE BOMBA 1.5 HP				1,429.44
02.02.04.01	SUMINISTRO E INSTALACIÓN DE BOMBA DE 1.5 HP	glb	1.00	1,429.44	1,429.44
02.03	RESERVORIO CUADRADO APOYADO V=20m3				16,952.16
02.03.01	TRABAJOS PRELIMINARES				286.61
02.03.01.01	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	54.80	3.17	173.72
02.03.01.02	TRAZO Y REPLANTEO PARA RESERVORIO	m2	54.80	2.06	112.89
02.03.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS				812.27
02.03.02.01	EXCAVACION PARA ESTRUCTURAS	m3	11.18	31.74	354.85
02.03.02.02	REFINE NIVELACIÓN Y COMPACTACIÓN	m2	23.72	5.04	119.55
02.03.02.03	LECHO DE GRAVA	m3	0.38	179.76	68.31
02.03.02.04	ELIMIN. DE MATERIAL EXCED. D=30.M (A MANO C/CARRETILLA)	m3	16.66	16.18	269.56
02.03.03	OBRAS DE CONCRETO SIMPLE				841.17
02.03.03.01	CONCRETO f c=100 KG/CM2-SOLADO, E=4"	m3	1.44	271.76	391.33

02.03.03.02	CONCRETO EN VEREDA f'c=140 KG/cm2	m3	1.31	343.39	449.84
02.03.04	OBRAS DE CONCRETO ARMADO				9,743.05
02.03.04.01	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO NORMAL	m2	86.44	32.50	2,809.30
02.03.04.02	CONCRETO F`C=210 kg/cm2	m3	11.79	388.01	4,574.64
02.03.04.03	CONCRETO f'c=175 kg/cm2	m3	0.47	339.43	159.53
02.03.04.04	ACERO fy=4200 kg/cm2 GRADO 60	kg	555.45	3.96	2,199.58
02.03.05	REVOQUES Y ENLUCIDOS				2,642.03
02.03.05.01	TARRAJEO DE EXTERIORES, 1:5 E=1.5 cm	m2	59.17	20.48	1,211.80
02.03.05.02	TARRAJEO INTERIOR CON	m2	44.28	29.40	1,301.83
	IMPERMEABILIZANTE				
02.03.05.03	MORTERO 1:5 EN LOSA DE FONDO	m2	4.00	32.10	128.40
02.03.06	VALVULAS Y ACCESORIOS				125.22
02.03.06.01	ACCES. PARA RESERVORIO (E=2" Y S=2")	und	1.00	125.22	125.22
02.03.07	VARIOS				2,501.81
02.03.07.01	TAPA METALICA SANITARIA DE 0.60x0.60 m	und	1.00	203.56	203.56
02.03.07.02	TAPA METALICA SANITARIA DE 1.00 X 1.00 m	und	1.00	273.56	273.56
02.03.07.03	INSTALACION DE HIPOCLORADOR DE FLUJO -	und	1.00	262.26	262.26
	DIFUSOR				
02.03.07.04	PINTURA CON ESMALTE	m2	59.17	12.12	717.14
02.03.07.05	CERCO DE PROTECCIÓN CON ALAMBRES DE	glb	1.00	716.95	716.95
	PÚAS				
02.03.07.06	ESCALERA INTERIOR EN RESERVORIO	und	1.00	258.50	258.50
02.03.07.07	CURADO DE CONCRETO	m2	107.45	0.65	69.84
02.04	RED DE DISTRIBUCION Y CONEXIÓN DOMICILIARIA				197,175.60
	(L=3879.27m)				
02.04.01	TRABAJOS PRELIMINARES				18,659.29
02.04.01.01	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	3,879.27	3.17	12,297.29
02.04.01.02	TRAZO, NIVELACION Y REPLANTEO DE ZANJAS	m	3,879.27	1.64	6,362.00
	CON EQUIPO				
02.04.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS				155,429.71
02.04.02.01	EXCAVACION EN TERRENO NORMAL DE 0.40 x	m3	3,879.27	32.36	125,533.18
00 04 00 00	0.65m P/TUB		2.070.07	0.74	0.070.00
02.04.02.02	REFINE Y NIVELACION DE FONDO PARA ZANJA 0.40x0.65 m P/TUB. AGUA	m	3,879.27	0.74	2,870.66
02.04.02.03	CAMA DE APOYO PARA TUBERIA DE AGUA	m	2 970 27	1.18	A 577 5A
UZ.U 4 .UZ.U3	e=0.10m (ZANJA DE 0.40x0.65m)	m	3,879.27	1.10	4,577.54
02.04.02.04	PRIMER RELLENO COMPACTADO DE ZANJA	m	3,879.27	2.45	9,504.21
32.01.02.01	CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 m		0,010.21	2.10	3,001.21
02.04.02.05		m	3,879.27	2.94	11,405.05
			-		•

SEGUNDO RELLENO COMPACTADO DE ZANJA

CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 m

	CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 M				
02.04.02.06	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE	m3	96.98	15.87	1,539.07
	Dp=30m				
02.04.03	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIAS				22,858.19
02.04.03.01	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10	m	185.71	8.34	1,548.82
02.04.03.02	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/4" C-10	m	886.22	8.83	7,825.32
02.04.03.03	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 3/4" C-10	m	902.97	3.66	3,304.87
02.04.03.04	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1/2" C-10	m	1,904.36	3.41	6,493.87
02.04.03.05	PRUEBA HIDRAULICA	m	3,879.27	0.95	3,685.31
02.04.04	SUMINISTRO E INSTALACION DE ACCESORIOS-				228.41
	CONEXION				
02.04.04.01	SUMINISTRO E INSTALACION DE ACCESORIOS	glb	1.00	228.41	228.41
02.05	SUMINISTRO E INSTALACION DE VALVULAS				13,813.03
02.05.01	VALVULAS DE CONTROL(08 UND)				6,660.52
02.05.01.01	TRABAJOS PRELIMINARES				13.57
02.05.01.01.01	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	2.88	3.17	9.13
02.05.01.01.02	TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR	m2	2.88	1.54	4.44
02.05.01.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS				169.46
02.05.01.02.01	EXCAVACION MANUAL EN TERRENO	m3	2.02	50.79	102.60
	NATURAL				
02.05.01.02.02	REFINE, NIVELACION Y COMPACTACION DE FONDO	m2	2.88	4.69	13.51
02.05.01.02.03	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE	m3	2.52	21.17	53.35
02.05.01.03	OBRAS DE CONCRETO SIMPLE				1,563.55
02.05.01.03.01	CONCRETO fc=175 kg/cm2, SIN MEZCLADORA	m3	1.12	339.43	380.16
02.05.01.03.02	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO	m2	22.40	52.83	1,183.39
02.05.01.04	REVOQUES, ENLUCIDOS Y MOLDURAS				726.44
02.05.01.04.01	TARRAJEO EN INTERIORES Y EXTERIORES	m2	24.32	29.87	726.44
	CON MORTERO 1:5 x 1.5 cm				
02.05.01.05	VALVULAS Y ACCESORIOS				2,542.60
02.05.01.05.01	VALVULA COMPUERTA DE 1/2" + ACCESORIOS	glb	2.00	280.49	560.98
02.05.01.05.02	VALVULA COMPUERTA DE 3/4" + ACCESORIOS	glb	3.00	292.37	877.11
02.05.01.05.03	VALVULA COMPUERTA DE 11/4" + ACCESORIOS	glb	3.00	368.17	1,104.51
02.05.01.06	VARIOS				1,644.90

02.05.01.06.01	SUM E INST. TAPA METALICA SANITARIA DE 0.40x0.40 m, E=1/8"	und	8.00	203.56	1,628.48
02.05.01.06.02	CAMA DE GRAVA MAX=1/2"	m3	0.26	63.17	16.42
02.05.02	VALVULAS DE PURGA(08 UND)				7,152.51
02.05.02.01	TRABAJOS PRELIMINARES				37.68
02.05.02.01.01	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	8.00	3.17	25.36
02.05.02.01.02	TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR	m2	8.00	1.54	12.32
02.05.02.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS				367.50
02.05.02.02.01	EXCAVACION MANUAL EN TERRENO	m3	4.32	50.79	219.41
	NATURAL				
02.05.02.02.02	REFINE, NIVELACION Y COMPACTACION DE FONDO	m2	7.20	4.69	33.77
02.05.02.02.03	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE	m3	5.40	21.17	114.32
02.05.02.03	OBRAS DE CONCRETO SIMPLE				1,824.22
02.05.02.03.01	CONCRETO fc=175 kg/cm2, SIN MEZCLADORA	m3	1.88	339.43	638.13
02.05.02.03.02	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO	m2	21.92	54.11	1,186.09
02.05.02.04	REVOQUES, ENLUCIDOS Y MOLDURAS				1,041.87
02.05.02.04.01	TARRAJEO EN INTERIORES Y EXTERIORES	m2	34.88	29.87	1,041.87
	CON MORTERO 1:5 x 1.5 cm				
02.05.02.05	VALVULAS Y ACCESORIOS				2,243.92
02.05.02.05.01	VALVULA COMPUERTA DE 1/2" + ACCESORIOS	glb	8.00	280.49	2,243.92
02.05.02.06	VARIOS				1,637.32
02.05.02.06.01	TAPA METALICA SANITARIA DE 0.50x0.60 m, E=1/8" INCL. MACO METALICO	und	8.00	203.56	1,628.48
02.05.02.06.02	CAMA DE GRAVA MAX=1/2"	m3	0.14	63.17	8.84
02.06	LAVADERO DOMICILIARIOS(68 UND)				48,664.94
02.06.01	TRABAJOS PRELIMINARES				384.33
02.06.01.01	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	81.60	3.17	258.67
02.06.01.02	TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR	m2	81.60	1.54	125.66
02.06.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS				3,351.45
02.06.02.01	EXCAVACION MANUAL EN TERRENO NATURAL	m3	51.41	50.79	2,611.11
02.06.02.02	RELLENO CON MATERIAL PROPIO	m3	48.96	14.11	690.83
02.06.02.03	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE	m3	3.06	16.18	49.51
02.06.03	OBRAS DE CONCRETO SIMPLE				525.40
02.06.03.01	CONCRETO CICLOPEO 1:10 + 20% P.M.	m3	2.45	214.45	525.40
02.06.04	OBRAS DE CONCRETO ARMADO				18,017.37
02.06.04.01	CONCRETO fc=210 kg/cm2; SIN MEZCLADORA	m3	9.26	404.90	3,749.37
02.06.04.02	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO	m2	219.57	52.83	11,599.88

02.06.04.03	ACERO CORRUGADO FY= 4200 kg/cm2 GRADO 60	kg	650.76	4.10	2,668.12
02.06.05	ALBAÑILERIA				4,894.26
02.06.05.01	MURO DE LADRILLO CARAVISTA DE 18 APAREJO DE SOGA	m2	73.62	66.48	4,894.26
02.06.06	REVOQUES, ENLUCIDOS Y MOLDURAS				10,080.37
02.06.06.01	TARRAJEO CON IMPERMEABILIZANTE C:A, 1:5, DILUCIÓN IMP:AGUA, 1:13, E=1.5cm, ACABADO PULIDO	m2	87.38	61.88	5,407.07
02.06.06.02	TARRAJEO DE MUROS INT. Y EXT. C:A 1:2, E=1.5CM	m2	157.35	29.70	4,673.30
02.06.07	ACCESORIOS				11,411.76
02.06.07.01	ACCESORIOS DE DESAGUE DE LAVADERO	und	68.00	167.82	11,411.76
03	SISTEMA DE SANEAMIENTO				681,920.39
03.01	UBS CON ARRASTRE HIDRAULICO(70 UND)				552,874.44
03.01.01	OBRAS PRELIMINARES				3,209.16
03.01.01.01	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	681.35	3.17	2,159.88
03.01.01.02	TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR	m2	681.35	1.54	1,049.28
03.01.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS				12,082.35
03.01.02.01	EXCAVACION DE ZANJAS PARA CIMIENTOS	m3	119.62	31.74	3,796.74
03.01.02.02	NIVELACION INTERIOR Y COMPACTACION	m2	774.13	1.21	936.70
03.01.02.03	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE	m3	149.52	15.87	2,372.88
	Dp=30m				
03.01.02.04	AFIRMADO PARA PISOS Y CIMENTACION	m2	199.36	24.96	4,976.03
	E=0.15M				
03.01.03	OBRAS DE CONCRETO SIMPLE				76,854.33
03.01.03.01	CIMIENTOS CORRIDOS 1:10 +30% PG	m3	119.62	216.45	25,891.75
03.01.03.02	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO PARA CIMIENTOS	m2	120.75	32.50	3,924.38
03.01.03.03	SOBRECIMIENTO MEZCA C:H=1:8 +25% P.M	m3	9.06	184.63	1,672.75
03.01.03.04	CONCRETO fc=175 kg/cm2 EN PISOS PULIDO Y COLOREADO H=0.10M	m2	681.35	47.49	32,357.31
03.01.03.05	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO	m2	49.35	54.11	2,670.33
03.01.03.06	CONCRETO fc=175 kg/cm2 EN VEREDA PULIDO	m2	161.00	64.21	10,337.81
	Y COLOREADO H=0.10M				
03.01.04	OBRAS DE CONCRETO ARMADO				46,011.71
03.01.04.01	COLUMNAS				26,312.08
03.01.04.01.01	CONCRETO fc=210 kg/cm2; EN COLUMNAS	m3	14.18	466.27	6,611.71

03.01.04.01.02	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE COLUMNAS	m2	213.47	32.50	6,937.78
03.01.04.01.03	ACERO fy=4200 kg/cm2 PARA COLUMNAS	kg	3,067.93	4.16	12,762.59
03.01.04.02	VIGAS	-			19,699.63
03.01.04.02.01	CONCRETO F'C=210 kg/cm2; PARA VIGAS	m3	12.29	466.27	5,730.46
03.01.04.02.02	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO PARA VIGAS	m2	171.50	32.50	5,573.75
03.01.04.02.03	ACERO fy=4200 kg/cm2 GRADO 60 PARA VIGAS	kg	2,018.13	4.16	8,395.42
03.01.05	ESTRUCTURA DE MADERA PARA TECHO				95,865.35
03.01.05.01	CORREAS DE MADERA 2"x2"x11"	und	280.00	207.62	58,133.60
03.01.05.02	VIGUETAS DE MADERA DE 2"x 3"x 11"	und	210.00	65.30	13,713.00
03.01.05.03	TECHO DE FIBROCEMENTO DE	m2	768.60	31.25	24,018.75
	3.05x1.10x4.00mm				
03.01.06	MUROS Y TABIQUES				64,092.04
03.01.06.01	MURO DE LADRILLO CARAVISTA APAREJO DE	m2	964.08	66.48	64,092.04
	SOGA				
03.01.07	TARRAJEOS				33,656.24
03.01.07.01	TARRAJEO EN MUROS INTERIORES	m2	989.17	18.71	18,507.37
03.01.07.02	TARRAJEO DE SUPERFICIE DE COLUMNAS	m2	201.60	18.71	3,771.94
	CON C:A 1:5				
03.01.07.03	TARRAJEO DE SUPERFICIE DE VIGAS CON C:A 1:5	m2	171.50	18.71	3,208.77
03.01.07.04	VESTIDURA DE DERRAMES EN PUERTAS, VENTANAS Y VANOS C:A 1:5	m	500.50	16.32	8,168.16
03.01.08	ZOCALOS				11,789.74
03.01.08.01	ZOCALO DE CEMENTO PULIDO Y COLOREADO H=1.20-1.80m	m2	577.08	20.43	11,789.74
03.01.09	CONTRAZOCALOS				7,051.59
03.01.09.01	CONTRAZOCALO CEMENTO FROTACHADO	m2	661.50	10.66	7,051.59
	H=20 cm , e=1.5cm, C:A=1:2				
03.01.10	CARPINTERIA DE MADERA				25,790.80
03.01.10.01	PUERTA CONTRAPLACADA PARA UBS DE 2.00X0.75M (INCL. MARCO, CERRAJERIA PINTURA E INST.)	und	70.00	293.44	20,540.80
03.01.10.02	VENTANAS PARA UBS DE 0.40X0.75M (INCLUYE MARCO, CERRAJERIA PINTURA E INSTALACIÓN)	und	70.00	75.00	5,250.00
03.01.11	VIDRIOS				12,530.37
03.01.11.01	VIDRIO SEMIDOBLE	p2	376.74	33.26	12,530.37
03.01.12	PINTURA				13,784.42
03.01.12.01	PINTURA LATEX EN MUROS EXTERIORES	m2	983.50	8.55	8,408.93

03.01.12.02	PINTURA LATEX EN MUROS INTERIORES	m2	224.70	9.66	2,170.60
03.01.12.03	PINTURA LATEX EN VIGAS Y COLUMNAS	m2	416.22	7.70	3,204.89
03.01.13	INSTALACIONES SANITARIAS				75,672.84
03.01.13.01	DESAGUE				60,498.35
03.01.13.01.01	INODORO TANQUE BAJO BLANCO	pza	70.00	199.73	13,981.10
03.01.13.01.02	LAVATORIO DE PARED BLANCO 1 LLAVE	pza	70.00	114.26	7,998.20
03.01.13.01.03	SUMINISTRO E INSTALACION DE DUCHA + KID DE ACCESORIOS (TOALLERA, JABONERA, PAPELERA, GANCHO, CORTINA INC. SOPORTE)	pza	65.00	40.39	2,625.35
03.01.13.01.04	SALIDAS DE PVC SAL PARA DESAGUE DE 2	pto	70.00	81.59	5,711.30
03.01.13.01.05	SALIDAS DE PVC SAL PARA DESAGUE DE 4"	pto	70.00	72.65	5,085.50
03.01.13.01.06	SALIDAS DE PVC SAL PARA VENTILACION DE	pto	70.00	70.64	4,944.80
	4"	P. C	. 0.00	. • • • •	.,
03.01.13.01.07	TUBERIA PVC SAL 2"	m	571.90	4.67	2,670.77
03.01.13.01.08	TUBERIA PVC SAL 4"	m	346.50	11.80	4,088.70
03.01.13.01.09	SUMIDERO DE BRONCE DE 2"	pza	70.00	49.78	3,484.60
03.01.13.01.10	REGISTRO DE BRONCE 2"	pza	70.00	63.80	4,466.00
03.01.13.01.11	CAJA DE REGISTRO DE DESAGUE 12" X 24"	pza	69.00	78.87	5,442.03
03.01.13.02	AGUA				15,174.49
03.01.13.02.01	SALIDA DE AGUA CON TUBERIA DE PVC-SAP	pto	210.00	32.14	6,749.40
	1/2"				
03.01.13.02.02	TUBERIA PVC SAP CLASE 10 1/2"	m	625.80	3.86	2,415.59
03.01.13.02.03	VALVULA DE CONTROL D=1/2"	m	70.00	85.85	6,009.50
03.01.14	INSTALACIONES ELÉCTRICAS				74,483.50
03.01.14.01	SALIDA PARA CENTROS DE LUZ C/ INTERRUPTOR SIMPLE	pto	140.00	31.27	4,377.80
03.01.14.02	SALIDA PARA TOMACORRIENTE	pto	70.00	43.91	3,073.70
03.01.14.03	CABLEADO thw 2.5 mm2	pto	1,400.00	32.65	45,710.00
03.01.14.04	ENTUBADO PVC SEL 1/2"	pto	700.00	30.46	21,322.00
03.02	INSTALACION DE BIODIGESTOR				129,045.95
	AUTOLIMPIABLE(69 UND)				
03.02.01	TRABAJOS PRELIMINARES				2,026.95
03.02.01.01	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	430.35	3.17	1,364.21
03.02.01.02	TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR	m2	430.35	1.54	662.74
03.02.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS				20,579.16
03.02.02.01	EXCAVACION MANUAL	m3	331.91	31.74	10,534.82
03.02.02.02	RELLENO CON MATERIAL PROPIO	m3	169.11	14.11	2,386.14
03.02.02.03	RELLENO DE POZO DE INFILTRACIÓN CON PIEDRA DE 2"-4"	m3	17.50	57.92	1,013.60

03.02.02.04	RELLENO DE POZO DE INFILTRACIÓN CON PIEDRA DE 4"-6"	m3	24.50	52.67	1,290.42
03.02.02.05	RELLENO DE POZO DE INFILTRACIÓN CON PIEDRA DE 6"-8"	m3	35.00	47.42	1,659.70
03.02.02.06	CAPA PROTECTORA DE PLASTICO	m2	70.00	3.59	251.30
03.02.02.07	NIVELACION Y COMPACTACION	m2	176.43	1.21	213.48
03.02.02.08	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE Dp=30m	m3	203.51	15.87	3,229.70
03.02.03	INSTALACION DEL BIODIGESTOR				106,439.84
03.02.03.01	CONCRETO f c=100 KG/CM2-SOLADO, E=4"	m2	44.16	24.01	1,060.28
03.02.03.02	SUMINISTRO Y COLOCACION DE BIODIGESTOR 600LT+ACCESORIOS	pza	69.00	1,211.01	83,559.69
03.02.03.03	TUBERIA PVC SAL 2" PARA BIODIGESTOR	m	276.00	4.67	1,288.92
03.02.03.04	CAJA DE DISTRIBUCION 12"x 24"	pza	69.00	88.10	6,078.90
03.02.03.05	CAJA DE REGISTRO DE LODOS	und	69.00	209.45	14,452.05
04	FLETE				40,302.99
04.01	FLETE TERRESTRE				40,302.99
04.01.01	FLETE TERRESTRE	glb	1.00	40,302.99	40,302.99
05	MITIGACION AMBIENTAL				11,335.00
05.01	MITIGACION DEL IMPACTO AMBIENTAL	glb	1.00	11,335.00	11,335.00
06	CAPACITACION				11,175.00
06.01	CAPACITACION DE EDUCACION SANITARIA	glb	1.00	11,175.00	11,175.00
	COSTO DIRECTO				1,039,817.19
	GASTOS GENERALES (8.24%)				85,680.94
	UTILIDAD (5%)			=========	51,990.86
	SUB TOTAL				1,177,488.99
	IMPUESTO IGV 18%				211,948.02
	PRESUPUESTO TOTAL			=======	1,389,437.01

SON: UN MILLON TRESCIENTOS OCHENTA Y NUEVE MIL CUATROCIENTOS TREINTA Y SIETE Y 1/100 NUEVOS SOLES

ANEXO 8: ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

Partida	02.01.01.01		LIMF	PIEZA DEL TERRENO IUAL				
Rendimiento	m2/DIA 120	0.0000	EQ.	120.0000		Costo unitario directo por : m2	3.17	
Código	Descripción Recurso	Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	Mario de Obra		hh	3.0000	0.2000	15.41	3.08 3.08
		Equipos						3.00
0301010006	HERRAMIENTAS MANUA	ALES		%mo		3.0000	3.08	0.09 0.09
Partida	02.01.01.02			ZO Y REPLANTEO LIMINAR				
Rendimiento	m2/DIA 250	0.0000	EQ.	250.0000		Costo unitario directo por : m2	2.90	
Código	Descripción Recurso	Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	mano de Obia		hh	2.0000	0.0640	15.41	0.99
0101030000	TOPOGRAFO			hh	1.0000	0.0320	15.90	0.51
		Materiales						1.50
0205040002	CORDEL #36	iviateriales		m		0.0300	0.40	0.01
02130300010001	YESO BOLSA 28 kg			bol		0.0100	8.00	0.08
0231040002	ESTACAS DE MADERA	TORNILLO TRATA		p2		0.0200	5.00	0.10
0240020016	PINTURA ESMALTE SIN	TETICO		gal		0.0050	30.51	0.15
0276010015	WINCHA			und		0.0030	70.00	0.21
								0.55
		Equipos						
0301000011	TEODOLITO			hm	1.0000	0.0320	20.00	0.64
0301000022	NIVEL TOPOGRAFICO			hm	1.0000	0.0320	5.00	0.16
0301010006	HERRAMIENTAS MANUA	ALES		%mo		3.0000	1.50	0.05
B. #1			EXC	AVACION MANUAL				0.85
Partida	02.01.02.01		EN T	ERRENO NATURAL				
Rendimiento	m3/DIA 2.50	000	EQ.	2.5000		Costo unitario directo por : m3	50.79	
Código	Descripción Recurso	Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON			hh	1.0000	3.2000	15.41	49.31 49.31
0301010006	HERRAMIENTAS MANUA	Equipos ALES		%mo		3.0000	49.31	1.48 1.48
Partida	02.01.02.02		REF COM	INE, NIVELACION Y IPACTACIÓN DE FONDO				

Rendimiento	m2/DIA	100.0000	EQ.	100.0000		Costo unitario directo por : m2	4.69	
Código	Descripción Re	ecurso Mano de Obr	_	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	Mano de Obr	d	hh	1.0000	0.0800	15.41	1.23
0101010005		E EQUIPO LIVIANO		hh	1.0000	0.0800	17.17	1.23
0101010000002	OI LIVADOR DE	LEQUII O LIVIANO		1111	1.0000	0.0000	17.17	2.60
		Materiales						2.00
0207070002	AGUA	materialee		m3		0.0020	6.00	0.01
								0.01
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTA			%mo		3.0000	2.60	0.08
0301100008		RA VIBRATORIA TIPO P	PLANCHA 4	hm	1.0000	0.0800	25.00	2.00
	HP							2.08
								2.08
Partida	02.01.02.03			IINACION DE ERIAL EXCEDENTE 30m				
Rendimiento	m3/DIA	8.0000	EQ.	8.0000		Costo unitario directo por : m3	15.87	
Código	Descripción Re	curso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
3		Mano de Obr	a					
0101010005	PEON			hh	1.0000	1.0000	15.41	15.41
								15.41
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTA	S MANUALES		%mo		3.0000	15.41	0.46
								0.46
			201	10DETO 5 400				
Partida	02.01.03.01		kg/c	CRETO fc=100 m2				
Rendimiento	m3/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : m3	271.76	
Código	Descripción Re	curso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
3		Mano de Obr	a					
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.8000	20.89	16.71
0101010004	OFICIAL			hh	1.0000	0.8000	17.15	13.72
0101010005	PEON			hh	6.0000	4.8000	15.41	73.97
								104.40
		Materiales						
02070100010002	PIEDRA CHANG	CADA 1/2"		m3		0.6400	40.00	25.60
02070200010002	ARENA GRUES	SA .		m3		0.6800	52.20	35.50
0207070002	AGUA			m3		0.1900	6.00	1.14
0213010001	CEMENTO POF	RTLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		4.5000	22.20	99.90
		_						162.14
000404000		Equipos		0/			404 15	
0301010006	HERRAMIENTA	S MANUALES		%mo		5.0000	104.40	5.22
								5.22
Partida	02.01.03.02		CON kg/c	CRETO f'c=175 m2				

Rendimiento	m3/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : m3	339.43	
Código	Descripción Recur			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	0.8000	20.89	16.71
0101010003	OFICIAL			hh	1.0000	0.8000	17.15	13.72
0101010005	PEON			hh	5.0000	4.0000	15.41	61.64
								92.07
00070400040000		Materiales		2		0.0000	40.00	20.00
02070100010002 02070200010002	PIEDRA CHANCAD ARENA GRUESA	A 1/2"		m3 m3		0.8000 0.4000	40.00 52.20	32.00 20.88
02070200010002	AGUA			m3		0.4000	6.00	1.12
0213010001		AND TIPO I (42.5 kg)		bol		8.0000	22.20	177.60
0210010001	OLMLINIO I OIVIL	110 Til OT (42.5 kg)		501		0.0000	22.20	231.60
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS M	IANUALES		%mo		3.0000	92.07	2.76
03012900010002		NCRETO 4 HP 1.35"		hm	1.0000	0.8000	10.00	8.00
0301290005	MEZCLADORA DE p3	CONCRETO TAMBOR 18	HP 11	hm	1.0000	0.8000	6.25	5.00
	ρυ							15.76
Partida	02.01.03.03			DRA ASENTADA CON RTERO C:A=1:8				
Rendimiento	m2/DIA	20.0000	EQ.	20.0000		Costo unitario directo por : m2	62.62	
Código	Descripción Recur			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
040404000	00504010	Mano de Obra			4 0000	0.4000	00.00	0.00
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.4000	20.89	8.36
0101010004 0101010005	OFICIAL PEON			hh hh	1.0000 6.0000	0.4000 2.4000	17.15 15.41	6.86 36.98
0101010005	PEON			1111	0.0000	2.4000	13.41	52.20
		Materiales						
02070100050001	PIEDRA MEDIANA	DE 4"		m3		0.1200	32.00	3.84
02070200010001	ARENA FINA			m3		0.0350	48.14	1.68
0213010001	CEMENTO PORTLA	AND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.1500	22.20	3.33
								8.85
0204040006	LIEDDAMIENTACA	Equipos		9/ ma		2 0000	E2 20	1 57
0301010006	HERRAMIENTAS M	IANUALES		%mo		3.0000	52.20	1.57 1.57
								1.37
Partida	02.01.04.01		kg/c	ICRETO fc=210 m2; SIN CLADORA				
Rendimiento	m3/DIA	12.0000	EQ.	12.0000		Costo unitario directo por : m3	404.90	
Código	Descripción Recur			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	2.0000	1.3333	20.89	27.85
0101010003	OFICIAL			hh hh	2.0000	1.3333	20.89 17.15	27.85
0101010004	PEON			hh	10.0000	6.6667	17.13	102.73
0 10 10 10000	LON			1111	10.0000	0.0007	13.41	153.45
		Materiales						
02070100010002	PIEDRA CHANCAD	A 1/2"		m3		0.5500	40.00	22.00

02070200010002 0207070002	ARENA GRUESA AGUA	A		m3 m3		0.5400 0.1850	52.20 6.00	28.19 1.11
0213010001	CEMENTO POR	TLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		8.4300	22.20	187.15
		Equipos						238.45
0301010006	HERRAMIENTAS	• •		%mo		5.0000	153.45	7.67
03012900010005		CONCRETO 4 HP 2.40"		hm	1.0000	0.6667	8.00	5.33
								13.00
Partida	02.01.04.02			OFRADO Y ENCOFRADO				
Rendimiento	m2/DIA	9.0000	EQ.	9.0000		Costo unitario directo por : m2	52.83	
Código	Descripción Rec	curso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.8889	20.89	18.57
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.8889	15.41	13.70 32.27
		Materiales						OZ.IZ.
02040100010001	ALAMBRE NEGF	RO RECOCIDO Nº 8		kg		0.2000	3.81	0.76
02041200010005	CLAVOS PARA I	MADERA CON CABEZA DE 3"		kg		0.1500	3.39	0.51
0231230002	MADERA NACIO	NAL PARA ENCOFRADO		p2		4.0700	4.50	18.32
		Fanina						19.59
0301010006	HERRAMIENTAS	Equipos S MANUALES		%mo		3.0000	32.27	0.97
0001010000	TILITIVAMILITA	MANUALLO		701110		0.0000	52.21	0.97
				RO CORRUGADO				
Partida	02.01.04.03			RO CORRUGADO 4200 kg/cm2 GRADO				
		272 222	FY= 60	4200 kg/cm2 GRADO		Costo unitario	4.40	
Partida Rendimiento	02.01.04.03 kg/DIA	250.0000	FY= 60	4200 kg/cm2 GRADO		Costo unitario directo por : kg	4.10	
			FY= 60	4200 kg/cm2 GRADO	Cuadrilla	directo por : kg	4.10 Precio S/.	Parcial S/.
Rendimiento	kg/DIA		FY= 60	4200 kg/cm2 GRADO 250.0000	Cuadrilla	directo por : kg		Parcial S/.
Rendimiento Código 0101010003	kg/DIA Descripción Rec OPERARIO	curso	FY= 60	4200 kg/cm2 GRADO 250.0000 Unidad hh	1.0000	Cantidad 0.0320	Precio S/. 20.89	0.67
Rendimiento Código	kg/DIA Descripción Rec	curso	FY= 60	4200 kg/cm2 GRADO 250.0000 Unidad		directo por : kg	Precio S/.	0.67 0.55
Rendimiento Código 0101010003	kg/DIA Descripción Rec OPERARIO	curso	FY= 60	4200 kg/cm2 GRADO 250.0000 Unidad hh	1.0000	Cantidad 0.0320	Precio S/. 20.89	0.67
Rendimiento Código 0101010003	kg/DIA Descripción Rec OPERARIO	curso Mano de Obra Materiales	FY= 60	4200 kg/cm2 GRADO 250.0000 Unidad hh	1.0000	Cantidad 0.0320	Precio S/. 20.89	0.67 0.55
Rendimiento Código 0101010003 0101010004	kg/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL ALAMBRE NEGF ACERO CORRU	curso Mano de Obra Materiales	FY= 60 EQ.	4200 kg/cm2 GRADO 250.0000 Unidad hh hh	1.0000	Cantidad 0.0320 0.0320	Precio S/. 20.89 17.15	0.67 0.55 1.22
Rendimiento Código 0101010003 0101010004	kg/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL ALAMBRE NEGR	Mano de Obra Materiales RO N° 16	FY= 60 EQ.	4200 kg/cm2 GRADO 250.0000 Unidad hh	1.0000	Cantidad 0.0320 0.0320 0.0600	Precio S/. 20.89 17.15	0.67 0.55 1.22 0.23
Rendimiento Código 0101010003 0101010004	kg/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL ALAMBRE NEGF ACERO CORRU	Mano de Obra Materiales RO N° 16	FY= 60 EQ.	4200 kg/cm2 GRADO 250.0000 Unidad hh hh	1.0000	Cantidad 0.0320 0.0320 0.0600	Precio S/. 20.89 17.15	0.67 0.55 1.22 0.23 2.54
Rendimiento Código 0101010003 0101010004	kg/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL ALAMBRE NEGF ACERO CORRU	Mano de Obra Materiales RO N° 16 GADO fy = 4200 kg/cm2 GRAD	FY= 60 EQ.	4200 kg/cm2 GRADO 250.0000 Unidad hh hh	1.0000	Cantidad 0.0320 0.0320 0.0600	Precio S/. 20.89 17.15	0.67 0.55 1.22 0.23 2.54
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 02040100020001 0204030001	kg/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL ALAMBRE NEGF ACERO CORRU 60 HERRAMIENTAS	Mano de Obra Materiales RO N° 16 GADO fy = 4200 kg/cm2 GRAD	FY= 60 EQ.	4200 kg/cm2 GRADO 250.0000 Unidad hh hh	1.0000	Cantidad 0.0320 0.0320 0.0600 1.0700	20.89 17.15 3.81 2.37	0.67 0.55 1.22 0.23 2.54 2.77 0.04 0.07
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 02040100020001 0204030001	kg/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL ALAMBRE NEGF ACERO CORRU 60 HERRAMIENTAS	Mano de Obra Materiales RO N° 16 GADO fy = 4200 kg/cm2 GRAD Equipos MANUALES	FY= 60 EQ.	4200 kg/cm2 GRADO 250.0000 Unidad hh hh kg kg kg	1.0000	Cantidad 0.0320 0.0320 0.0600 1.0700	20.89 17.15 3.81 2.37	0.67 0.55 1.22 0.23 2.54 2.77
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 02040100020001 0204030001	kg/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL ALAMBRE NEGF ACERO CORRU 60 HERRAMIENTAS	Mano de Obra Materiales RO N° 16 GADO fy = 4200 kg/cm2 GRAD Equipos MANUALES	FY= 60 EQ.	4200 kg/cm2 GRADO 250.0000 Unidad hh hh hh kg kg kg %mo hm RAJEO CON ERMEABILIZANTE MEZCL	1.0000 1.0000 0.5000	Cantidad 0.0320 0.0320 0.0600 1.0700	20.89 17.15 3.81 2.37	0.67 0.55 1.22 0.23 2.54 2.77 0.04 0.07
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 02040100020001 0204030001 0301010006 03013300020003	kg/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL ALAMBRE NEGF ACERO CORRU 60 HERRAMIENTAS CIZALLA PARA C	Mano de Obra Materiales RO N° 16 GADO fy = 4200 kg/cm2 GRAD Equipos MANUALES	FY= 60 EQ.	4200 kg/cm2 GRADO 250.0000 Unidad hh hh hh kg kg kg %mo hm RAJEO CON ERMEABILIZANTE MEZCL	1.0000 1.0000 0.5000	Cantidad 0.0320 0.0320 0.0600 1.0700	20.89 17.15 3.81 2.37	0.67 0.55 1.22 0.23 2.54 2.77 0.04 0.07

		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.6667	20.89	13.93
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.3333	15.41	5.14
								19.07
		Materiales						
02070200010001	ARENA FINA			m3		0.0200	48.14	0.96
0207070002	AGUA			m3		0.0060	6.00	0.04
0213010001	CEMENTO PORTLAND	TIPO I (42.5 kg)		bol		0.1170	22.20	2.60
02221700010044	ADITIVO IMPERMEAB	ILIZANTE		gal		0.1100	19.90	2.19
0272040053	REGLA DE MADERA			p2		0.0250	2.09	0.05
								5.84
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MAN	UALES		%mo		5.0000	19.07	0.95
								0.95
Partida	02.01.05.02			RAJEO EN MUROS INTER e=1.5cm	IORES Y EX	TERIORES; C:A		
Rendimiento	m2/DIA 1	4.0000	EQ.	14.0000		Costo unitario directo por : m2	20.81	
Código	Descripción Recurso	Maria da Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	0.5714	20.89	11.94
				hh hh	0.5000		15.41	4.40
0101010005	PEON			1111	0.5000	0.2857	13.41	16.34
		Materiales						10.54
02070200010001	ARENA FINA	Materiales		m3		0.0200	48.14	0.96
0207070002	AGUA			m3		0.0060	6.00	0.04
0213010001	CEMENTO PORTLAND) TIPO I (42.5 kg)		bol		0.1170	22.20	2.60
0272040053	REGLA DE MADERA	7 TH G T (12.5 Ng)		p2		0.0250	2.09	0.05
02.20.0000				P -		0.0200		3.65
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MAN	UALES		%mo		5.0000	16.34	0.82 0.82
Partida	02.01.06.01			OCACION DE FILTRO DE VA GRUESA DE Dmax=3"				
Rendimiento	m3/DIA 5	.0000	EQ.	5.0000		Costo unitario directo por : m3	90.38	
Código	Descripción Recurso	Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	1.6000	20.89	33.42
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.8000	15.41	12.33
								45.75
		Materiales						
0207010011	GRAVA 3"			m3		1.0300	42.00	43.26
								43.26
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MAN	UALES		%mo		3.0000	45.75	1.37
								1.37
Partida	02.01.06.02			OCACION DE FILTRO DE VA FINA DE Dmax=1"				

Rendimiento	m3/DIA	5.0000	EQ.	5.0000		Costo unitario directo por : m3	90.38	
Código	Descripción Recu	irso Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	mano do obia		hh	1.0000	1.6000	20.89	33.42
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.8000	15.41	12.33
								45.75
		Materiales						
0207010012	GRAVA 1"			m3		1.0300	42.00	43.26
								43.26
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS	MANUALES		%mo		3.0000	45.75	1.37
								1.37
Partida	02.01.06.03			OCACION DE FILTRO IRENA GRUESA				
Rendimiento	m3/DIA	5.0000	EQ.	5.0000		Costo unitario directo por : m3	96.38	
						unecto por . mo		
Código	Descripción Recu	irso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
-		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	0.5000	0.8000	20.89	16.71
0101010005	PEON			hh	1.0000	1.6000	15.41	24.66
								41.37
		Materiales						
02070200010002	ARENA GRUESA			m3		1.0300	52.20	53.77
								53.77
0004040000	LIEDDALMENTAG	Equipos		0/		0.0000	44.07	4.04
0301010006	HERRAMIENTAS	MANUALES		%mo		3.0000	41.37	1.24
								1.24
Partida	02.01.07.01			RA ESMALTE EN S EXTERIORES				
			WORO	SEXTERIORES				
						Costo unitario		
Rendimiento	m2/DIA	25.0000	Е	Q. 25.0000		directo por : m2	12.12	
						1112		
Código	Descripción Rec	urso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
-		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.3200	20.89	6.68
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.1600	15.41	2.47
								9.15
		Materiales						
0238010006	LIJA			und		0.1000	2.54	0.25
0240010001	PINTURA LATEX			gal		0.0440	33.90	1.49
0240010014	PASTA SELLADO	PRA		kg		0.0350	4.24	0.15
02401500010004	IMPRIMANTE			kg		0.4800	1.69	0.81
								2.70
0004040000	HEDDA HENEY C	Equipos		0/		0.000	0.45	0.0=
0301010006	HERRAMIENTAS	MANUALES		%mo		3.0000	9.15	0.27
								0.27
Partida	02.01.08.01			ISTRO E INSTALACION ACION D=1 1/2"	DE ACCESOR	IOS EN		

Rendimiento	glb/DIA	1.0000	EQ.	1.0000		Costo unitario directo por : glb	505.96	
Código	Descripción Recur	so		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	8.0000	20.89	167.12
0101010005	PEON			hh	1.0000	8.0000	15.41	123.28
		Materiales						290.40
02051000020009	CODO PVC SAP 1'			und		1.0000	6.78	6.78
02150200020005	CONO DE REBOSE			und		1.0000	10.17	10.17
02150300010003	TEE CPVC DE 1"			und		1.0000	2.50	2.50
02150400010005	REDUCCIÓN PVC-	SAP DE 2"-1"		und		1.0000	2.20	2.20
0222080019	PEGAMENTO PARA	A PVC		gal		1.0000	72.90	72.90
0241030001	CINTA TEFLON			und		1.0000	1.10	1.10
02490600010001	UNION UNIVERSAL 1/2"	_ DE FIERRO GALVANIZ	ADO DE	und		2.0000	8.40	16.80
02490600010010		DE FIERRO GALVANIZ	ADO DE	und		2.0000	2.20	4.40
0253180003	VALVULA COMPUE	ERTA DE BRONCE DE 1	"	und		1.0000	45.00	45.00
02531800080005	VALVULA COMPUE	ERTA DE BRONCE DE 1	1/2"	und		1.0000	45.00	45.00
								206.85
0204040000		Equipos		0/		2 0000	200.40	0.74
0301010006	HERRAMIENTAS M	IANUALES		%mo		3.0000	290.40	8.71 8.71
								0.71
Partida	02.01.08.02			TALICA SANITA MARA HUMEDA	RIA DE 1.00 X 1.00	m, e=1/8".		
Rendimiento	und/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : und	273.56	
Código	Descripción Recur	so		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.8000	20.89	16.71
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.4000	15.41	6.16
		Materiales						22.87
0267110033	TAPA METALICA D	E 1.00x01.00 m e=1/8"		und		1.0000	250.00	250.00
								250.00
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS M	IANUALES		%mo		3.0000	22.87	0.69
								0.69
Partida	02.01.08.03				RIA DE 0.50 X 0.50	m, e=1/8".		
	02.01100.00		PARA CA	MARA VALVULA	AS			
Rendimiento	und/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : und	173.56	
Código	Descripción Recur	so Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	mano de Obid		hh	1.0000	0.8000	20.89	16.71
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.4000	15.41	6.16
								22.87
		Materiales						

0267110031	TAPA METALIO MARCO METÁ	CA DE 0.50x0.50 m e=1/8" LICO	INCL.	und		1.0000	150.00	150.00 150.00
0301010006	HERRAMIENTA	Equipos AS MANUALES		%mo		3.0000	22.87	0.69 0.69
Partida	02.01.09.01			PERIMETRICO DE APTACION	ALAMBRE DE			
Rendimiento	glb/DIA	1.0000	EQ.	1.0000		Costo unitario directo por : glb	752.95	
Código	Descripción R			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0404040000	00504010	Mano de Obra			4 0000	0.0000	00.00	107.10
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	8.0000	20.89	167.12
0101010005	PEON			hh	2.0000	16.0000	15.41	246.56
		Materiales						413.68
0204010008	ALAMBRE DE	PUAS (ROLLO DE 200MT)	١	rll		0.2000	69.90	13.98
0262150008		ADERA Y ALAMBRE DE F	·			1.0000	45.00	45.00
0263010002		ADERA DIAM 3" x 2 MTR	UAS	pza und		16.0000	12.00	192.00
0203010002	1 OOTEO DE M	ADLIVA DIAWI 5 X Z WITK		unu		10.0000	12.00	250.98
		Equipos						200.50
0301010006	HERRAMIENTA			%mo		3.0000	413.68	12.41
000.0.0000				,,,,,,		0.000		12.41
		Subpartidas						
010104010903	EXCAVACION	MANUAL DE HUECO PAF	RA POSTE	und		0.4900	79.36	38.89
010420010205	CONCRETO f'o	c = 140 kg/cm2 (elevación)		m3		0.4900	59.30	29.06
010601080501		DE MATERIAL EXCEDEN		m3		0.4900	16.18	7.93
								75.88
Partida	02.02.01.01		LIMPIEZ <i>A</i> MANUAL	A DEL TERRENO				
Rendimiento	m2/DIA	120.0000	EQ.	120.0000		Costo unitario directo por : m2	3.17	
Código	Descripción R	ecurso Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON			hh	3.0000	0.2000	15.41	3.08
								3.08
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTA	AS MANUALES		%mo		3.0000	3.08	0.09
								0.09
Partida	02.02.01.02			NIVELACION Y TEO DE ZANJAS				
Rendimiento	m/DIA	400.0000	EQ.	400.0000		Costo unitario	1.54	
						directo por : m		
Código	Descripción R	ecurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
 -		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	0.5000	0.0100	20.89	0.21
0101010005	PEON			hh	2.0000	0.0400	15.41	0.62
0102010001	TOPOGRAFO			hh	1.0000	0.0200	15.90	0.32

							1.15
02130300010002	YESO BOLSA 18 k	Materiales g	bol		0.0050	12.60	0.06
		Equipos					0.06
0301000023	ESTACION TOTAL		hm	1.0000	0.0200	15.00	0.30
0301010006	HERRAMIENTAS I	MANUALES	%mo		3.0000	1.15	0.03
							0.33
Partida	02.02.02.01		EXCAVACION EN TERREI 0.40 x 0.80m P/TUB	NO NORMAL DE			
Rendimiento	m3/DIA	4.0000	EQ. 4.0000		Costo unitario directo por : m3	32.36	
Código	Descripción Recu	rso Mano de Obra	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	Mano de Obra	hh	1.0000	2.0000	15.41	30.82
							30.82
0004040000	LIEDDAMIENTAGA	Equipos	0/		5 0000	00.00	4.54
0301010006	HERRAMIENTAS I	MANUALES	%mo		5.0000	30.82	1.54 1.54
Partida	02.02.02.02		REFINE Y NIVELACION D ZANJA P/TUB. AGUA	E FONDO PARA			
Rendimiento	m/DIA	200.0000	EQ. 200.0000		Costo unitario directo por : m	0.74	
Código	Nescrinción Pecu	reo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/	Darcial S/
Código	Descripción Recu	rso Mano de Obra	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
Código 0101010003	Descripción Recu		Unidad hh	Cuadrilla 0.1000	Cantidad 0.0040	Precio S/. 20.89	Parcial S/.
-							0.08 0.62
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra	hh	0.1000	0.0040	20.89	0.08
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra Equipos	hh	0.1000	0.0040	20.89	0.08 0.62
0101010003 0101010005	OPERARIO PEON	Mano de Obra Equipos	hh hh	0.1000	0.0040 0.0400	20.89 15.41	0.08 0.62 0.70
0101010003 0101010005	OPERARIO PEON	Mano de Obra Equipos	hh hh	0.1000 1.0000	0.0040 0.0400 5.0000	20.89 15.41 0.70	0.08 0.62 0.70
0101010003 0101010005 0301010006	OPERARIO PEON HERRAMIENTAS I	Mano de Obra Equipos	hh hh %mo CAMA DE APOYO C/MAT.	0.1000 1.0000	0.0040 0.0400 5.0000	20.89 15.41 0.70	0.08 0.62 0.70
0101010003 0101010005 0301010006 Partida Rendimiento	OPERARIO PEON HERRAMIENTAS I 02.02.02.03 m/DIA	Mano de Obra Equipos MANUALES 125.0000	hh hh %mo CAMA DE APOYO C/MAT. AGUA E=0.10 m EQ. 125.0000	0.1000 1.0000	0.0040 0.0400 5.0000 EADO PARA TU Costo unitario directo por : m	20.89 15.41 0.70 BERIA DE 1.18	0.08 0.62 0.70 0.04 0.04
0101010003 0101010005 0301010006	OPERARIO PEON HERRAMIENTAS I	Mano de Obra Equipos MANUALES 125.0000	hh hh %mo CAMA DE APOYO C/MAT. AGUA E=0.10 m	0.1000 1.0000 PROPIO. ZARAND	0.0040 0.0400 5.0000 EADO PARA TU	20.89 15.41 0.70 BERIA DE	0.08 0.62 0.70
0101010003 0101010005 0301010006 Partida Rendimiento Código 0101010003	OPERARIO PEON HERRAMIENTAS I 02.02.02.03 m/DIA	Mano de Obra Equipos MANUALES 125.0000	hh hh %mo CAMA DE APOYO C/MAT. AGUA E=0.10 m EQ. 125.0000 Unidad hh	0.1000 1.0000 PROPIO. ZARAND Cuadrilla 0.1000	0.0040 0.0400 5.0000 EADO PARA TU Costo unitario directo por : m Cantidad 0.0064	20.89 15.41 0.70 BERIA DE 1.18 Precio S/.	0.08 0.62 0.70 0.04 0.04 Parcial S/.
0101010003 0101010005 0301010006 Partida Rendimiento	OPERARIO PEON HERRAMIENTAS I 02.02.02.03 m/DIA Descripción Recu	Mano de Obra Equipos MANUALES 125.0000	hh hh %mo CAMA DE APOYO C/MAT. AGUA E=0.10 m EQ. 125.0000 Unidad	0.1000 1.0000 PROPIO. ZARAND	0.0040 0.0400 5.0000 EADO PARA TU Costo unitario directo por : m Cantidad	20.89 15.41 0.70 BERIA DE 1.18 Precio S/.	0.08 0.62 0.70 0.04 0.04 Parcial S/.
0101010003 0101010005 0301010006 Partida Rendimiento Código 0101010003	OPERARIO PEON HERRAMIENTAS I 02.02.02.03 m/DIA Descripción Recu OPERARIO	Equipos MANUALES 125.0000 rso Mano de Obra	hh hh %mo CAMA DE APOYO C/MAT. AGUA E=0.10 m EQ. 125.0000 Unidad hh	0.1000 1.0000 PROPIO. ZARAND Cuadrilla 0.1000	0.0040 0.0400 5.0000 EADO PARA TU Costo unitario directo por : m Cantidad 0.0064	20.89 15.41 0.70 BERIA DE 1.18 Precio S/.	0.08 0.62 0.70 0.04 0.04 Parcial S/.
0101010003 0101010005 0301010006 Partida Rendimiento Código 0101010003	OPERARIO PEON HERRAMIENTAS I 02.02.02.03 m/DIA Descripción Recu OPERARIO	Equipos MANUALES 125.0000 rso Mano de Obra Equipos	hh hh %mo CAMA DE APOYO C/MAT. AGUA E=0.10 m EQ. 125.0000 Unidad hh	0.1000 1.0000 PROPIO. ZARAND Cuadrilla 0.1000	0.0040 0.0400 5.0000 EADO PARA TU Costo unitario directo por : m Cantidad 0.0064	20.89 15.41 0.70 BERIA DE 1.18 Precio S/.	0.08 0.62 0.70 0.04 0.04 Parcial S/.
0101010003 0101010005 0301010006 Partida Rendimiento Código 0101010003 0101010005	OPERARIO PEON HERRAMIENTAS I 02.02.02.03 m/DIA Descripción Recu OPERARIO PEON	Equipos MANUALES 125.0000 rso Mano de Obra Equipos	hh hh %mo CAMA DE APOYO C/MAT. AGUA E=0.10 m EQ. 125.0000 Unidad hh hh	0.1000 1.0000 PROPIO. ZARAND Cuadrilla 0.1000	0.0040 0.0400 5.0000 EADO PARA TU Costo unitario directo por : m Cantidad 0.0064 0.0640	20.89 15.41 0.70 BERIA DE 1.18 Precio S/. 20.89 15.41	0.08 0.62 0.70 0.04 0.04 Parcial S/. 0.13 0.99 1.12
0101010003 0101010005 0301010006 Partida Rendimiento Código 0101010003 0101010005	OPERARIO PEON HERRAMIENTAS I 02.02.02.03 m/DIA Descripción Recu OPERARIO PEON	Equipos MANUALES 125.0000 rso Mano de Obra Equipos	hh hh %mo CAMA DE APOYO C/MAT. AGUA E=0.10 m EQ. 125.0000 Unidad hh hh	0.1000 1.0000 PROPIO. ZARAND Cuadrilla 0.1000 1.0000	0.0040 0.0400 5.0000 EADO PARA TU Costo unitario directo por : m Cantidad 0.0064 0.0640 5.0000	20.89 15.41 0.70 BERIA DE 1.18 Precio S/. 20.89 15.41	0.08 0.62 0.70 0.04 0.04 0.13 0.99 1.12

Código	Descripción Recurso	Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mario de Obra		hh	0.1000	0.0133	20.89	0.28
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.1333	15.41	2.05
								2.33
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA	NUALES		%mo		5.0000	2.33	0.12
								0.12
Partida	02.02.02.05			O RELLENO COMPAC EADO e=0.30 m	TADO DE ZA	NJA CON MAT. I	PROPIO	
Rendimiento	m/DIA	50.0000	EQ.	50.0000		Costo unitario directo por : m	2.59	
Código	Descripción Recurso	Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	mano de Obra		hh	1.0000	0.1600	15.41	2.47
								2.47
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA	NUALES		%mo		5.0000	2.47	0.12
								0.12
Partida	02.02.02.06			CION DE MATERIAL ITE Dp=30m				
Rendimiento	m3/DIA	8.0000	EQ.	8.0000		Costo unitario directo por : m3	15.87	
Código	Descripción Recurso	Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	mano do obra		hh	1.0000	1.0000	15.41	15.41
								15.41
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA	NUALES		%mo		3.0000	15.41	0.46 0.46
Partida	02.02.03.01			RO E INSTALACION D PVC SAP 11/2" C-10	E			0.46
Rendimiento	m/DIA	300.0000	EQ.	300.0000		Costo unitario directo por : m	8.83	
						•		
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0404040000	ODEDADIO	Mano de Obra		L.L.	4 0000	0.000=	00.00	0.50
0101010003 0101010004	OPERARIO OFICIAL			hh	1.0000 1.0000	0.0267 0.0267	20.89 17.15	0.56
0101010004	PEON			hh hh	1.0000	0.0267	17.15	0.46 0.41
0101010000	LON			1111	1.0000	0.0201	10.41	1.43
		Materiales						•
02050700020031	TUBERIA PVC SAP 1	1/2" C-10 NTP 399.002		m		1.0300	6.90	7.11
0222080012	PEGAMENTO PARA	PVC		gal		0.0028	90.59	0.25
								7.36
000101005		Equipos		0/				
0301010006	HERRAMIENTAS MA	NUALES		%mo		3.0000	1.43	0.04 0.04

Partida	02.02.03.02		PRUEBA I AGUA PO	HIDRAULICA Y DE Table	ESINFECCION P/1	UBERIA DE		
Rendimiento	m/DIA	500.0000	EQ.	500.0000		Costo unitario directo por : m	0.95	
Código	Descripción Recurso	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	0.0160	20.89	0.33
0101010003	OFICIAL			hh	1.0000	0.0160	17.15	0.33
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.0160	15.41	0.25
0.0.0.0000						0.0.00		0.85
		Materiales						
0279010049	HIPOCLORITO DE C	ALCIO AL 70%		kg		0.0010	20.00	0.02 0.02
		Equipos						0.02
03010000040004		PON ABRAZADERA Y		hm	1.0000	0.0160	3.12	0.05
	ACCESORIOS	NUM FO			1.0000			
0301010006	HERRAMIENTAS MA	ANUALES		%mo		3.0000	0.85	0.03 0.08
			CHMINICT	RO E INSTALACIO	ÓN DE BOMBA			0.00
Partida	02.02.04.01		DE 1.5 HP		ON DE BOMBA			
Rendimiento	glb/DIA	1.0000	EQ.	1.0000		Costo unitario directo por : glb	1,429.44	
Código	Descripción Recurso	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON			hh	1.0000	8.0000	15.41	123.28
		Equipos						123.28
0301010006	HERRAMIENTAS MA			%mo		5.0000	123.28	6.16
03010400010007	BOMBA DE AGUA 1.			glb		1.0000	1,300.00	1,300.00 1,306.16
Partida	02.03.01.01		LIMPIEZA MANUAL	DEL TERRENO				
						O and a south and a		
Rendimiento	m2/DIA	120.0000	EQ.	120.0000		Costo unitario directo por : m2	3.17	
Código	Descripción Recurso	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	mano de Obra		hh	3.0000	0.2000	15.41	3.08 3.08
0301010006	HERRAMIENTAS MA	Equipos NUALES		%mo		3.0000	3.08	0.09 0.09
Partida	02.03.01.02		TRAZO Y RESERVO	REPLANTEO PAR PRIO	ZA			
Rendimiento	m2/DIA	400.0000	EQ.	400.0000		Costo unitario directo por : m2	2.06	

Código	Descripción Recurso) Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mario de Obra		hh	1.0000	0.0200	20.89	0.42
0101010005	PEON			hh	2.0000	0.0400	15.41	0.62
0102010001	TOPOGRAFO			hh	1.0000	0.0200	15.90	0.32
								1.36
00400000040000	V500 B01 04 40 1	Materiales				0.0050	40.00	0.00
02130300010002	YESO BOLSA 18 kg			bol		0.0050	12.60	0.06 0.06
		Equipos						0.00
0301000024	EQUIPO TOGRAFICO			hm	1.0000	0.0200	30.00	0.60
0301010006	HERRAMIENTAS MA	NUALES		%mo		3.0000	1.36	0.04
								0.64
Partida	02.03.02.01		EXCAVAC ESTRUCT	CION PARA TURAS				
Rendimiento	m3/DIA	4.0000	EQ.	4.0000		Costo unitario directo por : m3	31.74	
Código	Descripción Recurso	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	mano de Obia		hh	1.0000	2.0000	15.41	30.82
								30.82
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA	NUALES		%mo		3.0000	30.82	0.92 0.92
Partida	02.03.02.02		REFINE N	IVELACIÓN Y TACIÓN				
Rendimiento	m2/DIA	40.0000	EQ.	40.0000		Costo unitario directo por : m2	5.04	
Código	Descripción Recurso)		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
·	·	Mano de Obra						
0101010004	OFICIAL			hh	0.5000	0.1000	17.15	1.72
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.2000	15.41	3.08
		Equipos						4.80
0301010006	HERRAMIENTAS MA			%mo		5.0000	4.80	0.24
								0.24
Partida	02.03.02.03		LECHO DI	E GRAVA				
Rendimiento	m3/DIA	6.0000	EQ.	6.0000		Costo unitario directo por : m3	179.76	
Código	Descripción Recurso	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010004	OFICIAL			hh	0.5000	0.6667	17.15	11.43
0101010005	PEON			hh	1.0000	1.3333	15.41	20.55
0101010005	PEON	Market		hh	1.0000	1.3333	15.41	20.55 31.98
0101010005 02070100010005		Materiales 1/2" (PUESTO EN OBR	·Δ\	hh m3	1.0000	1.3333	15.41	

146.82 **Equipos** 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES 3.0000 31.98 0.96 %mo 0.96 ELIMIN. DE MATERIAL EXCED. D=30.M (A 02.03.02.04 Partida MANO C/CARRETILLA) Costo unitario Rendimiento m3/DIA 8.0000 EQ. 8.0000 directo por : 16.18 Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. Parcial S/. Mano de Obra 0101010005 **PEON** 1.0000 1.0000 15.41 hh 15.41 15.41 **Equipos** 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES 5.0000 15.41 0.77 %mo 0.77 CONCRETO f c=100 KG/CM2-Partida 02.03.03.01 SOLADO, E=4" Costo unitario m3/DIA 10.0000 EQ. 10.0000 Rendimiento directo por : 271.76 m3 Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Código Precio S/. Parcial S/. Mano de Obra 0101010003 20.89 **OPERARIO** hh 1.0000 0.8000 16.71 0101010004 **OFICIAL** hh 1.0000 0.8000 17.15 13.72 0101010005 **PEON** 6.0000 4.8000 15.41 73.97 hh 104.40 **Materiales** 02070100010002 PIEDRA CHANCADA 1/2" m3 0.6400 40.00 25.60 02070200010002 ARENA GRUESA m3 0.6800 52.20 35.50 0207070002 AGUA m3 0.1900 6.00 1.14 0213010001 CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg) bol 4.5000 22.20 99.90 162.14 **Equipos** 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES 5.0000 104.40 %mo 5.22 5.22 CONCRETO EN VEREDA Partida 02.03.03.02 f'c=140 KG/cm2 Costo unitario Rendimiento m3/DIA 10.0000 EQ. 10.0000 directo por: 343.39 m3 Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. Parcial S/. Mano de Obra **OPERARIO** 20.89 0101010003 1.0000 0.8000 16.71 hh 0101010004 **OFICIAL** 2.0000 17.15 hh 1.6000 27.44 0101010005 **PEON** hh 8.0000 6.4000 15.41 98.62 142.77 **Materiales** 02070100010002 PIEDRA CHANCADA 1/2' 0.6000 40.00 24.00 m3 02070200010002 ARENA GRUESA m3 0.5200 52.20 27.14

0207070002 0213010001	AGUA CEMENTO PORT	TLAND TIPO I (42.5 kg)		m3 bol		0.1900 6.0000	6.00 22.20	1.14 133.20 185.48
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS			%mo		5.0000	142.77	7.14
03012900010006	VIBRADOR DE C	ONCRETO 4 HP 1.35"		hm	1.0000	0.8000	10.00	8.00
								15.14
		-	NOOED	NDO V				
Partida	02.03.04.01		NCOFR <i>i</i> Esenco	OFRADO NORMAL				
Rendimiento	m2/DIA	12.0000	EQ.	12.0000		Costo unitario directo por : m2	32.50	
Código	Descripción Rec	urso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
o cango	2000mpolom noo	Mano de Obra		omada	Gudumu	ountidad	1 10010 0/1	1 410141 0/1
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.6667	20.89	13.93
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.6667	15.41	10.27
								24.20
		Materiales						
02040100010001		RO RECOCIDO Nº 8		kg		0.2000	3.81	0.76
02041200010005		MADERA CON CABEZA DE 3"		kg		0.1500	3.39	0.51
0231230002	MADERA NACIO	NAL PARA ENCOFRADO		p2		1.4000	4.50	6.30
		For to a						7.57
0301010006	HERRAMIENTAS	Equipos		%mo		3.0000	24.20	0.73
0301010000	HERRAIVIIEN I AS	NIANUALES		701110		3.0000	24.20	0.73 0.73
								0.75
Partida	02 03 04 02			ΓΟ F`C=210				
Partida	02.03.04.02		ONCRET g/cm2	ΓΟ F`C=210				
Partida	02.03.04.02			ΓΟ F`C=210		Costo unitario		
Partida Rendimiento	02.03.04.02 m3/DIA		g/cm2	TO F`C=210 16.0000		Costo unitario directo por :	388.01	
		kç	g/cm2				388.01	
Rendimiento	m3/DIA	16.0000	g/cm2		Cuadrilla	directo por :	388.01 Precio S/.	Parcial S/.
		16.0000	g/cm2	16.0000	Cuadrilla	directo por : m3		Parcial S/.
Rendimiento	m3/DIA	kç 16.0000 urso	g/cm2	16.0000	Cuadrilla 2.0000	directo por : m3		Parcial S /. 20.89
Rendimiento Código	m3/DIA Descripción Rec	kç 16.0000 urso	g/cm2	16.0000 Unidad		directo por : m3 Cantidad	Precio S/.	
Rendimiento Código 0101010003	m3/DIA Descripción Rec OPERARIO	kç 16.0000 urso	g/cm2	16.0000 Unidad hh	2.0000	directo por : m3 Cantidad	Precio S/.	20.89
Rendimiento Código 0101010003 0101010004	m3/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL	kç 16.0000 urso	g/cm2	16.0000 Unidad hh hh	2.0000 2.0000	directo por : m3 Cantidad 1.0000 1.0000	Precio S/. 20.89 17.15	20.89 17.15
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 0101010005	m3/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL PEON	kç 16.0000 urso Mano de Obra Materiales	g/cm2	16.0000 Unidad hh hh	2.0000 2.0000	directo por : m3 Cantidad 1.0000 1.0000 5.0000	Precio S/. 20.89 17.15 15.41	20.89 17.15 77.05 115.09
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 0101010005	m3/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL PEON PIEDRA CHANCA	turso Mano de Obra Materiales	g/cm2	16.0000 Unidad hh hh hh m3	2.0000 2.0000	directo por : m3 Cantidad 1.0000 1.0000 5.0000	Precio S/. 20.89 17.15 15.41	20.89 17.15 77.05 115.09 21.20
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 0101010005	m3/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL PEON PIEDRA CHANCA ARENA GRUESA	turso Mano de Obra Materiales	g/cm2	16.0000 Unidad hh hh hh m3 m3	2.0000 2.0000	directo por : m3 Cantidad 1.0000 1.0000 5.0000 0.5300 0.5200	Precio S/. 20.89 17.15 15.41 40.00 52.20	20.89 17.15 77.05 115.09 21.20 27.14
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 0101010005 02070100010002 02070200010002 0207070002	m3/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL PEON PIEDRA CHANCA ARENA GRUESA AGUA	turso Mano de Obra Materiales	g/cm2	16.0000 Unidad hh hh hh m3 m3 m3	2.0000 2.0000	directo por : m3 Cantidad 1.0000 1.0000 5.0000 0.5300 0.5200 0.1860	Precio S/. 20.89 17.15 15.41 40.00 52.20 6.00	20.89 17.15 77.05 115.09 21.20 27.14 1.12
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 0101010005 02070100010002 02070200010002	m3/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL PEON PIEDRA CHANCA ARENA GRUESA AGUA	turso Mano de Obra Materiales	g/cm2	16.0000 Unidad hh hh hh m3 m3	2.0000 2.0000	directo por : m3 Cantidad 1.0000 1.0000 5.0000 0.5300 0.5200	Precio S/. 20.89 17.15 15.41 40.00 52.20	20.89 17.15 77.05 115.09 21.20 27.14 1.12 216.01
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 0101010005 02070100010002 02070200010002 0207070002	m3/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL PEON PIEDRA CHANCA ARENA GRUESA AGUA	Mano de Obra Materiales ADA 1/2" (LAND TIPO I (42.5 kg)	g/cm2	16.0000 Unidad hh hh hh m3 m3 m3	2.0000 2.0000	directo por : m3 Cantidad 1.0000 1.0000 5.0000 0.5300 0.5200 0.1860	Precio S/. 20.89 17.15 15.41 40.00 52.20 6.00	20.89 17.15 77.05 115.09 21.20 27.14 1.12
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 0101010005 02070100010002 02070200010002 0207070002	m3/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL PEON PIEDRA CHANCA ARENA GRUESA AGUA	Mano de Obra Materiales ADA 1/2" FLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos	g/cm2	16.0000 Unidad hh hh hh m3 m3 m3	2.0000 2.0000	directo por : m3 Cantidad 1.0000 1.0000 5.0000 0.5300 0.5200 0.1860	Precio S/. 20.89 17.15 15.41 40.00 52.20 6.00	20.89 17.15 77.05 115.09 21.20 27.14 1.12 216.01
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 0101010005 02070100010002 02070200010002 0207070002 0213010001	m3/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL PEON PIEDRA CHANCA ARENA GRUESA AGUA CEMENTO PORT	Mano de Obra Materiales ADA 1/2" FLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos	g/cm2	16.0000 Unidad hh hh hh an m3 m3 bol	2.0000 2.0000	directo por: m3 Cantidad 1.0000 1.0000 5.0000 0.5300 0.5200 0.1860 9.7300	Precio S/. 20.89 17.15 15.41 40.00 52.20 6.00 22.20	20.89 17.15 77.05 115.09 21.20 27.14 1.12 216.01 265.47
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 0101010005 02070100010002 02070200010002 0207070002 0213010001 0301010006	m3/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL PEON PIEDRA CHANCA ARENA GRUESA AGUA CEMENTO PORT	Mano de Obra Materiales ADA 1/2" FLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos MANUALES	g/cm2	16.0000 Unidad hh hh hh an m3 m3 bol	2.0000 2.0000 10.0000	directo por: m3 Cantidad 1.0000 1.0000 5.0000 0.5300 0.5200 0.1860 9.7300 3.0000	Precio S/. 20.89 17.15 15.41 40.00 52.20 6.00 22.20	20.89 17.15 77.05 115.09 21.20 27.14 1.12 216.01 265.47
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 0101010005 02070100010002 02070200010002 0207070002 0213010001 0301010006	m3/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL PEON PIEDRA CHANCA ARENA GRUESA AGUA CEMENTO PORT	Mano de Obra Materiales ADA 1/2" FLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos MANUALES	g/cm2	16.0000 Unidad hh hh hh an m3 m3 bol	2.0000 2.0000 10.0000	directo por: m3 Cantidad 1.0000 1.0000 5.0000 0.5300 0.5200 0.1860 9.7300 3.0000	Precio S/. 20.89 17.15 15.41 40.00 52.20 6.00 22.20	20.89 17.15 77.05 115.09 21.20 27.14 1.12 216.01 265.47
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 0101010005 02070100010002 02070200010002 0207070002 0213010001 0301010006	m3/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL PEON PIEDRA CHANCA ARENA GRUESA AGUA CEMENTO PORT	Mano de Obra Materiales ADA 1/2" FLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos S MANUALES CONCRETO 4 HP 2.40"	g/cm2 EQ.	16.0000 Unidad hh hh hh an m3 m3 bol	2.0000 2.0000 10.0000	directo por: m3 Cantidad 1.0000 1.0000 5.0000 0.5300 0.5200 0.1860 9.7300 3.0000	Precio S/. 20.89 17.15 15.41 40.00 52.20 6.00 22.20	20.89 17.15 77.05 115.09 21.20 27.14 1.12 216.01 265.47
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 0101010005 02070100010002 02070200010002 0207070002 0213010001 0301010006 03012900010005	m3/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL PEON PIEDRA CHANCA ARENA GRUESA AGUA CEMENTO PORT HERRAMIENTAS VIBRADOR DE C	Mano de Obra Materiales ADA 1/2" FLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos S MANUALES CONCRETO 4 HP 2.40"	g/cm2 EQ.	16.0000 Unidad hh hh hh bh m3 m3 bol %mo hm	2.0000 2.0000 10.0000	directo por: m3 Cantidad 1.0000 1.0000 5.0000 0.5300 0.5200 0.1860 9.7300 3.0000 0.5000	Precio S/. 20.89 17.15 15.41 40.00 52.20 6.00 22.20	20.89 17.15 77.05 115.09 21.20 27.14 1.12 216.01 265.47
Rendimiento Código 0101010003 0101010004 0101010005 02070100010002 02070200010002 0207070002 0213010001 0301010006 03012900010005	m3/DIA Descripción Rec OPERARIO OFICIAL PEON PIEDRA CHANCA ARENA GRUESA AGUA CEMENTO PORT HERRAMIENTAS VIBRADOR DE C	Mano de Obra Materiales ADA 1/2" FLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos S MANUALES CONCRETO 4 HP 2.40"	g/cm2 EQ.	16.0000 Unidad hh hh hh bh m3 m3 bol %mo hm	2.0000 2.0000 10.0000	directo por: m3 Cantidad 1.0000 1.0000 5.0000 0.5300 0.5200 0.1860 9.7300 3.0000	Precio S/. 20.89 17.15 15.41 40.00 52.20 6.00 22.20	20.89 17.15 77.05 115.09 21.20 27.14 1.12 216.01 265.47

Código	Descripción Recurs	0		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.8000	20.89	16.71
0101010004	OFICIAL			hh	1.0000	0.8000	17.15	13.72
0101010005	PEON			hh	5.0000	4.0000	15.41	61.64
								92.07
		Materiales						
02070100010002	PIEDRA CHANCADA	A 1/2"		m3		0.8000	40.00	32.00
02070200010002	ARENA GRUESA			m3		0.4000	52.20	20.88
0207070002	AGUA			m3		0.1860	6.00	1.12
0213010001	CEMENTO PORTLA	ND TIPO I (42.5 kg)		bol		8.0000	22.20	177.60
								231.60
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA	ANUALES		%mo		3.0000	92.07	2.76
03012900010006	VIBRADOR DE CON			hm	1.0000	0.8000	10.00	8.00
0301290005	MEZCLADORA DE 0 p3	CONCRETO TAMBOR	18 HP 11	hm	1.0000	0.8000	6.25	5.00
	ро							15.76
Partida	02.03.04.04			=4200 kg/cm2				
i ditida	02.00.04.04		GRADO 6	0				
						Costo unitario		
Rendimiento	kg/DIA	250.0000	EQ.	250.0000		directo por :	3.96	
						kg		
O fallers	December 16 of December 1			11-24-4	0 1	0	Daniel O/	Daniel O/
Código	Descripción Recurs	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mario de Obra		hh	1.0000	0.0320	20.89	0.67
0101010003	OFICIAL			hh	1.0000	0.0320	17.15	0.67
0101010004	OFICIAL			1111	1.0000	0.0320	17.13	0.55 1.22
		Materiales						1.22
02040100010002	ALAMBRE NEGRO I			kg		0.0200	3.81	0.08
0204030001		OO fy = 4200 kg/cm2 G	RADO 60	kg		1.0500	2.37	2.49
020400001	MOLINO CONTROOM	70 Ty 4200 Kg/0HI2 0	10 00	Ng		1.0000	2.01	2.57
		Equipos						2.01
0301010006	HERRAMIENTAS MA			%mo		3.0000	1.22	0.04
03013300020003	CIZALLA PARA COF			hm	1.0000	0.0320	4.13	0.13
								0.17
Partida	02.03.05.01			O DE EXTERIORES,				
	<u></u>		1:5 E=1.5	cm				
						Costo unitario		
Rendimiento	m2/DIA	14.0000	EQ.	14.0000		directo por :	20.48	
						m2		
Código	Descripción Recurs	•		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
Coulgo	Descripcion Recurs	Mano de Obra		Ollidau	Cuaurilla	Vanitiuau	riecio 3/.	r ai ciai 5/.
0101010003	OPERARIO	mano de Obid		hh	1.0000	0.5714	20.89	11.94
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.2857	15.41	4.40
3.0.010000	. 20.1				0.0000	0.2001	10.71	16.34
		Materiales						10.57
02070200010001	ARENA FINA			m3		0.0200	48.14	0.96
0207070002	AGUA			m3		0.0060	6.00	0.04
0213010001	CEMENTO PORTLA	ND TIPO I (42 5 kg)		bol		0.1170	22.20	2.60
0272040053	REGLA DE MADERA			p2		0.0250	2.09	0.05
3212010000	TEGET DE MADEIV			r -		0.0200	2.00	0.00

								3.65
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS	MANUALES		%mo		3.0000	16.34	0.49
								0.49
Partida	02.03.05.02			O INTERIOR CON				
			IMPERME	ABILIZANTE				
Rendimiento	m2/DIA	10.0000	ΕO	10.0000		Costo unitario directo por :	29.40	
Renammento	IIIZ/DIA	10.0000	LQ.	10.0000		m2	25.40	
Código	Descripción Recu	ırso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
o cango	2000 inpoion resor	Mano de Obra		- Cinada	- Cuadima	Juniada	1 10010 0/1	r arolar o/r
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.8000	20.89	16.71
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.4000	15.41	6.16
								22.87
0007000010001	ADENIA FINIA	Materiales		•		0.0000	40.44	0.00
02070200010001	ARENA FINA			m3		0.0200	48.14	0.96
0207070002	AGUA	LAND TIDO L (40 E los)		m3		0.0060	6.00	0.04
0213010001 02221700010044	ADITIVO IMPERM	LAND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.1170 0.1100	22.20 19.90	2.60 2.19
0272040053	REGLA DE MADE			gal p2		0.1100	2.09	0.05
0272040033	REGEA DE MADE	.rva		μZ		0.0230	2.09	5.84
		Equipos						J.0 4
0301010006	HERRAMIENTAS			%mo		3.0000	22.87	0.69
0001010000	1121110111112111110	W W W W W W W W W W W W W W W W W W W		701110		0.0000	22.01	0.69
Partida	02.03.05.03			1:5 EN LOSA DE				
			FONDO					
						Costo unitario		
Rendimiento	m2/DIA	8.0000	EQ.	8.0000		directo por :	32.10	
						m2		
Código	Descripción Recu	ırso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
Código	Descripción Recu	urso Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
Código 0101010003	Descripción Recu			Unidad hh	Cuadrilla 0.5000	Cantidad 0.5000	Precio S/. 20.89	Parcial S/. 10.45
-	•							
0101010003	OPERARIO			hh	0.5000	0.5000	20.89	10.45
0101010003	OPERARIO			hh	0.5000	0.5000	20.89	10.45 15.41
0101010003	OPERARIO PEON ARENA FINA	Mano de Obra		hh	0.5000	0.5000	20.89 15.41 48.14	10.45 15.41 25.86 0.96
0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002	OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA	Mano de Obra Materiales		hh hh m3 m3	0.5000	0.5000 1.0000 0.0200 0.0060	20.89 15.41 48.14 6.00	10.45 15.41 25.86 0.96 0.04
0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001	OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTI	Mano de Obra Materiales LAND TIPO I (42.5 kg)		hh hh m3 m3 bol	0.5000	0.5000 1.0000 0.0200 0.0060 0.1000	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20	10.45 15.41 25.86 0.96 0.04 2.22
0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 02221700010044	OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTI	Mano de Obra Materiales LAND TIPO I (42.5 kg) IEABILIZANTE		hh hh m3 m3 bol gal	0.5000	0.5000 1.0000 0.0200 0.0060 0.1000 0.1100	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 19.90	10.45 15.41 25.86 0.96 0.04 2.22 2.19
0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001	OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTI	Mano de Obra Materiales LAND TIPO I (42.5 kg) IEABILIZANTE		hh hh m3 m3 bol	0.5000	0.5000 1.0000 0.0200 0.0060 0.1000	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20	10.45 15.41 25.86 0.96 0.04 2.22 2.19 0.05
0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 02221700010044	OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTI	Mano de Obra Materiales LAND TIPO I (42.5 kg) EABILIZANTE RA		hh hh m3 m3 bol gal	0.5000	0.5000 1.0000 0.0200 0.0060 0.1000 0.1100	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 19.90	10.45 15.41 25.86 0.96 0.04 2.22 2.19
0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 02221700010044 0272040053	OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTI ADITIVO IMPERM REGLA DE MADE	Mano de Obra Materiales LAND TIPO I (42.5 kg) IEABILIZANTE IERA Equipos		hh hh m3 m3 bol gal p2	0.5000	0.5000 1.0000 0.0200 0.0060 0.1000 0.1100 0.0250	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 19.90 2.09	10.45 15.41 25.86 0.96 0.04 2.22 2.19 0.05 5.46
0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 02221700010044	OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTI	Mano de Obra Materiales LAND TIPO I (42.5 kg) IEABILIZANTE IERA Equipos		hh hh m3 m3 bol gal	0.5000	0.5000 1.0000 0.0200 0.0060 0.1000 0.1100	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 19.90	10.45 15.41 25.86 0.96 0.04 2.22 2.19 0.05 5.46
0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 02221700010044 0272040053	OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTI ADITIVO IMPERM REGLA DE MADE	Mano de Obra Materiales LAND TIPO I (42.5 kg) IEABILIZANTE IERA Equipos		hh hh m3 m3 bol gal p2	0.5000	0.5000 1.0000 0.0200 0.0060 0.1000 0.1100 0.0250	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 19.90 2.09	10.45 15.41 25.86 0.96 0.04 2.22 2.19 0.05 5.46
0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 02221700010044 0272040053	OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTI ADITIVO IMPERM REGLA DE MADE HERRAMIENTAS	Mano de Obra Materiales LAND TIPO I (42.5 kg) IEABILIZANTE IERA Equipos		hh hh m3 m3 bol gal p2 %mo	0.5000	0.5000 1.0000 0.0200 0.0060 0.1000 0.1100 0.0250	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 19.90 2.09	10.45 15.41 25.86 0.96 0.04 2.22 2.19 0.05 5.46
0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 02221700010044 0272040053	OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTI ADITIVO IMPERM REGLA DE MADE	Mano de Obra Materiales LAND TIPO I (42.5 kg) IEABILIZANTE IERA Equipos	ACCES. P (E=2" Y S:	hh hh m3 m3 bol gal p2 %mo	0.5000	0.5000 1.0000 0.0200 0.0060 0.1000 0.1100 0.0250	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 19.90 2.09	10.45 15.41 25.86 0.96 0.04 2.22 2.19 0.05 5.46
0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 02221700010044 0272040053	OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTI ADITIVO IMPERM REGLA DE MADE HERRAMIENTAS	Mano de Obra Materiales LAND TIPO I (42.5 kg) IEABILIZANTE IERA Equipos		hh hh m3 m3 bol gal p2 %mo	0.5000	0.5000 1.0000 0.0200 0.0060 0.1000 0.1100 0.0250	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 19.90 2.09	10.45 15.41 25.86 0.96 0.04 2.22 2.19 0.05 5.46
0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 02221700010044 0272040053	OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTI ADITIVO IMPERM REGLA DE MADE HERRAMIENTAS	Mano de Obra Materiales LAND TIPO I (42.5 kg) IEABILIZANTE IERA Equipos	(E=2" Y S	hh hh m3 m3 bol gal p2 %mo	0.5000	0.5000 1.0000 0.0200 0.0060 0.1000 0.1100 0.0250 3.0000	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 19.90 2.09	10.45 15.41 25.86 0.96 0.04 2.22 2.19 0.05 5.46
0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 02221700010044 0272040053 0301010006	OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTI ADITIVO IMPERM REGLA DE MADE HERRAMIENTAS 02.03.06.01	Mano de Obra Materiales LAND TIPO I (42.5 kg) IEABILIZANTE RA Equipos MANUALES	(E=2" Y S	hh hh m3 m3 bol gal p2 %mo ARA RESERVORIO =2")	0.5000	0.5000 1.0000 0.0200 0.0060 0.1000 0.1100 0.0250 3.0000	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 19.90 2.09	10.45 15.41 25.86 0.96 0.04 2.22 2.19 0.05 5.46
0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 02221700010044 0272040053 0301010006	OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTI ADITIVO IMPERM REGLA DE MADE HERRAMIENTAS 02.03.06.01	Mano de Obra Materiales LAND TIPO I (42.5 kg) IEABILIZANTE IRA Equipos MANUALES	(E=2" Y S	hh hh m3 m3 bol gal p2 %mo ARA RESERVORIO =2")	0.5000	0.5000 1.0000 0.0200 0.0060 0.1000 0.1100 0.0250 3.0000	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 19.90 2.09	10.45 15.41 25.86 0.96 0.04 2.22 2.19 0.05 5.46

1010100003			Mano de Obra						
01010100004	0101010003	OPERARIO	mano de Obra		hh	1 0000	0.8000	20.89	16 71
Materiales									
Materiales									
Descripción Recurso									
			Materiales						
	02050700020039	TUBERIA PVC SA	L PARA DESAGUE DE 2"		m		2.5000	2.26	5.65
02150700010002	02051000020013	CODO PVC SAP	2" X 90°		und		1.0000	6.78	6.78
C2201001018 PEALENTO PARA PVC AGUA FORDUT gal 0.1000 69.49 6.95 6.25 6	02150200020005	CONO DE REBOS	SE PVC-SAL 2"		und		1.0000	10.17	10.17
Color Cinta Teplon Cinta Tepl	02150700010002	TAPON HEMBRA	CPVC DE 3/4"		und		1.0000	8.47	8.47
DADO MOVIL DE CONCRETO SIMPLE Und 1.0000 50.85 91.87	0222080018	PEGAMENTO PA	RA PVC AGUA FORDUIT		gal		0.1000	69.49	6.95
Partide HERRAMIENTAS MANUALES Symbo 3.0000 3.3.16 0.99 0.9	0241030001	CINTA TEFLON			und		2.0000	1.10	2.20
Partide	0262090009	DADO MOVIL DE	CONCRETO SIMPLE		und		1.0000	50.85	50.85
Partide									91.07
Partida 02.03.07.01			Equipos						
Partida Q2.03.07.01 TAPA METALICA SANITARIA DE 0.60x0.60 m De 0.	0301010006	HERRAMIENTAS	MANUALES		%mo		3.0000	33.16	0.99
Partida									0.99
Partida				TADA ME	TALICA CANITADIA				
Rendimiento UnidIDIA 10.0000 EQ. 10.0000 Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio St. Parcial St.	Partida	02.03.07.01							
Rendimiento UnidIDIA 10.0000 EQ. 10.0000 Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio St. Parcial St.									
Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. Parcial S/. 0101010003 OPERARIO hh 1.0000 0.8000 20.89 16.71 0101010005 PEON hh 1.0000 0.4000 15.41 6.16 Materiales Equipos 3001010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 2.87 0.69 Partida 02.03.07.02 TAPA METALICA SANITARIA DE 1.00 X 1.00 m Costo unitario directo por : color unid 273.56 Rendimiento und/DIA 10.0000 EQ. 10.0000 Costo unitario directo por : color unid 273.56 Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. Parcial S/. Mano de Obra hh 1.0000 0.8000 20.89 16.71 0101010003 OPERARIO hh 1.0000 0.8000 20.89 16.71 0267110033 TAPA METALICA DE 1.00x01.00 m e=1/8" und 1.0000 0.8000 25	Pandimianta	und/DIA	10 0000	ΕO	10 0000			202 56	
Mano de Obra Materiales Materiales Mano de Obra Materiales Materiale	Kendimiento	uliu/DIA	10.0000	LQ.	10.0000			203.30	
Mano de Obra Materiales Materiales Mano de Obra Materiales Materiale									
OPERARIO	Código	Descripción Rec	urso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
PEON			Mano de Obra						
Materiales 22.87 0267110028 TAPA METALICA DE 0.60x0.60 m e=1/8" und 1.0000 180.00 18									
Materiales	0101010005	PEON			hh	0.5000	0.4000	15.41	
Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantida Percio S. Precio S. Partida Percio S. <									22.87
Rendimiento La priciale									
Rendimiento Descripción Recurso Mano de Obra Mano de Obra Materiales Ma	0267110028	TAPA METALICA	DE 0.60x0.60 m e=1/8"		und		1.0000	180.00	
Partida			Forter						180.00
TAPA METALICA SANITARIA DE 1.00 X 1.00 m Rendimiento und/DIA 10.0000 EQ. 10.0000 Costo unitario directo por ; und 273.56 Código Descripción Recurso Mano de Obra Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. Parcial S/. 0101010003 OPERARIO hh 1.0000 0.8000 20.89 16.71 0101010005 PEON hh 0.5000 0.4000 15.41 6.16 Materiales 0267110033 TAPA METALICA DE 1.00x01.00 m e=1/8" und 1.0000 250.00 250.00 250.00 250.00 250.00 250.00 250.00 250.00 80301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 22.87 0.69 80401010006 HERRAMIENTAS MANUALES NINSTALACION DE HIPOCLORADOR DE V	0204040000	LIEDDAMIENTAC	• •		0/		2 0000	00.07	0.00
Partida 02.03.07.02 TAPA METALICA SANITARIA DE 1.00 X 1.00 m Costo unitario directo por : directo por : und 273.56 Código Descripción Recurso Mano de Obra Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. Parcial S/. 0101010003 OPERARIO hh 1.0000 0.8000 20.89 16.71 0101010005 PEON hh 0.5000 0.4000 15.41 6.16 22.87 Materiales 0267110033 TAPA METALICA DE 1.00x01.00 m e=1/8" und 1.0000 250.00 250.00 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 22.87 0.69 Padida 02.03 07.03 INSTALACION DE HIPOCLORADOR DE V	0301010006	HERRAINIEN I AS	MANUALES		%ПО		3.0000	22.87	
Rendimiento und/DIA 10.0000 EQ. 10.0000 Costo unitario directo por : und 273.56 und Codigo Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. Parcial S/.									0.09
Rendimiento und/DIA 10.0000 EQ. 10.0000 Costo unitario directo por: und 273.56	D (1)	00 00 07 00		TAPA ME	TALICA SANITARIA				
Rendimiento und/DIA 10.0000 EQ. 10.0000 directo por und 273.56 Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. Parcial S/.	Partida	02.03.07.02		DE 1.00 X	1.00 m				
Rendimiento und/DIA 10.0000 EQ. 10.0000 directo por und 273.56 Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. Parcial S/.							Costo unitorio		
Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. Parcial S/. 0101010003 OPERARIO hh 1.0000 0.8000 20.89 16.71 0101010005 PEON hh 0.5000 0.4000 15.41 6.16 Materiales 0267110033 TAPA METALICA DE 1.00x01.00 m e=1/8" und 1.0000 250.00 250.00 Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 22.87 0.69 INSTALACION DE HIPOCLORADOR DE	Rendimiento	und/DIA	10.0000	EQ.	10.0000			273.56	
Mano de Obra O101010003 OPERARIO Nh 1.0000 0.8000 20.89 16.71									
Mano de Obra O101010003 OPERARIO Nh 1.0000 0.8000 20.89 16.71	Ofdina	December 16 m December 1			Haidad	مالندا ماساله	المسائلة المسائلة	Dessis C/	Danaial C/
0101010003 OPERARIO hh 1.0000 0.8000 20.89 16.71 0101010005 PEON hh 0.5000 0.4000 15.41 6.16 Wateriales 0267110033 TAPA METALICA DE 1.00x01.00 m e=1/8" und 1.0000 250.00 250.00 Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 22.87 0.69 Partida 02.03.07.03 INSTALACION DE HIPOCLORADOR DE	Coalgo	Descripcion Rec			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio 5/.	Parciai 5/.
0101010005 PEON hh 0.5000 0.4000 15.41 6.16 22.87 Materiales 0267110033 TAPA METALICA DE 1.00x01.00 m e=1/8" und 1.0000 250.00 250.00 Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 22.87 0.69 Partida 02.03.07.03 INSTALACION DE HIPOCLORADOR DE	0101010003	ODEDADIO	mano de Obra		hh	1 0000	0.000	20.00	16.71
Materiales 1,0000 250.00									
Materiales 0267110033 TAPA METALICA DE 1.00x01.00 m e=1/8" und 1.0000 250.00 250.00 250.00 250.00 Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 22.87 0.69 0.69 0.69 Particla 02 03 07 03 INSTALACION DE HIPOCLORADOR DE	0101010005	PEON			IIII	0.5000	0.4000	15.41	
0267110033 TAPA METALICA DE 1.00x01.00 m e=1/8" und 1.0000 250.00			Materiales						22.01
Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 22.87 0.69 0.69 Destricts 0.2 03 07 03 INSTALACION DE HIPOCLORADOR DE	0267110033	TADA METALICA			und		1 0000	250.00	250.00
Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 22.87 0.69 0.69	0207110033	TALA IVIL TALIOA	DE 1.00x01.00 III 6-1/0		unu		1.0000	230.00	
0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3.0000 22.87 0.69 0.69 Partida 02.03.07.03 INSTALACION DE HIPOCLORADOR DE			Equipos						200.00
0.69 Partida 02 03 07 03 INSTALACION DE HIPOCLORADOR DE	0301010006	HERRAMIENTAS			%mo		3.0000	22.87	0.69
Partida 02 03 07 03 INSTALACION DE HIPOCLORADOR DE					-				
Partina II/II/II/II									
FLUJO - DIFUSOR	Partida	02 03 07 03				ADOR DE			
	, anda	02.00.01.00		FLUJO - D	DIFUSOR				

272

Rendimiento	und/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : und	262.26	
Código	Descripción Recur	so Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mario de Obra		hh	1.0000	0.8000	20.89	16.71
0101010004	OFICIAL			hh	1.0000	0.8000	17.15	13.72
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.4000	15.41	6.16
								36.59
		Materiales						
02461600010005	GANCHO PVC PAR	RA HIPOCLORADOR		und		1.0000	12.71	12.71
0279010051	HIPOCLORADOR D	E FLUJO - DIFUSION		pza		1.0000	211.86	211.86
								224.57
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS M	IANUALES		%mo		3.0000	36.59	1.10
								1.10
Destide	02.03.07.04		DINTUDA	CON ESMALTE				
Partida	02.03.07.04		PINTURA	CON ESMALTE				
Rendimiento	m2/DIA	25.0000	EQ.	25.0000		Costo unitario directo por : m2	12.12	
Cádina	December 4 December 1			Huidad	Cuadrilla	Cantidad	Dragio S/	Deveial C/
Código	Descripción Recur	so Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mario de Obra		hh	1.0000	0.3200	20.89	6.68
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.3200	15.41	2.47
0101010000	LON			1111	0.0000	0.1000	10.41	9.15
		Materiales						0110
0238010006	LIJA			und		0.1000	2.54	0.25
0240010001	PINTURA LATEX			gal		0.0440	33.90	1.49
0240010014	PASTA SELLADOR	A		kg		0.0350	4.24	0.15
02401500010004	IMPRIMANTE			kg		0.4800	1.69	0.81
				-				2.70
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS M	IANUALES		%mo		3.0000	9.15	0.27
								0.27
Partida	02.03.07.05			E PROTECCIÓN CON ES DE PÚAS	1			
5	11 /514	4 0000	50	4.0000		Costo unitario	- 40.05	
Rendimiento	glb/DIA	1.0000	EQ.	1.0000		directo por : glb	716.95	
						3		
Código	Descripción Recur	so		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	8.0000	20.89	167.12
0101010005	PEON			hh	2.0000	16.0000	15.41	246.56
								413.68
		Materiales						
0204010008		S (ROLLO DE 200MT)		rll		0.2000	69.90	13.98
0262150008		RA Y ALAMBRE DE PÚA	NS .	pza		1.0000	45.00	45.00
0263010002	POSTES DE MADE	RA DIAM 3" x 2 MTR		und		13.0000	12.00	156.00
								244.00

214.98

		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS N	MANUALES		%mo		3.0000	413.68	12.41 12.41
		Subpartidas						12.41
010104010903	EXCAVACION MAN	IUAL DE HUECO PARA POST	Έ	und		0.4900	79.36	38.89
010420010205	CONCRETO f'c = 1	40 kg/cm2 (elevación)		m3		0.4900	59.30	29.06
010601080501	ELIMINACION DE I	MATERIAL EXCEDENTE		m3		0.4900	16.18	7.93
								75.88
Partida	02.03.07.06		CALER	A INTERIOR EN ORIO				
Rendimiento	und/DIA	4.0000	EQ.	4.0000		Costo unitario directo por : und	258.50	
Código	Descripción Recur	rso .		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
9 -		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	2.0000	20.89	41.78
0101010004	OFICIAL			hh	1.0000	2.0000	17.15	34.30
0101010005	PEON			hh	0.5000	1.0000	15.41	15.41
		Matarialaa						91.49
02490100010014	TURERIA DE EIERI	Materiales RO GALVANIZADO DE 1"		m		5.0000	32.50	162.50
02550800040002	SOLDADURA ELEC			kg		0.5000	3.54	1.77
				3				164.27
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS N	MANUALES		%mo		3.0000	91.49	2.74
								2.74
Partida	02.03.07.07	CUF	RADO	DE CONCRETO				2.74
Partida	02.03.07.07	сия	RADO	DE CONCRETO				2.74
Partida Rendimiento	02.03.07.07 m2/DIA	CUF 200.0000		DE CONCRETO 200.0000		Costo unitario directo por : m2	0.65	2.74
Rendimiento	m2/DIA	200.0000		200.0000	Cuadrilla	directo por : m2		
		200.0000			Cuadrilla	directo por :	0.65 Precio S/.	2.74 Parcial S/.
Rendimiento	m2/DIA	200.0000 'So		200.0000	Cuadrilla 1.0000	directo por : m2		
Rendimiento Código	m2/DIA Descripción Recur	200.0000 'So Mano de Obra		200.0000 Unidad		directo por : m2 Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
Rendimiento Código 0101010005	m2/DIA Descripción Recur PEON	200.0000 so Mano de Obra Materiales		200.0000 Unidad hh		directo por : m2 Cantidad 0.0400	Precio S/.	Parcial S/. 0.62 0.62
Rendimiento Código	m2/DIA Descripción Recur	200.0000 so Mano de Obra Materiales		200.0000 Unidad		directo por : m2 Cantidad	Precio S/.	Parcial S/. 0.62 0.62 0.01
Rendimiento Código 0101010005	m2/DIA Descripción Recur PEON	200.0000 So Mano de Obra Materiales OBRA		200.0000 Unidad hh		directo por : m2 Cantidad 0.0400	Precio S/.	Parcial S/. 0.62 0.62
Rendimiento Código 0101010005	m2/DIA Descripción Recur PEON	200.0000 So Mano de Obra Materiales OBRA Equipos		200.0000 Unidad hh		directo por : m2 Cantidad 0.0400	Precio S/.	Parcial S/. 0.62 0.62 0.01
Rendimiento Código 0101010005 0207070001	m2/DIA Descripción Recur PEON AGUA PUESTA EN	200.0000 So Mano de Obra Materiales OBRA Equipos		200.0000 Unidad hh m3		directo por : m2 Cantidad 0.0400 0.0020	Precio S/. 15.41 6.78	Parcial S/. 0.62 0.62 0.01 0.01
Rendimiento Código 0101010005 0207070001	m2/DIA Descripción Recur PEON AGUA PUESTA EN	200.0000 So Mano de Obra Materiales OBRA Equipos MANUALES	EQ.	200.0000 Unidad hh m3		directo por : m2 Cantidad 0.0400 0.0020	Precio S/. 15.41 6.78	Parcial S/. 0.62 0.62 0.01 0.01
Rendimiento Código 0101010005 0207070001	m2/DIA Descripción Recur PEON AGUA PUESTA EN	200.0000 rso Mano de Obra Materiales OBRA Equipos MANUALES	EQ.	200.0000 Unidad hh m3		directo por : m2 Cantidad 0.0400 0.0020	Precio S/. 15.41 6.78	Parcial S/. 0.62 0.62 0.01 0.01
Rendimiento Código 0101010005 0207070001 0301010006	m2/DIA Descripción Recur PEON AGUA PUESTA EN HERRAMIENTAS M	200.0000 rso Mano de Obra Materiales OBRA Equipos MANUALES	EQ.	200.0000 Unidad hh m3		directo por: m2 Cantidad 0.0400 0.0020 3.0000	Precio S/. 15.41 6.78	Parcial S/. 0.62 0.62 0.01 0.01
Rendimiento Código 0101010005 0207070001 0301010006	m2/DIA Descripción Recur PEON AGUA PUESTA EN HERRAMIENTAS M	200.0000 rso Mano de Obra Materiales OBRA Equipos MANUALES	EQ. PIEZA NUAL	200.0000 Unidad hh m3		directo por : m2 Cantidad 0.0400 0.0020 3.0000 Costo unitario directo por :	Precio S/. 15.41 6.78	Parcial S/. 0.62 0.62 0.01 0.01
Rendimiento Código 0101010005 0207070001 0301010006 Partida	m2/DIA Descripción Recur PEON AGUA PUESTA EN HERRAMIENTAS M 02.04.01.01	200.0000 So Mano de Obra Materiales OBRA Equipos MANUALES LIM MAI	EQ. PIEZA NUAL	200.0000 Unidad hh m3 %mo		directo por: m2 Cantidad 0.0400 0.0020 3.0000 Costo unitario	Precio S/. 15.41 6.78 0.62	Parcial S/. 0.62 0.62 0.01 0.01
Rendimiento Código 0101010005 0207070001 0301010006 Partida	m2/DIA Descripción Recur PEON AGUA PUESTA EN HERRAMIENTAS M 02.04.01.01	200.0000 So Mano de Obra Materiales OBRA Equipos MANUALES LIM MAI	EQ. PIEZA NUAL	200.0000 Unidad hh m3 %mo		directo por : m2 Cantidad 0.0400 0.0020 3.0000 Costo unitario directo por :	Precio S/. 15.41 6.78 0.62	Parcial S/. 0.62 0.62 0.01 0.01
Rendimiento Código 0101010005 0207070001 0301010006 Partida Rendimiento	m2/DIA Descripción Recur PEON AGUA PUESTA EN HERRAMIENTAS M 02.04.01.01 m2/DIA	200.0000 So Mano de Obra Materiales OBRA Equipos MANUALES LIM MAI	EQ. PIEZA NUAL	200.0000 Unidad hh m3 %mo DEL TERRENO 120.0000	1.0000	Cantidad 0.0400 0.0020 3.0000 Costo unitario directo por: m2	Precio S/. 15.41 6.78 0.62	0.62 0.62 0.01 0.01 0.02 0.02
Rendimiento Código 0101010005 0207070001 0301010006 Partida Rendimiento	m2/DIA Descripción Recur PEON AGUA PUESTA EN HERRAMIENTAS M 02.04.01.01 m2/DIA	200.0000 So Mano de Obra Materiales OBRA Equipos MANUALES LIM MAI	EQ. PIEZA NUAL	200.0000 Unidad hh m3 %mo DEL TERRENO 120.0000	1.0000	Cantidad 0.0400 0.0020 3.0000 Costo unitario directo por: m2	Precio S/. 15.41 6.78 0.62	0.62 0.62 0.01 0.01 0.02 0.02

Equipos

Paricia Par	0301010006	HERRAMIENTAS M.	ANUALES		%mo		3.0000	3.08	0.09 0.09
Particise	Partida	02.04.01.02				REPLANTEO DE			
Secretary Percol Name Percol Name Percol Name Percol Name Percol Name Name Percol Name N	Rendimiento	m/DIA	500.0000	EQ.	500.0000			1.64	
0101010003	Código	Descripción Recurs	0		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	
01010100005			Mano de Obra						
10020100011 TOPOGRAFO T									
Materiales									
Materials Mat	0102010001	TOPOGRAFO			hh	1.0000	0.0160	15.90	
0.00101001001			Materiales						0.82
02130300010002	02041200010010	CLAVOS C/CABEZA		1/2" 3"	ka		0.0300	3 50	0 11
0231040001 ESTACAS DE MADERA p2 0.0100 4.44 0.04 0			.,	, •	-				
PINTURA ESMALTE gal Count Cou		_	:RA						
Partida Par		PINTURA ESMALTE							
0.001 0.000022									0.24
0.001 0.000022			Equipos						
O301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 3,000 0.02 0.03 Partide 02.04,02.01 EXCAVACION EN TERREN-NORMAL DE 0.40 x 0.65m P/TUB Costo unitario directo por : m3 32.36 Partide Rendimiento m3/DIA 4,0000 EQ. 4,0000 Cuadrilla Contidad Precio SI. Parcial SI. Código Descripción Re-urso Mano de Obra Ihh 1,0000 2,0000 15,41 30,82 <	0301000022	NIVEL TOPOGRAFIC			hm	1.0000	0.0160	5.00	0.08
Partida 62.04.02.01 EXCAVACION EN TERRENO NORMAL DE 0.40 x 0.65m P/TUB EXCAVACION EN TERRENO NORMAL DE 0.40 x 0.65m P/TUB Costo unitario de Costo unitario directo por : ma 32.36 Parcial St. Código Descripción Recurso Mano de Obra Mano d	0301000024	EQUIPO TOGRAFIC	0		hm	1.0000	0.0160	30.00	0.48
Partida EXCAVOR ENTERRIOR NORMAL DE 0.40 x 0.65m P/TUB Rendimiento m3/DIA 4.0000 EQ. 4.0000 Costo unitario directo por : m3 32.36 Parcial directo por : m3 30.82 <th< td=""><td>0301010006</td><td>HERRAMIENTAS MA</td><td>ANUALES</td><td></td><td>%mo</td><td></td><td>3.0000</td><td>0.82</td><td>0.02</td></th<>	0301010006	HERRAMIENTAS MA	ANUALES		%mo		3.0000	0.82	0.02
Partida Mano de Obra Mano de									0.58
Partida Mano de Obra Mano de				EVOAV		- 110 110 110 1111			
Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. Parcial S/.	Partida	02.04.02.01				ENO NORMAL			
Mano de Obra PEON Rendimiento	m3/DIA	4.0000	EQ.	4.0000			32.36		
PEON	Código	Descripción Recurs	0		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	
PEON			Mano de Obra						3/.
Equipos Equipos 5.0000 30.82 Partida 02.04.02.02 REFINE Y NIVELACION DE FONDO PARA ZANJA Rendimiento m/DIA 200.0000 EQUIPOS AGUA Código Descripción Recurso Mano de Obra Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S./. Parcial S/. 0101010003 OPERARIO hh 0.1000 0.0040 20.89 0.08 0101010005 PEON hh 1.000 0.0400 15.41 0.62 070 Equipos mo 5.000 5.000 0.70 0.04	0101010005	PEON			hh	1.0000	2.0000	15.41	30.82
Equipos 5.000 30.82 1.54 Partida 02.04.02.02 REFINE Y NIVELACION DE FONDO PARA JUNIÚA S m P/TUB. AGUA Rendimiento m/DIA 200.0000 EQ 200.0000 Costo unitario directo por : m 0.74 Parcial S/s. Código Descripción Recurs Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/s. Parcial S/s. 0101010003 OPERARIO hh 0.1000 0.0040 20.89 0.08 0101010005 PEON hh 1.0000 0.0400 15.41 0.62 Equipos Equipos %mo 5.0000 5.0000 0.07 0.04									
O301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 5.0000 30.82 1.54 Partida 02.04.02.02 REFINE Y NIVELACION DE FONDO PARA ZANJA ZOSTO Unitario directo por : m 0.74 Precio S/. Parcial directo por : m 0.74 Precio S/. Parcial S/. Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. Parcial S/. 0101010003 OPERARIO hh 0.1000 0.0040 20.89 0.08 0101010005 PEON hh 1.0000 0.0400 15.41 0.62 0.770 Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 5.0000 0.70 0.04			Equipos						
Refine Y NIVELACION DE FONDO PARA ZANJA Rendimiento m/DIA 200.0000 EQ. 200.0000 Costo unitario directo por : m 0.74 Código Descripción Recurs Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. Parcial S/. 0101010003 OPERARIO hh 0.1000 0.0040 20.89 0.08 0101010005 PEON hh 1.0000 0.0400 15.41 0.62 0.70 Equipos 0301010006 HERRAMIENTAL NANUALES %mo 5.0000 0.70 0.70	0301010006	HERRAMIENTAS MA			%mo		5.0000	30.82	
Rendimiento m/DIA 200.0000 EQ. 200.0000 Costo unitario directo por : m 0.74 Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. Parcial S/. 0101010003 OPERARIO hh 0.1000 0.0040 20.89 0.08 0101010005 PEON hh 1.0000 0.0400 15.41 0.62 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 5.0000 0.70 0.04									1.54
Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. Parcial S/. 0101010003 OPERARIO hh 0.1000 0.0040 20.89 0.08 0101010005 PEON hh 1.0000 0.0400 15.41 0.62 Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 5.0000 0.70 0.04	Partida	02.04.02.02					ZANJA		
Codigo Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. S/. Mano de Obra 0101010003 OPERARIO hh 0.1000 0.0040 20.89 0.08 0101010005 PEON hh 1.0000 0.0400 15.41 0.62 Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 5.0000 0.70 0.04	Rendimiento	m/DIA	200.0000	EQ.	200.0000			0.74	
0101010003 OPERARIO hh 0.1000 0.0040 20.89 0.08 0101010005 PEON hh 1.0000 0.0400 15.41 0.62 Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 5.0000 0.70 0.04	Código	Descripción Recurs			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	
0101010005 PEON hh 1.0000 0.0400 15.41 0.62 Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 5.0000 0.70 0.04	0101010003	OPERARIO	mano de Obia		hh	0 1000	0.0040	20 80	U U8
0.70 Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 5.0000 0.70 0.04									
Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 5.0000 0.70 0.04	0101010003	LON			1111	1.0000	0.0400	13.41	
0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES %mo 5.0000 0.70 0.04			Equipos						0.70
	0301010006	HERRAMIENTAS MA			%mo		5 0000	0.70	0 04
			-						

Partida	02.04.02.03			DE APOYO PARA TUBE DE 0.40x0.65m)	ERIA DE AGU	JA e=0.10m		
Rendimiento	m/DIA	125.0000	EQ.	125.0000		Costo unitario directo por : m	1.18	
Código	Descripción Recurso	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mario de Obra		hh	0.1000	0.0064	20.89	0.13
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.0640	15.41	0.99
								1.12
0301010006	HERRAMIENTAS MA	Equipos .NUALES		%mo		5.0000	1.12	0.06 0.06
Partida	02.04.02.04			RELLENO COMPACT DEADO e=0.30 m	ADO DE ZAN	IJA CON MAT. PRO)PIO	
Rendimiento	m/DIA	60.0000	EQ.	60.0000		Costo unitario directo por : m	2.45	
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	0.1000	0.0133	20.89	0.28
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.1333	15.41	2.05
								2.33
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA	NUALES		%mo		5.0000	2.33	0.12
								0.12
Partida	02.04.02.05			DO RELLENO COMPA DEADO e=0.30 m	CTADO DE Z	ZANJA CON MAT. F	PROPIO	
Rendimiento	m/DIA	50.0000	EQ.	50.0000		Costo unitario directo por : m	2.94	
Cádigo	Dogarinaián Bagura	_		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial
Código	Descripción Recurso	Mano de Obra		Unidad	Cuaurilla	Cantidad	Piecio 3/.	S/.
0101010003	OPERARIO	Mario de Obra		hh	0.1000	0.0160	20.89	0.33
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.1600	15.41	2.47
								2.80
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA	NUALES		%mo		5.0000	2.80	0.14
								0.14
Partida	02.04.02.06			ACION DE MATERIAL ENTE Dp=30m				
Rendimiento	m3/DIA	8.0000	EQ.	8.0000		Costo unitario directo por : m3	15.87	
Código	Descripción Recurso	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	MANO DE UDIA		hh	1.0000	1.0000	15.41	15.41 15.41
		Equipos						

0301010006	HERRAMIENTAS N	MANUALES		%mo		3.0000	15.41	0.46 0.46
Partida	02.04.03.01			STRO E INSTALA A PVC SAP 11/2				
Rendimiento	m/DIA	450.0000	EQ.	450.0000		Costo unitario directo por : m	8.34	
Código	Descripción Recur	rso Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	0.0178	20.89	0.37
0101010003	OFICIAL			hh	1.0000	0.0178	17.15	0.31
0101010004	PEON			hh	1.0000	0.0178	15.41	0.27
0101010003	I LON			1111	1.0000	0.0170	15.41	0.95
		Materiales						0.00
02050700020031	TUBERIA PVC SAF	P 1 1/2" C-10 NTP 399.002		m		1.0300	6.90	7.11
0222080012	PEGAMENTO PAR			gal		0.0028	90.59	0.25
								7.36
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS N	MANUALES		%mo		3.0000	0.95	0.03
								0.03
Partida	02.04.03.02			STRO E INSTALA A PVC SAP 11/4				
Rendimiento	m/DIA	300.0000	EQ.	300.0000		Costo unitario directo por : m	8.83	
Código	Descripción Recur	rso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
Código	Descripción Recur	rso Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	
0101010003	OPERARIO			Unidad hh	1.0000	0.0267	20.89	S /.
0101010003 0101010004	OPERARIO OFICIAL			hh hh	1.0000 1.0000	0.0267 0.0267	20.89 17.15	S /. 0.56 0.46
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.0267	20.89	0.56 0.46 0.41
0101010003 0101010004	OPERARIO OFICIAL	Mano de Obra		hh hh	1.0000 1.0000	0.0267 0.0267	20.89 17.15	S /. 0.56 0.46
0101010003 0101010004 0101010005	OPERARIO OFICIAL PEON	Mano de Obra Materiales		hh hh hh	1.0000 1.0000	0.0267 0.0267 0.0267	20.89 17.15 15.41	S/. 0.56 0.46 0.41 1.43
0101010003 0101010004 0101010005	OPERARIO OFICIAL PEON TUBERIA PVC SAF	Mano de Obra Materiales P 1 1/2" C-10 NTP 399.002		hh hh hh	1.0000 1.0000	0.0267 0.0267 0.0267	20.89 17.15 15.41	S/. 0.56 0.46 0.41 1.43
0101010003 0101010004 0101010005	OPERARIO OFICIAL PEON	Mano de Obra Materiales P 1 1/2" C-10 NTP 399.002		hh hh hh	1.0000 1.0000	0.0267 0.0267 0.0267	20.89 17.15 15.41	S/. 0.56 0.46 0.41 1.43 7.11 0.25
0101010003 0101010004 0101010005	OPERARIO OFICIAL PEON TUBERIA PVC SAF	Mano de Obra Materiales P 1 1/2" C-10 NTP 399.002		hh hh hh	1.0000 1.0000	0.0267 0.0267 0.0267	20.89 17.15 15.41	S/. 0.56 0.46 0.41 1.43
0101010003 0101010004 0101010005 02050700020031 0222080012	OPERARIO OFICIAL PEON TUBERIA PVC SAF	Mano de Obra Materiales P 1 1/2" C-10 NTP 399.002 A PVC Equipos		hh hh hh	1.0000 1.0000	0.0267 0.0267 0.0267	20.89 17.15 15.41 6.90 90.59	S/. 0.56 0.46 0.41 1.43 7.11 0.25 7.36
0101010003 0101010004 0101010005	OPERARIO OFICIAL PEON TUBERIA PVC SAF PEGAMENTO PAR	Mano de Obra Materiales P 1 1/2" C-10 NTP 399.002 A PVC Equipos		hh hh hh m gal	1.0000 1.0000	0.0267 0.0267 0.0267 1.0300 0.0028	20.89 17.15 15.41	S/. 0.56 0.46 0.41 1.43 7.11 0.25
0101010003 0101010004 0101010005 02050700020031 0222080012	OPERARIO OFICIAL PEON TUBERIA PVC SAF PEGAMENTO PAR	Mano de Obra Materiales P 1 1/2" C-10 NTP 399.002 A PVC Equipos		hh hh hh m gal %mo	1.0000 1.0000 1.0000	0.0267 0.0267 0.0267 1.0300 0.0028	20.89 17.15 15.41 6.90 90.59	S/. 0.56 0.46 0.41 1.43 7.11 0.25 7.36
0101010003 0101010004 0101010005 02050700020031 0222080012	OPERARIO OFICIAL PEON TUBERIA PVC SAF PEGAMENTO PAR	Mano de Obra Materiales P 1 1/2" C-10 NTP 399.002 A PVC Equipos		hh hh hh m gal	1.0000 1.0000 1.0000	0.0267 0.0267 0.0267 1.0300 0.0028	20.89 17.15 15.41 6.90 90.59	S/. 0.56 0.46 0.41 1.43 7.11 0.25 7.36
0101010003 0101010004 0101010005 02050700020031 0222080012	OPERARIO OFICIAL PEON TUBERIA PVC SAF PEGAMENTO PAR HERRAMIENTAS M	Mano de Obra Materiales P 1 1/2" C-10 NTP 399.002 A PVC Equipos	TUBERIA	hh hh hh m gal %mo	1.0000 1.0000 1.0000	0.0267 0.0267 0.0267 1.0300 0.0028	20.89 17.15 15.41 6.90 90.59	S/. 0.56 0.46 0.41 1.43 7.11 0.25 7.36
0101010003 0101010004 0101010005 02050700020031 0222080012 0301010006	OPERARIO OFICIAL PEON TUBERIA PVC SAF PEGAMENTO PAR HERRAMIENTAS M 02.04.03.03	Mano de Obra Materiales P 1 1/2" C-10 NTP 399.002 A PVC Equipos MANUALES 350.0000	TUBERIA	hh hh hh m gal %mo STRO E INSTALA A PVC SAP 3/4"	1.0000 1.0000 1.0000	0.0267 0.0267 0.0267 1.0300 0.0028 3.0000	20.89 17.15 15.41 6.90 90.59	S/. 0.56 0.46 0.41 1.43 7.11 0.25 7.36
0101010003 0101010004 0101010005 02050700020031 0222080012 0301010006 Partida Rendimiento Código	OPERARIO OFICIAL PEON TUBERIA PVC SAF PEGAMENTO PAR HERRAMIENTAS M 02.04.03.03 m/DIA Descripción Recur	Mano de Obra Materiales P 1 1/2" C-10 NTP 399.002 A PVC Equipos MANUALES 350.0000	TUBERIA	hh hh hh m gal %mo STRO E INSTALA A PVC SAP 3/4" 350.0000	1.0000 1.0000 1.0000 CION DE C-10	0.0267 0.0267 0.0267 1.0300 0.0028 3.0000 Costo unitario directo por : m	20.89 17.15 15.41 6.90 90.59 1.43	S/. 0.56 0.46 0.41 1.43 7.11 0.25 7.36 0.04 0.04 Parcial S/.
0101010003 0101010004 0101010005 02050700020031 0222080012 0301010006 Partida Rendimiento Código 0101010003	OPERARIO OFICIAL PEON TUBERIA PVC SAF PEGAMENTO PAR HERRAMIENTAS M 02.04.03.03 m/DIA Descripción Recur OPERARIO	Mano de Obra Materiales P 1 1/2" C-10 NTP 399.002 A PVC Equipos MANUALES 350.0000	TUBERIA	hh hh hh m gal %mo STRO E INSTALA A PVC SAP 3/4" 350.0000 Unidad hh	1.0000 1.0000 1.0000 CION DE C-10	0.0267 0.0267 0.0267 1.0300 0.0028 3.0000 Costo unitario directo por : m	20.89 17.15 15.41 6.90 90.59 1.43 3.66 Precio S/.	S/. 0.56 0.46 0.41 1.43 7.11 0.25 7.36 0.04 0.04 Parcial S/. 0.48
0101010003 0101010004 0101010005 02050700020031 0222080012 0301010006 Partida Rendimiento Código 0101010003 0101010004	OPERARIO OFICIAL PEON TUBERIA PVC SAF PEGAMENTO PAR HERRAMIENTAS M 02.04.03.03 m/DIA Descripción Recur OPERARIO OFICIAL	Mano de Obra Materiales P 1 1/2" C-10 NTP 399.002 A PVC Equipos MANUALES 350.0000	TUBERIA	hh hh hh m gal %mo STRO E INSTALA A PVC SAP 3/4" 350.0000 Unidad hh hh	1.0000 1.0000 1.0000 CUAdrilla 1.0000 1.0000	0.0267 0.0267 0.0267 1.0300 0.0028 3.0000 Costo unitario directo por : m Cantidad 0.0229 0.0229	20.89 17.15 15.41 6.90 90.59 1.43 3.66 Precio S/.	S/. 0.56 0.46 0.41 1.43 7.11 0.25 7.36 0.04 0.04 Parcial S/. 0.48 0.39
0101010003 0101010004 0101010005 02050700020031 0222080012 0301010006 Partida Rendimiento Código 0101010003	OPERARIO OFICIAL PEON TUBERIA PVC SAF PEGAMENTO PAR HERRAMIENTAS M 02.04.03.03 m/DIA Descripción Recur OPERARIO	Mano de Obra Materiales P 1 1/2" C-10 NTP 399.002 A PVC Equipos MANUALES 350.0000	TUBERIA	hh hh hh m gal %mo STRO E INSTALA A PVC SAP 3/4" 350.0000 Unidad hh	1.0000 1.0000 1.0000 CION DE C-10	0.0267 0.0267 0.0267 1.0300 0.0028 3.0000 Costo unitario directo por : m	20.89 17.15 15.41 6.90 90.59 1.43 3.66 Precio S/.	S/. 0.56 0.46 0.41 1.43 7.11 0.25 7.36 0.04 0.04 Parcial S/. 0.48

Materiales

02050700020033 0222080012	TUBERIA PVC S	SAP 3/4" C-10 NTP 399.002 ARA PVC		m gal		1.0300 0.0028	2.09 90.59	2.15 0.25
		Equipos						2.40
0301010006	HERRAMIENTA	• •		%mo		3.0000	1.22	0.04 0.04
Partida	02.04.03.04			STRO E INSTALA A PVC SAP 1/2"				
Rendimiento	m/DIA	300.0000	EQ.	300.0000		Costo unitario directo por : m	3.41	
Código	Descripción Re	curso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						31.
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.0267	20.89	0.56
0101010004	OFICIAL			hh	1.0000	0.0267	17.15	0.46
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.0267	15.41	0.41
								1.43
		Materiales						
02050700020034	TUBERIA PVC S	SAP 1/2" C-10 NTP 399.002		m		1.0300	1.64	1.69
0222080012	PEGAMENTO P	ARA PVC		gal		0.0028	90.59	0.25
								1.94
		Equipos		•				
0301010006	HERRAMIENTA:	S MANUALES		%mo		3.0000	1.43	0.04
								0.04
Partida	02.04.03.05		PRUEBA	A HIDRAULICA				
Rendimiento	m/DIA	500.0000	EQ.	500.0000		Costo unitario directo por : m	0.95	
Rendimiento Código	m/DIA Descripción Re		EQ.	500.0000 Unidad	Cuadrilla		0.95 Precio S/.	Parcial
			EQ.		Cuadrilla	directo por : m		Parcial S/.
		curso	EQ.		Cuadrilla 1.0000	directo por : m		
Código	Descripción Re	curso	EQ.	Unidad		directo por : m Cantidad	Precio S/.	S/.
Código 0101010003	Descripción Red	curso	EQ.	Unidad hh	1.0000	Cantidad 0.0160	Precio S /. 20.89	S /.
Código 0101010003 0101010004	Descripción Red OPERARIO OFICIAL	curso	EQ.	Unidad hh hh	1.0000 1.0000	Cantidad 0.0160 0.0160	Precio S/. 20.89 17.15	S /. 0.33 0.27
Código 0101010003 0101010004	Descripción Red OPERARIO OFICIAL	curso	EQ.	Unidad hh hh	1.0000 1.0000	Cantidad 0.0160 0.0160	Precio S/. 20.89 17.15	S /. 0.33 0.27 0.25
Código 0101010003 0101010004	Descripción Red OPERARIO OFICIAL PEON	curso Mano de Obra	EQ.	Unidad hh hh	1.0000 1.0000	Cantidad 0.0160 0.0160	Precio S/. 20.89 17.15	\$/. 0.33 0.27 0.25 0.85
Código 0101010003 0101010004 0101010005	Descripción Red OPERARIO OFICIAL PEON	Mano de Obra Materiales DE CALCIO AL 70%	EQ.	Unidad hh hh	1.0000 1.0000	Cantidad 0.0160 0.0160 0.0160	Precio S/. 20.89 17.15 15.41	S/. 0.33 0.27 0.25 0.85
Código 0101010003 0101010004 0101010005	Descripción Red OPERARIO OFICIAL PEON HIPOCLORITO I	Mano de Obra Materiales DE CALCIO AL 70% Equipos	EQ.	Unidad hh hh	1.0000 1.0000	Cantidad 0.0160 0.0160 0.0160	Precio S/. 20.89 17.15 15.41	\$/. 0.33 0.27 0.25 0.85
Código 0101010003 0101010004 0101010005	Descripción Red OPERARIO OFICIAL PEON HIPOCLORITO I	Mano de Obra Materiales DE CALCIO AL 70%	EQ.	Unidad hh hh	1.0000 1.0000	Cantidad 0.0160 0.0160 0.0160	Precio S/. 20.89 17.15 15.41	\$/. 0.33 0.27 0.25 0.85
Código 0101010003 0101010004 0101010005	Descripción Red OPERARIO OFICIAL PEON HIPOCLORITO D	Mano de Obra Materiales DE CALCIO AL 70% Equipos A TAPON ABRAZADERA Y	EQ.	Unidad hh hh hh	1.0000 1.0000 1.0000	Cantidad 0.0160 0.0160 0.0160 0.0160	20.89 17.15 15.41 20.00	\$/. 0.33 0.27 0.25 0.85 0.02 0.02
Código 0101010003 0101010004 0101010005 0279010049	Descripción Red OPERARIO OFICIAL PEON HIPOCLORITO D BALDE PRUEBA ACCESORIOS	Mano de Obra Materiales DE CALCIO AL 70% Equipos A TAPON ABRAZADERA Y	EQ.	Unidad hh hh hh hh	1.0000 1.0000 1.0000	Cantidad 0.0160 0.0160 0.0160 0.0010	Precio S/. 20.89 17.15 15.41 20.00	\$/. 0.33 0.27 0.25 0.85 0.02 0.02
Código 0101010003 0101010004 0101010005 0279010049	Descripción Red OPERARIO OFICIAL PEON HIPOCLORITO D BALDE PRUEBA ACCESORIOS	Mano de Obra Materiales DE CALCIO AL 70% Equipos A TAPON ABRAZADERA Y	SUMINIS	Unidad hh hh hh wmo STRO E ACION DE	1.0000 1.0000 1.0000	Cantidad 0.0160 0.0160 0.0160 0.0010	Precio S/. 20.89 17.15 15.41 20.00	\$/. 0.33 0.27 0.25 0.85 0.02 0.02 0.03
Código 0101010003 0101010004 0101010005 0279010049 03010000040004 0301010006	Descripción Red OPERARIO OFICIAL PEON HIPOCLORITO I BALDE PRUEBA ACCESORIOS HERRAMIENTA:	Mano de Obra Materiales DE CALCIO AL 70% Equipos A TAPON ABRAZADERA Y	SUMINIS INSTAL ACCESO	Unidad hh hh hh wmo STRO E ACION DE	1.0000 1.0000 1.0000	Cantidad 0.0160 0.0160 0.0160 0.0010	Precio S/. 20.89 17.15 15.41 20.00	\$/. 0.33 0.27 0.25 0.85 0.02 0.02 0.03
Código 0101010003 0101010004 0101010005 0279010049 03010000040004 0301010006 Partida Rendimiento	Descripción Red OPERARIO OFICIAL PEON HIPOCLORITO I BALDE PRUEBA ACCESORIOS HERRAMIENTA: 02.04.04.01	Mano de Obra Materiales DE CALCIO AL 70% Equipos A TAPON ABRAZADERA Y S MANUALES	SUMINIS INSTAL ACCESO	Unidad hh hh hh hh STRO E ACION DE DRIOS 1.0000	1.0000 1.0000 1.0000	Cantidad 0.0160 0.0160 0.0160 0.0160 0.0010 Costo unitario directo por : glb	20.89 17.15 15.41 20.00 3.12 0.85	\$/. 0.33 0.27 0.25 0.85 0.02 0.02 0.03
Código 0101010003 0101010004 0101010005 0279010049 03010000040004 0301010006	Descripción Red OPERARIO OFICIAL PEON HIPOCLORITO I BALDE PRUEBA ACCESORIOS HERRAMIENTA:	Mano de Obra Materiales DE CALCIO AL 70% Equipos A TAPON ABRAZADERA Y S MANUALES 1.0000	SUMINIS INSTAL ACCESO	Unidad hh hh hh wg hm %mo STRO E ACION DE DRIOS	1.0000 1.0000 1.0000	Cantidad 0.0160 0.0160 0.0160 0.0160 0.0010 0.0010 Costo unitario	20.89 17.15 15.41 20.00 3.12 0.85	\$/. 0.33 0.27 0.25 0.85 0.02 0.02 0.03 0.08
Código 0101010003 0101010004 0101010005 0279010049 03010000040004 0301010006 Partida Rendimiento	Descripción Red OPERARIO OFICIAL PEON HIPOCLORITO I BALDE PRUEBA ACCESORIOS HERRAMIENTA: 02.04.04.01	Mano de Obra Materiales DE CALCIO AL 70% Equipos A TAPON ABRAZADERA Y S MANUALES	SUMINIS INSTAL ACCESO	Unidad hh hh hh hh STRO E ACION DE DRIOS 1.0000	1.0000 1.0000 1.0000	Cantidad 0.0160 0.0160 0.0160 0.0160 0.0010 Costo unitario directo por : glb	20.89 17.15 15.41 20.00 3.12 0.85	S/. 0.33 0.27 0.25 0.85 0.02 0.02 0.05 0.03 0.08

0101010005	PEON			hh	0.1250	1.0000	15.41	15.41
		Materiales						36.30
02051000020014	CODO DE 45° DE F			und		1.0000	2.54	2.54
02051000020014	CODO DE 45° DE F			und		13.0000	1.60	20.80
0205110007	TEE PVC SAP 3/4"	VO 1/12		und		1.0000	2.80	2.80
0205110010	TEE PVC SAP 1/2"			und		29.0000	1.10	31.90
02052300010051	REDUCCION PVC	B/4" A 1/2"		und		20.0000	2.20	44.00
02052300010052	REDUCCION PVC			und		2.0000	4.50	9.00
02052300010053	REDUCCION PVC			und		25.0000	2.50	62.50
02052300010054	REDUCCION PVC			und		5.0000	3.30	16.50
0222080012	PEGAMENTO PARA	A PVC		gal		0.0028	90.59	0.25
								190.29
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS M	IANUALES		%mo		5.0000	36.30	1.82
								1.82
Partida	02.05.01.01.01		LIMPIEZ MANUA	'A DEL TERRENO I				
			MAROA	_				
Rendimiento	m2/DIA	120.0000	EQ.	120.0000		Costo unitario	3.17	
	,_,,		-4.			directo por : m2	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	
0/11							D : 0/	Parcial
Código	Descripción Recur			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
		Mano de Obra						
0101010005	PEON			hh	3.0000	0.2000	15.41	3.08
								3.08
0004040000	LIEDDAMIENTAGA	Equipos		0/		2.0000	2.00	0.00
0301010006	HERRAMIENTAS M	IANUALES		%mo		3.0000	3.08	0.09 0.09
								0.09
D-464-	02.05.04.04.02		TRAZO	Y REPLANTEO				
Partida	02.05.01.01.02		PRELIM	INAR				
						Costo unitario		
Rendimiento	m2/DIA	400.0000	EQ.	400.0000		directo por : m2	1.54	
Código	Descripción Recur	so		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						O/.
0101010003	OPERARIO			hh	0.5000	0.0100	20.89	0.21
0101010005	PEON			hh	2.0000	0.0400	15.41	0.62
0101030000	TOPOGRAFO			hh	1.0000	0.0200	15.90	0.32
								1.15
		Materiales						
02130300010002	YESO BOLSA 18 kg]		bol		0.0050	12.60	0.06
								0.06
		Equipos						
0301000023	ESTACION TOTAL			hm	1.0000	0.0200	15.00	0.30
0301010006	HERRAMIENTAS M	IANUALES		%mo		3.0000	1.15	0.03
								0.33
Partida	02.05.01.02.01			ACION MANUAL EN NO NATURAL				
			· LINILI	VIVIL				
Rendimiento	m3/DIA	2.5000	FΩ	2.5000		Costo unitario	50.79	
			LQ.			directo por : m3	00.10	

Código	Descripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	Mano de Obra		hh	1.0000	3.2000	15.41	49.31 49.31
0301010006	HERRAMIENTAS MA	Equipos INUALES		%mo		3.0000	49.31	1.48 1.48
Partida	02.05.01.02.02			NIVELACION Y CTACION DE FONDO				
Rendimiento	m2/DIA	100.0000	EQ.	100.0000		Costo unitario directo por : m2	4.69	
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.0800	15.41	1.23
01010100060002	OPERADOR DE EQU	JIPO LIVIANO		hh	1.0000	0.0800	17.17	1.37
								2.60
		Materiales						
0207070002	AGUA			m3		0.0020	6.00	0.01
								0.01
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA			%mo		3.0000	2.60	0.08
0301100008	COMPACTADORA VI	IBRATORIA TIPO PLANC	CHA 4	hm	1.0000	0.0800	25.00	2.00
	111							2.08
Partida	02.05.01.02.03			CION DE MATERIAL				
			EXCEDE	INIE				
Rendimiento	m3/DIA	12.0000	EQ.	12.0000		Costo unitario directo por : m3	21.17	
0 (1)	, .					0 (1)	D : 0/	Parcial
Código	Descripción Recurso	0		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
		Mano de Obra						
0101010005	PEON			hh	2.0000	1.3333	15.41	20.55
								20.55
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA	NUALES		%mo		3.0000	20.55	0.62 0.62
Partida	02.05.01.03.01			ETO f'c=175 kg/cm2, CLADORA				
Rendimiento	m3/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : m3	339.43	
Código	Descripción Recurso	0		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.8000	20.89	16.71
0101010004	OFICIAL			hh	1.0000	0.8000	17.15	13.72
0101010005	PEON			hh	5.0000	4.0000	15.41	61.64
								92.07
		Materiales						
02070100010002	PIEDRA CHANCADA	. 1/2"		m3		0.8000	40.00	32.00
02070200010002	ARENA GRUESA			m3		0.4000	52.20	20.88

0207070002	AGUA		m3		0.1860	6.00	1.12
0213010001	CEMENTO POR	TLAND TIPO I (42.5 kg)	bol		8.0000	22.20	177.60
		- (- 3)					231.60
		Equipos					201100
0204040000	LIEDDAMIENTA	• •	0/		2 0000	00.07	0.70
0301010006	HERRAMIENTA		%mo		3.0000	92.07	2.76
03012900010006		CONCRETO 4 HP 1.35"	hm	1.0000	0.8000	10.00	8.00
0301290005		DE CONCRETO TAMBOR 18 H	HP 11 hm	1.0000	0.8000	6.25	5.00
	p3						15.76
							13.76
			ENGOEDADO V	,			
Partida	02.05.01.03.02		ENCOFRADO Y DESENCOFRAI				
			DESCRICO INA				
					Costo unitario		
Rendimiento	m2/DIA	9.0000	EQ. 9.000)	directo por : m2	52.83	
Código	Descripción Re	curso	Unida	d Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial
Codigo	Descripcion		Oma	u Gudunnu	Cuntidad	1 10010 0/.	S/.
		Mano de Obra					
0101010003	OPERARIO		hh	1.0000	0.8889	20.89	18.57
0101010005	PEON		hh	1.0000	0.8889	15.41	13.70
							32.27
		Materiales					
02040100010001	AL AMPRE NEC	RO RECOCIDO Nº 8	ka		0.2000	3.81	0.76
			kg 				
02041200010005		MADERA CON CABEZA DE 3'	•		0.1500	3.39	0.51
0231230002	MADERA NACIO	ONAL PARA ENCOFRADO	p2		4.0700	4.50	18.32
							19.59
		Equipos					
0301010006	HERRAMIENTA	S MANUALES	%mo		3.0000	32.27	0.97
							0.97
							0.51
							0.51
Partida	02 05 01 04 01			INTERIORES Y EXTERIORE	ES CON		0.57
Partida	02.05.01.04.01		TARRAJEO EN MORTERO 1:5		ES CON		0.01
Partida	02.05.01.04.01						0.31
Partida Rendimiento	02.05.01.04.01 m2/DIA			x 1.5 cm	Costo unitario	29.87	0.31
			MORTERO 1:5	x 1.5 cm		29.87	0.37
Rendimiento	m2/DIA	12.0000	MORTERO 1:5	x 1.5 cm	Costo unitario	29.87	
		12.0000	MORTERO 1:5	x 1.5 cm	Costo unitario	29.87 Precio S/.	Parcial
Rendimiento	m2/DIA	12.0000	MORTERO 1:5 : EQ. 12.00 0	x 1.5 cm	Costo unitario directo por : m2		
Rendimiento Código	m2/DIA Descripción Re	12.0000 curso	MORTERO 1:5	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla	Costo unitario directo por : m2 Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
Rendimiento Código 0101010003	m2/DIA Descripción Re OPERARIO	12.0000 curso	EQ. 12.000 Unida	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667	Precio S /. 20.89	Parcial S/. 13.93
Rendimiento Código	m2/DIA Descripción Re	12.0000 curso	MORTERO 1:5	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla	Costo unitario directo por : m2 Cantidad	Precio S/.	Parcial S/. 13.93 5.14
Rendimiento Código 0101010003	m2/DIA Descripción Re OPERARIO	12.0000 curso Mano de Obra	EQ. 12.000 Unida	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667	Precio S /. 20.89	Parcial S/. 13.93
Rendimiento Código 0101010003 0101010005	m2/DIA Descripción Re OPERARIO PEON	12.0000 curso	EQ. 12.000 Unida	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667 0.3333	Precio S/. 20.89 15.41	Parcial \$/. 13.93 5.14 19.07
Rendimiento Código 0101010003	m2/DIA Descripción Re OPERARIO	12.0000 curso Mano de Obra	EQ. 12.000 Unida	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667	Precio S /. 20.89	Parcial S/. 13.93 5.14
Rendimiento Código 0101010003 0101010005	m2/DIA Descripción Re OPERARIO PEON	12.0000 curso Mano de Obra	EQ. 12.000 Unida	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667 0.3333	Precio S/. 20.89 15.41	Parcial \$/. 13.93 5.14 19.07
Rendimiento Código 0101010003 0101010005	m2/DIA Descripción Re OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA	12.0000 curso Mano de Obra	EQ. 12.000 Unida hh hh hh	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667 0.3333	Precio S/. 20.89 15.41 48.14	Parcial S/. 13.93 5.14 19.07
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002	m2/DIA Descripción Re OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO POR	12.0000 curso Mano de Obra Materiales	EQ. 12.000 Unida hh hh hh m3 m3 bol	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667 0.3333 0.0240 0.0090 0.4000	Precio S/. 20.89 15.41 48.14 6.00 22.20	Parcial S/. 13.93 5.14 19.07 1.16 0.05 8.88
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001	m2/DIA Descripción Re OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA	12.0000 curso Mano de Obra Materiales	EQ. 12.000 Unida hh hh hh	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667 0.3333 0.0240 0.0090	Precio S/. 20.89 15.41 48.14 6.00	Parcial \$/. 13.93 5.14 19.07 1.16 0.05 8.88 0.14
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001	m2/DIA Descripción Re OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO POR	12.0000 curso Mano de Obra Materiales CTLAND TIPO I (42.5 kg) (REGLAS)	EQ. 12.000 Unida hh hh hh m3 m3 bol	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667 0.3333 0.0240 0.0090 0.4000	Precio S/. 20.89 15.41 48.14 6.00 22.20	Parcial S/. 13.93 5.14 19.07 1.16 0.05 8.88
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 0231190002	m2/DIA Descripción Re OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO POR MADERA PINO	12.0000 curso Mano de Obra Materiales cTLAND TIPO I (42.5 kg) (REGLAS) Equipos	EQ. 12.000 Unida hh hh hb	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667 0.3333 0.0240 0.0090 0.4000 0.0250	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 5.50	Parcial S/. 13.93 5.14 19.07 1.16 0.05 8.88 0.14 10.23
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001	m2/DIA Descripción Re OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO POR	12.0000 curso Mano de Obra Materiales cTLAND TIPO I (42.5 kg) (REGLAS) Equipos	EQ. 12.000 Unida hh hh hh m3 m3 bol	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667 0.3333 0.0240 0.0090 0.4000	Precio S/. 20.89 15.41 48.14 6.00 22.20	Parcial S/. 13.93 5.14 19.07 1.16 0.05 8.88 0.14 10.23
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 0231190002	m2/DIA Descripción Re OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO POR MADERA PINO	12.0000 curso Mano de Obra Materiales cTLAND TIPO I (42.5 kg) (REGLAS) Equipos	EQ. 12.000 Unida hh hh hb	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667 0.3333 0.0240 0.0090 0.4000 0.0250	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 5.50	Parcial S/. 13.93 5.14 19.07 1.16 0.05 8.88 0.14 10.23
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 0231190002	m2/DIA Descripción Re OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO POR MADERA PINO	12.0000 curso Mano de Obra Materiales CTLAND TIPO I (42.5 kg) (REGLAS) Equipos S MANUALES	EQ. 12.000 Unida hh hh hh m3 m3 bol p2	x 1.5 cm Cuadrilla 1.0000 0.5000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667 0.3333 0.0240 0.0090 0.4000 0.0250	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 5.50	Parcial S/. 13.93 5.14 19.07 1.16 0.05 8.88 0.14 10.23
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 0231190002	m2/DIA Descripción Re OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO POR MADERA PINO	12.0000 curso Mano de Obra Materiales ETLAND TIPO I (42.5 kg) (REGLAS) Equipos S MANUALES	EQ. 12.000 Unida hh hh val valvula COM	x 1.5 cm Cuadrilla 1.0000 0.5000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667 0.3333 0.0240 0.0090 0.4000 0.0250	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 5.50	Parcial S/. 13.93 5.14 19.07 1.16 0.05 8.88 0.14 10.23
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 0231190002 0301010006	m2/DIA Descripción Re OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO POR MADERA PINO HERRAMIENTA	12.0000 curso Mano de Obra Materiales ETLAND TIPO I (42.5 kg) (REGLAS) Equipos S MANUALES	EQ. 12.000 Unida hh hh hh m3 m3 bol p2	x 1.5 cm Cuadrilla 1.0000 0.5000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667 0.3333 0.0240 0.0090 0.4000 0.0250	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 5.50	Parcial S/. 13.93 5.14 19.07 1.16 0.05 8.88 0.14 10.23
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 0231190002 0301010006 Partida	m2/DIA Descripción Re OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO POR MADERA PINO HERRAMIENTA 02.05.01.05.01	12.0000 curso Mano de Obra Materiales cTLAND TIPO I (42.5 kg) (REGLAS) Equipos S MANUALES	MORTERO 1:5 (EQ. 12.000 Unidate hhe hhe hhe hhe hhe hhe he he he he he	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla 1.0000 0.5000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667 0.3333 0.0240 0.0090 0.4000 0.0250 3.0000	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 5.50	Parcial S/. 13.93 5.14 19.07 1.16 0.05 8.88 0.14 10.23
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0207070002 0213010001 0231190002 0301010006	m2/DIA Descripción Re OPERARIO PEON ARENA FINA AGUA CEMENTO POR MADERA PINO HERRAMIENTA	12.0000 curso Mano de Obra Materiales ETLAND TIPO I (42.5 kg) (REGLAS) Equipos S MANUALES	EQ. 12.000 Unida hh hh val valvula COM	x 1.5 cm 00 d Cuadrilla 1.0000 0.5000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.6667 0.3333 0.0240 0.0090 0.4000 0.0250	20.89 15.41 48.14 6.00 22.20 5.50	Parcial S/. 13.93 5.14 19.07 1.16 0.05 8.88 0.14 10.23

Código	Descripción Recui	rso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obr	a					
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	8.0000	20.89	167.12
0101010005	PEON			hh	0.5000	4.0000	15.41	61.64
								228.76
		Materiales						
0204240030	PEGAMENTO P/TU	JBO PVC		gal		0.0020	72.90	0.15
02051900020001	ADAPTADOR PVC	-SAP S/P 1/2"		und		2.0000	0.70	1.40
0241030001	CINTA TEFLON			und		1.0000	1.10	1.10
02490300010003		GALVANIZADO DE		und		2.0000	1.40	2.80
02490600010001	UNION UNIVERSA 1/2"	L DE FIERRO GALV	ANIZADO DE	und		2.0000	8.40	16.80
0253180001	VALVULA COMPUI	FRTA DF 1/2"		und		1.0000	22.62	22.62
0200.0000.	.,			uu				44.87
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS N			%mo		3.0000	228.76	6.86
								6.86
Partida	02.05.01.05.02			A COMPUERTA DE				
			3/4 + A	CCESORIOS				
Rendimiento	glb/DIA	1.0000	EQ.	1.0000		Costo unitario	292.37	
Rendimiento	gib/DIA	1.0000	LQ.	1.0000		directo por : glb	292.31	
								Parcial
Código	Descripción Recui	rso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
		Mano de Obr	a					
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	8.0000	20.89	167.12
0101010005	PEON			hh	0.5000	4.0000	15.41	61.64
								228.76
		Materiales						
0204240030	PEGAMENTO P/TU	JBO PVC		gal		0.0020	72.90	0.15
0215040006	ADAPTADOR UPR	PVC SAP 3/4"		und		2.0000	1.70	3.40
0241030001	CINTA TEFLON			und		1.0000	1.10	1.10
02490300000003		GALVANIZADO DE		und		2.0000	1.70	3.40
02490600010002	UNION UNIVERSA 3/4"	L DE FIERRO GALV	ANIZADO DE	und		2.0000	9.10	18.20
0253180002	VALVULA COMPUI	ERTA DE 3/4"		und		1.0000	30.50	30.50
								56.75
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS N	MANUALES		%mo		3.0000	228.76	6.86
								6.86
Partida	02.05.01.05.03			LA COMPUERTA DE CCESORIOS				
			174 T A	CCESURIUS				
Rendimiento	alb/DIA	1.0000	EO	1.0000		Costo unitario	368.17	
Rendimiento	glb/DIA	1.0000	EQ.	1.0000		directo por : glb	300.17	
					_	_	_	Parcial
Código	Descripción Recui			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
		Mano de Obr	a					
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	8.0000	20.89	167.12
0101010005	PEON			hh	0.5000	4.0000	15.41	61.64
								228.76
00040:	DE04:	Materiales						
0204240030	PEGAMENTO P/TU			gal		0.0020	72.90	0.15
02051900020004	ADAPTADOR PVC	-SAP S/P 1 1/4"		und		2.0000	1.80	3.60

0241030001 02490300030003 02490600010004 0253180004		O GALVANIZADO DE 1½" x 2 1 AL DE FIERRO GALVANIZADO JERTA DE 1½"		und und und und		1.0000 2.0000 2.0000 1.0000	1.10 2.10 16.80 89.90	1.10 4.20 33.60 89.90
0301010006	HERRAMIENTAS	Equipos MANUALES		%mo		3.0000	228.76	132.55 6.86 6.86
Partida	02.05.01.06.01			NST. TAPA METALIC RIA DE 0.40x0.40 m,				
Rendimiento	und/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : und	203.56	
Código	Descripción Rec	urso Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003 0101010005	OPERARIO PEON			hh hh	1.0000 0.5000	0.8000 0.4000	20.89 15.41	16.71 6.16 22.87
0267110028	TAPA METALICA	Materiales DE 0.60x0.60 m e=1/8"		und		1.0000	180.00	180.00 180.00
0301010006	HERRAMIENTAS	Equipos MANUALES		%mo		3.0000	22.87	0.69 0.69
Partida	02.05.01.06.02		AMA D AX=1/2	E GRAVA "				
Rendimiento	m3/DIA	12.0000	EQ.	12.0000		Costo unitario directo por : m3	63.17	
Código	Descripción Reci			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	Mano de Obra		hh	2.0000	1.3333	15.41	20.55 20.55
02070100010002	PIEDRA CHANCA	Materiales DA 1/2"		m3		1.0500	40.00	42.00 42.00
0301010006	HERRAMIENTAS	Equipos MANUALES		%mo		3.0000	20.55	0.62 0.62
Partida	02.05.02.01.01		MPIEZ ANUAL	A DEL TERRENO				
Rendimiento	m2/DIA	120.0000	EQ.	120.0000		Costo unitario directo por : m2	3.17	
Código	Descripción Rec	urso Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	maile ut Obla		hh	3.0000	0.2000	15.41	3.08 3.08
		Equipos						

Equipos

		%mo		3.0000	3.08	0.09 0.09
Partida 02.05.02.01.02	TRAZO PRELIM	Y REPLANTEO INAR				
Rendimiento m2/DIA 400.0000	EQ.	400.0000		Costo unitario directo por : m2	1.54	
Código Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
Mano de Obra						
0101010003 OPERARIO		hh	0.5000	0.0100	20.89	0.21
0101010005 PEON		hh	2.0000	0.0400	15.41	0.62
0101030000 TOPOGRAFO		hh	1.0000	0.0200	15.90	0.32
						1.15
Materiales					40.00	2.22
02130300010002 YESO BOLSA 18 kg		bol		0.0050	12.60	0.06
Equipos						0.06
Equipos 0301000023 ESTACION TOTAL		hm	1.0000	0.0200	15.00	0.30
03010100023 ESTACION TOTAL 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES		%mo	1.0000	3.0000	1.15	0.03
TIEN VAINIENTAG MANGALLO		701110		0.0000	1.10	0.33
						0.00
Partida 02.05.02.02.01		ACION MANUAL EN NO NATURAL				
Rendimiento m3/DIA 2.5000	EQ.	2.5000		Costo unitario directo por : m3	50.79	
Código Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
Código Descripción Recurso Mano de Obra 0101010005 PEON		Unidad hh	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 3.2000	Precio S /.	
Mano de Obra						S /. 49.31
Mano de Obra 0101010005 PEON						S /. 49.31
0101010005 PEON Equipos		hh		3.2000	15.41	S /. 49.31 49.31 1.48
0101010005 PEON Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES		hh %mo , NIVELACION Y		3.2000	15.41	S /. 49.31 49.31 1.48
Mano de Obra 0101010005 PEON Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES Partida 02.05.02.02	COMPA	hh %mo , NIVELACION Y CTACION DE FONDO		3.2000 3.0000 Costo unitario	15.41 49.31	S /. 49.31 49.31 1.48
Mano de Obra 0101010005 PEON Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES Partida 02.05.02.02.02 Rendimiento m2/DIA 100.0000 Código Descripción Recurso Mano de Obra	COMPA	hh %mo , NIVELACION Y CTACION DE FONDO 100.0000	1.0000	3.2000 3.0000 Costo unitario directo por : m2	15.41 49.31 4.69	\$/. 49.31 49.31 1.48 1.48
Mano de Obra 0101010005 PEON Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES Partida 02.05.02.02.02 Rendimiento m2/DIA 100.0000 Código Descripción Recurso Mano de Obra 0101010005 PEON	COMPA	hh %mo , NIVELACION Y CTACION DE FONDO 100.0000 Unidad hh	1.0000 Cuadrilla 1.0000	3.2000 3.0000 Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.0800	15.41 49.31 4.69 Precio S/.	\$/. 49.31 49.31 1.48 1.48 1.48
Mano de Obra 0101010005 PEON Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES Partida 02.05.02.02.02 Rendimiento m2/DIA 100.0000 Código Descripción Recurso Mano de Obra	COMPA	hh %mo , NIVELACION Y CTACION DE FONDO 100.0000 Unidad	1.0000	3.2000 3.0000 Costo unitario directo por : m2 Cantidad	15.41 49.31 4.69 Precio S/.	S/. 49.31 49.31 1.48 1.48 Parcial S/. 1.23 1.37
Mano de Obra 0101010005 PEON Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES Partida 02.05.02.02.02 Rendimiento m2/DIA 100.0000 Código Descripción Recurso	COMPA	hh %mo , NIVELACION Y CTACION DE FONDO 100.0000 Unidad hh	1.0000 Cuadrilla 1.0000	3.2000 3.0000 Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.0800	15.41 49.31 4.69 Precio S/.	\$/. 49.31 49.31 1.48 1.48 1.48
Mano de Obra 0101010005 PEON Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES Partida 02.05.02.02.02 Rendimiento m2/DIA 100.0000 Código Descripción Recurso Mano de Obra 01010100005 PEON 01010100060002 OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO Materiales	COMPA	hh %mo , NIVELACION Y CTACION DE FONDO 100.0000 Unidad hh hh	1.0000 Cuadrilla 1.0000	3.2000 3.0000 Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.0800 0.0800	15.41 49.31 4.69 Precio S/. 15.41 17.17	9.31 49.31 1.48 1.48 Parcial S/. 1.23 1.37 2.60
Mano de Obra 0101010005 PEON Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES Partida 02.05.02.02.02 Rendimiento m2/DIA 100.0000 Código Descripción Recurso	COMPA	hh %mo , NIVELACION Y CTACION DE FONDO 100.0000 Unidad hh	1.0000 Cuadrilla 1.0000	3.2000 3.0000 Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.0800	15.41 49.31 4.69 Precio S/.	9.31 49.31 1.48 1.48 1.48 Parcial S/. 1.23 1.37 2.60 0.01
Mano de Obra 0101010005 PEON Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES Partida 02.05.02.02.02 Rendimiento m2/DIA 100.0000 Código Descripción Recurso Mano de Obra 01010100005 PEON 01010100060002 OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO Materiales	COMPA	hh %mo , NIVELACION Y CTACION DE FONDO 100.0000 Unidad hh hh	1.0000 Cuadrilla 1.0000	3.2000 3.0000 Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.0800 0.0800	15.41 49.31 4.69 Precio S/. 15.41 17.17	9.31 49.31 1.48 1.48 Parcial S/. 1.23 1.37 2.60
Mano de Obra 0101010005 PEON Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES Partida 02.05.02.02.02 Rendimiento m2/DIA 100.0000 Código Descripción Recurso Mano de Obra 01010100005 PEON 0101010100060002 OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO 0207070002 AGUA Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES	EQ.	hh %mo , NIVELACION Y CTACION DE FONDO 100.0000 Unidad hh hh	1.0000 Cuadrilla 1.0000	3.2000 3.0000 Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.0800 0.0800	15.41 49.31 4.69 Precio S/. 15.41 17.17	9.31 49.31 1.48 1.48 1.48 Parcial S/. 1.23 1.37 2.60 0.01
Mano de Obra 0101010005 PEON Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES Partida 02.05.02.02.02 Rendimiento m2/DIA 100.0000 Código Descripción Recurso Mano de Obra 01010100005 PEON 01010100060002 OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO 0207070002 AGUA	EQ.	hh %mo NIVELACION Y CTACION DE FONDO 100.0000 Unidad hh hh m3	1.0000 Cuadrilla 1.0000	3.2000 3.0000 Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.0800 0.0800 0.0020	15.41 49.31 4.69 Precio S/. 15.41 17.17	S/. 49.31 1.48 1.48 1.48 Parcial S/. 1.23 1.37 2.60 0.01 0.01

Partida 02.05.02.02.03 ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE

Rendimiento	m3/DIA	12.0000	EQ.	12.0000		Costo unitario directo por : m3	21.17	
Código	Descripción Rec	eurso Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	Mano de Obia		hh	2.0000	1.3333	15.41	20.55 20.55
0004040000	LIEDDAMIENTAG	Equipos		0/		2.0000	00.55	0.00
0301010006	HERRAMIENTAS	S MANUALES		%mo		3.0000	20.55	0.62 0.62
Partida	02.05.02.03.01			ETO f'c=175 kg/cm2, 'CLADORA				
Rendimiento	m3/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : m3	339.43	
Código	Descripción Rec	curso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.8000	20.89	16.71
0101010004	OFICIAL			hh	1.0000	0.8000	17.15	13.72
0101010005	PEON			hh	5.0000	4.0000	15.41	61.64
								92.07
	DIEDD 4 0114410	Materiales		•			40.00	
02070100010002	PIEDRA CHANC			m3		0.8000	40.00	32.00
02070200010002	ARENA GRUESA	A.		m3		0.4000	52.20	20.88
0207070002	AGUA	TLAND TIDO L (42 E lca)		m3		0.1860 8.0000	6.00 22.20	1.12 177.60
0213010001	CEMENTO POR	TLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.0000	22.20	231.60
		Equipos						231.00
0301010006	HERRAMIENTAS			%mo		3.0000	92.07	2.76
03012900010006		CONCRETO 4 HP 1.35"		hm	1.0000	0.8000	10.00	8.00
0301290005		DE CONCRETO TAMBOR 18 H	HP 11		1.0000	0.8000	6.25	5.00
0301290003	р3			hm	1.0000	0.0000	0.25	
								15.76
Partida	02.05.02.03.02		ENCOFF DESENC	RADO Y COFRADO				
Rendimiento	m2/DIA	9.0000	EQ.	9.0000		Costo unitario directo por : m2	54.11	
Código	Descripción Rec			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.8889	20.89	18.57
0101010004	OFICIAL			hh	1.0000	0.8889	17.15	15.24
		Matadalaa						33.81
02040100010001	AL AMPDE NEOF	Materiales RO RECOCIDO N° 8		ka		0.3000	2 01	1.14
02040100010001		RO RECOCIDO Nº 8 MADERA CON CABEZA DE 3"		kg		0.3000	3.81 3.39	1.14
02041200010005		NAL PARA ENCOFRADO		kg p2		3.8000	3.39 4.50	17.10
0201200002	IVIADENA NACIO	NAL I ANA LINGUITRADO		μ		3.0000	4.50	17.10 19.29
		Equipos						13.23
0301010006	HERRAMIENTAS			%mo		3.0000	33.81	1.01
200.0.000						0.0000	00.07	1.01

Partida 02.05.02.04.01 TARRAJEO EN INTERIORES Y EXTERIORES CON MORTERO 1:5 x 1.5 cm

Rendimiento	m2/DIA	12.0000	EQ.	12.0000		Costo unitario directo por : m2	29.87	
Código	Descripción Recur	'SO		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.6667	20.89	13.93
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.3333	15.41	5.14
								19.07
		Materiales						
02070200010001	ARENA FINA			m3		0.0240	48.14	1.16
0207070002	AGUA			m3		0.0090	6.00	0.05
0213010001	CEMENTO PORTL	AND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.4000	22.20	8.88
0231190002	MADERA PINO (RE	EGLAS)		p2		0.0250	5.50	0.14
								10.23
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS N	MANUALES		%mo		3.0000	19.07	0.57
								0.57
Partida	02.05.02.05.01			A COMPUERTA	DE			
Rendimiento	glb/DIA	1.0000	EQ.	1.0000		Costo unitario directo por : glb	280.49	
Código	Descripción Recu			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0.40.40.4000	00504010	Mano de Obra			4 0000		22.22	107.10
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	8.0000	20.89	167.12
0101010005	PEON			hh	0.5000	4.0000	15.41	61.64
								228.76
000404000	DEC. 4454170 D.T.	Materiales						0.45
0204240030	PEGAMENTO P/TU			gal		0.0020	72.90	0.15
02051900020001	ADAPTADOR PVC	-SAP S/P 1/2"		und		2.0000	0.70	1.40
0241030001	CINTA TEFLON			und		1.0000	1.10	1.10
02490300010003		GALVANIZADO DE 1/2		und		2.0000	1.40	2.80
02490600010001	1/2"	L DE FIERRO GALVANIZ	ZADO DE	und		2.0000	8.40	16.80
0253180001	VALVULA COMPU	ERTA DE 1/2"		und		1.0000	22.62	22.62
								44.87
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS N	MANUALES		%mo		3.0000	228.76	6.86 6.86
Partida	02.05.02.06.01			ETALICA SANIT ACO METALICO	ARIA DE 0.50x0.60	m, E=1/8"		
Rendimiento	und/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : und	203.56	
Código	Descripción Recur			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	0.8000	20.89	16.71

0101010005	PEON			hh	0.5000	0.4000	15.41	6.16 22.87
0267110034	TAPA METALICA D METALICA	Materiales DE 0.50x0.60 m e=1/8" IN	CL. TAPA	und		1.0000	180.00	180.00 180.00
0301010006	HERRAMIENTAS N	Equipos MANUALES		%mo		3.0000	22.87	0.69 0.69
Partida	02.05.02.06.02		CAMA E MAX=1/2	PE GRAVA 2"				
Rendimiento	m3/DIA	12.0000	EQ.	12.0000		Costo unitario directo por : m3	63.17	
Código	Descripción Recu			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	Mano de Obra		hh	2.0000	1.3333	15.41	20.55 20.55
02070100010002	PIEDRA CHANCAL	Materiales DA 1/2"		m3		1.0500	40.00	42.00 42.00
0301010006	HERRAMIENTAS N	Equipos Manuales		%mo		3.0000	20.55	0.62 0.62
Partida	02.06.01.01		LIMPIEZ MANUA	A DEL TERRENO L				
Rendimiento	m2/DIA	120.0000	EQ.	120.0000		Costo unitario directo por : m2	3.17	
Código	Descripción Recu			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	Mano de Obra		hh	3.0000	0.2000	15.41	3.08 3.08
0301010006	HERRAMIENTAS N	Equipos Manuales		%mo		3.0000	3.08	0.09 0.09
Partida	02.06.01.02		TRAZO PRELIM	Y REPLANTEO INAR				
Rendimiento	m2/DIA	400.0000	EQ.	400.0000		Costo unitario directo por : m2	1.54	
Código	Descripción Recu	rso Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO			hh	0.5000	0.0100	20.89	0.21
0101010005	PEON			hh	2.0000	0.0400	15.41	0.62
0101030000	TOPOGRAFO			hh	1.0000	0.0200	15.90	0.32
								1.15
02130300010002	YESO BOLSA 18 k	Materiales g		bol		0.0050	12.60	0.06 0.06
		Equipos						0.00

0301000023 0301010006	ESTACION TOTAL HERRAMIENTAS MA	NUALES		hm %mo	1.0000	0.0200 3.0000	15.00 1.15	0.30 0.03 0.33
Partida	02.06.02.01			ACION MANUAL EN NO NATURAL				
Rendimiento	m3/DIA	2.5000	EQ.	2.5000		Costo unitario directo por : m3	50.79	
Código	Descripción Recurs	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	Mano de Obia		hh	1.0000	3.2000	15.41	49.31 49.31
0301010006	HERRAMIENTAS MA	Equipos NUALES		%mo		3.0000	49.31	1.48 1.48
Partida	02.06.02.02		RELLEN PROPIO	IO CON MATERIAL				
Rendimiento	m3/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : m3	14.11	
Código	Descripción Recurs	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010004	OFICIAL	mano de Obra		hh	0.1000	0.0800	17.15	1.37
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.8000	15.41	12.33
0301010006	HERRAMIENTAS MA	Equipos ANUALES		%mo		3.0000	13.70	0.41 0.41
Partida	02.06.02.03		ELIMINA EXCEDE	ACION DE MATERIAL Ente				
Rendimiento	m3/DIA	8.0000	EQ.	8.0000		Costo unitario directo por : m3	16.18	
Código	Descripción Recurso	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	Mario de Obra		hh	1.0000	1.0000	15.41	15.41 15.41
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA	ANUALES		%mo		5.0000	15.41	0.77 0.77
Partida	02.06.03.01		CONCRI + 20% P	ETO CICLOPEO 1:10 .M.				
Rendimiento	m3/DIA	18.0000	EQ.	18.0000		Costo unitario directo por : m3	214.45	
Código	Descripción Recurso	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	mano de Obia		hh	1.0000	0.4444	20.89	9.28
0101010004	OFICIAL			hh	2.0000	0.8889	17.15	15.24

0101010005	PEON			hh	8.0000	3.5556	15.41	54.79
		Materiales						79.31
0207010005	PIEDRA MEDIANA			m3		0.5000	38.00	19.00
0207030002	HORMIGON PUES			m3		0.8500	58.00	49.30
0207070002	AGUA	TO EIV OBIOT		m3		0.0125	6.00	0.08
0213010001		AND TIPO I (42.5 kg)		bol		2.9000	22.20	64.38
02.00.000.	022			20.				132.76
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS I			%mo		3.0000	79.31	2.38
								2.38
			001100	FTO (1 - 040 L - / 0 -				
Partida	02.06.04.01			ETO f'c=210 kg/cm2 ; ZCLADORA				
Rendimiento	m3/DIA	12.0000	EQ.	12.0000		Costo unitario	404.90	
						directo por : m3		
Código	Descripción Recu	rso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial
Codigo	Descripcion Necu	Mano de Obra		Ollidad	Guadilla	Cantidad	riecio o/.	S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	2.0000	1.3333	20.89	27.85
0101010003	OFICIAL			hh	2.0000	1.3333	17.15	22.87
0101010004	PEON			hh	10.0000	6.6667	15.41	102.73
0101010003	LON			1111	10.0000	0.0007	13.41	153.45
		Materiales						100.40
02070100010002	PIEDRA CHANCAI			m3		0.5500	40.00	22.00
02070200010002	ARENA GRUESA			m3		0.5400	52.20	28.19
0207070002	AGUA			m3		0.1850	6.00	1.11
0213010001	CEMENTO PORTL	AND TIPO I (42.5 kg)		bol		8.4300	22.20	187.15
								238.45
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS I	MANUALES		%mo		5.0000	153.45	7.67
03012900010005	VIBRADOR DE CO	NCRETO 4 HP 2.40"		hm	1.0000	0.6667	8.00	5.33
								13.00
			ENCOFI	PADO V				
Partida	02.06.04.02			COFRADO				
						0		
Rendimiento	m2/DIA	9.0000	EQ.	9.0000		Costo unitario directo por : m2	52.83	
Código	Descripción Recu	rso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						3/.
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.8889	20.89	18.57
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.8889	15.41	13.70
								32.27
		Materiales						
02040100010001	ALAMBRE NEGRO	RECOCIDO N° 8		kg		0.2000	3.81	0.76
02041200010005	CLAVOS PARA MA	ADERA CON CABEZA DE 3'	•	kg		0.1500	3.39	0.51
0231230002	MADERA NACION	AL PARA ENCOFRADO		p2		4.0700	4.50	18.32
								19.59
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS I	MANUALES		%mo		3.0000	32.27	0.97
								0.97

Partida 02.06.04.03 ACERO CORRUGADO FY= 4200 kg/cm2 GRADO 60

Rendimiento	kg/DIA	250.0000	EQ.	250.0000		Costo unitario directo por : kg	4.10	
Código	Descripción Recu	rso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.0320	20.89	0.67
0101010004	OFICIAL			hh	1.0000	0.0320	17.15	0.55
								1.22
		Materiales						
02040100020001	ALAMBRE NEGRO			kg		0.0600	3.81	0.23
0204030001	ACERO CORRUGA	ADO fy = 4200 kg/cm2 GF	RADO 60	kg		1.0700	2.37	2.54
		Fortro						2.77
0204040006	LIEDDAMIENTACA	Equipos		0/		3 0000	1.00	0.04
0301010006 03013300020003	HERRAMIENTAS N CIZALLA PARA CC			%mo	0.5000	3.0000 0.0160	1.22 4.13	0.04 0.07
03013300020003	CIZALLA PARA CC	INTE DE FIERRO		hm	0.5000	0.0100	4.13	0.07 0.11
								0.11
Partida	02.06.05.01			DE LADRILLO CA JO DE SOGA	ARAVISTA DE 18			
Rendimiento	m2/DIA	9.0000	EQ.	9.0000		Costo unitario directo por : m2	66.48	
Código	Descripción Recui	rso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.8889	20.89	18.57
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.4444	15.41	6.85
								25.42
	0141/00 DE 4144	Materiales	10					
02041200010012	PROMEDIO	BRE PARA MADERA C/	C	kg		0.0220	3.80	0.08
02070200010002	ARENA GRUESA			m3		0.0310	52.20	1.62
0207070002	AGUA			m3		0.0200	6.00	0.12
0213010001	CEMENTO PORTL	AND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.2200	22.20	4.88
0216010017	LADRILLO CARAV	ISTA 18 HUECOS		und		42.0000	0.80	33.60
								40.30
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS N	MANUALES		%mo		3.0000	25.42	0.76
								0.76
Partida	02.06.06.01			JEO CON IMPER 1, ACABADO PU	MEABILIZANTE C:/ LIDO	A, 1:5, DILUCIÓN II	MP:AGUA, 1:13,	•
Rendimiento	m2/DIA	5.0000	EQ.	5.0000		Costo unitario directo por : m2	61.88	
Cádin-	December 15 - De			السنط - ما	0	Onnet de d	Dunnin O/	Parcial
Código	Descripción Recui			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
0.10.10.105	005045:5	Mano de Obra						00.10
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	1.6000	20.89	33.42
0101010005	PEON			hh	0.7500	1.2000	15.41	18.49
								51.91
00070000010001	ADENIA FINIA	Materiales		1		0.0000	10.11	4 44
02070200010001	ARENA FINA			m3		0.0300	48.14	1.44
0207070002	AGUA			m3		0.0700	6.00	0.42

0213010001 02221700010044	CEMENTO PORT	TLAND TIPO I (42.5 kg) MEABILIZANTE		bol gal		0.2500 0.0500	22.20 19.90	5.55 1.00
0301010006	HERRAMIENTAS	Equipos MANUALES		%mo		3.0000	51.91	8.41 1.56
								1.56
Partida	02.06.06.02		TARRA. 1:2, E=1	IEO DE MUROS IN .5CM	IT. Y EXT. C:A			
Rendimiento	m2/DIA	12.0000	EQ.	12.0000		Costo unitario directo por : m2	29.70	
Código	Descripción Rec	urso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.6667	20.89	13.93
0101010005	PEON			hh	0.7500	0.5000	15.41	7.71
								21.64
		Materiales						
02070200010001	ARENA FINA			m3		0.0300	48.14	1.44
0207070002	AGUA			m3		0.0700	6.00	0.42
0213010001	CEMENTO PORT	TLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.2500	22.20	5.55
								7.41
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS	MANUALES		%mo		3.0000	21.64	0.65
								0.65
Partida	02.06.07.01		ACCESO DE LAV	ORIOS DE DESAG ADERO	UE			
Partida Rendimiento	02.06.07.01 und/DIA	300.0000	DE LAV		UE	Costo unitario directo por : und	167.82	
Rendimiento	und/DIA		DE LAV	ADERO 300.0000		directo por : und		Parcial
		urso	DE LAV	ADERO	UE Cuadrilla	directo por :	167.82 Precio S/.	Parcial S/.
Rendimiento Código	und/DIA Descripción Rec		DE LAV	ADERO 300.0000 Unidad	Cuadrilla	directo por : und Cantidad	Precio S/.	S/.
Rendimiento Código 0101010003	und/DIA Descripción Rec OPERARIO	urso	DE LAV	ADERO 300.0000 Unidad	Cuadrilla 1.0000	directo por : und Cantidad	Precio S/.	S /.
Rendimiento Código	und/DIA Descripción Rec	urso	DE LAV	ADERO 300.0000 Unidad	Cuadrilla	directo por : und Cantidad	Precio S/.	S /. 0.56 0.82
Rendimiento Código 0101010003	und/DIA Descripción Rec OPERARIO	urso Mano de Obra	DE LAV	ADERO 300.0000 Unidad	Cuadrilla 1.0000	directo por : und Cantidad	Precio S/.	S /.
Rendimiento Código 0101010003 0101010005	und/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON	urso Mano de Obra Materiales	DE LAV	300.0000 Unidad hh hh	Cuadrilla 1.0000	directo por : und Cantidad 0.0267 0.0533	Precio S/. 20.89 15.41	S/. 0.56 0.82 1.38
Rendimiento Código 0101010003 0101010005	und/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON PEGAMENTO PA	Mano de Obra Materiales TUBO PVC	DE LAV	300.0000 Unidad hh hh	Cuadrilla 1.0000	directo por : und Cantidad 0.0267 0.0533	Precio S/. 20.89 15.41	S/. 0.56 0.82 1.38
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 0204240030 02051000020027	und/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON PEGAMENTO P/ CODO PVC SAP	Mano de Obra Materiales TUBO PVC 1/2"	DE LAV	300.0000 Unidad hh hh und	Cuadrilla 1.0000	directo por : und Cantidad 0.0267 0.0533	Precio S/. 20.89 15.41 72.90 1.00	\$/. 0.56 0.82 1.38 72.90 1.00
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 0204240030 02051000020027 02051000020028	und/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON PEGAMENTO PA CODO PVC SAP CODO PVC SAL	Mano de Obra Materiales TUBO PVC 1/2" 2"	DE LAV	ADERO 300.0000 Unidad hh hh gal und und	Cuadrilla 1.0000	directo por : und Cantidad 0.0267 0.0533 1.0000 1.0000 2.0000	Precio S/. 20.89 15.41 72.90 1.00 1.50	0.56 0.82 1.38 72.90 1.00 3.00
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 0204240030 02051000020027 02051000020028 0215040003	UNDIA Descripción Rec OPERARIO PEON PEGAMENTO PA CODO PVC SAP CODO PVC SAL ADAPTADOR UP	Mano de Obra Materiales TUBO PVC 1/2" 2" PR PVC SAP 1/2"	DE LAV	ADERO 300.0000 Unidad hh hh und und und	Cuadrilla 1.0000	directo por : und Cantidad 0.0267 0.0533 1.0000 1.0000 2.0000 2.0000	Precio S/. 20.89 15.41 72.90 1.00 1.50 1.20	\$/. 0.56 0.82 1.38 72.90 1.00 3.00 2.40
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 0204240030 02051000020027 02051000020028 0215040003 02460200020001	UNDIA Descripción Rec OPERARIO PEON PEGAMENTO P/ CODO PVC SAP CODO PVC SAL ADAPTADOR UP SUMIDERO DE B	Mano de Obra Materiales TUBO PVC 1/2" 2" R PVC SAP 1/2" BRONCE DE 2"	DE LAV	ADERO 300.0000 Unidad hh hh und und und und	Cuadrilla 1.0000	directo por : und Cantidad 0.0267 0.0533 1.0000 1.0000 2.0000 2.0000 1.0000	72.90 1.00 1.20 19.90	\$/. 0.56 0.82 1.38 72.90 1.00 3.00 2.40 19.90
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 0204240030 02051000020027 02051000020028 0215040003 02460200020001 02490300010009	UNDIA Descripción Rec OPERARIO PEON PEGAMENTO PA CODO PVC SAP CODO PVC SAL ADAPTADOR UP SUMIDERO DE B NIPLE PVC SAP	Mano de Obra Materiales TUBO PVC 1/2" 2" R PVC SAP 1/2" BRONCE DE 2"	EQ.	ADERO 300.0000 Unidad hh hh gal und und und und und und	Cuadrilla 1.0000	directo por : und Cantidad 0.0267 0.0533 1.0000 1.0000 2.0000 1.0000 2.0000 1.0000 2.0000	72.90 1.00 1.50 1.20 1.40	\$/. 0.56 0.82 1.38 72.90 1.00 3.00 2.40 19.90 2.80
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 0204240030 02051000020027 02051000020028 0215040003 02460200020001 02490300010009 02490600010001	UNION UNIVERS	Mano de Obra Materiales TUBO PVC 1/2" 2" R PVC SAP 1/2" BRONCE DE 2" 1/2"x 2" SAL DE FIERRO GALVANIZ	EQ.	ADERO 300.0000 Unidad hh hh und und und und und und und	Cuadrilla 1.0000	directo por : und Cantidad 0.0267 0.0533 1.0000 1.0000 2.0000 1.0000 2.0000 1.0000 1.0000	72.90 1.00 1.20 19.90 1.40 8.40	72.90 1.00 3.00 2.40 19.90 2.80 8.40
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 0204240030 02051000020027 02051000020028 0215040003 02460200020001 02490300010009 02490600010001 0256020007	UNION UNIVERS 1/2" GRIFO DE BRON	Mano de Obra Materiales TUBO PVC 1/2" 2" PR PVC SAP 1/2" BRONCE DE 2" 1/2"x 2" SAL DE FIERRO GALVANIZ	EQ.	ADERO 300.0000 Unidad hh hh und und und und und und und und und	Cuadrilla 1.0000	directo por : und Cantidad 0.0267 0.0533 1.0000 1.0000 2.0000 2.0000 1.0000 1.0000 1.0000	72.90 1.00 1.50 1.20 19.90 1.40 8.40 50.00	72.90 1.00 3.00 2.40 19.90 2.80 8.40 50.00
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 0204240030 02051000020027 02051000020028 0215040003 02460200020001 02490300010009 02490600010001	UNION UNIVERS	Mano de Obra Materiales TUBO PVC 1/2" 2" PR PVC SAP 1/2" BRONCE DE 2" 1/2"x 2" SAL DE FIERRO GALVANIZ	EQ.	ADERO 300.0000 Unidad hh hh und und und und und und und	Cuadrilla 1.0000	directo por : und Cantidad 0.0267 0.0533 1.0000 1.0000 2.0000 1.0000 2.0000 1.0000 1.0000	72.90 1.00 1.20 19.90 1.40 8.40	72.90 1.00 3.00 2.40 19.90 2.80 8.40 50.00 6.00
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 0204240030 02051000020027 02051000020028 0215040003 02460200020001 02490300010009 02490600010001 0256020007	UNION UNIVERS 1/2" GRIFO DE BRON	Mano de Obra Materiales TUBO PVC 1/2" 2" PR PVC SAP 1/2" BRONCE DE 2" 1/2"x 2" SAL DE FIERRO GALVANIZ ICE 1/2"	EQ.	ADERO 300.0000 Unidad hh hh und und und und und und und und und	Cuadrilla 1.0000	directo por : und Cantidad 0.0267 0.0533 1.0000 1.0000 2.0000 2.0000 1.0000 1.0000 1.0000	72.90 1.00 1.50 1.20 19.90 1.40 8.40 50.00	72.90 1.00 3.00 2.40 19.90 2.80 8.40 50.00
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 0204240030 02051000020027 02051000020028 0215040003 02460200020001 02490300010009 02490600010001 0256020007	UNION UNIVERS 1/2" GRIFO DE BRON	Mano de Obra Materiales TUBO PVC 1/2" 2" R PVC SAP 1/2" BRONCE DE 2" 1/2"x 2" SAL DE FIERRO GALVANIZ ICE 1/2" PVC SAP 1/2" Equipos	EQ.	ADERO 300.0000 Unidad hh hh und und und und und und und und und	Cuadrilla 1.0000	directo por : und Cantidad 0.0267 0.0533 1.0000 1.0000 2.0000 2.0000 1.0000 1.0000 1.0000	72.90 1.00 1.50 1.20 19.90 1.40 8.40 50.00	72.90 1.00 3.00 2.40 19.90 2.80 8.40 50.00 6.00

03.01.01.01

Partida

LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL

Rendimiento	m2/DIA	120.0000	EQ.	120.0000		Costo unitario directo por : m2	3.17	
Código	Descripción Recurso	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	mano de Obra		hh	3.0000	0.2000	15.41	3.08 3.08
0301010006	HERRAMIENTAS MA	Equipos ANUALES		%mo		3.0000	3.08	0.09 0.09
Partida	03.01.01.02		TRAZO PRELIM	Y REPLANTEO INAR				
Rendimiento	m2/DIA	400.0000	EQ.	400.0000		Costo unitario directo por : m2	1.54	
Código	Descripción Recurso	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	0.5000	0.0100	20.89	0.21
0101010005	PEON			hh	2.0000	0.0400	20.69 15.41	0.62
0101030000	TOPOGRAFO			hh	1.0000	0.0400	15.41	0.82
0101030000	TOPOGRAPO			IIII	1.0000	0.0200	13.90	1.15
		Materiales						1.13
00420200040000	VECO DOI CA 40 I	wateriales		hal		0.0050	10.00	0.00
02130300010002	YESO BOLSA 18 kg			bol		0.0050	12.60	0.06
								0.06
000400000	FOTA CIONI TOTAL	Equipos			4 0000	0.0000	45.00	0.00
0301000023	ESTACION TOTAL			hm	1.0000	0.0200	15.00	0.30
0301010006	HERRAMIENTAS MA	ANUALES		%mo		3.0000	1.15	0.03
								0.33
Partida	03.01.02.01			ACION DE ZANJAS IMIENTOS				
Rendimiento	m3/DIA	4.0000	EQ.	4.0000		Costo unitario directo por : m3	31.74	
Código	Descripción Recurso	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	mano de Obra		hh	1.0000	2.0000	15.41	30.82 30.82
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA			%mo		3.0000	30.82	0.92 0.92
Partida	03.01.02.02			CION INTERIOR Y CTACION				
Rendimiento	m2/DIA	120.0000	EQ.	120.0000		Costo unitario directo por : m2	1.21	
Código	Descripción Recurs	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	mano de Obia		hh	0.1000	0.0067	20.89	0.14
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.0667	15.41	1.03
0101010000	I LON			H	1.0000	0.0007	13.41	1.03

Equipos 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES 3.0000 1.17 0.04 %mo 0.04 **ELIMINACION DE MATERIAL** 03.01.02.03 Partida **EXCEDENTE Dp=30m** Costo unitario Rendimiento m3/DIA 8.0000 EQ. 8.0000 15.87 directo por : m3 **Parcial** Descripción Recurso Cuadrilla Cantidad Código Unidad Precio S/. S/ Mano de Obra 0101010005 **PEON** hh 1.0000 1.0000 15.41 15.41 15.41 **Equipos** 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES 3.0000 15.41 0.46 %mo 0.46 AFIRMADO PARA PISOS Y 03.01.02.04 Partida **CIMENTACION E=0.15M** Costo unitario 25.0000 Rendimiento m2/DIA EQ. 25.0000 24.96 directo por : m2 Parcial Cantidad Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Precio S/. S/. Mano de Obra 0101010003 **OPERARIO** 1.0000 0.3200 20.89 6.68 hh 0101010005 **PEON** hh 1.0000 0.3200 15.41 4.93 11.61 Materiales 0207070003 AFIRMADO m3 0.1250 40.00 5.00 5.00 **Equipos** 0301010006 HERRAMIENTAS MANUALES 3.0000 11.61 0.35 %mo COMPACTADORA VIBRATORIA TIPO PLANCHA 4 0301100008 hm 1.0000 0.3200 25.00 8.00 ΗP 8.35 **CIMIENTOS CORRIDOS 1:10** Partida 03.01.03.01 +30% PG Costo unitario Rendimiento und/DIA 18.0000 EQ. 18.0000 directo por : 216.45 und **Parcial** Código Descripción Recurso Unidad Cuadrilla Cantidad Precio S/. S/. Mano de Obra 0101010003 **OPERARIO** hh 1.0000 0.4444 20.89 9.28 0101010004 **OFICIAL** 2.0000 0.8889 15.24 hh 17.15 0101010005 PEON hh 8.0000 3.5556 15.41 54.79 79.31 **Materiales** 0207010015 PIEDRA GRANDE m3 0.5000 42.00 21.00

m3

m3

bol

0.8500

0.0125

2.9000

58.00

6.00

22.20

49.30

0.08

64.38 **134.76**

0207030002

0207070002

0213010001

HORMIGON PUESTO EN OBRA

CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)

Equipos

	ERRAMIENTAS MANU	Equipos IALES		%mo		3.0000	79.31	2.38 2.38
Partida 03	3.01.03.02		ENCOFF CIMIENT	RADO Y DESENCOFF OS	RADO PARA			
Rendimiento m	2/DIA 1:	2.0000	EQ.	12.0000		Costo unitario directo por : m2	32.50	
Código De	escripción Recurso	Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003 OI	PERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	0.6667	20.89	13.93
	EON			hh	1.0000	0.6667	15.41	10.27
0101010000	LON			1111	1.0000	0.0007	10.41	24.20
		Materiales						v
02040100010001 AL	LAMBRE NEGRO REC	OCIDO N° 8		kg		0.2000	3.81	0.76
02041200010005 CI	LAVOS PARA MADERA	A CON CABEZA DE 3'	'	kg		0.1500	3.39	0.51
0231230002 M	ADERA NACIONAL PA	ARA ENCOFRADO		p2		1.4000	4.50	6.30
								7.57
		Equipos						
0301010006 HI	ERRAMIENTAS MANU	IALES		%mo		3.0000	24.20	0.73
								0.73
Partida 03	3.01.03.03			CIMIENTO MEZCA +25% P.M				
Rendimiento ur	nd/DIA 3	7.0000	EQ.	37.0000		Costo unitario directo por : und	184.63	
Código De	escripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
Código De	escripción Recurso	Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	
0101010003 OI	PERARIO	Mano de Obra		Unidad hh	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 0.2162	Precio S /. 20.89	
0101010003 OI 0101010004 OI	PERARIO FICIAL	Mano de Obra			1.0000 2.0000	0.2162 0.4324	20.89 17.15	S /. 4.52 7.42
0101010003 OI 0101010004 OI	PERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	0.2162	20.89	\$/. 4.52 7.42 26.65
0101010003 OI 0101010004 OI	PERARIO FICIAL			hh hh	1.0000 2.0000	0.2162 0.4324	20.89 17.15	S /. 4.52 7.42
0101010003 OI 0101010004 OI 0101010005 PE	PERARIO FICIAL EON	Materiales		hh hh hh	1.0000 2.0000	0.2162 0.4324 1.7297	20.89 17.15 15.41	\$/. 4.52 7.42 26.65 38.59
0101010003 OI 0101010004 OI 0101010005 PE	PERARIO FICIAL EON IEDRA MEDIANA DE 4	Materiales		hh hh hh	1.0000 2.0000	0.2162 0.4324 1.7297	20.89 17.15 15.41	\$/. 4.52 7.42 26.65 38.59
0101010003 OI 0101010004 OI 0101010005 PE 02070100050001 PI 0207030002 Ho	PERARIO FICIAL EON IEDRA MEDIANA DE 4' ORMIGON PUESTO EI	Materiales " N OBRA		hh hh hh m3 m3	1.0000 2.0000	0.2162 0.4324 1.7297 0.4200 0.8500	20.89 17.15 15.41 32.00 58.00	\$/. 4.52 7.42 26.65 38.59 13.44 49.30
0101010003 OI 0101010004 OI 0101010005 PE 02070100050001 PI 0207030002 Ho	PERARIO FICIAL EON IEDRA MEDIANA DE 4	Materiales " N OBRA		hh hh hh	1.0000 2.0000	0.2162 0.4324 1.7297	20.89 17.15 15.41	\$/. 4.52 7.42 26.65 38.59 13.44 49.30 82.14
0101010003 OI 0101010004 OI 0101010005 PE 02070100050001 PI 0207030002 Ho	PERARIO FICIAL EON IEDRA MEDIANA DE 4' ORMIGON PUESTO EI	Materiales " N OBRA TIPO I (42.5 kg)		hh hh hh m3 m3	1.0000 2.0000	0.2162 0.4324 1.7297 0.4200 0.8500	20.89 17.15 15.41 32.00 58.00	\$/. 4.52 7.42 26.65 38.59 13.44 49.30
0101010003 OI 0101010004 OI 0101010005 PE 02070100050001 PI 0207030002 Hc 0213010001 CI	PERARIO FICIAL EON IEDRA MEDIANA DE 4' ORMIGON PUESTO EI	Materiales " N OBRA TIPO I (42.5 kg) Equipos		hh hh hh m3 m3	1.0000 2.0000	0.2162 0.4324 1.7297 0.4200 0.8500	20.89 17.15 15.41 32.00 58.00	\$/. 4.52 7.42 26.65 38.59 13.44 49.30 82.14
0101010003 OI 0101010004 OI 0101010005 PE 02070100050001 PI 0207030002 Hc 0213010001 CI	PERARIO FICIAL EON IEDRA MEDIANA DE 4' ORMIGON PUESTO EI EMENTO PORTLAND	Materiales " N OBRA TIPO I (42.5 kg) Equipos		hh hh hh bh m3 m3 bol	1.0000 2.0000	0.2162 0.4324 1.7297 0.4200 0.8500 3.7000	20.89 17.15 15.41 32.00 58.00 22.20	\$/. 4.52 7.42 26.65 38.59 13.44 49.30 82.14 144.88
0101010003 OI 0101010004 OI 0101010005 PE 02070100050001 PI 0207030002 HG 0213010001 CI	PERARIO FICIAL EON IEDRA MEDIANA DE 4' ORMIGON PUESTO EI EMENTO PORTLAND	Materiales " N OBRA TIPO I (42.5 kg) Equipos IALES	CONCRI	hh hh hh bh m3 m3 bol	1.0000 2.0000 8.0000	0.2162 0.4324 1.7297 0.4200 0.8500 3.7000	20.89 17.15 15.41 32.00 58.00 22.20	\$/. 4.52 7.42 26.65 38.59 13.44 49.30 82.14 144.88
0101010003 OI 0101010004 OI 0101010005 PE 02070100050001 PI 0207030002 Hc 0213010001 CI	PERARIO FICIAL EON IEDRA MEDIANA DE 4' ORMIGON PUESTO EI EMENTO PORTLAND ERRAMIENTAS MANU	Materiales " N OBRA TIPO I (42.5 kg) Equipos IALES	COLORE	hh hh hh m3 m3 bol %mo	1.0000 2.0000 8.0000	0.2162 0.4324 1.7297 0.4200 0.8500 3.7000	20.89 17.15 15.41 32.00 58.00 22.20	\$/. 4.52 7.42 26.65 38.59 13.44 49.30 82.14 144.88
0101010003 OI 0101010004 OI 0101010005 PE 02070100050001 PI 0207030002 Hc 0213010001 CI 0301010006 HI Partida 03 Rendimiento m	PERARIO FICIAL EON JEDRA MEDIANA DE 4' ORMIGON PUESTO EI EMENTO PORTLAND ERRAMIENTAS MANU	Materiales " N OBRA TIPO I (42.5 kg) Equipos IALES	COLORE	hh hh hh m3 m3 bol %mo ETO f'c=175 kg/cm2 leadou H=0.10M	1.0000 2.0000 8.0000	0.2162 0.4324 1.7297 0.4200 0.8500 3.7000 3.0000	20.89 17.15 15.41 32.00 58.00 22.20	\$/. 4.52 7.42 26.65 38.59 13.44 49.30 82.14 144.88 1.16 1.16
0101010003 OI 0101010004 OI 0101010005 PE 02070100050001 PI 0207030002 Hc 0213010001 CI 0301010006 HI Partida 03 Rendimiento m	PERARIO FICIAL EON JEDRA MEDIANA DE 4' ORMIGON PUESTO EI EMENTO PORTLAND ERRAMIENTAS MANU 3.01.03.04 2/DIA 6	Materiales " N OBRA TIPO I (42.5 kg) Equipos IALES	COLORE	hh hh hh m3 m3 bol %mo ETO f'c=175 kg/cm2 l EADO H=0.10M	1.0000 2.0000 8.0000	0.2162 0.4324 1.7297 0.4200 0.8500 3.7000 3.0000	20.89 17.15 15.41 32.00 58.00 22.20 38.59	\$/. 4.52 7.42 26.65 38.59 13.44 49.30 82.14 144.88 1.16 1.16
0101010003 OI 0101010004 OI 0101010005 PE 02070100050001 PI 0207030002 HO 0213010001 CI 0301010006 HI Partida 03 Rendimiento m	PERARIO FICIAL EON JEDRA MEDIANA DE 4' ORMIGON PUESTO EI EMENTO PORTLAND ERRAMIENTAS MANU 3.01.03.04 2/DIA 6	Materiales " N OBRA TIPO I (42.5 kg) Equipos IALES	COLORE	hh hh hh m3 m3 bol %mo ETO f'c=175 kg/cm2 l EADO H=0.10M	1.0000 2.0000 8.0000	0.2162 0.4324 1.7297 0.4200 0.8500 3.7000 3.0000	20.89 17.15 15.41 32.00 58.00 22.20 38.59	\$/. 4.52 7.42 26.65 38.59 13.44 49.30 82.14 144.88 1.16 1.16
0101010003 OI 0101010004 OI 0101010005 PE 02070100050001 PI 0207030002 Hr 0213010001 CI 0301010006 HI Partida 03 Rendimiento m Código De 0101010003 OI	PERARIO FICIAL EON JEDRA MEDIANA DE 4 ORMIGON PUESTO EI EMENTO PORTLAND ERRAMIENTAS MANU 3.01.03.04 2/DIA 6 escripción Recurso	Materiales " N OBRA TIPO I (42.5 kg) Equipos IALES	COLORE	hh hh hh m3 m3 bol %mo ETO fc=175 kg/cm2 l EADO H=0.10M 65.0000 Unidad	1.0000 2.0000 8.0000	0.2162 0.4324 1.7297 0.4200 0.8500 3.7000 3.0000 LIDO Y Costo unitario directo por : m2 Cantidad	20.89 17.15 15.41 32.00 58.00 22.20 38.59 47.49 Precio S /.	\$/. 4.52 7.42 26.65 38.59 13.44 49.30 82.14 144.88 1.16 1.16

								21.96
		Materiales						
02070100010002	PIEDRA CHAN			m3		0.0550	40.00	2.20
02070200010002	ARENA GRUES	SA		m3		0.0540	52.20	2.82
0207070002	AGUA			m3		0.1840	6.00	1.10
0213010001		RTLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.8430	22.20	18.71
0213060001	OCRE			kg		0.0100	4.04	0.04
		Forter						24.87
0301010006	LIEDDAMIENTA	Equipos		0/		2.0000	04.00	0.00
0301010006	HERRAMIENTA	AS MANUALES		%mo		3.0000	21.96	0.66 0.66
								0.00
Partida	03.01.03.05		ENCOFF					
			DESENC	COFRADO				
Rendimiento	m2/DIA	9.0000	ΕO	9.0000		Costo unitario	54.11	
Rendimiento	IIIZ/DIA	9.0000	EQ.	9.0000		directo por : m2	34.11	
								Parcial
Código	Descripción Re	ecurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.8889	20.89	18.57
0101010004	OFICIAL			hh	1.0000	0.8889	17.15	15.24
								33.81
00040400040004	AL AMBRE NEC	Materiales				0.0000	0.04	4.44
02040100010001		RO RECOCIDO Nº 8	\"	kg		0.3000	3.81	1.14
02041200010005 0231230002		MADERA CON CABEZA DE 3)	kg		0.3100 3.8000	3.39 4.50	1.05 17.10
0231230002	WADERA NACI	ONAL PARA ENCOFRADO		p2		3.0000	4.50	19.29
		Equipos						13.23
0301010006	HERRAMIENTA	• •		%mo		3.0000	33.81	1.01
000.0.0000				,,,,,,		0.000	00.01	1.01
Partida	03.01.03.06				cm2 EN VEREDA P	ULIDO Y		
			CULURI	EADO H=0.10M				
Rendimiento	m2/DIA	70.0000	FΩ	70.0000		Costo unitario	64.21	
rendimento	IIIZ/DIA	70.0000	LQ.	70.0000		directo por : m2	04.21	
•						•		Parcial
Código	Descripción Re			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh 	1.0000	0.1143	20.89	2.39
0101010004	OFICIAL			hh	1.0000	0.1143	17.15	1.96
0101010005	PEON			hh	6.0000	0.6857	15.41	10.57 14.92
		Materiales						14.92
02070100010002	PIEDRA CHAN			m3		0.0715	40.00	2.86
02070200010002	ARENA GRUES			m3		0.0713	52.20	3.66
0207070002	AGUA	<i>,</i> , , , , , , , , , , , , , , , , , ,		m3		0.0240	6.00	0.14
0213010001		RTLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		1.9000	22.20	42.18
								48.84
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTA	AS MANUALES		%mo		3.0000	14.92	0.45
								0.45
Partida	03.01.04.01.01		CONCR	ETO f'c=210 kg/c	cm2;			
			EN COL	CANINO				

Rendimiento	m3/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : m3	466.27	
Código	Descripción Recurso	o		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	2.0000	1.6000	20.89	33.42
0101010004	OFICIAL			hh	2.0000	1.6000	17.15	27.44
0101010005	PEON			hh	10.0000	8.0000	15.41	123.28
								184.14
00070400040000	DIEDDA OLIANOADA	Materiales		•		0.5000	40.00	04.00
02070100010002	PIEDRA CHANCADA	. 1/2"		m3		0.5300	40.00	21.20
02070200010002	ARENA GRUESA			m3		0.5400	52.20	28.19
0207070002	AGUA			m3		0.1860	6.00	1.12
0213010001	CEMENTO PORTLAN	ND TIPO I (42.5 kg)		bol		9.7300	22.20	216.01
		Equipos						266.52
0301010006	HERRAMIENTAS MA	NUALES		%mo		5.0000	184.14	9.21
03012900010005	VIBRADOR DE CON	CRETO 4 HP 2.40"		hm	1.0000	0.8000	8.00	6.40
								15.61
Partida	03.01.04.01.02		ENCOFF DESENC COLUMI	OFRADO DE				
Rendimiento	m2/DIA	12.0000	EQ.	12.0000		Costo unitario directo por : m2	32.50	
Código	Descripción Recurso	o		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.6667	20.89	13.93
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.6667	15.41	10.27
								24.20
		Materiales						
02040100010001	ALAMBRE NEGRO R			kg		0.2000	3.81	0.76
02041200010005		ERA CON CABEZA DE	3"	kg		0.1500	3.39	0.51
0231230002	MADERA NACIONAL	PARA ENCOFRADO		p2		1.4000	4.50	6.30
		Equipos						7.57
0301010006	HERRAMIENTAS MA			%mo		3.0000	24.20	0.73
								0.73
Partida	03.01.04.01.03			fy=4200 kg/cm2 OLUMNAS				
Rendimiento	kg/DIA	250.0000	EQ.	250.0000		Costo unitario directo por : kg	4.16	
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0404040000	ODED A DIO	Mano de Obra		h h	4.0000	0.0000	00.00	0.07
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.0320	20.89	0.67
0101010004	OFICIAL			hh	1.0000	0.0320	17.15	0.55
		Materiales						1.22
02040100010002	ALAMBRE NEGRO R			ka		0.0600	2 04	ດ ລວ
			VDO 60	kg			3.81	0.23
0204030001	ACEKU CUKKUGAD	O fy = 4200 kg/cm2 GR/	4DO 00	kg		1.0700	2.37	2.54

								2.77
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS N			%mo		3.0000	1.22	0.04
03013300020003	CIZALLA PARA CC	ORTE DE FIERRO		hm	1.0000	0.0320	4.13	0.13 0.17
Partida	03.01.04.02.01		CONCRI PARA V	ETO F`C=210 kg/cm2; IGAS				
Rendimiento	m3/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : m3	466.27	
Código	Descripción Recu	rso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	2.0000	1.6000	20.89	33.42
0101010004	OFICIAL			hh	2.0000	1.6000	17.15	27.44
0101010005	PEON			hh	10.0000	8.0000	15.41	123.28 184.14
		Materiales						
02070100010002	PIEDRA CHANCAL	DA 1/2"		m3		0.5300	40.00	21.20
02070200010002	ARENA GRUESA			m3		0.5400	52.20	28.19
0207070002	AGUA			m3		0.1860	6.00	1.12
0213010001	CEMENTO PORTL	AND TIPO I (42.5 kg)		bol		9.7300	22.20	216.01
								266.52
000404000	LIEDDANIENTAGA	Equipos		0/		5,0000	101.11	0.04
0301010006	HERRAMIENTAS N			%mo	4 0000	5.0000	184.14	9.21
03012900010005	VIBRADOR DE CO	NCRETO 4 HP 2.40"		hm	1.0000	0.8000	8.00	6.40 15.61
Partida	03.01.04.02.02		ENCOFF DESENO VIGAS	RADO Y COFRADO PARA				
Rendimiento	m2/DIA	12.0000	EQ.	12.0000		Costo unitario directo por : m2	32.50	
Código	Descripción Recu	rso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.6667	20.89	13.93
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.6667	15.41	10.27
		Materiales						24.20
02040100010001	ALAMBRE NEGRO			kg		0.2000	3.81	0.76
02041200010001		NDERA CON CABEZA DE 3	"	kg		0.1500	3.39	0.70
0231230002		AL PARA ENCOFRADO	1	p2		1.4000	4.50	6.30
0231230002	MADERA NACION	AL PANA LINCOI NADO		μΣ		1.4000	4.50	7.57
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS N	MANUALES		%mo		3.0000	24.20	0.73
								0.73
Partida	03.01.04.02.03			fy=4200 kg/cm2 60 PARA VIGAS				
Rendimiento	kg/DIA	250.0000	EQ.	250.0000		Costo unitario directo por : kg	4.16	

		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.0320	20.89	0.67
0101010004	OFICIAL			hh	1.0000	0.0320	17.15	0.55
								1.22
		Materiales						
02040100010002	ALAMBRE NEGR	O RECOCIDO Nº 16		kg		0.0600	3.81	0.23
0204030001		GADO fy = 4200 kg/cm2 G	RADO 60	kg		1.0700	2.37	2.54
		,		3				2.77
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS			%mo		3.0000	1.22	0.04
03013300020003	CIZALLA PARA C	ORTE DE FIERRO		hm	1.0000	0.0320	4.13	0.13
								0.17
Partida	03.01.05.01		CORRE. 2"x2"x1	AS DE MADERA 1"				
						Costo unitario		
Rendimiento	und/DIA	3.0000	EQ.	3.0000		directo por : und	207.62	
						una		
Código	Descripción Reci	urso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial
oodigo	Descripcion Reco			Omaaa	Oddariila	Gantidad	i iecio o/.	S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	2.6667	20.89	55.71
0101010005	PEON			hh	3.0000	8.0000	15.41	123.28
0101010003	FLON			1111	3.0000	0.0000	13.41	178.99
		Materiales						170.99
00044000040040	CLAVOS DE ALA	MBRE PARA MADERA C	/C			0.0000	0.00	0.70
02041200010012	PROMEDIO			kg		0.2000	3.80	0.76
02310000010005	MADERA EUCAL	IPTO 2"x2"x11"		pza		5.0000	4.50	22.50
								23.26
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS	MANUALES		%mo		3.0000	178.99	5.37
								5.37
			VIGUET	AS DE MADERA	DE			
Partida	03.01.05.02		2"x 3"x		DL			
Rendimiento	und/DIA	10.0000	ΕO	10.0000		Costo unitario	65.30	
Rendimiento	uliu/DIA	10.0000	LQ.	10.0000		directo por : und	05.50	
Código	Descripción Reci	urso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						3/.
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.8000	20.89	16.71
0101010005	PEON			hh	2.0000	1.6000	15.41	24.66
								41.37
		Materiales						
02040100010001	ALAMBRE NEGR	O RECOCIDO N° 8		kg		0.0500	3.81	0.19
02310000010006	MADERA EUCAL			pza		3.0000	7.50	22.50
								22.69
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS	MANUALES		%mo		3.0000	41.37	1.24
								1.24
Partida	03.01.05.03			DE FIBROCEME	NTO			
			DE 3.05	x1.10x4.00mm				

Rendimiento	m2/DIA	30.0000	EQ.	30.0000		Costo unitario directo por : m2	31.25	
Código	Descripción Red	curso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.2667	20.89	5.57
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.2667	15.41	4.11
		Materiales						9.68
0210040008	TECHO DE EIRR	ROCEMENTO DE 3.05x1.10x	4 00MM	pln		0.3600	50.21	18.08
0237120002	TIRAFONES DE		4.00IVIIVI	und		4.0000	0.80	3.20
0207 120002	THU WORLD DE	III KE		unu		4.0000	0.00	21.28
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS			%mo		3.0000	9.68	0.29
								0.29
Partida	03.01.06.01			DE LADRILLO CA JO DE SOGA	ARAVISTA			
Rendimiento	m2/DIA	9.0000	EQ.	9.0000		Costo unitario directo por : m2	66.48	
Código	Descripción Rec	curso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.8889	20.89	18.57
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.4444	15.41	6.85
								25.42
	CLAVOS DE AL	Materiales AMBRE PARA MADERA C/C						
02041200010012	PROMEDIO	AWIDNE PARA WADERA G/C		kg		0.0220	3.80	0.08
02070200010002	ARENA GRUESA	A		m3		0.0310	52.20	1.62
0207070002	AGUA			m3		0.0200	6.00	0.12
0213010001		TLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.2200	22.20	4.88
0216010017	LADRILLO CARA	AVISTA 18 HUECOS		und		42.0000	0.80	33.60
		Equipos						40.30
0301010006	HERRAMIENTAS	• •		%mo		3.0000	25.42	0.76
				,,,,,,				0.76
			TADDA	JEO EN MUROS				
Partida	03.01.07.01		INTERIC					
Rendimiento	m2/DIA	18.0000	EQ.	18.0000		Costo unitario directo por : m2	18.71	
Código	Descripción Rec	curso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial
-	•	Mano de Obra						S/.
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.4444	20.89	9.28
0101010005	PEON			hh	0.7500	0.3333	15.41	5.14
								14.42
	01.41.45.5.5.5	Materiales						
02041200010012	CLAVOS DE ALA PROMEDIO	AMBRE PARA MADERA C/C		kg		0.0220	3.80	80.0
02070200010001	ARENA FINA			m3		0.0220	48.14	1.06
0207070002	AGUA			m3		0.0100	6.00	0.06
0213010001	CEMENTO POR	TLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.1200	22.20	2.66
								2 06

3.86

Equipos

	Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MANUALES		%mo		3.0000	14.42	0.43
							0.43
		TADDAU	FO DE CUDEDEIQUE	DE			
Partida	03.01.07.02		EO DE SUPERFICIE IAS CON C:A 1:5	DE			
Rendimiento	m2/DIA 18.0000	EQ.	18.0000		Costo unitario	18.71	
					directo por : m2		
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial
Coulgo			Officac	Guaurilla	Cantidad	riecio 3/.	S/.
0404040000	Mano de Obra		LL	4 0000	0.4444	00.00	0.00
0101010003	OPERARIO		hh	1.0000	0.4444	20.89	9.28
0101010005	PEON		hh	0.7500	0.3333	15.41	5.14 14.42
	Materiales						14.42
00044000040040	CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/	'C					
02041200010012	PROMEDIO		kg		0.0220	3.80	0.08
02070200010001	ARENA FINA		m3		0.0220	48.14	1.06
0207070002	AGUA		m3		0.0100	6.00	0.06
0213010001	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.1200	22.20	2.66
							3.86
	Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MANUALES		%mo		3.0000	14.42	0.43
							0.43
		TADDAII	EO DE SUPERFICIE				
Partida	03.01.07.03		S CON C:A 1:5				
Rendimiento	m2/DIA 18.0000	EQ.	18.0000		Costo unitario	18.71	
					directo por : m2		
Código	Descrinción Pacurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/	Parcial
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
-	Mano de Obra						S/.
0101010003	Mano de Obra OPERARIO		hh	1.0000	0.4444	20.89	S /.
-	Mano de Obra						S /. 9.28 5.14
0101010003	Mano de Obra OPERARIO PEON		hh	1.0000	0.4444	20.89	S /.
0101010003 0101010005	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales	rc.	hh hh	1.0000	0.4444 0.3333	20.89 15.41	9.28 5.14 14.42
0101010003	Mano de Obra OPERARIO PEON	c	hh	1.0000	0.4444	20.89	S /. 9.28 5.14
0101010003 0101010005	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/	c	hh hh	1.0000	0.4444 0.3333	20.89 15.41	9.28 5.14 14.42
0101010003 0101010005 02041200010012	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO	С	hh hh kg	1.0000	0.4444 0.3333 0.0220	20.89 15.41 3.80	9.28 5.14 14.42 0.08
0101010003 0101010005 02041200010012 02070200010001	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO ARENA FINA	c	hh hh kg m3	1.0000	0.4444 0.3333 0.0220 0.0220	20.89 15.41 3.80 48.14	9.28 5.14 14.42 0.08 1.06
0101010003 0101010005 02041200010012 02070200010001 02070700002	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO ARENA FINA AGUA	c	hh hh kg m3 m3	1.0000	0.4444 0.3333 0.0220 0.0220 0.0100	20.89 15.41 3.80 48.14 6.00	9.28 5.14 14.42 0.08 1.06 0.06
0101010003 0101010005 02041200010012 02070200010001 0207070002 0213010001	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO ARENA FINA AGUA	С	hh hh kg m3 m3	1.0000	0.4444 0.3333 0.0220 0.0220 0.0100 0.1200	20.89 15.41 3.80 48.14 6.00 22.20	9.28 5.14 14.42 0.08 1.06 0.06 2.66
0101010003 0101010005 02041200010012 02070200010001 02070700002	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg)	С	hh hh kg m3 m3	1.0000	0.4444 0.3333 0.0220 0.0220 0.0100	20.89 15.41 3.80 48.14 6.00	9.28 5.14 14.42 0.08 1.06 0.06 2.66 3.86
0101010003 0101010005 02041200010012 02070200010001 0207070002 0213010001	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos	C	hh hh kg m3 m3 bol	1.0000	0.4444 0.3333 0.0220 0.0220 0.0100 0.1200	20.89 15.41 3.80 48.14 6.00 22.20	9.28 5.14 14.42 0.08 1.06 0.06 2.66 3.86
0101010003 0101010005 02041200010012 02070200010001 0207070002 0213010001	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos		hh hh kg m3 m3 bol	1.0000 0.7500	0.4444 0.3333 0.0220 0.0220 0.0100 0.1200	20.89 15.41 3.80 48.14 6.00 22.20	9.28 5.14 14.42 0.08 1.06 0.06 2.66 3.86
0101010003 0101010005 02041200010012 02070200010001 0207070002 0213010001	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos		hh hh kg m3 m3 bol %mo	1.0000 0.7500	0.4444 0.3333 0.0220 0.0220 0.0100 0.1200	20.89 15.41 3.80 48.14 6.00 22.20	9.28 5.14 14.42 0.08 1.06 0.06 2.66 3.86
0101010003 0101010005 02041200010012 02070200010001 0207070002 0213010001	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos HERRAMIENTAS MANUALES	VESTIDU	hh hh kg m3 m3 bol %mo	1.0000 0.7500	0.4444 0.3333 0.0220 0.0220 0.0100 0.1200	20.89 15.41 3.80 48.14 6.00 22.20	9.28 5.14 14.42 0.08 1.06 0.06 2.66 3.86
0101010003 0101010005 02041200010012 02070200010001 0207070002 0213010001	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos HERRAMIENTAS MANUALES	VESTIDU VANOS (hh hh kg m3 m3 bol %mo	1.0000 0.7500	0.4444 0.3333 0.0220 0.0220 0.0100 0.1200 3.0000 VENTANAS Y Costo unitario	20.89 15.41 3.80 48.14 6.00 22.20	9.28 5.14 14.42 0.08 1.06 0.06 2.66 3.86
0101010003 0101010005 02041200010012 02070200010001 0207070002 0213010001 0301010006	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos HERRAMIENTAS MANUALES 03.01.07.04	VESTIDU VANOS (hh hh kg m3 m3 bol %mo	1.0000 0.7500	0.4444 0.3333 0.0220 0.0220 0.0100 0.1200 3.0000	20.89 15.41 3.80 48.14 6.00 22.20	9.28 5.14 14.42 0.08 1.06 0.06 2.66 3.86
0101010003 0101010005 02041200010012 02070200010001 0207070002 0213010001 0301010006 Partida Rendimiento	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos HERRAMIENTAS MANUALES 03.01.07.04 m/DIA 16.0000	VESTIDU VANOS (hh hh kg m3 m3 bol %mo IRA DE DERRAMES C:A 1:5	1.0000 0.7500 EN PUERTAS	0.4444 0.3333 0.0220 0.0220 0.0100 0.1200 3.0000 VENTANAS Y Costo unitario directo por : m	20.89 15.41 3.80 48.14 6.00 22.20 14.42	9.28 5.14 14.42 0.08 1.06 0.06 2.66 3.86
0101010003 0101010005 02041200010012 02070200010001 0207070002 0213010001 0301010006	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos HERRAMIENTAS MANUALES 03.01.07.04 m/DIA 16.0000	VESTIDU VANOS (hh hh kg m3 m3 bol %mo	1.0000 0.7500	0.4444 0.3333 0.0220 0.0220 0.0100 0.1200 3.0000 VENTANAS Y Costo unitario	20.89 15.41 3.80 48.14 6.00 22.20	9.28 5.14 14.42 0.08 1.06 0.06 2.66 3.86 0.43 0.43
0101010003 0101010005 02041200010012 02070200010001 0207070002 0213010001 0301010006 Partida Rendimiento Código	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos HERRAMIENTAS MANUALES 03.01.07.04 m/DIA 16.0000 Descripción Recurso Mano de Obra	VESTIDU VANOS (hh hh kg m3 m3 bol %mo RA DE DERRAMES C:A 1:5 16.0000 Unidad	1.0000 0.7500 EN PUERTAS	0.4444 0.3333 0.0220 0.0220 0.0100 0.1200 3.0000 VENTANAS Y Costo unitario directo por : m Cantidad	20.89 15.41 3.80 48.14 6.00 22.20 14.42 Precio S/.	9.28 5.14 14.42 0.08 1.06 0.06 2.66 3.86 0.43 0.43
0101010003 0101010005 02041200010012 02070200010001 0207070002 0213010001 0301010006 Partida Rendimiento Código 0101010003	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos HERRAMIENTAS MANUALES 03.01.07.04 m/DIA 16.0000 Descripción Recurso Mano de Obra OPERARIO	VESTIDU VANOS (hh hh kg m3 m3 bol %mo RA DE DERRAMES :A 1:5 16.0000 Unidad hh	1.0000 0.7500 EN PUERTAS Cuadrilla 1.0000	0.4444 0.3333 0.0220 0.0220 0.0100 0.1200 3.0000 VENTANAS Y Costo unitario directo por : m Cantidad 0.5000	20.89 15.41 3.80 48.14 6.00 22.20 14.42 Precio S/.	9.28 5.14 14.42 0.08 1.06 0.06 2.66 3.86 0.43 0.43 0.43
0101010003 0101010005 02041200010012 02070200010001 0207070002 0213010001 0301010006 Partida Rendimiento Código	Mano de Obra OPERARIO PEON Materiales CLAVOS DE ALAMBRE PARA MADERA C/ PROMEDIO ARENA FINA AGUA CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos HERRAMIENTAS MANUALES 03.01.07.04 m/DIA 16.0000 Descripción Recurso Mano de Obra	VESTIDU VANOS (hh hh kg m3 m3 bol %mo RA DE DERRAMES C:A 1:5 16.0000 Unidad	1.0000 0.7500 EN PUERTAS	0.4444 0.3333 0.0220 0.0220 0.0100 0.1200 3.0000 VENTANAS Y Costo unitario directo por : m Cantidad	20.89 15.41 3.80 48.14 6.00 22.20 14.42 Precio S/.	9.28 5.14 14.42 0.08 1.06 0.06 2.66 3.86 0.43 0.43

								14.30
0007000040004	ADENIA FINIA	Materiales		2		0.0400	40.44	0.40
02070200010001 0213010001	ARENA FINA	TI AND TIDO I (42 E I.a.)		m3		0.0100 0.0500	48.14 22.20	0.48 1.11
0213010001	CEMENTO POR	TLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.0500	22.20	1.59
		Equipos						1.00
0301010006	HERRAMIENTAS			%mo		3.0000	14.30	0.43
								0.43
Partida	03.01.08.01			DE CEMENTO EADO H=1.20-1.				
Rendimiento	m2/DIA	14.0000	EQ.	14.0000		Costo unitario directo por : m2	20.43	
						directo por . m2		
Código	Descripción Rec	curso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
-	•	Mano de Obra						3/.
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.5714	20.89	11.94
0101010005	PEON			hh	0.6700	0.3829	15.41	5.90
								17.84
		Materiales						
02070200010002	ARENA GRUESA	4		m3		0.0050	52.20	0.26
0213010001		TLAND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.0800	22.20	1.78
0213060001	OCRE			kg		0.0025	4.04	0.01
								2.05
0204040006	LIEDDAMIENTAG	Equipos		0/		3 0000	17.04	0.54
0301010006	HERRAMIENTAS	5 MANUALES		%mo		3.0000	17.84	0.54 0.54
Partida	03 01 09 01				ENTO FROTACHAD	O H=20 cm ,		
Partida	03.01.09.01			AZOCALO CEMI , C:A=1:2	ENTO FROTACHAD	O H=20 cm ,		
		20 0000	e=1.5cm	, C:A=1:2	ENTO FROTACHAD	O H=20 cm , Costo unitario	10.66	
Partida Rendimiento	03.01.09.01 m2/DIA	30.0000			ENTO FROTACHAD		10.66	
Rendimiento	m2/DIA		e=1.5cm	30.0000		Costo unitario directo por : m2		Parcial
		curso	e=1.5cm	, C:A=1:2	ENTO FROTACHADO	Costo unitario	10.66 Precio S/.	Parcial S/.
Rendimiento Código	m2/DIA Descripción Rec		e=1.5cm	, C:A=1:2 30.0000 Unidad	Cuadrilla	Costo unitario directo por : m2 Cantidad	Precio S/.	S/.
Rendimiento Código 0101010003	m2/DIA Descripción Rec OPERARIO	curso	e=1.5cm	, C:A=1:2 30.0000 Unidad hh	Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667	Precio S/. 20.89	S /. 5.57
Rendimiento Código	m2/DIA Descripción Rec	curso	e=1.5cm	, C:A=1:2 30.0000 Unidad	Cuadrilla	Costo unitario directo por : m2 Cantidad	Precio S/.	S /. 5.57 4.11
Rendimiento Código 0101010003	m2/DIA Descripción Rec OPERARIO	curso Mano de Obra	e=1.5cm	, C:A=1:2 30.0000 Unidad hh	Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667	Precio S/. 20.89	S /. 5.57
Rendimiento Código 0101010003 0101010005	m2/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON	curso	e=1.5cm	30.0000 Unidad hh	Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667 0.2667	Precio S/. 20.89 15.41	5.57 4.11 9.68
Rendimiento Código 0101010003	m2/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON ARENA FINA	curso Mano de Obra Materiales	e=1.5cm	, C:A=1:2 30.0000 Unidad hh	Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667	Precio S/. 20.89	S /. 5.57 4.11
Rendimiento Código 0101010003 0101010005	m2/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON ARENA FINA	curso Mano de Obra	e=1.5cm	30.0000 Unidad hh hh	Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667 0.2667	Precio S/. 20.89 15.41	\$/. 5.57 4.11 9.68
Rendimiento Código 0101010003 0101010005	m2/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON ARENA FINA	curso Mano de Obra Materiales	e=1.5cm	30.0000 Unidad hh hh	Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667 0.2667	Precio S/. 20.89 15.41	\$/. 5.57 4.11 9.68 0.19 0.69
Rendimiento Código 0101010003 0101010005	m2/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON ARENA FINA	Mano de Obra Materiales TLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos	e=1.5cm	30.0000 Unidad hh hh	Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667 0.2667	Precio S/. 20.89 15.41	\$/. 5.57 4.11 9.68 0.19 0.69
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0213010001	m2/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON ARENA FINA CEMENTO POR	Mano de Obra Materiales TLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos	e=1.5cm	30.0000 Unidad hh hh bh	Cuadrilla 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667 0.2667 0.0040 0.0310	Precio S/. 20.89 15.41 48.14 22.20	\$/. 5.57 4.11 9.68 0.19 0.69 0.88
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0213010001	m2/DIA Descripción Reco OPERARIO PEON ARENA FINA CEMENTO PORT HERRAMIENTAS	Mano de Obra Materiales TLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos	e=1.5cm	30.0000 Unidad hh hh bol	Cuadrilla 1.0000 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667 0.2667 0.0040 0.0310 1.0000	Precio S/. 20.89 15.41 48.14 22.20	\$/. 5.57 4.11 9.68 0.19 0.69 0.88
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0213010001	m2/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON ARENA FINA CEMENTO POR	Mano de Obra Materiales TLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos	e=1.5cm EQ.	30.0000 Unidad hh hh bol	Cuadrilla 1.0000 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667 0.2667 0.0040 0.0310 1.0000	Precio S/. 20.89 15.41 48.14 22.20	\$/. 5.57 4.11 9.68 0.19 0.69 0.88
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0213010001 0301010006	m2/DIA Descripción Reco OPERARIO PEON ARENA FINA CEMENTO PORT HERRAMIENTAS	Mano de Obra Materiales TLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos	e=1.5cm EQ.	30.0000 Unidad hh hh hh m3 bol	Cuadrilla 1.0000 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667 0.2667 0.0040 0.0310 1.0000	Precio S/. 20.89 15.41 48.14 22.20	\$/. 5.57 4.11 9.68 0.19 0.69 0.88
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0213010001 0301010006	m2/DIA Descripción Reco OPERARIO PEON ARENA FINA CEMENTO PORT HERRAMIENTAS	Mano de Obra Materiales TLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos	e=1.5cm EQ. PUERTA CERRAJ	30.0000 Unidad hh hh hh m3 bol	Cuadrilla 1.0000 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667 0.2667 0.0040 0.0310 1.0000 2.00X0.75M (INCL	Precio S/. 20.89 15.41 48.14 22.20	\$/. 5.57 4.11 9.68 0.19 0.69 0.88
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0213010001 0301010006 Partida	m2/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON ARENA FINA CEMENTO POR HERRAMIENTAS 03.01.10.01	Mano de Obra Materiales TLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos S MANUALES	e=1.5cm EQ. PUERTA CERRAJ	, C:A=1:2 30.0000 Unidad hh hh hh m3 bol %mo	Cuadrilla 1.0000 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667 0.2667 0.0040 0.0310 1.0000 2.00X0.75M (INCL	Precio S/. 20.89 15.41 48.14 22.20 9.68	\$/. 5.57 4.11 9.68 0.19 0.69 0.88
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0213010001 0301010006 Partida Rendimiento	m2/DIA Descripción Reco OPERARIO PEON ARENA FINA CEMENTO POR HERRAMIENTAS 03.01.10.01 und/DIA	Mano de Obra Materiales TLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos S MANUALES 3.0000	e=1.5cm EQ. PUERTA CERRAJ	30.0000 Unidad hh hh bol %mo A CONTRAPLAC JERIA PINTURA	Cuadrilla 1.0000 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667 0.2667 0.0040 0.0310 1.0000 2.00X0.75M (INCL	Precio S/. 20.89 15.41 48.14 22.20 9.68 MARCO,	\$/. 5.57 4.11 9.68 0.19 0.69 0.88
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0213010001 0301010006 Partida	m2/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON ARENA FINA CEMENTO POR HERRAMIENTAS 03.01.10.01	Mano de Obra Materiales TLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos S MANUALES 3.0000	e=1.5cm EQ. PUERTA CERRAJ	, C:A=1:2 30.0000 Unidad hh hh hh m3 bol %mo	Cuadrilla 1.0000 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667 0.2667 0.0040 0.0310 1.0000 2.00X0.75M (INCL	Precio S/. 20.89 15.41 48.14 22.20 9.68	\$/. 5.57 4.11 9.68 0.19 0.69 0.88 0.10 0.10
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02070200010001 0213010001 0301010006 Partida Rendimiento	m2/DIA Descripción Reco OPERARIO PEON ARENA FINA CEMENTO POR HERRAMIENTAS 03.01.10.01 und/DIA	Mano de Obra Materiales TLAND TIPO I (42.5 kg) Equipos S MANUALES 3.0000	e=1.5cm EQ. PUERTA CERRAJ	30.0000 Unidad hh hh bol %mo A CONTRAPLAC JERIA PINTURA	Cuadrilla 1.0000 1.0000	Costo unitario directo por : m2 Cantidad 0.2667 0.2667 0.0040 0.0310 1.0000 2.00X0.75M (INCL	Precio S/. 20.89 15.41 48.14 22.20 9.68 MARCO,	\$/. 5.57 4.11 9.68 0.19 0.69 0.88 0.10 0.10

0101010003	OPERARIO			hh	0.5000	1.3333	20.89	27.85
0101010004	OFICIAL			hh	0.3300	0.8800	17.15	15.09
								42.94
		Materiales						
02370600010007	BISAGRAS 3"x3"			und		3.0000	5.70	17.10
0237160004	PICAPORTE DE ALI			pza		1.0000	3.40	3.40
0262150005	PUERTA CONTRAP	LACADA(SUMINISTRO Y	′	und		1.0000	230.00	230.00
	COLOCACION INCL	UYE CERRRADURA)						250.50
								230.30
Partida	03.01.10.02		VENTAN	IAS PARA UBS	DE 0.40X0.75M (INC	LUYE MARCO, CE	RRAJERIA	
raitiua	03.01.10.02		PINTUR	A E INSTALACIÓ	ÓN)			
						Costo unitario		
Rendimiento	und/DIA	4.0000	EQ.	4.0000		directo por :	75.00	
						und		
								Develol
Código	Descripción Recurs	0		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Materiales						
0262150006	VENTANA DE MADE	ERA(SUMINISTRO Y		und		1.0000	75.00	75.00
	COLOCACION)							75.00
								10.00
Partida	03.01.11.01		VIDRIO	SEMIDOBLE				
Rendimiento	p2/DIA	25.0000	FΩ	25.0000		Costo unitario	33.26	
Rendimento	pzibiA	23.0000	LQ.	23.0000		directo por : p2	33.20	
								Parcial
Código	Descripción Recurs	60		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.3200	20.89	6.68
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.3200	15.41	4.93
								11.61
		Materiales						
0222030002	SIKA 1 (balde de 20			bal		1.0000	15.00	15.00
0243120004	VIDRIO SEMIDOBLE			p2		2.0000	3.15	6.30
								21.30
000404000		Equipos		•			44.04	
0301010006	HERRAMIENTAS MA	ANUALES		%mo		3.0000	11.61	0.35
								0.35
			PINTUR	A LATEX EN MU	IROS			
Partida	03.01.12.01		EXTERIO					
Rendimiento	m2/DIA	35.0000	EQ.	35.0000		Costo unitario directo por : m2	8.55	
						aotto poi 1		
Código	Descripción Recurs	so.		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial
ocu.go		Mano de Obra						S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	0.2286	20.89	4.78
				hh				
0101010005	PEON			1111	0.5000	0.1143	15.41	1.76 6.54
		Materiales						0.34
0238010006	LIJA	materiale3		und		0.1000	2.54	0.25
0240010001	PINTURA LATEX			gal		0.0440	33.90	1.49
02401500010004	IMPRIMANTE			kg		0.0440	1.69	0.07
02-10100001000 1	AVIT I SHVIPSIVI L			A		0.0400	1.00	1.81
								1.01

0301010006	HERRAMIENTAS M	Equipos IANUALES		%mo		3.0000	6.54	0.20 0.20
Partida	03.01.12.02		PINTUR.	A LATEX EN MUROS DRES				
Rendimiento	m2/DIA	30.0000	EQ.	30.0000		Costo unitario directo por : m2	9.66	
Código	Descripción Recurs	so Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	0.2667	20.89	5.57
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.1333	15.41	2.05
0101010000	1 2011			****	0.0000	0.1000	10.41	7.62
		Materiales						
0238010006	LIJA			und		0.1000	2.54	0.25
0240010001	PINTURA LATEX			gal		0.0440	33.90	1.49
02401500010004	IMPRIMANTE			kg		0.0440	1.69	0.07
								1.81
000404000		Equipos		24				
0301010006	HERRAMIENTAS M	ANUALES		%mo		3.0000	7.62	0.23
								0.23
Partida	03.01.12.03		PINTUR. COLUM	A LATEX EN VIGAS Y NAS				
Rendimiento	m2/DIA	40.0000	EQ.	40.0000		Costo unitario directo por : m2	7.70	
Código	Descripción Recurs	so		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
Código	Descripción Recurs	so Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	
Código 0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.2000	20.89	S /. 4.18
-								S /. 4.18 1.54
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	0.2000	20.89	S /. 4.18
0101010003 0101010005	OPERARIO PEON			hh hh	1.0000	0.2000 0.1000	20.89 15.41	\$/. 4.18 1.54 5.72
0101010003 0101010005 0238010006	OPERARIO PEON LIJA	Mano de Obra		hh hh und	1.0000	0.2000 0.1000 0.1000	20.89 15.41 2.54	\$/. 4.18 1.54 5.72
0101010003 0101010005 0238010006 0240010001	OPERARIO PEON LIJA PINTURA LATEX	Mano de Obra		hh hh und gal	1.0000	0.2000 0.1000 0.1000 0.0440	20.89 15.41 2.54 33.90	\$/. 4.18 1.54 5.72 0.25 1.49
0101010003 0101010005 0238010006	OPERARIO PEON LIJA	Mano de Obra		hh hh und	1.0000	0.2000 0.1000 0.1000	20.89 15.41 2.54	\$/. 4.18 1.54 5.72
0101010003 0101010005 0238010006 0240010001	OPERARIO PEON LIJA PINTURA LATEX	Mano de Obra		hh hh und gal	1.0000	0.2000 0.1000 0.1000 0.0440	20.89 15.41 2.54 33.90	\$/. 4.18 1.54 5.72 0.25 1.49 0.07
0101010003 0101010005 0238010006 0240010001	OPERARIO PEON LIJA PINTURA LATEX	Mano de Obra Materiales Equipos		hh hh und gal	1.0000	0.2000 0.1000 0.1000 0.0440	20.89 15.41 2.54 33.90	\$/. 4.18 1.54 5.72 0.25 1.49 0.07
0101010003 0101010005 0238010006 0240010001 02401500010004	OPERARIO PEON LIJA PINTURA LATEX IMPRIMANTE	Mano de Obra Materiales Equipos		hh hh und gal kg	1.0000	0.2000 0.1000 0.1000 0.0440 0.0440	20.89 15.41 2.54 33.90 1.69	\$/. 4.18 1.54 5.72 0.25 1.49 0.07 1.81
0101010003 0101010005 0238010006 0240010001 02401500010004	OPERARIO PEON LIJA PINTURA LATEX IMPRIMANTE	Mano de Obra Materiales Equipos	INODOR	hh hh und gal kg %mo	1.0000	0.2000 0.1000 0.1000 0.0440 0.0440	20.89 15.41 2.54 33.90 1.69	\$/. 4.18 1.54 5.72 0.25 1.49 0.07 1.81
0101010003 0101010005 0238010006 0240010001 02401500010004	OPERARIO PEON LIJA PINTURA LATEX IMPRIMANTE HERRAMIENTAS M	Mano de Obra Materiales Equipos	BLANC	hh hh und gal kg %mo	1.0000	0.2000 0.1000 0.1000 0.0440 0.0440	20.89 15.41 2.54 33.90 1.69	\$/. 4.18 1.54 5.72 0.25 1.49 0.07 1.81
0101010003 0101010005 0238010006 0240010001 02401500010004 0301010006	OPERARIO PEON LIJA PINTURA LATEX IMPRIMANTE HERRAMIENTAS M 03.01.13.01.01	Mano de Obra Materiales Equipos ANUALES 4.0000	BLANC	hh hh und gal kg %mo	1.0000	0.2000 0.1000 0.1000 0.0440 0.0440 3.0000	20.89 15.41 2.54 33.90 1.69	\$/. 4.18 1.54 5.72 0.25 1.49 0.07 1.81
0101010003 0101010005 0238010006 0240010001 02401500010004 0301010006 Partida	OPERARIO PEON LIJA PINTURA LATEX IMPRIMANTE HERRAMIENTAS M 03.01.13.01.01 pza/DIA	Mano de Obra Materiales Equipos ANUALES 4.0000	BLANC	hh hh und gal kg %mo CO TANQUE BAJO	1.0000 0.5000	0.2000 0.1000 0.1000 0.0440 0.0440 3.0000 Costo unitario directo por : pza	20.89 15.41 2.54 33.90 1.69 5.72	\$/. 4.18 1.54 5.72 0.25 1.49 0.07 1.81 0.17 0.17

								156.70
0301010006	HERRAMIENTAS N	Equipos MANUALES		%mo		3.0000	41.78	1.25 1.25
Partida	03.01.13.01.02			DRIO DE PARED O 1 LLAVE				
Rendimiento	pza/DIA	6.0000	EQ.	6.0000		Costo unitario directo por : pza	114.26	
Código	Descripción Recu	rso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	1.3333	20.89	27.85 27.85
		Materiales						
0246030002) 1/2" X 5/8" CORRUG		und		1.0000	11.00	11.00
02470100020018	CON ACCESORIO	17" PARA GRIFERIA 4" S	BLANCO	und		1.0000	59.32	59.32
0256020009	GRIFO DE LAVADI 1/2"	ERO ECONOMICO CR	OMADO	und		1.0000	15.25	15.25
		Equipos						85.57
0301010006	HERRAMIENTAS N	Equipos MANUALES		%mo		3.0000	27.85	0.84 0.84
			SHIMINI	STRO E INSTALACIO	ON DE DITCUA	+ KID DE VCCESOI	DIOS /TOAL LE	
Partida	03.01.13.01.03			ERA, PAPELERA, GA				M,
Rendimiento	pza/DIA	20.0000	EQ.	20.0000		Costo unitario directo por : pza	40.39	
Código	Descripción Recu	rso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.4000	20.89	8.36
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.2000	15.41	3.08 11.44
		Materiales						11.44
0241030001	CINTA TEFLON			und		0.1000	1.10	0.11
02560300010003	DUCHA CON ACC	ESORIOS		und		1.0000	22.50	22.50
02560400010009	LLAVE DE PASO F	PVC SAP 1/2"		pza		1.0000	6.00	6.00
								28.61
000404000		Equipos		•				
0301010006	HERRAMIENTAS N	MANUALES		%mo		3.0000	11.44	0.34 0.34
Partida	03.01.13.01.04			S DE PVC SAL PARA UE DE 2	A			
Rendimiento	pto/DIA	4.0000	EQ.	4.0000		Costo unitario directo por : pto	81.59	
				Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial
Código	Descripción Recu			Officiac	Ouddillia	•		S/.
-		rso Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	2.0000	20.89	41.78
-								

02050700020039	TUBERIA PVC SA	AL PARA DESAGUE DE	: 2"	m		0.9000	2.26	2.03
02051000020029	CODO DE 90° PV	/C SAL DE 2"		und		2.0000	2.12	4.24
0222080012	PEGAMENTO PA	ARA PVC		gal		0.0060	90.59	0.54
								6.81
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS	MANUALES		%mo		3.0000	72.60	2.18
								2.18
			041104	2 DE DV2 041 D4D	_			
Partida	03.01.13.01.05			S DE PVC SAL PAR <i>i</i> Je de 4"	Α			
			520/101					
Rendimiento	pto/DIA	4.0000	EQ.	4.0000		Costo unitario	72.65	
	P					directo por : pto		
• ())						•		Parcial
Código	Descripción Rec	eurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
		Mano de Obra	l					
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	2.0000	20.89	41.78
0101010005	PEON			hh	0.5000	1.0000	15.41	15.41
								57.19
		Materiales						
02050700020040		AL PARA DESAGUE DE		m		0.3000	5.36	1.61
02060700010027		SIMPLE PVC SAL DE 4'	"	und		1.0000	11.45	11.45
0222080012	PEGAMENTO PA	ARA PVC		gal		0.0075	90.59	0.68
								13.74
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS	S MANUALES		%mo		3.0000	57.19	1.72
								1.72
			CALIDA	C DE DVC CAL DAD				
Partida	03.01.13.01.06			S DE PVC SAL PARA ACION DE 4"	A			
Partida	03.01.13.01.06				A			
		4.0000	VENTILA	ACION DE 4"	A	Costo unitario	70.64	
Partida Rendimiento	03.01.13.01.06 pto/DIA	4.0000	VENTILA		Ą	Costo unitario directo por : pto	70.64	
Rendimiento	pto/DIA		VENTILA	ACION DE 4" 4.0000		directo por : pto		Parcial
			VENTILA	ACION DE 4"	A Cuadrilla		70.64 Precio S/.	Parcial S/.
Rendimiento Código	pto/DIA Descripción Rec		VENTIL A	ACION DE 4" 4.0000	Cuadrilla	directo por : pto Cantidad	Precio S/.	S/.
Rendimiento Código 0101010003	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO	eurso	VENTIL A	ACION DE 4" 4.0000 Unidad	Cuadrilla 1.0000	cantidad	Precio S /.	S /. 41.78
Rendimiento Código	pto/DIA Descripción Rec	eurso	VENTIL A	ACION DE 4" 4.0000 Unidad	Cuadrilla	directo por : pto Cantidad	Precio S/.	S /. 41.78 15.41
Rendimiento Código 0101010003	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO	urso Mano de Obra	VENTIL A	ACION DE 4" 4.0000 Unidad	Cuadrilla 1.0000	cantidad	Precio S /.	S /. 41.78
Rendimiento Código 0101010003 0101010005	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON	urso Mano de Obra Materiales	VENTILA EQ.	ACION DE 4" 4.0000 Unidad	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 2.0000 1.0000	Precio S/. 20.89 15.41	\$/. 41.78 15.41 57.19
Rendimiento Código 0101010003 0101010005	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON TUBERIA PVC SA	urso Mano de Obra Materiales AL PARA VENTILACION	VENTILA EQ.	ACION DE 4" 4.0000 Unidad	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 2.0000 1.0000	Precio S/. 20.89 15.41	\$/. 41.78 15.41 57.19
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02050700020041 02051000020029	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON TUBERIA PVC S/ CODO DE 90° PV	Mano de Obra Materiales AL PARA VENTILACION /C SAL DE 2"	VENTILA EQ.	4.0000 Unidad hh	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 2.0000 1.0000 2.3000 1.0000	Precio S/. 20.89 15.41 2.26 2.12	\$/. 41.78 15.41 57.19 5.20 2.12
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02050700020041 02051000020029 02061600010006	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON TUBERIA PVC SA CODO DE 90° PV SOMBRERO DE	Mano de Obra Materiales AL PARA VENTILACION /C SAL DE 2" VENTILACION PVC SAL	VENTILA EQ.	4.0000 Unidad hh hh und pza	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 2.0000 1.0000 2.3000 1.0000 1.0000	Precio S/. 20.89 15.41 2.26 2.12 3.50	\$/. 41.78 15.41 57.19 5.20 2.12 3.50
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02050700020041 02051000020029	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON TUBERIA PVC S/ CODO DE 90° PV	Mano de Obra Materiales AL PARA VENTILACION /C SAL DE 2" VENTILACION PVC SAL	VENTILA EQ.	4.0000 Unidad hh hh und	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 2.0000 1.0000 2.3000 1.0000	Precio S/. 20.89 15.41 2.26 2.12	\$/. 41.78 15.41 57.19 5.20 2.12 3.50 0.91
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02050700020041 02051000020029 02061600010006	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON TUBERIA PVC SA CODO DE 90° PV SOMBRERO DE	Mano de Obra Materiales AL PARA VENTILACION /C SAL DE 2" VENTILACION PVC SAL ARA PVC	VENTILA EQ.	4.0000 Unidad hh hh und pza	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 2.0000 1.0000 2.3000 1.0000 1.0000	Precio S/. 20.89 15.41 2.26 2.12 3.50	\$/. 41.78 15.41 57.19 5.20 2.12 3.50
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02050700020041 02051000020029 02061600010006 0222080012	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON TUBERIA PVC S/ CODO DE 90° PV SOMBRERO DE PEGAMENTO PA	Mano de Obra Materiales AL PARA VENTILACION /C SAL DE 2" VENTILACION PVC SAL ARA PVC Equipos	VENTILA EQ.	4.0000 Unidad hh hh und pza gal	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 2.0000 1.0000 2.3000 1.0000 1.0000 0.0100	20.89 15.41 2.26 2.12 3.50 90.59	\$/. 41.78 15.41 57.19 5.20 2.12 3.50 0.91 11.73
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02050700020041 02051000020029 02061600010006	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON TUBERIA PVC SA CODO DE 90° PV SOMBRERO DE	Mano de Obra Materiales AL PARA VENTILACION /C SAL DE 2" VENTILACION PVC SAL ARA PVC Equipos	VENTILA EQ.	4.0000 Unidad hh hh und pza	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 2.0000 1.0000 2.3000 1.0000 1.0000	Precio S/. 20.89 15.41 2.26 2.12 3.50	\$/. 41.78 15.41 57.19 5.20 2.12 3.50 0.91 11.73
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02050700020041 02051000020029 02061600010006 0222080012	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON TUBERIA PVC S/ CODO DE 90° PV SOMBRERO DE PEGAMENTO PA	Mano de Obra Materiales AL PARA VENTILACION /C SAL DE 2" VENTILACION PVC SAL ARA PVC Equipos	VENTILA EQ.	4.0000 Unidad hh hh und pza gal	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 2.0000 1.0000 2.3000 1.0000 1.0000 0.0100	20.89 15.41 2.26 2.12 3.50 90.59	\$/. 41.78 15.41 57.19 5.20 2.12 3.50 0.91 11.73
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02050700020041 02051000020029 02061600010006 0222080012 0301010006	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON TUBERIA PVC S/ CODO DE 90° PV SOMBRERO DE PEGAMENTO PA HERRAMIENTAS	Mano de Obra Materiales AL PARA VENTILACION /C SAL DE 2" VENTILACION PVC SAL ARA PVC Equipos	VENTILA EQ. I DE 2" L DE 2"	4.0000 Unidad hh hh m und pza gal	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 2.0000 1.0000 2.3000 1.0000 1.0000 0.0100	20.89 15.41 2.26 2.12 3.50 90.59	\$/. 41.78 15.41 57.19 5.20 2.12 3.50 0.91 11.73
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02050700020041 02051000020029 02061600010006 0222080012	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON TUBERIA PVC S/ CODO DE 90° PV SOMBRERO DE PEGAMENTO PA	Mano de Obra Materiales AL PARA VENTILACION /C SAL DE 2" VENTILACION PVC SAL ARA PVC Equipos	VENTILA EQ. I DE 2" L DE 2"	4.0000 Unidad hh hh und pza gal	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 2.0000 1.0000 2.3000 1.0000 1.0000 0.0100	20.89 15.41 2.26 2.12 3.50 90.59	\$/. 41.78 15.41 57.19 5.20 2.12 3.50 0.91 11.73
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02050700020041 02051000020029 02061600010006 0222080012 0301010006 Partida	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON TUBERIA PVC S/ CODO DE 90° PV SOMBRERO DE PEGAMENTO PA HERRAMIENTAS 03.01.13.01.07	Mano de Obra Materiales AL PARA VENTILACION /C SAL DE 2" VENTILACION PVC SAL ARA PVC Equipos MANUALES	VENTILA EQ. I DE 2" L DE 2"	ACION DE 4" 4.0000 Unidad hh hh m und pza gal %mo	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 2.0000 1.0000 2.3000 1.0000 1.0000 0.0100	20.89 15.41 2.26 2.12 3.50 90.59	\$/. 41.78 15.41 57.19 5.20 2.12 3.50 0.91 11.73
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02050700020041 02051000020029 02061600010006 0222080012 0301010006	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON TUBERIA PVC S/ CODO DE 90° PV SOMBRERO DE PEGAMENTO PA HERRAMIENTAS	Mano de Obra Materiales AL PARA VENTILACION /C SAL DE 2" VENTILACION PVC SAL ARA PVC Equipos	VENTILA EQ. I DE 2" L DE 2"	4.0000 Unidad hh hh m und pza gal	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 2.0000 1.0000 2.3000 1.0000 1.0000 0.0100	20.89 15.41 2.26 2.12 3.50 90.59	\$/. 41.78 15.41 57.19 5.20 2.12 3.50 0.91 11.73
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02050700020041 02051000020029 02061600010006 0222080012 0301010006 Partida	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON TUBERIA PVC S/ CODO DE 90° PV SOMBRERO DE PEGAMENTO PA HERRAMIENTAS 03.01.13.01.07	Mano de Obra Materiales AL PARA VENTILACION /C SAL DE 2" VENTILACION PVC SAL ARA PVC Equipos MANUALES	VENTILA EQ. I DE 2" L DE 2"	ACION DE 4" 4.0000 Unidad hh hh m und pza gal %mo	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 2.0000 1.0000 2.3000 1.0000 1.0000 0.0100 3.0000 Costo unitario	20.89 15.41 2.26 2.12 3.50 90.59	\$/. 41.78 15.41 57.19 5.20 2.12 3.50 0.91 11.73 1.72 1.72
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02050700020041 02051000020029 02061600010006 0222080012 0301010006 Partida	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON TUBERIA PVC S/ CODO DE 90° PV SOMBRERO DE PEGAMENTO PA HERRAMIENTAS 03.01.13.01.07	Mano de Obra Materiales AL PARA VENTILACION /C SAL DE 2" VENTILACION PVC SAL ARA PVC Equipos MANUALES 120.0000	VENTILA EQ. I DE 2" L DE 2"	ACION DE 4" 4.0000 Unidad hh hh m und pza gal %mo	Cuadrilla 1.0000	Cantidad 2.0000 1.0000 2.3000 1.0000 1.0000 0.0100 3.0000 Costo unitario	20.89 15.41 2.26 2.12 3.50 90.59	\$/. 41.78 15.41 57.19 5.20 2.12 3.50 0.91 11.73 1.72 1.72
Rendimiento Código 0101010003 0101010005 02050700020041 02051000020029 02061600010006 0222080012 0301010006 Partida Rendimiento	pto/DIA Descripción Rec OPERARIO PEON TUBERIA PVC S/ CODO DE 90° PV SOMBRERO DE PEGAMENTO PA HERRAMIENTAS 03.01.13.01.07 m/DIA	Mano de Obra Materiales AL PARA VENTILACION /C SAL DE 2" VENTILACION PVC SAL ARA PVC Equipos MANUALES 120.0000	VENTILA EQ. I DE 2" L DE 2" EQ.	ACION DE 4" 4.0000 Unidad hh hh m und pza gal %mo A PVC SAL 2" 120.0000	Cuadrilla 1.0000 0.5000	Cantidad 2.0000 1.0000 2.3000 1.0000 1.0000 0.0100 3.0000 Costo unitario directo por : m	20.89 15.41 2.26 2.12 3.50 90.59 57.19	\$/. 41.78 15.41 57.19 5.20 2.12 3.50 0.91 11.73 1.72 1.72

0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.0667	20.89	1.39
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.0667	15.41	1.03
								2.42
00054000000000		Materiales				0.4000	0.40	0.40
02051000020030	CODO PVC SAL 2" X	. 45		und		0.1869 0.2840	2.12 3.22	0.40 0.91
0206110002 0206170003	YEE PVC SAL 2" YEE PVC SAL DE 4"	V 2"		und		0.2640	3.22 4.50	0.42
0222080012	PEGAMENTO PARA			pza gal		0.0955	90.59	0.42
0222000012	I LOAMENTO I AIVA	1 40		gai		0.0030	30.33	2.18
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA	NUALES		%mo		3.0000	2.42	0.07
								0.07
Partida	03.01.13.01.08		TUBERI	A PVC SAL 4"				
Rendimiento	m/DIA	100.0000	EQ.	100.0000		Costo unitario directo por : m	11.80	
O f aliana	December 16 m December			Hadad	ماناند ماناند	Cantidad	Dunaia C/	Parcial
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	0.0800	20.89	1.67
0101010003	PEON			nn hh	1.0000	0.0800	20.89 15.41	1.07
0101010003	FLON			1111	1.0000	0.0000	13.41	2.90
		Materiales						2.00
02050700020042	TUBERIA PVC SAL 4	п		m		1.0500	5.36	5.63
0206170003	YEE PVC SAL DE 4"	X 2"		pza		0.6670	4.50	3.00
0222080012	PEGAMENTO PARA	PVC		gal		0.0020	90.59	0.18
								8.81
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA	NUALES		%mo		3.0000	2.90	0.09
								0.09
Destide	02.04.42.04.00		SUMIDE	RO DE BRONCE				
Partida	03.01.13.01.09		DE 2"					
Rendimiento	pza/DIA	6.0000	ΕO	6.0000		Costo unitario	49.78	
Rendimento	pza/DIA	0.0000	LQ.	0.0000		directo por : pza	49.70	
Cádina	Descripción Descripci			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Dresis C/	Parcial
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	1.3333	20.89	27.85
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.6667	15.41	10.27
0101010003	FLON			1111	0.5000	0.0007	13.41	38.12
		Materiales						002
02050700020039	TUBERIA PVC SAL P	ARA DESAGUE DE 2"		m		0.6000	2.26	1.36
02051000020029	CODO DE 90° PVC S	AL DE 2"		und		3.0000	2.12	6.36
0246020004	SUMIDERO CROMAD	OO DE 2"		und		1.0000	2.80	2.80
								10.52
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA	NUALES		%mo		3.0000	38.12	1.14
								1.14
Partida	03.01.13.01.10		REGIST	RO DE BRONCE 2"				
i aitiua	00.01.10.01.10		NEGIO II	NO DE BRUNCE Z				
Rendimiento	pza/DIA	6.0000	FΩ	6.0000		Costo unitario	63.80	
. tonaminorito	Pem 201		LW.	000		directo por : pza	55.50	

Oddina	Dagadagića Dagada	_		Haidad	مالنداد می	المعادثة المعادة	Dunaia C/	Parcial
Código	Descripción Recurs			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	1.3333	20.89	27.85
0101010005	PEON			hh	1.0000	1.3333	15.41	20.55
		Matadalaa						48.40
0005070000000	TUDEDIA DVO CAL	Materiales				4 0000	0.00	0.00
02050700020039		PARA DESAGUE DE 2"		m		1.0300	2.26	2.33
02051000020029	CODO DE 90° PVC			und		1.0000	2.12	2.12
02461200030001	REGISTRO DE BRO	INCE DE 2"		und		1.0000	9.50	9.50
		Familiana						13.95
0204040006	LIEDDAMIENTAC M	Equipos		0/		2 0000	49.40	1 15
0301010006	HERRAMIENTAS M	ANUALES		%mo		3.0000	48.40	1.45
								1.45
			CAJA D	E REGISTRO DE				
Partida	03.01.13.01.11			JE 12" X 24"				
Rendimiento	pza/DIA	6.0000	EQ.	6.0000		Costo unitario	78.87	
	•					directo por : pza		
Cádina	December 6 Peacons	_		lluided	Cuadrilla	Cantidad	Dragia C/	Parcial
Código	Descripción Recurs			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	1.3333	20.89	27.85
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.6667	15.41	10.27
								38.12
		Materiales						
02070200010001	ARENA FINA			m3		0.0300	48.14	1.44
0207030002	HORMIGON PUEST	O EN OBRA		m3		0.0100	58.00	0.58
0213010001	CEMENTO PORTLA	ND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.2500	22.20	5.55
0219090002	TAPA DE CONCRET	O PARA CAJA DE DES	AGUE	und		1.0000	15.18	15.18
0219160002	CAJA DE DESAGUE	DE 12"x24"		und		1.0000	16.86	16.86
								39.61
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS M	ANUALES		%mo		3.0000	38.12	1.14
								1.14
Partida	03.01.13.02.01			DE AGUA CON A DE PVC-SAP 1/2"				
Rendimiento	pto/DIA	12.0000	FΩ	12.0000		Costo unitario	32.14	
Rendimiento	ptorbin	12.0000	LQ.	12.0000		directo por : pto	J2.14	
								Parcial
Código	Descripción Recurs	60		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.6667	20.89	13.93
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.3333	15.41	5.14
								19.07
		Materiales						
02050700020030	TUBERIA PVC SAP	1/2" C-10 NTP 399.002		m		1.0000	1.64	1.64
02051000020027	CODO PVC SAP 1/2	2"		und		3.0000	1.00	3.00
02150200010004	CODO DE F°G° DE	1/2"		und		3.0000	2.50	7.50
0222080012	PEGAMENTO PARA	PVC		gal		0.0040	90.59	0.36
								12.50

307

Equipos

0301010006	HERRAMIENTAS MA	ANUALES		%mo		3.0000	19.07	0.57 0.57
Partida	03.01.13.02.02		TUBERI 10 1/2"	A PVC SAP CLASE				
Rendimiento	m/DIA	150.0000	EQ.	150.0000		Costo unitario directo por : m	3.86	
Código	Descripción Recurs	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	mano do obra		hh	1.0000	0.0533	20.89	1.11
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.0533	15.41	0.82
								1.93
02050700020034	TURERIA PVC SAP	Materiales 1/2" C-10 NTP 399.002		m		1.0300	1.64	1.69
0222080012	PEGAMENTO PARA			gal		0.0020	90.59	0.18
								1.87
000404000		Equipos		0/			4.00	
0301010006	HERRAMIENTAS MA	ANUALES		%mo		3.0000	1.93	0.06 0.06
Partida	03.01.13.02.03		VALVUL D=1/2"	A DE CONTROL				0.00
Rendimiento	m/DIA	6.0000	EQ.	6.0000		Costo unitario directo por : m	85.85	
Código	Descripción Recurs			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	1.3333	20.89	27.85
0101010005	PEON			hh	1.0000	1.3333	15.41	20.55
								48.40
0050400044	VÁLVIII A DE CONT	Materiales				4.0000	20.00	20.00
0253180014	VÁLVULA DE CONT	ROL DE 1/2"		und		1.0000	36.00	36.00 36.00
		Equipos						00.00
0301010006	HERRAMIENTAS MA	ANUALES		%mo		3.0000	48.40	1.45 1.45
Partida	03.01.14.01			PARA CENTROS DE UPTOR SIMPLE	E LUZ C/			
Rendimiento	pto/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : pto	31.27	
Código	Descripción Recurs			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	0.8000	20.89	16.71
0101010005	PEON			hh	0.5000	0.4000	15.41	6.16
								22.87
0262050001	INTERRUPTOR + GA	Materiales ABINETE		und		1.0000	8.40	8.40 8.40
Partida	03.01.14.02		SALIDA TOMAC	PARA DRRIENTE				

Rendimiento	pto/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : pto	43.91	
Código	Descripción Recurs			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.1000	0.8800	20.89	18.38
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.8000	15.41	12.33
		Materiales						30.71
0262130001	TOMACORRIENTE			und		1.0000	8.40	8.40
0271050044	CABLE DE COBRE	DESNUDO TIPO DURO 120 r	mm2	m		1.0000	4.80	4.80
								13.20
Partida	03.01.14.03	CA	BLEA	ADO thw 2.5 mm2				
Rendimiento	pto/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : pto	32.65	
Código	Descripción Recurs	60		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.8000	20.89	16.71
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.8000	15.41	12.33
								29.04
00-0040004	0.451.5.55.00555	Materiales	•			4 0000	2 -2	2.24
0272040004	CABLE DE COBRE	DESNUDO TIPO SUAVE 25 n	nm2	m		1.0300	3.50	3.61
								3.61
Partida	03.01.14.04	EN	ITUBA	ADO PVC SEL 1/2"				
Rendimiento	pto/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		Costo unitario directo por : pto	30.46	
Código	Descripción Recurs	60		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.8000	20.89	16.71
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.8000	15.41	12.33
								29.04
	TUDED! A D. (2.04.D.	Materiales				4 0000		
02050700020045	TUBERIA PVC SAP	ELECTRICA DE 3/4"x3"m (25	omm)	m		1.0000	1.42	1.42
								1.42
Partida	03.02.01.01		MPIEZ	A DEL TERRENO L				
Rendimiento	m2/DIA	120.0000	EQ.	120.0000		Costo unitario directo por : m2	3.17	
Código	Descripción Recurs			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0404040005	DEON	Mano de Obra		h h	0.0000	0.0000	45.44	2.00
0101010005	PEON			hh	3.0000	0.2000	15.41	3.08
		Equipos						3.08
0301010006	HERRAMIENTAS M	Equipos ANHALES		%mo		3.0000	3.08	0.09
550 10 10000	TILIN CAMILINIAO IVI	u to/telo		/0/11 0		3.0000	5.00	0.09
								0.00

Partida 03.02.01.02 TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR

Rendimiento	m2/DIA	400.0000	EQ.	400.0000		Costo unitario directo por : m2	1.54	
Código	Descripción Recurs	60		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			hh	0.5000	0.0100	20.89	0.21
0101010005	PEON			hh	2.0000	0.0400	15.41	0.62
0101030000	TOPOGRAFO			hh	1.0000	0.0200	15.90	0.32
								1.15
		Materiales						
02130300010002	YESO BOLSA 18 kg			bol		0.0050	12.60	0.06
								0.06
		Equipos						
0301000023	ESTACION TOTAL			hm	1.0000	0.0200	15.00	0.30
0301010006	HERRAMIENTAS M	ANUALES		%mo		3.0000	1.15	0.03
								0.33
Partida	03.02.02.01		EXCAVA	ACION MANUAL				
Rendimiento	m3/DIA	4.0000	EQ.	4.0000		Costo unitario	31.74	
						directo por : m3		
0 / 11						0 41 1	D : 0/	Parcial
Código	Descripción Recurs	50		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
		Mano de Obra						
0101010005	PEON			hh	1.0000	2.0000	15.41	30.82
								30.82
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS M	ANUALES		%mo		3.0000	30.82	0.92
								0.92
Partida	03.02.02.02		RELLEN PROPIO	IO CON MATERIAL				
			FROFIC	,				
Dandinianta	2/DIA	40.0000	F0	40.0000		Costo unitario	4444	
Rendimiento	m3/DIA	10.0000	EQ.	10.0000		directo por : m3	14.11	
Código	Descripción Recurs	SO		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						G/.
0101010004	OFICIAL			hh	0.1000	0.0800	17.15	1.37
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.8000	15.41	12.33
0101010000	1 2014				1.0000	0.0000	10.41	13.70
		Equipos						10.70
0301010006	HERRAMIENTAS M			%mo		3.0000	13.70	0.41
0001010000	TIER O WILLIAM O WI	/ II VO / ILLO		701110		0.0000	10.70	0.41
								0.41
			RELLEN	IO DE POZO DE INFIL	TRACIÓN			
Partida	03.02.02.03			DRA DE 2"-4"				
Rendimiento	m3/DIA	6.0000	EQ.	6.0000		Costo unitario	57.92	
						directo por : m3		
O f alima	December 15: De			Hadad	0	Occupation of	Daniel a Ol	Parcial
Código	Descripción Recurs			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
		Mano de Obra						

0101010005	PEON			hh	1.0000	1.3333	15.41	20.55 20.55
0207010017	PIEDRA PEQUEÑA 2	Materiales 2"-4"		m3		1.0500	35.00	36.75 36.75
0301010006	HERRAMIENTAS MA	Equipos ANUALES		%mo		3.0000	20.55	0.62 0.62
Partida	03.02.02.04			O DE POZO DE INF EDRA DE 4"-6"	ILTRACIÓN			
Rendimiento	m3/DIA	6.0000	EQ.	6.0000		Costo unitario directo por : m3	52.67	
Código	Descripción Recurs	o Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010005	PEON	Mario de Obra		hh	1.0000	1.3333	15.41	20.55 20.55
0207010018	PIEDRA MEDIANA 4	Materiales 1"-6"		m3		1.0500	30.00	31.50 31.50
0301010006	HERRAMIENTAS MA	Equipos Anuales		%mo		3.0000	20.55	0.62 0.62
Partida	03.02.02.05			O DE POZO DE INF	ILTRACIÓN			
			CON PIE	DRA DE 6"-8"				
Rendimiento	m3/DIA	6.0000		6.0000		Costo unitario directo por : m3	47.42	
Rendimiento Código	m3/DIA Descripción Recurs	0			Cuadrilla		47.42 Precio S/.	Parcial S/.
				6.0000	Cuadrilla 1.0000	directo por : m3		
Código	Descripción Recurs	o Mano de Obra Materiales		6.0000 Unidad		directo por : m3	Precio S/.	S /.
Código 0101010005	Descripción Recurs	o Mano de Obra Materiales "-8"		6.0000 Unidad hh		Cantidad 1.3333	Precio S /.	\$/. 20.55 20.55 26.25
Código 0101010005 0207010019	Descripción Recurs PEON PIEDRA GRANDE 6	o Mano de Obra Materiales "-8"	EQ.	6.0000 Unidad hh m3 %mo		Cantidad 1.3333 1.0500	Precio S/. 15.41 25.00	\$/. 20.55 20.55 26.25 26.25 0.62
Código 0101010005 0207010019 0301010006	Descripción Recurs PEON PIEDRA GRANDE 6 HERRAMIENTAS MA	o Mano de Obra Materiales "-8"	EQ.	6.0000 Unidad hh m3 %mo		Cantidad 1.3333 1.0500	Precio S/. 15.41 25.00	\$/. 20.55 20.55 26.25 26.25 0.62
Código 0101010005 0207010019 0301010006 Partida	Descripción Recurs PEON PIEDRA GRANDE 6 HERRAMIENTAS MA 03.02.02.06	Mano de Obra Materiales "-8" Equipos ANUALES 150.0000	EQ.	6.0000 Unidad hh m3 %mo ROTECTORA DE		Cantidad 1.3333 1.0500 3.0000 Costo unitario	Precio S/. 15.41 25.00 20.55	\$/. 20.55 20.55 26.25 26.25 0.62
Código 0101010005 0207010019 0301010006 Partida Rendimiento	Descripción Recurs PEON PIEDRA GRANDE 6 HERRAMIENTAS MA 03.02.02.06 m2/DIA	Mano de Obra Materiales "-8" Equipos ANUALES	EQ.	6.0000 Unidad hh m3 %mo ROTECTORA DE CO 150.0000	1.0000	Cantidad 1.3333 1.0500 3.0000 Costo unitario directo por : m2	Precio S/. 15.41 25.00 20.55	\$/. 20.55 20.55 26.25 26.25 0.62 0.62 Parcial

								2.63
0301010006	HERRAMIENTA:	Equipos S MANUALES	C	%mo		3.0000	0.93	0.03
								0.03
Partida	03.02.02.07		NIVELACI COMPACT					
Rendimiento	m2/DIA	120.0000	EQ. '	120.0000		Costo unitario directo por : m2	1.21	
Código	Descripción Re	curso	ı	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						.
0101010003	OPERARIO		ŀ	nh	0.1000	0.0067	20.89	0.14
0101010005	PEON		ŀ	nh	1.0000	0.0667	15.41	1.03
								1.17
0204040000	LIEDDAMIENTA	Equipos		2/		2 0000	4.47	0.04
0301010006	HERRAMIENTA:	5 MANUALES	,	%mo		3.0000	1.17	0.04 0.04
Partida	03.02.02.08			ION DE MATER ITE Dp=30m	IIAL			
						Costo unitario		
Rendimiento	m3/DIA	8.0000	EQ. 8	8.0000		directo por : m3	15.87	
Código	Descripción Re	curso	ı	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
_		Mano de Obra						31.
0101010005	PEON		ŀ	nh	1.0000	1.0000	15.41	15.41
								15.41
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTA:	S MANUALES	·	%mo		3.0000	15.41	0.46
								0.46
5.44			CONCRET	TO f`c=100 KG/0	CM2-			
Partida	03.02.03.01		SOLADO,	E=4"				
Rendimiento	m2/DIA	200.0000	EQ. 2	200.0000		Costo unitario directo por : m2	24.01	
								Parcial
Código	Descripción Re	curso	ı	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	S/.
		Mano de Obra						
0101010003	OPERARIO			nh	1.0000	0.0400	20.89	0.84
0101010004	OFICIAL			nh	1.0000	0.0400	17.15	0.69
0101010005	PEON		ľ	nh	8.0000	0.3200	15.41	4.93
		Materiales						6.46
0207030002	HORMIGON PU		r	m3		0.1250	58.00	7.25
0207070002	AGUA			m3		0.0200	6.00	0.12
0213010001		TLAND TIPO I (42.5 kg)		ool		0.4500	22.20	9.99
		. 5/						17.36
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTA:	S MANUALES	Ç	%mo		3.0000	6.46	0.19
								0.19
			SHMINIST	BO A COI OCV	CION DE BIODIGI	FSTOR		
Partida	03.02.03.02			CESORIOS	J. J. J. DIODIO			

Rendimiento	pza/DIA	6.0000	EQ.	6.0000	(Costo unitario directo por : pza	1,211.01	
Código	Descripción Recu	ırso Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	1.3333	20.89	27.85
0101010003	PEON			hh	2.0000	2.6667	15.41	41.09
0101010005	PEON			IIII	2.0000	2.0007	13.41	68.94
		Materiales						00.54
02480100010006	TANQUE BIODIGE			und		1.0000	1,140.00	1,140.00
02400100010000	TANQUE BIODIGE	-310K 000 L1		unu		1.0000	1,140.00	1,140.00
		Equipos						1,140.00
0301010006	HERRAMIENTAS			%mo		3.0000	68.94	2.07
0001010000	TIETA O AMIENTINO	W II VO LEEG		701110		0.0000	00.01	2.07
								2.0.
Partida	03.02.03.03		TUBERI BIODIGI	A PVC SAL 2" PARA ESTOR				
						Costo unitario		
Rendimiento	m/DIA	120.0000	EQ.	120.0000		directo por : m	4.67	
Código	Descripción Recu	irso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						0/.
0101010003	OPERARIO			hh	1.0000	0.0667	20.89	1.39
0101010005	PEON			hh	1.0000	0.0667	15.41	1.03
								2.42
		Materiales						
02051000020032	CODO PVC SAL 2	2" X 45°		pza		0.1869	2.12	0.40
0206110002	YEE PVC SAL 2"			und		0.2840	3.22	0.91
0206170003	YEE PVC SAL DE	4" X 2"		pza		0.0935	4.50	0.42
0222080012	PEGAMENTO PAI	RA PVC		gal		0.0050	90.59	0.45
								2.18
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS	MANUALES		%mo		3.0000	2.42	0.07
								0.07
Partida	03.02.03.04		CAJA D 12"x 24'	E DISTRIBUCION "				
Rendimiento	pza/DIA	8.0000	EQ.	8.0000	(Costo unitario directo por : pza	88.10	
					·	L - F		
Código	Descripción Recu	irso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial
3		Mano de Obra						S/.
0101010003	OPERARIO	Mario de Obra		hh	1.0000	1.0000	20.89	20.89
0101010005	PEON			hh	1.0000	1.0000	15.41	15.41
0101010005	LON			1111	1.0000	1.0000	13.41	36.30
		Materiales						30.30
02070200010001	ARENA FINA	materiales		m3		0.0300	48.14	1.44
0207030002	HORMIGON PUES	STO EN OBRA		m3		0.0300	58.00	0.58
0213010001		LAND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.7500	22.20	16.65
0219090002		ETO PARA CAJA DE DE	SAGUE	und		1.0000	15.18	15.18
0219160002	CAJA DE DESAGI		.OAOUL	und		1.0000	16.86	16.86
0213100002	OUNDE DESAGI	UL UL 12 824		unu		1.0000	10.00	50.71
		Faurina -						VV.1 1

Equipos

0301010006	HERRAMIENTAS MA	NUALES		%mo		3.0000	36.30	1.09 1.09
Partida	03 02 03 05		CAJA D LODOS	E REGISTRO DE				
Rendimiento	und/DIA	2.0000	EQ.	2.0000		Costo unitario directo por : und	209.45	
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0101010003	OPERARIO	Mano de Obra		hh	1.0000	4.0000	20.89	83.56
0101010005	PEON			hh	0.5000	2.0000	15.41	30.82
0.0.0.000	0				0.000	2.0000		114.38
Materiales								
02041200010012	CLAVOS DE ALAMBI PROMEDIO	RE PARA MADERA C/C		kg		0.1000	3.80	0.38
02070200010002	ARENA GRUESA			m3		0.0500	52.20	2.61
0213010001	CEMENTO PORTLAN	ND TIPO I (42.5 kg)		bol		0.7500	22.20	16.65
02160100010004	LADRILLO KING KON	NG 18 HUECOS 23x12.	5x9cm	und		90.0000	0.80	72.00
								91.64
		Equipos						
0301010006	HERRAMIENTAS MA	NUALES		%mo		3.0000	114.38	3.43
								3.43
Partida	04.01.01		FLETE 1	ERRESTRE				
Rendimiento	glb/DIA	1.0000	EQ.	1.0000		Costo unitario directo por : glb	40,302.99	
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Materiales						
0203020002	FLETE TERRESTRE			glb		1.0000	40,302.99	40,302.99 40,302.99
Partida			MITIGA(AMBIEN	CION DEL IMPACTO TAL				
Rendimiento	glb/DIA	1.0000	EQ.	1.0000		Costo unitario directo por : glb	11,335.00	
Ofdina						a ooto po. 1 g		
Código	Descripción Recurso	o		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
-		Materiales			Cuadrilla	Cantidad		S/.
0203020004	Descripción Recurso	Materiales		Unidad glb	Cuadrilla			
-		Materiales			Cuadrilla	Cantidad		S /. 11,335.00
0203020004	MITIGACION DE IMP	Materiales	EDUCA	glb TACION DE	Cuadrilla	Cantidad		S /. 11,335.00
0203020004 Partida	MITIGACION DE IMP	Materiales ACTO AMBIENTAL 1.0000	EDUCA	glb Tacion de Cion Sanitaria	Cuadrilla Cuadrilla	Cantidad 1.0000 Costo unitario	11,335.00	S/. 11,335.00 11,335.00 Parcial
0203020004 Partida Rendimiento	MITIGACION DE IMP 06.01 glb/DIA	Materiales ACTO AMBIENTAL 1.0000	EDUCA	glb TACION DE CION SANITARIA 1.0000		Cantidad 1.0000 Costo unitario directo por : glb	11,335.00 11,175.00	S/. 11,335.00 11,335.00

ANEXO 9: ESPECIFICACIONES TÉCNICAS

02.01.02.0. MOVIMIENTO DE TIERRAS

02.01.02.1. EXCAVACIÓN MANUAL EN TERRENO NATURAL

<u>Descripción</u>

Corresponde a todo movimiento de tierras factibles que se encuentren debajo de la napa freática, a ser extraídas de forma manual. Están considerados: arenas, suelos arcillo — limosos, tierras de cultivos, materiales sueltos (areno — limosos y/o arcillosos). Es necesario realizar el drenaje del agua freática mediante un sistema de bombeo, en el área donde se requiera. El agua deberá ser expulsada en su totalidad, con la finalidad que el fondo de la excavación quede limpio y sin acumulación de agua.

El contratista tomará todas las medidas necesarias para asegurar que el agua proveniente del bombeo sea derivada o encausada hacia una corriente de agua superficial, cuidando que no produzca aniegos ni inundaciones en las vías ni en las instalaciones vecinas.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material excavado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cúbicos (M3) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.01.02.2. REFINE, NIVELACIÓN Y COMPACTACIÓN

Descripción

Esta partida se refiere a la nivelación de la zona donde irán emplazadas las estructuras, esta zona debe quedar sin montículos

que ejerzan esfuerzos en las estructuras. Para la tarea de compactación de existir se estima capas como máximo de 20 cm. de terreno apto para ser compactado, el material empleado deberá estar libre de piedras mayores de 3".

Unidad de Medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de material nivelado y compactado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.01.02.3. ELIMINACIÓN DE MATERIAL EXCEDENTE

<u>Descripción</u>

Se refiere a la eliminación del material que se obtenga del producto de la excavación, este deberá ser colocado en un lugar donde no impida realizar los trabajos posteriores de la obra. Se debe buscar botaderos que no afecten al ambiente.

<u>Unidad de Medida</u>

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material eliminado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.01.03.0. OBRAS DE CONCRETO SIMPLE

02.01.03.1. CONCRETO f'c=100 kg/cm2

Descripción

a) Cemento

Todo el cemento será Pórtland Tipo I que deberá cumplir con las especificaciones ASTM C-150, el cemento será entregado en obra en las bolsas intactas originales del fabricante y será almacenada en un lugar seco, aislado de suciedad y protegido de la humedad. El cemento será almacenado de tal modo que se pueda emplear de acuerdo a su orden cronológico de recepción. No se permitirá el empleo de cemento parcialmente endurecido, fraguando o que contenga terrones.

b) Hormigón

Material procedente de cantera compuesto de partículas duras, resistentes a la abrasión, debiendo estar libres de cantidades perjudiciales de polvo, partículas blandas o escamosas, ácidos materias orgánicas y otras sustancias perjudiciales granulometría debe estar comprendida entre lo que pasa por la malla 100 como mínimo y de 2" como máximo.

c) Agregado fino

Como agregado fino se considera la arena que debe ser limpia de río o de cantera, resistente a la abrasión, lustrosa, libre de cantidades perjudiciales de polvo, de materias orgánicas y que deben cumplir con las normas establecidas de ASTM-C-330.

d) Agregado Grueso

Como agregado grueso se considera a la piedra o grava rota o triturada de contextura dura compacta libre de tierra, resistente a la abrasión, deberá cumplir con las normas de ASTM-C33, ASTM-C-131, ASTM-C88, ASTM-C127.

e) El agua

Para la preparación del concreto se debe contar con agua, la que debe ser limpia, potable, fresca que no sea dura, esto es con sulfatos. Tampoco se deberá usar aguas servidas.

f) Aditivos

Solo se podrá emplear aditivos aprobados por el Ingeniero Supervisor. En cualquier caso, queda expresamente prohibido el uso de aditivos que contengan los recursos y/o nitratos. En caso de emplearse los aditivos, estos serán almacenados de tal manera que se evite la contaminación y evaporación o mezcla con cualquier material. Para aquellos aditivos que se administran en forma de suspensiones inestables, debe proveerse equipo mezclados adecuados para asegurar una distribución uniforme de los componentes.

Los aditivos líquidos deben protegerse de temperaturas extremas que puedan modificar sus características. En todo caso, los aditivos a emplearse deben estar comprendidos dentro de la especificación ASTM correspondiente, debiendo el contratista suministrar prueba de esta conformidad para lo que será suficiente en análisis preparado por el fabricante del proveniente.

g) Dosificación

Los diversos componentes del concreto, serán utilizados y dosificados dentro de los límites que establece la práctica. El contratista efectuará el diseño de la mezcla o dosificación, después de que el contratista haya efectuado todas las investigaciones y pruebas necesarias para producir el concreto; en conformidad con estas especificaciones, proporcionará la información al Ingeniero Supervisor para su aprobación.

Esta información, deberá incluir como mínimo la demostración de la conformidad de cada mezcla con la demostración y los resultados de testigos rotos en comprensión, de acuerdo a las Normas ASTM C-1 y

C-35, y en cantidad suficiente para demostrar que se ha alcanzado el óptimo de la resistencia mínimas especificadas dentro del siguiente procedimiento de evaluación: que el promedio de tres pruebas consecutivas de cada clase de concreto es igual o mayor que el 115% de la resistencia mínima especificada y que no más del 10% de todas las pruebas dan valores inferiores al 115% de la resistencia mínima especificada. Se llamará prueba, al promedio del resultado de la resistencia de tres testigos del mismo concreto, probado en la misma oportunidad.

h) Mezclado

El mezclado en obra será efectuado en máquina mezcladora aprobados por el ingeniero supervisor. Con el fin de ser aprobada una maquina mezcladora, deberá tener sus características en estricto orden y de acuerdo con las especificaciones de fabricante, para lo cual deberá portar de fábrica una placa en la que se indique su capacidad de operaciones y las revoluciones por minutos recomendadas. Deberá ser capaz de mezclar plenamente los agregados el cemento y el agua hasta una consistencia uniforme con el tiempo especificado, y de descargar la mezcla sin segregación.

Una vez aprobada la máquina mezcladora por el Ingeniero Supervisor está deberá mantenerse en perfectos condiciones de operación y usarse de acuerdo a las especificaciones del fabricante.- la tanda de agregados y cemento, deberá ser colocados en el tambor de la mezcladora cuando en él se encuentre ya parte del agua podrá colocarse gradualmente en un plazo que no excede del 25% del tiempo total del mezclado. Deberá asegurarse de que existen controles adecuados para impedir terminar el mezclado antes del tiempo especificado e impedir añadir agua adicional una vez que el total especificado ha sido incorporado. El total de la tanda deberá ser descargada antes de introducir una nueva tanda.

En el caso de añadir aditivos estas serán incorporados como una solución y empleando un sistema adecuado de dosificaciones y entrega. El concreto será mezclado solo para uso inmediato, cualquier concreto que haya comenzado a endurecer o fraguar sin haber sido empleado, será eliminado; así mismo, se eliminará todo concreto que se le haya añadido agua después de su mezclado sin aprobación especifica del Ingeniero Supervisor.

i) Transporte

El concreto será transportado del punto de mezclado al punto de empleo, tan rápidamente como sea posible, por métodos que prevengan la segregación de los ingredientes y su perdida, y de un modo tal que asegure que se obtenga la calidad de concreto deseada.

j) Deposito A Colocación

El concreto será depositado en una operación continua o en capas de tal espesor que ninguna cantidad de concreto se deposite sobre una capa ya endurecida. En la eventualidad que una sección no puede ser llenadas en una sola operación se preverán juntas de construcción de acuerdo a la indicada en los planos o, en caso de no ser juntas previstas en el proyecto, se realizara de acuerdo a lo indicado en las presentes especificaciones, siempre y cuando sean aprobados por el Ingeniero Supervisor.

El ritmo de colocación será tal, que el concreto ya depositado que está siendo integrado con concreto fresco, permanezca en estado plástico. El concreto que haya endurecido parcialmente, o que haya sido contaminado por sustancias extrañas será eliminado. El concreto se colocará tan corto como sea posible de su posición final para evitar la segregación causada al hacerlo deslizar a correr. En cualquier caso, el concreto no será sometido a ningún tratamiento que cause segregación.

k) Consolidación

Toda consolidación del concreto se efectuará por vibración. El concreto debe ser trabajado hasta lograr la máxima densidad posible, debiendo evitarse las formaciones de las bolsas de aire incluido, de agregados gruesos o de grumos contra la superficie de los encofrados y de los materiales empotrados en el concreto. La consolidación deberá realizar por medio de vibradores accionado electrónicamente o reumáticamente, deberán usarse vibradores aplicados en los encofrados, accionados eléctricamente o con aire comprimido, socorridos donde sea posible por vibradores de inmersión.

En las vibraciones de cada estrato de concreto fresco el vibrado debe operar en posición casi vertical; la inmersión del vibrado será tal que permita penetrar y vibrar el espesor total del estrato y penetrar en la capa inferior del concreto fresco, pero se tendrá especial cuidado para evitar que la vibración no afecte el concreto que ya está en proceso de fraguado. No se podrá iniciar el vaciado de una nueva capa antes de que la inferior haya sido completamente vibrada.

I) Curado

El curado del concreto deberá iniciarse tan pronto como sea posible, sin dañar la superficie de concreto y prolongarse ininterrumpidamente por mínimo de siete días. El concreto deberá ser protegido de las acciones de los rayos del sol, de vientos, del agua, del frío, golpes de vibraciones y otras acciones diversas. El concreto ya colocado, tendrá que mantenerse constantemente húmedo ya sea por regados o por medio de frecuentes riegos e cubriéndolo con una capa suficiente de arena u otro material saturado de agua.Los encofrados de madera también serán conservados húmedos durante el fraguado del concreto manteniéndose limpias.

m) Pruebas Frecuencia

Las pruebas de resistencia del concreto serán comprobadas periódicamente y con este fin se tomara testigos cilíndricos en

número tal que se tenga por lo menos cinco pruebas por cada clase de concreto colocado y por día de colocación, excepto cuando el volumen del vaciado sea inferior a 20 m3, en cuyo caso se obtendrá no menos de tres pruebas de cada clase de concreto.

Se llamara resultado de la prueba al promedio de los 3 testigos, en la eventualidad que se demuestre que uno de los testigos ha sido elaborado defectuosamente o que en si es defectuoso, podrá descartarse y en ese caso el resultado de la prueba será el promedio de la resistencia de los testigos restantes, estos serán probados después de 28 días. Pruebas adicionales podrán realizarse con testigos de menor edad para obtener información sobre la resistencia a esa edad, siempre que de antemano se haya establecido la relación edad-resistencia para cada clase de concreto.

Condición y Aceptación: El concreto será considerado satisfactorio cuando se cumple dos condiciones. La primera consiste en que el promedio de tres pruebas consecutivas cualquiera de ellas sea igual o superior al valor especifico y la segunda consiste en que ninguna prueba de un valor de resistencia menor al especificado en más de 35 Kg/cm2. En la eventualidad que no se obtengan las resistencias específicas el Supervisor podrá ordenar el retiro del concreto de baja calidad o la demolición de la estructura o una prueba de carga.

Comprobación de método de curado: El Supervisor podrá exigir que el Contratista realice las pruebas de resistencia de testigos curados en condiciones de campo de acuerdo a la Norma ASTM C-31 con el fin de comprobar la bondad del curado y la protección del concreto de la estructura. Estos testigos de comprobada resistencia curados en laboratorio.

Los procedimientos de curado y protección serán mejorados en laboratorio, ellos serán mejorados cuando la resistencia de los testigos curados en sitio sea menor que el 85% de la resistencia de los testigos curados en laboratorio.

Cuando la resistencia de las pruebas con cilindros curados de laboratorios de valores muy superiores a la resistencia específica, el resultado de los testigos curados en el campo no requerirá exceder en más de 35 Kg/cm2 la resistencia especifica.

Unidad de medida

Este método de Unidad de Medida será en metro cúbico (m3).

Forma de Pago

Los trabajos realizados se pagaran por metro cúbico (m3) de solado vaciado y acabada. Este precio y pago constituirá compensación completa en la compra de materiales, colocación, mano de obra, herramientas e imprevistos que se presentan para terminar esta partida.

02.01.03.2. CONCRETO F'C=175 Kg/cm2

<u>Descripción</u>

La obra de concreto se refieren a todas aquellas ejecutadas con una mezcla de cemento, material inerte y agua, la cual deberá ser dosificada según las proporciones indicadas a fin de obtener un concreto de las Resistencias Indicadas y de acuerdo a las condiciones necesarias de cada elemento de la estructura.

<u>Unidad de Medida</u>

Se considerará como volumen de concreto (m3) aquél que se deposite en los encofrados siguiendo estrictamente los lineamentos de los planos.

Forma de pago

El pago de las diferentes resistencias del concreto se hará en base de precio unitario por metro cúbico (m3) de concreto colocado y aprobado por el supervisor. Dicho precio unitario incluirá el costo por

mano de obra, materiales y equipo necesario para la realización de estas partidas.

02.01.03.3. PIEDRA ASENTADA CON MORTERO C:A = 1:8

Descripción

Se refiere al preparado, transporte, colocado y curado del concreto colocado como albañilería con piedra mediana, al final de los accesorios de limpia y rebose con la finalidad de evitar socavamiento de terrenos naturales.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de piedra asentada con mortero.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cuadrado (m2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.01.04.0. OBRAS DE CONCRETO ARMADO

02.01.04.1. CONCRETO f'c=210 kg/cm2; SIN MEZCLADORA

Descripción

Consiste en el preparado, vaciado y vibrado del concreto en los diferentes elementos estructurales. La resistencia del concreto f´c será de 210 Kg/cm2, con una dosificación en volumen de cemento: arena gruesa: piedra chancada de ½" = 1: 2: 2, y se vaciarán en las dimensiones que indiquen los planos. Se deberá tener en cuenta la correcta preparación, vaciado y curado.

Unidad de Medida

El trabajo ejecutado se medirá por metro cúbico (m3), aprobado por el Ingeniero Supervisor, de acuerdo a lo especificado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.01.04.2. ENCOFRADO Y DESENCOFRADO

Descripción

Se define como encofrado a la forma empleada para moldear los elementos de concreto. Los encofrados tendrán una resistencia adecuada para soportar con seguridad las cargas provenientes de su peso propio y/o empuje del concreto que reciba. Los encofrados para superficies descubiertas serán hechos de madera laminada. de fibra prensada, madera machihembrada. planchas duras traslapada, o aparejada. Las maderas en bruto pueden ser usadas en superficies no expuestas. Los encofrados se diseñarán en obra, construidos de tal forma que resistan el empuje del concreto al momento del vaciado, sin deformarse y capaces de recibir el peso de las estructuras mientras éstas no sean auto portantes.

Todo encofrado para volver a ser empleado no deberá presentar alabe amiento ni deformaciones y deberá ser limpiado con todo cuidado antes de ser nuevamente colocado. Los encofrados de madera serán convenientemente humedecidos antes de depositar el concreto, antes se habrá comprobado su estricta limpieza. Las superficies interiores serán adecuadamente aceitadas, engrasadas o enjabonadas para evitar la adherencia del mortero. Los encofrados serán retirados en el tiempo de manera que no se pongan en peligro

la seguridad del elemento de concreto a dañar su superficie, los plazos mínimos para el desencofrado serán las siguientes:

Costados de muros que no sostengan terrenos: 24 horas

Muros que sostengan terrenos: 7 días

No se permitirá cargas que excedan el límite para el cual fueron diseñados los encofrados; asimismo no se permitirá la omisión de los puntales, salvo que esté prevista la normal resistencia sin la presencia del mismo. Esto deberá demostrarse previamente por medio de ensayos y de análisis estructural que justifique la acción.

El desencofrado deberá hacerse gradualmente, estando prohibido las acciones de golpes, forzar o causar trepidación. Los encofrados y puntales deben permanecer hasta que el concreto adquiera la resistencia suficiente para soportar con seguridad las cargas y evitar la ocurrencia de deflexiones permanentes no previstas, así como para resistir daños mecánicos tales como resquebrajaduras, fracturas, hendiduras o grietas. Jugará papel importante la experiencia del Contratista, el cual por medio de la aprobación del Ingeniero Supervisor procederá al desencofrado.

Unidad de Medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de área trabajada.

Forma de Pago

El pago se hará en Metro Cuadrado (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.01.04.3. ACERO CORRUGADO fy=4200 kg/cm2 GRADO 60

<u>Descripción</u>

Esta partida consiste en la habilitación, armado y colocación de los refuerzos de acero en zapatas, columnas, vigas y otros elementos estructurales el acero corrugado será de fy = 4200 Kg/cm2.

<u>Unidad de Medida</u>

El trabajo ejecutado se medirá por kilogramo (Kg), aprobado por el Ingeniero Supervisor, de acuerdo a lo especificado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.01.05.0. REVOQUES, ENLUCIDOS Y MOLDURAS

02.01.05.1. TARRAJEO INTERIOR CON IMPERMEABILIZANTE MEZCLA 1:1, e=1.5cm.

Descripción

Se respetarán las especificaciones técnicas del tarrajeo exterior, además de: Se impermeabilizarán las superficies en contacto con el agua, hasta los 10 cm. por encima del nivel del rebose. Para el enlucido impermeabilizante, se empleará SIKA en proporción 1:10 por volumen de mortero 1:1. Para obtener el compuesto impermeabilizante se mezcla el cemento y la arena, luego se añade la solución de SIKA, revolviendo hasta obtener la trabajabilidad deseada. Este preparado se empleará dentro de 3 a 4 horas desde su preparación.

El Contratista hará diseños y ensayos, los cuales deberán estar respaldados por un laboratorio competente. Los gastos que

demanden dichos estudios correrán por cuenta del Contratista. Se protegerá la superficie impermeabilizada de los efectos de desecación rápida por los rayos del sol; por ejemplo el curado con agua se hará durante 4 días seguidos.

Unidad de medida

Su medida y costo es por metro cuadrado (m2) de área trabajada.

Forma de Pago

El pago se hará en Metro Cuadrado (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.01.05.2. TARRAJEO EN MUROS INT. Y EXTE.; C:A 1:2, e=10cm

Descripción

Comprende trabajos de acabados factibles de realizar en muros, losas superiores y otros elementos, salvo indicaciones en paramento interiores o exteriores, etc. Durante el proceso constructivo deberá tomarse en cuenta todas las precauciones necesarias para no causar daño a los revoques terminados. Todos los revoques y vestiduras serán terminados con nitidez en superficies planas y ajustando los perfiles a las medidas terminadas, indicadas en los planos.

La mano de obra y los materiales necesarios deberán ser tales que garanticen la buena ejecución de los revoques de acuerdo al proyecto. El revoque será ejecutado, previa limpieza y humedecimiento de las superficies donde debe ser aplicado. Luego de desencofrar las estructuras se aplicará una capa fina de mortero cemento – arena en la proporción 1:2 con acabado pulido, o de acuerdo a las indicaciones en los planos. Estas mezclas se preparan en bateas de madera perfectamente limpias de todo residuo anterior.

El tarrajeo se hará con cintas de la misma mezcla, perfectamente alineadas y aplomadas aplicando las mezclas pañeteando con fuerza y presionando contra los paramentos para evitar varios interiores y obtener una capa no mayor de 2.5 cm., dependiendo de la uniformidad de la superficie a trabajar. Las superficies a obtener serán planas, sin resquebrajaduras, eflorescencias o defectos.

Las instalaciones empotradas deberán colocarse a más tardar antes del inicio del tarrajeo, luego se resanará la superficie dejándola perfectamente al ras sin que ninguna deformidad marque el lugar en que ha sido picada la pared para este trabajo. La arena para el mortero deberá ser limpia, exenta de sales nocivas y material orgánico, asimismo no deberá tener arcilla con exceso de 4%, la mezcla final del mortero debe zarandearse esto por uniformidad. El tarrajeo de cemento pulido llevará el mismo tratamiento anterior, espolvoreando al final cemento puro.

<u>Unidad de Medida</u>

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de área trabajada.

Forma de Pago

El pago se hará en Metro Cuadrado (m2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.01.06.0. FILTROS

02.01.06.1. COLOCACIÓN DE FILTRO DE GRAVA GRUESA DE Dmax=3"

Descripción

Material seleccionado que va encima del relleno de concreto, la cual constara de una capa para la cámara húmeda de **3/4**" a **1 1/4**" e=0. 25 m. y para la galería filtrante con una capa de e=0.20 m. de un

diámetro comprendido entre 2 y 3.5 mm. Inerte y durable, siendo preferentemente arena gruesa lavada, debiendo estar exento de arcilla y libre de materia orgánica.

Unidad de medida

Su medida costo es por metro cúbico (m3).

Forma de Pago

El pago se hará por Metro Cúbicos (M3) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.01.06.2. COLOCACIÓN DE FILTRO DE GRAVA FINA DE Dmax=1"

Descripción

Material seleccionado que va encima del relleno de concreto, la cual constara de dos capas. La primera constara de grava de ½" e=0.30 m., cuya ubicación es encima del relleno de concreto, capa que está localizada en el eje de los orificios de la entrada a la caja de captación. La segunda capa consistirá de grava de ½" e=0-20 m. de un diámetro comprendido entre 2 y 3.5 mm. Inerte y durable, siendo preferentemente arena gruesa lavada, debiendo estar exento de arcilla y libre de materia orgánica.

Unidad de medida

Su medida y costo es por metro cúbico (m3).

Forma de Pago

El pago se hará por Metro Cúbicos (M3) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.01.06.3. COLOCACIÓN DE FILTRO DE ARENA GRUESA

Descripción

Sobre el material seleccionado de grava ira una capa de filtro de arena, la cual deberá colocarse en el sitio indicado por capas bien compactadas. Este materia será del tipo de arena gruesa bien graduada y limpia (de preferencia será arena de río).

Unidad de medida

Su medida y costo es por metro cúbico (m3).

Forma de Pago

El pago se hará por Metro Cúbicos (M3) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.01.07.0. PINTURA

02.01.07.1. PINTURA ESMALTE EN MUROS EXTERIORES

Descripción

a) Preparación de las superficies

Las superficies deberán estar limpias y secas antes del pintado. En general se pintarán con esmalte todas las superficies exteriores: captación, reservorio, cámaras rompe presión, etc. Las superficies con imperfecciones serán resanadas con un mayor grado de enriquecimiento del material. Las superficies serán previamente preparadas con sellador para paredes blanco (gln), para imprimar la superficie nueva, antes del acabado final. Se deberá tomar las precauciones para evitar perjuicios, después de concluida la obra respecto a lluvias.

b) Calidades

Los colores utilizados serán el celeste y blanco, en coordinación con la Supervisión. En las superficies nuevas el número de manos que corresponde es de 2 manos. Con relación a la calidad de las pinturas esmalte éstas deberán ser de primera calidad del tipo Látex o similar con pigmentos de alta calidad, con un rendimiento de 40 a 45 m2/gln 1 mano.

Para efectos de mantenimiento llegarán a la obra en sus envases originales e intactos, se deberá evitar asentamiento por medio de un batido previo a la aplicación y así garantizar uniformidad en el color. No se iniciará la segunda mano hasta que la primera haya secado. La operación podrá hacerse con brocha, pulverizantes o rodillos, el trabajo concluirá cuando las superficies queden perfectas.

Unidad de medida

Su medida será por metro cuadrado (m2).

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.01.08.0. VÁLVULAS Y ACCESORIOS

02.01.08.1. SUMINISTRO E INSTALACIÓN DE ACCESORIOS EN CAPTACIÓN DE=1 1/2"

Descripción

Los accesorios deberán ser revisados cuidadosamente antes de instalarlas, a fin de descubrir defectos tales como: roturas, rajaduras, porosidad, etc. y se verificará que estén libres de cuerpos extraños u otros. Estos se colocarán según las indicaciones de los planos, en la forma correspondiente.

Unidad de medida

Estos accesorios de salida serán medidos en unidad (GLB).

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.01.08.2. TAPA METÁLICA SANITARIA DE 1.00 x 1.00m, e=1/8" PARA CAMARA HUMEDA

Descripción

Comprende la provisión y colocación de las tapas metálicas sanitarias, indicadas en las zonas necesarias de las estructuras que conforman el sistema. Las tapas deberán ser metálicas con un espesor de 1/8" como mínimo, con bisagras del mismo material, pintadas, las mismas que estarán ancladas a un parapeto o pestaña de concreto para evitar que el agua de lluvia discurra al fondo de la captación. No se aceptará por ningún motivo elementos que durante transporte е instalación sean dañados. deteriorados. resquebrajados, doblados o cualquier otro defecto que limite su funcionamiento.

Todas las uniones y empalmes deberán ser soldados al ras y trabados en tal forma que la unión sea invisible, debiendo proporcionar al elemento la solidez necesaria para que no se deforme, al ser ensamblado, ni cuando sea sometido a los esfuerzos de trabajo ni menos aún por su propio peso. Todos los elementos metálicos serán recubiertos por pintura anticorrosiva a dos manos, las que serán pasadas en un intervalo mínimo de 24 horas; las superficies que van a recibir aplicaciones de pintura deberán ser limpiadas, lavadas, desoxidadas para luego colocar la pintura. Todos los mecanismos deberán ser lubricados y engrasados durante la ejecución y entrega de la obra, y durante el uso deberá continuar su mantenimiento por los usuarios.

Unidad de medida

Su medida será por unidad (Und).

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.01.08.3. TAPA METÁLICA SANITARIA DE 0.50 x 0.50m, e=1/8" PARA CAMARA VÁLVULAS

Descripción

Comprende la provisión y colocación de las tapas metálicas sanitarias, indicadas en las zonas necesarias de las estructuras que conforman el sistema. Las tapas deberán ser metálicas con un espesor de 1/8" como mínimo, con bisagras del mismo material, pintadas, las mismas que estarán ancladas a un parapeto o pestaña de concreto para evitar que el agua de lluvia discurra al fondo de la captación. No se aceptará por ningún motivo elementos que durante transporte instalación sean dañados, deteriorados, resquebrajados, doblados o cualquier otro defecto que limite su funcionamiento.

Todas las uniones y empalmes deberán ser soldados al ras y trabados en tal forma que la unión sea invisible, debiendo proporcionar al elemento la solidez necesaria para que no se deforme, al ser ensamblado, ni cuando sea sometido a los esfuerzos de trabajo ni menos aún por su propio peso. Todos los elementos metálicos serán recubiertos por pintura anticorrosiva a dos manos, las que serán pasadas en un intervalo mínimo de 24 horas; las superficies que van a recibir aplicaciones de pintura deberán ser limpiadas, lavadas, desoxidadas para luego colocar la pintura. Todos los mecanismos deberán ser lubricados y engrasados durante la ejecución y entrega

de la obra, y durante el uso deberá continuar su mantenimiento por los usuarios.

Unidad de medida

Su medida será por unidad (Und).

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.01.09.0. VARIOS

02.01.09.1. CERCO PERIMÉTRICO DE ALAMBRE DE PUAS - CAPTACIÓN

Descripción

Consiste el suministro y colocación del alambre de púas, en la distancia que se indicada en los planos de la caja de captación. También consiste en la fijación de estos los postes de la madera de eucalipto, utilizando los materiales apropiados que presten consistencia y durabilidad. Para efectos de su Valorización y pago se considera como medida en "GBL", de acuerdo con las especificaciones y previa aprobación por el Ingeniero.

Unidad de medida

Su medida y costo es global (GBL).

Forma de Pago

El pago se hará de manera global (GBL) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.02.0. LÍNEA DE IMPULSIÓN (L=323.68m)

02.02.01.0. OBRAS PRELIMINARES

02.02.01.1. LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL

Descripción

La partida está referida al desbroce y limpieza de malezas y pequeños arbustos, que puedan impedir la fácil operación y construcción de las obras, así como que dificulten los trabajos de trazo, replanteo y nivelación. Los terrenos sobre los que se coloquen mampostería o revestimiento serán previamente emparejados, retirándose todo material removido débil, humedeciéndose suficientemente en el caso de que se tenga que vaciar mezcla.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cuadrados (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.02.01.2. TRAZO, NIVELACIÓN Y REPLANTEO DE ZANJAS

<u>Descripción</u>

Comprende el replanteo de los planos en el terreno y nivelado fijando los ejes de referencia y las estacas de nivelación, según lo indicado en los planos.

Se considera la ejecución de todos los trabajos topográficos que se requieran para las diferentes obras durante el tiempo que dure la ejecución de éstas, siendo las mismas: levantamiento de perfiles, secciones y control de la rasante, entre otras.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.02.02.0. MOVIMIENTO DE TIERRAS

02.02.02.1. EXCAVACIÓN EN TERRENO NATURAL DE 0.40 x 0.60m P/TUB

Descripción

Las excavaciones de la zanja deberá tener un alineamiento bien definido y no presentar fuertes quiebres, el fondo estará bien nivelado pues allí se colocara la cama de apoyo lugar donde descansara la tubería de la línea de conducción.

Unidad de medida

El trabajo ejecutado, de acuerdo a las prescripciones antes dichas, se medirá en metros cúbicos (m3).

Forma de Pago

El pago se hará por metros cúbicos (m3) según precio unitario del contrato, entendiéndose que dicho precio y pago constituirá compensación total por toda la mano de obra, incluyendo las leyes sociales, materiales y cualquier actividad o suministro necesario para la ejecución del trabajo.

02.02.02.2. REFINE Y NIVELACIÓN DE FONDO PARA ZANJA P/TUB. **AGUA**

Descripcion

El fondo de la zanja constituye la zona de asiento de la tubería, debe ser continuo, plano y libre de piedras, troncos o materiales duros y cortantes. Debe tener la pendiente prevista en el proyecto, libre de protuberancias y cangrejeras, las cuáles deben ser rellenadas con material adecuado y convenientemente compactado al nivel del suelo natural.

Las zanjas deberán estar refinadas y niveladas, el refine consiste en el perfilamiento tanto de las paredes como del fondo, teniendo especial cuidado de que no queden protuberancias rocosas que hagan contacto con el cuerpo del tubo. La nivelación se efectuará en el fondo de la zanja, con el tipo de cama de apoyo conveniente.

Unidad de medida

El trabajo ejecutado, de acuerdo a las prescripciones antes dichas, se medirá en metros lineales (ML).

Forma de Pago

El pago por este concepto se hará por metro lineal (ML).

02.02.02.3. CAMA DE APOYO C/MAT. PROPIO. ZARANDEADO PARA TUBERÍA DE AGUA e=0.10m

Descripción

A cuyo efecto los diez centímetros de sobre excavación deben rellenarse y apisonarse con arena o tierra fina seleccionada.

Unidad de Medida

Su medida y costo es por Metro Lineal (m).

Forma de Pago

Los trabajos realizados se pagarán por (m) al precio unitario de "Preparación de Cama de apoyo para tuberías", este precio y pago constituirá compensación completa por la preparación de cama de

apoyo para tubería en concepto por la mano de obra, materiales, herramientas e imprevistos que se presentan para terminar esta partida.

02.02.02.4. PRIMER RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.40 m

Descripción

Esta partida Comprende los trabajos a realizar después del tendido de tubería debidamente comprobada, consiste en rellenar con material propio seleccionado (material granular uniforme) en una capa de 0.40m, debidamente compactada.

Unidad de Medida

El trabajo ejecutado se medirá por metro lineal (m), y se hará de acuerdo a lo especificado, medido según los planos del proyecto.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.02.02.5. SEGUNDO RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 m

Descripción

El relleno de la zanja debe hacerse inmediatamente después de instalada la tubería con la finalidad de protegerla. El primer relleno hasta 40 cm. Por encima de la clave de la tubería debe compactarse manualmente en capas sucesivas de 10 cm. De material seleccionado y con el debido contenido de humedad utilizando para el efecto pisones de características y peso adecuado para no dañar la tubería. El segundo relleno hasta llegar al nivel natural del terreno se hará también por capas compactadas de 15 cm. de espesor como máximo,

pudiendo emplearse la misma tierra de la excavación original, previamente tamizada.

Unidad de medida

Su medida y costo es por Metro Lineal (m).

Forma de Pago

Los trabajos realizados se pagarán por "m" al precio unitario de Relleno compactado, este precio y pago constituirá compensación completa por relleno compactado de zanja en concepto por la mano de obra y herramientas e imprevistos que se presentan para terminar esta partida.

02.02.02.6. ELIMINACIÓN DE MATERIAL EXCEDENTE Dp=30 m.

Descripción

Se refiere a la eliminación del material que se obtenga del producto de la excavación, este deberá ser colocado en un lugar donde no impida realizar los trabajos posteriores de la obra. Se debe buscar botaderos que no afecten al ambiente. Dicha material eliminados era almacenado en una zona considerada como botadero, la cual debe cumplir con los parámetros ambientales y deberá estar aprobado por la supervisión.

Unidad de Medida

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material eliminado.

Forma De Pago

Dicha partida será pagada por metro cúbico (m3), según el precio unitario que figura en el presupuesto, en el cual se considera el pago de mano de obra y herramientas.

02.02.03.0. SUMINISTRO E INSTALACIÓN DE TUBERÍAS

02.02.03.1. SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10

Descripción

En esta partida están incluidas la instalación de las tuberías de PVC que conducen agua, de acuerdo a los planos del proyecto, tanto en calidad de tuberías, así como en diámetro de las mismas, así como la función que desempeñan, es decir pueden ser líneas de impulsión, líneas de conducción, líneas de aducción y/o líneas de distribución.

Método de construcción

Las líneas de agua potable serán instaladas con los diámetros indicados en los planos, cualquier modificación deberá ser aprobada previamente, específicamente por la entidad y por la Inspectoría. Para efectos de la instalación de las tuberías se requiere de mano de obra calificada y para la instalación y ensamblaje de las tuberías se deben seguir las pautas que para tipo de tubería especifican los fabricantes.

a) Limpieza de las líneas de agua

Durante el proceso de instalación todas las líneas deberán permanecer limpias en su interior. Los extremos opuestos de las líneas serán sellados temporalmente con tapones, hasta cuando se reinicie la jornada de trabajo, con el fin de evitar el ingreso de elementos extraños a ella.

Para la correcta colocación de las líneas de agua potable se utilizarán procedimientos adecuados con sus correspondientes herramientas.

b) Curvatura de la línea de agua

En los casos que se requiera dar curvatura a la línea de agua, la máxima desviación permitida en ella estará de acuerdo a las tablas de deflexión recomendada por los fabricantes. El lubricante a utilizarse en las líneas de agua deberá ser aprobado previamente por el supervisor, no permitiéndose usar jabón, grasa de animales, etc., que puede contener bacterias que dañen la calidad del anillo.

c) Nipleria

Los niples de tubería solo se permitirán en casos especiales, tales como: empalmes a líneas existentes, a grifos contra incendios, a accesorios y válvulas. También en los cruces con servicios existentes.

d) Profundidad de la línea de agua

Para la operación y mantenimiento de la línea de agua, sus registros de válvulas se hará con tubería de concreto y/o cajas de ladrillo o concreto con tapa metálica u otro material normalizado.

En el caso que las válvulas se instalen a mayor profundidad, el constructor está obligado a adicionar un suplex con su vástago, hasta llegar a la profundidad mínima establecida de 0.60 mts.

e) Trasporte y descarga

Para la descarga de la tubería en obra en diámetros menores de poco peso, deberá usarse cuerdas y tablones, cuidando de no golpear los tubos al rodarlos y deslizarlos durante la bajada. Para diámetros mayores, es recomendable el empleo de equipo mecánico con sistema de izamiento.

Los tubos que se descargan al borde de zanjas, deberán ubicarse en el lado opuesto al desmonte excavado y, quedarán protegidos del tránsito y del equipo pesado.

Cuando los tubos requieren previamente ser almacenados en obra, deberán ser apilados en forma conveniente y en terreno nivelado, colocando cuñas de madera para evitar desplazamientos laterales. Sus correspondientes anillos de jebe o empaquetaduras, deberán conservarse limpios, en un sitio cerrado, ventilado y bajo sombra.

<u>Unidad de Medida</u>

En este caso la Unidad de Medida se realiza por metro lineal (m), según la clase de tubería y para cada tipo de diámetro, según lo estipulado en el presupuesto y en los planos del proyecto.

Forma de pago

Se pagará al precio unitario considerado en el presupuesto para todas las partidas que conforman este presupuesto, entendiéndose que dicho precio y pago constituye compensación total por toda la mano de obra, incluyendo leyes sociales, materiales, equipos, herramientas, imprevistos y todo otro gasto que haya sido necesario efectuar para el total cumplimiento de la obra.

02.02.03.2. PRUEBA HIDRAULICA Y DESINFECCION P/ TUBERIA DE AGUA POTABLE

Descripción

La finalidad de las pruebas hidráulicas en red de agua (incluye desinfección), es verificar que todas las partes de la línea de agua potable hayan quedado correctamente instaladas, probadas contra fugas y desinfectadas, listas para prestar servicio.

Todos los procesos de prueba como sus resultados serán dirigidas y verificadas por la supervisión, con asistencia del constructor, debiendo este último proporcionar el personal, material, aparatos de pruebas, de Unidad de Medida y cualquier otro elemento que se requiera para las pruebas.

Método de construcción

Las pruebas de las líneas de agua se realizan en dos etapas Prueba hidráulica a zanja abierta para redes locales por circuitos.

Para líneas de impulsión, conducción, por tramos de la misma clase de tubería. Prueba hidráulica a zanja con relleno compactado y desinfección

Para líneas de impulsión, conducción y aducción que abarque todos los tramos en su conjunto.

De acuerdo a las condiciones que se presenten en obra se podrá efectuar por separado la prueba a zanja con relleno compactado, de la prueba de desinfección. De igual manera podrá realizarse en una sola prueba a zanja abierta la de desinfección con sus correspondientes conexiones domiciliarias. En la prueba hidráulica a zanja abierta solo se podrá sub dividir las pruebas de los circuitos o tramos, cuando las condiciones de la obra no permitan probarlos por circuitos o tramos completos, debiendo previamente ser aprobados por la supervisión.

La bomba de agua deberá instalarse en la parte más baja de la línea y de ninguna manera en las altas. Para expulsar el aire de la línea de agua que se está probando, deberá necesariamente instalarse purgas adecuadas en los puntos altos, cambios de dirección y extremos de la misma. La bomba de prueba y los elementos de purga de aire se conectarán a la tubería mediante:

Abrazaderas en las redes locales, debiendo ubicarse preferentemente frente a lotes en donde posteriormente formarán parte integrante de sus conexiones domiciliarias.

Tapones con niples especiales de conexión en las líneas de impulsión, conducción y aducción. No se permitirá la utilización de abrazaderas.

Se instalarán como mínimo dos manómetros de rangos de presión apropiados, preferentemente en ambos extremos del círculo o tramo a aprobar.

La inspectoría previamente al inicio de las pruebas verificará el estado y funcionamiento de los manómetros, ordenando la no utilización de los malogrados o los que no se encuentren calibrados.

- PERDIDAS DE AGUA ADMISIBLE

La probable pérdida de agua admisible en el circuito o tramo a aprobar de ninguna manera deberá exceder a la cantidad especificada en la siguiente fórmula:

$F = N \times D \times P$

410 x 25

En donde:

F= Pérdida total máxima en litros por hora. N= Número total de uniones

D= Diámetro de la tubería en milímetros.

P= Presión de prueba en metros de agua

- <u>PRUEBA HIDRÁULICA A ZANJA ABIERTA.</u>

La presión de prueba a zanja abierta será de 1.5 veces de la presión nominal de la tubería de redes y líneas de impulsión, conducción y aducción y de 1.00 de la presión nominal, para conexiones domiciliarias, medida en el punto más bajo del circuito o tramo que se está probando.

En el caso que la prueba se realice en una sola vez, tanto para las redes como para las conexiones domiciliarias, la presión de prueba será de 1.5 de la presión nominal.

Antes de procederse al llenado con agua de las líneas a probar, tanto sus accesorios, como grifos contra incendio previamente deberán estar anclados lo mismo que efectuado su primer relleno compactado, debiendo quedar al descubierto solamente sus uniones.

Sólo en los casos de tubos que hayan sido observados estos deberán permanecer descubiertos en el momento que se realice la prueba.

La línea permanecerá llena de agua por un periodo mínimo de 24 horas para proceder a iniciar la prueba.

El tiempo mínimo de duración de la prueba será de dos horas, debiendo la línea de agua permanecer durante ese tiempo bajo la presión de prueba.

No se permitirá que durante el proceso de la prueba el personal permanezca dentro de la zanja, con excepción del trabajador que bajará a inspeccionar las uniones, válvulas, accesorios, etc.

- PRUEBA HIDRÁULICA A ZANJA CON RELLENO COMPACTADO Y DESINFECCIÓN

La presión de prueba a zanja con relleno compactado será:

(*) En los accesorios, válvulas y grifos contra incendio se considerará a cada campana de empalme como una unión misma de la presión nominal de la tubería, medida en el punto más bajo del conjunto de circuitos o tramos que se está probando.

No se autorizará realizar la prueba a zanja con relleno compactado y desinfección, si previamente la línea de agua no haya cumplido satisfactoriamente la prueba a zanja abierta.

La línea permanecerá llena de agua por un periodo mínimo de 24 horas, para proceder a iniciar las pruebas a zanjas con relleno compactado y desinfección.

El tiempo mínimo de duración a zanja con relleno compactado será de una hora, debiendo la línea de agua permanecer durante este tiempo bajo la presión de prueba.

Todas las líneas de agua antes de ser puestas en servicio, serán completamente desinfectadas de acuerdo con el procedimiento que se indica en la presente especificación, y en todo caso de acuerdo a los requerimientos que puedan señalar los Ministerios de Salud y de Vivienda.

El dosaje de cloro aplicado para la desinfección será de 50 p.p.m

El tiempo mínimo de contacto del cloro con la tubería será de 24 horas, procediéndose a efectuar la prueba de cloro residual debiendo obtener por lo menos 5 ppm de cloro.

En el periodo de clorinación todas las válvulas, grifos contra incendio y otros accesorios serán operadas repetidas veces para asegurar que todas sus partes entren en contacto con la solución de cloro.

Después de la prueba el agua con cloro será totalmente eliminada de la tubería e inyectándose con agua de consumo hasta alcanzar 0.20 ppm de cloro.

Se podrá utilizar cualquiera de los productos enumerados a continuación en orden de preferencia.

Cloro líquido

Compuestos de cloro disueltos en agua

Para la desinfección con cloro líquido se aplicará una solución de este por medio de un aparato clorinador de solución o cloro directamente de un cilindro, con aparatos adecuados para controlar la cantidad inyectada y asegurar la difusión efectiva del cloro.

En la desinfección de la tubería por compuestos de cloro disuelto, se podrá usar compuestos de cloro tales como hipo clorito de calcio o similares y cuyo contenido de cloro utilizable sea conocido. Para la adición de estos productos se usará una proporción del 5% de agua, determinándose las cantidades a utilizar mediante la siguiente fórmula:

En donde:

G = Gramos de hipoclorito

C = p.p.m o mgs por litro deseado. L = Litros de agua

REPARACION DE FUGAS

Cuando se presenten fugas en cualquier parte de la línea de agua, serán de inmediato reparadas, para realizar de nuevo la prueba hidráulica del circuito y la desinfección de la misma, hasta que se consiga el resultado satisfactorio y la obra sea recepcionada.

Unidad de medida

La Unidad de Medida se hace por metro lineal (m), en conformidad con el tipo de tubería instalada, según plano

Forma de pago

Se pagará al precio unitario considerado en el presupuesto, entendiéndose que dicho precio y pago constituye compensación total por toda la mano de obra, incluyendo leyes sociales, materiales, equipos, herramientas, imprevistos y todo otro gasto que haya sido necesario efectuar para el total cumplimiento de la PRUEBA HIDRÁULICA EN RED DE AGUA.

02.02.04.0. SUMINISTRO E INSTALACIÓN DE BOMBA 1.5HP

02.02.04.1. SUMINISTRO E INSTALACIÓN DE BOMBA DE 1.5HP

Descripción

Este ítem se refiere a la provisión e instalación de equipos de bombeo que serán utilizados para la succión de las aguas subterráneas, de acuerdo a lo establecido en los planos de construcción, formulario de presentación de propuestas y/o indicaciones del Supervisor.

<u>Tipo de Materiales, Herramientas y Equipo</u>

Todos los materiales, herramientas y equipos necesarios para la provisión e instalación de los equipos de bombeo, serán proporcionados por el contratista, de acuerdo a lo especificado y recomendado por los fabricantes o proveedores de los equipos de bombeo. Los materiales y suministros en general deben ser

certificados por alguna entidad correspondiente del fabricante, que verifique la calidad exigida de acuerdo a la normativa

vigente en la medida en que se introduzca en el país la obligatoriedad de la certificación de calidad, todos los materiales que se utilice deberán contar con su correspondiente certificado.

Procedimiento para la ejecución

- [1] El CONTRATISTA debe verificar que la bomba cumpla con las condiciones de operación como altura dinámica total de bombeo, caudal requerido, tensión de servicio, longitud de columna de bomba, estas características deben ser las mismas que las especificadas en el formulario de propuestas.
- [2] El CONTRATISTA está obligado a entregar a la SUPERVISIÓN el material descriptivo del equipo instalado, redactado en castellano consignando lo siguiente: Especificaciones Técnicas de diseño, construcción y material de todos los componentes del equipo.
- [3] El CONTRATISTA debe presentar la garantía por parte del proveedor, por el lapso de tres años, para los motores de las bombas.
- [4] El SUPERVISOR, debe verificar que la variación máxima en el comportamiento operativo de la bomba, no debe ser mayor al 5 % de las condiciones solicitadas.
- [5] La electrobomba debe suministrarse con camiseta de refrigeración, en previsión a su instalación frente a filtros y asegurar la refrigeración del motor. Debe ser ubicado en posición superior a los filtros del pozo.
- [6] El SUPERVISOR conjuntamente el CONTRATISTA, deben verificar la composición del equipo, que como referencia se cita los siguientes componentes: Cuerpo de impulsores, motor eléctrico, cables eléctricos, columna de descarga, curva de descarga.

Medición

Los equipos de bombeo serán medidos de manera global (GBL) debidamente instalada, verificada y aprobada en forma escrita por el SUPERVISOR.

Forma de pago

El pago será realizado una vez verificado el cumplimiento de todos los trabajos para la ejecución del ítem cualitativa y cuantitativamente. La verificación debe ser realizada en forma conjunta por el CONTRATISTA y el SUPERVISOR.

02.03.0. RESERVORIO CUADRADO APOYADO V=20m3

02.03.01.0 TRABAJOS PRELIMINARES

02.03.01.01. LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL

Descripción

La partida está referida al desbroce y limpieza de malezas y pequeños arbustos, que puedan impedir la fácil operación y construcción de las obras, así como que dificulten los trabajos de trazo, replanteo y nivelación. Los terrenos sobre los que se coloquen mampostería o revestimiento serán previamente emparejados, retirándose todo material removido débil, humedeciéndose suficientemente en el caso de que se tenga que vaciar mezcla.

<u>Unidad de medida</u>

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cuadrados (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.03.01.02. TRAZO Y REPLANTEO PARA RESERVORIO

Descripción

Comprende el replanteo de los planos en el terreno y nivelado fijando los ejes de referencia y las estacas de nivelación, según lo indicado en los planos. Se considera la ejecución de todos los trabajos topográficos que se requieran para las diferentes obras durante el tiempo que dure la ejecución de éstas, siendo las mismas: levantamiento de perfiles, secciones y control de la rasante, entre otras.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.03.02.0 MOVIMIENTO DE TIERRAS

02.03.02.01. EXCAVACIÓN PARA ESTRUCTURAS

Descripción

Corresponde a todo movimiento de tierras factibles a ser extraídas a mano. Están considerados: arenas, suelos arcillo – limosos, tierras de cultivos, materiales sueltos (areno – limosos y/o arcillosos) con gravas (proporción 50%) hasta 4" de diámetro. Las excavaciones para cimentaciones serán del tamaño exacto al diseño de las estructuras. Para la tarea se estima capas como máximo de 20 cm. El fondo de toda excavación para cimentación debe quedar limpio y parejo, se deberá retirar el material suelto, si el Contratista se excede en la profundidad de la excavación, no se permitirá el relleno con material suelto, lo deberá hacer con una mezcla de concreto ciclópeo 1:12

como mínimo. Si la resistencia fuera menor a la contemplada con el cálculo y la napa freática y sus posibles variaciones caigan dentro de la profundidad de las excavaciones, el Contratista notificará de inmediato y por escrito a la Supervisión quien resolverá lo conveniente.

En el caso de que al momento de excavar se encuentre la napa a poca profundidad, previa verificación de la Supervisión se debe considerar la impermeabilización de la cimentación con asfalto líquido, así como de ser necesario el bombeo de la napa freática y en algunos casos un aditivo acelerante de la fragua del concreto de acuerdo a lo indicado en los planos y/o presupuesto.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material excavado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cúbicos (M3) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.03.02.02. REFINE NIVELACION Y COMPACTACIÓN

Descripción

Antes de colocar el lecho de material fino, el fondo de la base de la estructura, debe ser perfilado, nivelado correctamente, eliminando piedras, raíces, afloramientos rocosos, etc.

El fondo de la cimentación de la estructura deberá presentar una superficie bien nivelada para que la estructura no presente alguna falla por volteamiento.

Unidad de medida

Su medida y costo es por Metro Cuadrado (M2).

Forma de Pago

Los trabajos realizados se pagarán por M2 al precio unitario de "Refine, nivelación y compactación", este precio y pago constituirá compensación completa por el refine, nivelación de zanja en concepto por la mano de obra y herramientas e imprevistos que se presentan para terminar esta partida.

02.03.02.03. LECHO DE GRAVA

Descripción

Comprende la provisión y colocación de este material en las zonas necesarias de las estructuras que conforman el sistema.

No se aceptará por ningún motivo elementos que durante su transporte e instalación sean dañados, deteriorados, resquebrajados, doblados o cualquier otro defecto que limite su funcionamiento.

Las superficies que van a ser colocadas este material deberán ser limpiadas, lavadas, desoxidadas para luego colocar la gravilla. Todos los mecanismos deberán ser supervisados durante la ejecución y entrega de la obra, y durante el uso deberá continuar su mantenimiento por los usuarios.

Unidad de medida

Su medida será por unidad (m3).

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.03.02.04. ELIMIN. DE MATERIAL EXCED. D= 30.M (A MANO C/ CARRETILLA)

Descripción

El Contratista, una vez terminada la obra deberá dejar el terreno completamente limpio de desmonte u otros materiales que interfieran los trabajos de jardinería u otras obras.

La eliminación de desmonte deberá ser periódica. El acarreo y descarga de material excedente se hará de tal forma que no estorbe o perjudique el avance de la obra.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material eliminado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cúbicos (M3) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.03.03.0 OBRAS DE CONCRETO SIMPLE

02.03.03.01. CONCRETO f'c=100 kg/cm2 SOLADO, e=4"

Descripción

n) Cemento

Todo el cemento será Pórtland Tipo I que deberá cumplir con las especificaciones ASTM C-150, el cemento será entregado en obra en las bolsas intactas originales del fabricante y será almacenada en un lugar seco, aislado de suciedad y protegido de la humedad. El cemento será almacenado de tal modo que se pueda emplear de acuerdo a su orden cronológico de recepción. No se permitirá el empleo de cemento parcialmente endurecido, fraguando o que contenga terrones.

o) Hormigón

Material procedente de cantera compuesto de partículas duras, resistentes a la abrasión, debiendo estar libres de cantidades perjudiciales de polvo, partículas blandas o escamosas, ácidos materias orgánicas y otras sustancias perjudiciales granulometría debe estar comprendida entre lo que pasa por la malla 100 como mínimo y de 2" como máximo.

p) Agregado fino

Como agregado fino se considera la arena que debe ser limpia de río o de cantera, resistente a la abrasión, lustrosa, libre de cantidades perjudiciales de polvo, de materias orgánicas y que deben cumplir con las normas establecidas de ASTM-C-330.

q) Agregado Grueso

Como agregado grueso se considera a la piedra o grava rota o triturada de contextura dura compacta libre de tierra, resistente a la abrasión, deberá cumplir con las normas de ASTM-C33, ASTM-C-131, ASTM-C88, ASTM-C127.

r) El agua

Para la preparación del concreto se debe contar con agua, la que debe ser limpia, potable, fresca que no sea dura, esto es con sulfatos. Tampoco se deberá usar aguas servidas.

s) Aditivos

Solo se podrá emplear aditivos aprobados por el Ingeniero Supervisor. En cualquier caso, queda expresamente prohibido el uso de aditivos que contengan los recursos y/o nitratos. En caso de emplearse los aditivos, estos serán almacenados de tal manera que se evite la contaminación y evaporación o mezcla con cualquier material. Para aquellos aditivos que se administran en forma de suspensiones inestables, debe proveerse equipo mezclados adecuados para asegurar una distribución uniforme de los componentes. Los aditivos

líquidos deben protegerse de temperaturas extremas que puedan modificar sus características. En todo caso, los aditivos a emplearse deben estar comprendidos dentro de la especificación ASTM correspondiente, debiendo el contratista suministrar prueba de esta conformidad para lo que será suficiente en análisis preparado por el fabricante del proveniente.

t) Dosificación

Los diversos componentes del concreto, serán utilizados y dosificados dentro de los límites que establece la práctica. El contratista efectuará el diseño de la mezcla o dosificación, después de que el contratista haya efectuado todas las investigaciones y pruebas necesarias para producir el concreto; en conformidad con estas especificaciones, proporcionará la información al Ingeniero Supervisor para su aprobación.

Esta información, deberá incluir como mínimo la demostración de la conformidad de cada mezcla con la demostración y los resultados de testigos rotos en comprensión, de acuerdo a las Normas ASTM C-1 y C-35, y en cantidad suficiente para demostrar que se ha alcanzado el óptimo de la resistencia mínimas especificadas dentro del siguiente procedimiento de evaluación: que el promedio de tres pruebas consecutivas de cada clase de concreto es igual o mayor que el 115% de la resistencia mínima especificada y que no más del 10% de todas las pruebas dan valores inferiores al 115% de la resistencia mínima especificada. Se llamará prueba, al promedio del resultado de la resistencia de tres testigos del mismo concreto, probado en la misma oportunidad.

u) Mezclado

El mezclado en obra será efectuado en máquina mezcladora aprobados por el ingeniero supervisor. Con el fin de ser aprobada una maquina mezcladora, deberá tener sus características en estricto orden y de acuerdo con las especificaciones de fabricante, para lo

cual deberá portar de fábrica una placa en la que se indique su capacidad de operaciones y las revoluciones por minutos recomendadas. Deberá ser capaz de mezclar plenamente los agregados el cemento y el agua hasta una consistencia uniforme con el tiempo especificado, y de descargar la mezcla sin segregación.

Una vez aprobada la máquina mezcladora por el Ingeniero Supervisor está deberá mantenerse en perfectos condiciones de operación y usarse de acuerdo a las especificaciones del fabricante.- la tanda de agregados y cemento, deberá ser colocados en el tambor de la mezcladora cuando en él se encuentre ya parte del agua podrá colocarse gradualmente en un plazo que no excede del 25% del tiempo total del mezclado. Deberá asegurarse de que existen controles adecuados para impedir terminar el mezclado antes del tiempo especificado e impedir añadir agua adicional una vez que el total especificado ha sido incorporado. El total de la tanda deberá ser descargada antes de introducir una nueva tanda.

En el caso de añadir aditivos estas serán incorporados como una solución y empleando un sistema adecuado de dosificaciones y entrega. El concreto será mezclado solo para uso inmediato, cualquier concreto que haya comenzado a endurecer o fraguar sin haber sido empleado, será eliminado; así mismo, se eliminará todo concreto que se le haya añadido agua después de su mezclado sin aprobación especifica del Ingeniero Supervisor.

v) Transporte

El concreto será transportado del punto de mezclado al punto de empleo, tan rápidamente como sea posible, por métodos que prevengan la segregación de los ingredientes y su perdida, y de un modo tal que asegure que se obtenga la calidad de concreto deseada.

w) Deposito A Colocación

El concreto será depositado en una operación continua o en capas de tal espesor que ninguna cantidad de concreto se deposite sobre una capa ya endurecida. En la eventualidad que una sección no puede ser llenadas en una sola operación se preverán juntas de construcción de acuerdo a la indicada en los planos o, en caso de no ser juntas previstas en el proyecto, se realizara de acuerdo a lo indicado en las presentes especificaciones, siempre y cuando sean aprobados por el Ingeniero Supervisor.

El ritmo de colocación será tal, que el concreto ya depositado que está siendo integrado con concreto fresco, permanezca en estado plástico. El concreto que haya endurecido parcialmente, o que haya sido contaminado por sustancias extrañas será eliminado. El concreto se colocará tan corto como sea posible de su posición final para evitar la segregación causada al hacerlo deslizar a correr. En cualquier caso, el concreto no será sometido a ningún tratamiento que cause segregación.

x) Consolidación

Toda consolidación del concreto se efectuará por vibración. El concreto debe ser trabajado hasta lograr la máxima densidad posible, debiendo evitarse las formaciones de las bolsas de aire incluido, de agregados gruesos o de grumos contra la superficie de los encofrados y de los materiales empotrados en el concreto. La consolidación deberá realizar por medio de vibradores accionado electrónicamente o reumáticamente, deberán usarse vibradores aplicados en los encofrados, accionados eléctricamente o con aire comprimido, socorridos donde sea posible por vibradores de inmersión.

En las vibraciones de cada estrato de concreto fresco el vibrado debe operar en posición casi vertical; la inmersión del vibrado será tal que permita penetrar y vibrar el espesor total del estrato y penetrar en la capa inferior del concreto fresco, pero se tendrá especial cuidado para

evitar que la vibración no afecte el concreto que ya está en proceso de fraguado. No se podrá iniciar el vaciado de una nueva capa antes de que la inferior haya sido completamente vibrada.

y) Curado

El curado del concreto deberá iniciarse tan pronto como sea posible, sin dañar la superficie de concreto y prolongarse ininterrumpidamente por mínimo de siete días. El concreto deberá ser protegido de las acciones de los rayos del sol, de vientos, del agua, del frío, golpes de vibraciones y otras acciones diversas. El concreto ya colocado, tendrá que mantenerse constantemente húmedo ya sea por regados o por medio de frecuentes riegos e cubriéndolo con una capa suficiente de arena u otro material saturado de agua.Los encofrados de madera también serán conservados húmedos durante el fraguado del concreto manteniéndose limpias.

z) Pruebas Frecuencia

Las pruebas de resistencia del concreto serán comprobadas periódicamente y con este fin se tomara testigos cilíndricos en número tal que se tenga por lo menos cinco pruebas por cada clase de concreto colocado y por día de colocación, excepto cuando el volumen del vaciado sea inferior a 20 m3, en cuyo caso se obtendrá no menos de tres pruebas de cada clase de concreto.

Se llamara resultado de la prueba al promedio de los 3 testigos, en la eventualidad que se demuestre que uno de los testigos ha sido elaborado defectuosamente o que en si es defectuoso, podrá descartarse y en ese caso el resultado de la prueba será el promedio de la resistencia de los testigos restantes, estos serán probados después de 28 días. Pruebas adicionales podrán realizarse con testigos de menor edad para obtener información sobre la resistencia a esa edad, siempre que de antemano se haya establecido la relación edad-resistencia para cada clase de concreto.

Condición y Aceptación: El concreto será considerado satisfactorio cuando se cumple dos condiciones. La primera consiste en que el promedio de tres pruebas consecutivas cualquiera de ellas sea igual o superior al valor especifico y la segunda consiste en que ninguna prueba de un valor de resistencia menor al especificado en más de 35 Kg/cm2. En la eventualidad que no se obtengan las resistencias específicas el Supervisor podrá ordenar el retiro del concreto de baja calidad o la demolición de la estructura o una prueba de carga.

Comprobación de método de curado: El Supervisor podrá exigir que el Contratista realice las pruebas de resistencia de testigos curados en condiciones de campo de acuerdo a la Norma ASTM C-31 con el fin de comprobar la bondad del curado y la protección del concreto de la estructura. Estos testigos de comprobada resistencia curados en laboratorio.

Los procedimientos de curado y protección serán mejorados en laboratorio, ellos serán mejorados cuando la resistencia de los testigos curados en sitio sea menor que el 85% de la resistencia de los testigos curados en laboratorio.

Cuando la resistencia de las pruebas con cilindros curados de laboratorios de valores muy superiores a la resistencia específica, el resultado de los testigos curados en el campo no requerirá exceder en más de 35 Kg/cm2 la resistencia especifica.

Unidad de medida

Este método de Unidad de Medida será en metro cúbico (m3).

Forma de Pago

Los trabajos realizados se pagaran por metro cúbico (m3) de solado vaciado y acabada. Este precio y pago constituirá compensación completa en la compra de materiales, colocación, mano de obra, herramientas e imprevistos que se presentan para terminar esta partida.

02.03.03.02. CONCRETO EN VEREDAS f'c=140 kg/cm2

Descripción.

Se refiere al preparado, transporte, colocado y curado del concreto para la construcción de los muros laterales de la caseta de válvulas, con mezcla cemento: hormigón: agua, proporción 1:4:8 deberá de alcanzar una resistencia a la compresión de fc′ = 140 Kg/cm2.

Se usará cemento Portland Tipo I o normal. No deberá tener grumos.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material eliminado.

Forma de Pago.

El pago se hará en Metros Cúbicos (M3) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.03.04. OBRAS DE CONCRETO ARMADO

02.03.04.01. ENCOFRADO Y DESENCOFRADO NORMAL

Descripción

Se define como encofrado a la forma empleada para moldear los elementos de concreto. Los encofrados tendrán una resistencia adecuada para soportar con seguridad las cargas provenientes de su peso propio y/o empuje del concreto que reciba.

Unidad de Medida

Se considera como área de encofrado a la superficie de la estructura que será cubierta directamente por dicho encofrado y será medido en metros cuadrados (m2).

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.03.04.02. CONCRETO f'c=210 kg/cm2

Descripción

Consiste en el preparado, vaciado y vibrado del concreto en los diferentes elementos estructurales. La resistencia del concreto f´c será de 210 Kg/cm2, con una dosificación en volumen de cemento: arena gruesa: piedra chancada de ½" = 1: 2: 2, y se vaciarán en las dimensiones que indiquen los planos. Se deberá tener en cuenta la correcta preparación, vaciado y curado.

Unidad de Medida

El trabajo ejecutado se medirá por metro cúbico (m3), aprobado por el Ingeniero Supervisor, de acuerdo a lo especificado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.03.04.03. CONCRETO F'C=175 Kg/cm2

Descripción

La obra de concreto se refieren a todas aquellas ejecutadas con una mezcla de cemento, material inerte y agua, la cual deberá ser dosificada según las proporciones indicadas a fin de obtener un concreto de las Resistencias Indicadas y de acuerdo a las condiciones necesarias de cada elemento de la estructura.

<u>Unidad de Medida</u>

Se considerará como volumen de concreto (m3) aquél que se deposite en los encofrados siguiendo estrictamente los lineamentos de los planos.

Forma de pago

El pago de las diferentes resistencias del concreto se hará en base de precio unitario por metro cúbico (m3) de concreto colocado y aprobado por el supervisor. Dicho precio unitario incluirá el costo por mano de obra, materiales y equipo necesario para la realización de estas partidas.

02.03.04.04. ACERO CORRUGADO fy=4200 kg/cm2 GRADO 60

Descripción

Esta partida consiste en la habilitación, armado y colocación de los refuerzos de acero en zapatas, columnas, vigas y otros elementos estructurales el acero corrugado será de fy = 4200 Kg/cm2.

Unidad de Medida

El trabajo ejecutado se medirá por kilogramo (Kg), aprobado por el Ingeniero Supervisor, de acuerdo a lo especificado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.03.05. REVOQUES Y ENLUCIDOS

02.03.05.01. TARRAJEO DE EXTERIORES, 1:5, E=1.5 cm

Descripción

Comprende trabajos de acabados factibles de realizar en muros, losas superiores y otros elementos, salvo indicaciones en paramento interiores o exteriores, etc. Durante el proceso constructivo deberá tomarse en cuenta todas las precauciones necesarias para no causar daño a los revoques terminados. Todos los revoques y vestiduras serán terminados con nitidez en superficies planas y ajustando los perfiles a las medidas terminadas, indicadas en los planos. La mano de obra y los materiales necesarios deberán ser tales que garanticen la buena ejecución de los revoques de acuerdo al proyecto. El revoque será ejecutado, previa limpieza y humedecimiento de las superficies donde debe ser aplicado .Luego de desencofrar las estructuras se aplicará una capa fina de mortero cemento — arena en la proporción 1:5 con acabado pulido, o de acuerdo a las indicaciones en los planos.

El tarrajeo se hará con cintas de la misma mezcla, perfectamente alineadas y aplomadas aplicando las mezclas pañeteando con fuerza y presionando contra los paramentos para evitar varios interiores y obtener una capa no mayor de 2.5 cm., dependiendo de la uniformidad de la superficie a trabajar. Las superficies a obtener serán planas, sin resquebrajaduras, eflorescencias o defectos.

Las instalaciones empotradas deberán colocarse a más tardar antes del inicio del tarrajeo, luego se resanará la superficie dejándola perfectamente al ras sin que ninguna deformidad marque el lugar en que ha sido picada la pared para este trabajo.

La arena para el mortero deberá ser limpia, exenta de sales nocivas y material orgánico, asimismo no deberá tener arcilla con exceso de 4%, la mezcla final del mortero debe zarandearse esto por uniformidad. El tarrajeo de cemento pulido llevará el mismo tratamiento anterior, espolvoreando al final cemento puro.

Unidad de Medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de área trabajada.

Forma de Pago

El pago se hará en Metro Cuadrado (m2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.03.05.02. TARRAJEO INTERIOR CON IMPERMEABILIZANTE

Descripción

Se respetarán las especificaciones técnicas del tarrajeo exterior, además de: Se impermeabilizarán las superficies en contacto con el agua, hasta los 10 cm. por encima del nivel del rebose. Para el enlucido impermeabilizante, se empleará SIKA en proporción 1:10 por volumen de mortero 1:2. Para obtener el compuesto impermeabilizante se mezcla el cemento y la arena, luego se añade la solución de SIKA, revolviendo hasta obtener la trabajabilidad deseada. Este preparado se empleará dentro de 3 a 4 horas desde su preparación.

El Contratista hará diseños y ensayos, los cuales deberán estar respaldados por un laboratorio competente. Los gastos que demanden dichos estudios correrán por cuenta del Contratista. Se protegerá la superficie impermeabilizada de los efectos de desecación rápida por los rayos del sol; por ejemplo el curado con agua se hará durante 4 días seguidos.

Unidad de medida

Su medida y costo es por metro cuadrado (m2) de área trabajada.

Forma de Pago

El pago se hará en Metro Cuadrado (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra,

materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.03.05.03. MORTERO 1:5 EN LOSA DE FONDO

Descripción

Este mortero se usa con la finalidad de definir una pendiente adecuada en el fondo de algunas estructuras, según el proyecto, que permita una fácil evacuación de las aguas hacia la tubería de limpieza.

Su espesor será el indicado en los planos o definido por el Ingeniero Supervisor. Dicha pendiente será pulida con mortero e impermeabilizante, con el fin de no producir alguna infiltración.

Unidad de medida

Su medida y costo es por metro cuadrado (m2).

Forma de Pago

El pago se hará en Metro Cuadrado (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.03.06. VALVULAS Y ACCESORIOS

02.03.06.01. ACCES. PARA RESERVORIO (E=2" Y S=2")

Descripción

Las tuberías y accesorios deberán ser revisados cuidadosamente antes de instalarlas, a fin de descubrir defectos tales como: roturas, rajaduras, porosidad, fallas de alineamiento, etc. y se verificará que estén libres de cuerpos extraños u otros. Estos se colocarán según las indicaciones de los planos, en la forma correspondiente.

Unidad de Medida

Su medida y costo es por Unidad (Und).

Forma de Pago

El pago se hará por Unidad (UND) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.03.07. VARIOS

02.03.07.01. TAPA SANITARIA METÁLICA DE 0.60X0.60 M

Descripción

Comprende la provisión y colocación de las tapas metálicas sanitarias, indicadas en las zonas necesarias de las estructuras que conforman el sistema. Las tapas deberán ser metálicas con un espesor de 3/16" como mínimo, con bisagras del mismo material, las mismas que estarán ancladas a un parapeto o pestaña de concreto para evitar que el agua de lluvia discurra al fondo de la estructura. Las dimensiones son variables, tal como se indican en los planos.

No se aceptará por ningún motivo elementos que durante su transporte e instalación sean dañados, deteriorados, resquebrajados, doblados o cualquier otro defecto que limite su funcionamiento.

Todas las uniones y empalmes deberán ser soldados al ras y trabados en tal forma que la unión sea invisible, debiendo proporcionar al elemento la solidez necesaria para que no se deforme, al ser ensamblado, ni cuando sea sometido a los esfuerzos de trabajo ni menos aún por su propio peso.

Todos los elementos metálicos serán recubiertos por pintura anticorrosiva a dos manos, las que serán pasadas en un intervalo mínimo de 24 horas; las superficies que van a recibir aplicaciones de

pintura deberán ser limpiadas, lavadas, desoxidadas para luego colocar la pintura. Todos los mecanismos deberán ser lubricados y engrasados durante la ejecución y entrega de la obra, y durante el uso deberá continuar su mantenimiento por los usuarios.

Unidad de Medida

Su medida y costo es por Unidad (UND).

Forma de Pago

El pago se hará por unidad(UND) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.03.07.02. TAPA SANITARIA METÁLICA DE 1.00X1.00 M

<u>Descripción</u>

Comprende la provisión y colocación de las tapas metálicas sanitarias, indicadas en las zonas necesarias de las estructuras que conforman el sistema. Las tapas deberán ser metálicas con un espesor de 3/16" como mínimo, con bisagras del mismo material, las mismas que estarán ancladas a un parapeto o pestaña de concreto para evitar que el agua de lluvia discurra al fondo de la estructura. Las dimensiones son variables, tal como se indican en los planos.

No se aceptará por ningún motivo elementos que durante su transporte e instalación sean dañados, deteriorados, resquebrajados, doblados o cualquier otro defecto que limite su funcionamiento.

Todas las uniones y empalmes deberán ser soldados al ras y trabados en tal forma que la unión sea invisible, debiendo proporcionar al elemento la solidez necesaria para que no se deforme, al ser ensamblado, ni cuando sea sometido a los esfuerzos de trabajo ni menos aún por su propio peso.

Todos los elementos metálicos serán recubiertos por pintura anticorrosiva a dos manos, las que serán pasadas en un intervalo mínimo de 24 horas; las superficies que van a recibir aplicaciones de pintura deberán ser limpiadas, lavadas, desoxidadas para luego colocar la pintura. Todos los mecanismos deberán ser lubricados y engrasados durante la ejecución y entrega de la obra, y durante el uso deberá continuar su mantenimiento por los usuarios.

Unidad de Medida

Su medida y costo es por Unidad (UND).

Forma de Pago

El pago se hará por unidad(UND) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.03.07.03. INSTALACIÓN DE HIPOCLORADOR DE FLUJO-DIFUSOR

Descripción

El hipoclorador de flujo – difusión debe ser instalado según las indicaciones del plano específico, tanto las dimensiones como los orificios practicados vienen dados por las especificaciones respectivas.

<u>Unidad de medida</u>

Estos accesorios de ingreso, salida y rebose y limpieza, serán medidos en unidad (Und).

Forma De Pago

Se pagará al precio pactado en el presupuesto por unidad, el cual incluye el costo de materiales, mano de obra y herramientas.

02.03.07.04. PINTURA CON ESMALTE

Descripción

A. PREPARACIÓN DE LAS SUPERFICIES

Las superficies deberán estar limpias y secas antes del pintado. En general se pintarán con esmalte todas las superficies exteriores: captación, reservorio, cámaras rompe presión, etc. Las superficies con imperfecciones serán resanadas con un mayor grado de enriquecimiento del material. Las superficies serán previamente preparadas con sellador para paredes blanco (gln), para imprimar la superficie nueva, antes del acabado final. Se deberá tomar las precauciones para evitar perjuicios, después de concluida la obra respecto a lluvias.

B. CALIDADES

Los colores utilizados serán el celeste y blanco, en coordinación con la Supervisión. En las superficies nuevas el número de manos que corresponde es de 2 manos. Con relación a la calidad de las pinturas esmalte éstas deberán ser de primera calidad del tipo Látex o similar con pigmentos de alta calidad, con un rendimiento de 40 a 45 m2/gln 1 mano. Para efectos de mantenimiento llegarán a la obra en sus envases originales e intactos, se deberá evitar asentamiento por medio de un batido previo a la aplicación y así garantizar uniformidad en el color.

No se iniciará la segunda mano hasta que la primera haya secado. La operación podrá hacerse con brocha, pulverizantes o rodillos, el trabajo concluirá cuando las superficies queden perfectas

Unidad de medida

Su medida será por metro cuadrado (m2).

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.03.07.05. CERCO DE PROTECCIÓN CON ALAMBRE DE PÚAS

Descripción

Consiste el suministro y colocación del alambre de púas, en la distancia que se indicada en los planos de la Caja de Captación. También consiste en la fijación de estos los postes de la madera de eucalipto, utilizando los materiales apropiados que presten consistencia y durabilidad. Para efectos de su Valorización y pago se considera como medida en "ML", de acuerdo con las especificaciones y previa aprobación por el Ingeniero.

Unidad de Medida

Su medida y costo es por Metro Lineal (ML).

Forma de Pago

El pago se hará por Metro Lineal (ML) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.03.07.06. ESCALERA INTERIOR EN RESERVORIO

Descripción

El interior del reservorio llevará una escalera de fierro galvanizado cuyos tubos verticales principales son de diámetro de 1" con peldaños cada 30 cm de F°G° ¾", para alcanzar a la tapa de inspección, para ingresar al interior del reservorio con fines de inspección y mantenimiento.

La Escalera irá fijada a la pared mediante pernos hilti 3/8" x 3"

Unidad de medida

El trabajo realizado será medido por unidad (Und).

Forma de Pago

Se pagara en función del sistema de contratación y de acuerdo a lo estipulado en el reglamento de la ley de contrataciones del estado.

02.03.07.07. CURADO DE CONCRETO

Descripción

El curado del concreto debe iniciarse tan pronto como sea factible y mantenido con la menor pérdida de humedad a fin de lograr la hidratación del cemento y el endurecimiento del concreto. Para el presente proyecto se ha optado por utilizar un aditivo químico.

Método de Construcción

Para la ejecución de este trabajo, se empleará un producto químico de calidad certificada que, aplicado mediante aspersión sobre la superficie del pavimento garantice el correcto curado de éste. El producto a utilizar deberá satisfacer todas las especificaciones de calidad que indique su fabricante. Cuando las juntas se realicen por aserrado, se aplicará el producto de curado sobre las paredes de ellas. También se aplicará sobre áreas en las que, por cualquier circunstancia, la película se haya estropeado durante el período de curado, excepto en las proximidades de las juntas cuando ellas ya hayan sido selladas con un producto bituminoso.

No se permitirá la utilización de productos que formen películas cuyo color sea negro.

Durante el período de curado el concreto deberá ser protegido de daños por acciones mecánicas tales como: esfuerzos originados por cargas, impactos o excesivas vibraciones. Todas las superficies del concreto ya terminadas deberán ser protegidas de daños originados por el equipo de construcción, materiales o procedimientos constructivos, procedimientos de curado o de la acción de las lluvias o aguas de escorrentía. Las estructuras no deberán ser cargadas de manera de sobre esforzar el concreto.

Unidad de Medida

La unidad de medida será por metro cuadrado (m2) de superficie curada.

Forma de pago

El pago se efectuará al precio unitario de la partida, cuyo precio y pago comprende la compensación completa por el suministro, transporte y colocación de los materiales, mano de obra, equipos, herramientas e imprevistos necesarios para ejecutar la partida.

02.04.0. RED DE DISTRIBUCIÓN Y CONEXIÓN DOMICILIARIA (L=3879.27m)

02.04.01. TRABAJOS PRELIMINARES

02.04.01.01. LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL

Descripción

La partida está referida al desbroce y limpieza de malezas y pequeños arbustos, que puedan impedir la fácil operación y construcción de las obras, así como que dificulten los trabajos de trazo, replanteo y nivelación. Los terrenos sobre los que se coloquen mampostería o revestimiento serán previamente emparejados, retirándose todo material removido débil, humedeciéndose suficientemente en el caso de que se tenga que vaciar mezcla.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cuadrados (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.04.01.02. TRAZO, NIVELES Y REPLANTEO DE ZANJAS CON EQUIPO

Descripción.

Comprende el replanteo de los planos en el terreno y nivelado fijando los ejes de referencia y las estacas de nivelación.

Se considera la ejecución de todos los trabajos topográficos que se requieran para las diferentes obras durante el tiempo que dure la ejecución de éstas, siendo las mismas: levantamiento de perfiles, secciones y control de la rasante. Este trabajo será medido En el caso de la línea de conducción y red de distribución será medido en metros lineales (m).

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro lineal (m) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Lineales (M) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.04.02.0 MOVIMIENTO DE TIERRAS

02.04.02.01. EXCAVACIÓN EN TERRENO NORMAL DE 0.40 x 0.65m P/TUB

Descripción

Las excavaciones de la zanja deberá tener un alineamiento bien definido y no presentar fuertes quiebres, el fondo estará bien nivelado pues allí se colocara la cama de apoyo lugar donde descansara la tubería de la línea de conducción.

Unidad de medida

El trabajo ejecutado, de acuerdo a las prescripciones antes dichas, se medirá en metros cúbicos (m3).

Forma de Pago

El pago se hará por metros cúbicos (m3) según precio unitario del contrato, entendiéndose que dicho precio y pago constituirá compensación total por toda la mano de obra, incluyendo las leyes sociales, materiales y cualquier actividad o suministro necesario para la ejecución del trabajo.

02.04.02.02. REFINE Y NIVELACIÓN DE FONDO PARA ZANJA 0.40X0.65m P/TUB. AGUA

Descripcion

El fondo de la zanja constituye la zona de asiento de la tubería, debe ser continuo, plano y libre de piedras, troncos o materiales duros y cortantes. Debe tener la pendiente prevista en el proyecto, libre de protuberancias y cangrejeras, las cuáles deben ser rellenadas con material adecuado y convenientemente compactado al nivel del suelo natural.

Las zanjas deberán estar refinadas y niveladas, el refine consiste en el perfilamiento tanto de las paredes como del fondo, teniendo especial cuidado de que no queden protuberancias rocosas que hagan contacto con el cuerpo del tubo. La nivelación se efectuará en el fondo de la zanja, con el tipo de cama de apoyo conveniente.

Unidad de medida

El trabajo ejecutado, de acuerdo a las prescripciones antes dichas, se medirá en metros lineal (ML).

Forma de Pago

El pago por este concepto se hará por metro lineal (ML).

02.04.02.03. CAMA DE APOYO PARA TUBERIA DE AGUA e=0.10m (ZANJA DE 0.40x0.65m)

Descripción

A cuyo efecto los diez centímetros de sobre excavación deben rellenarse y apisonarse con arena o tierra fina seleccionada.

Unidad de Medida

Su medida y costo es por Metro Lineal (m).

Forma de Pago

Los trabajos realizados se pagarán por (m) al precio unitario de "Preparación de Cama de apoyo para tuberías", este precio y pago constituirá compensación completa por la preparación de cama de apoyo para tubería en concepto por la mano de obra, materiales, herramientas e imprevistos que se presentan para terminar esta partida.

02.04.02.04. PRIMER RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 m

Descripción

Esta partida Comprende los trabajos a realizar después del tendido de tubería debidamente comprobada, consiste en rellenar con material propio seleccionado (material granular uniforme) en una capa de 0.30m, debidamente compactada.

Unidad de Medida

El trabajo ejecutado se medirá por metro lineal (m), y se hará de acuerdo a lo especificado, medido según los planos del proyecto.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.04.02.05. SEGUNDO RELLENO COMPACTADO DE ZANJA CON MAT. PROPIO ZARANDEADO e=0.30 m

Descripción

El relleno de la zanja debe hacerse inmediatamente después de instalada la tubería con la finalidad de protegerla. El primer relleno hasta 30 cm. Por encima de la clave de la tubería debe compactarse manualmente en capas sucesivas de 10 cm. De material seleccionado y con el debido contenido de humedad utilizando para el efecto pisones de características y peso adecuado para no dañar la tubería.

El segundo relleno hasta llegar al nivel natural del terreno se hará también por capas compactadas de 15 cm. de espesor como máximo, pudiendo emplearse la misma tierra de la excavación original, previamente tamizada.

Unidad de medida

Su medida y costo es por Metro Lineal (m).

Forma de Pago

Los trabajos realizados se pagarán por "m" al precio unitario de Relleno compactado, este precio y pago constituirá compensación completa por relleno compactado de zanja en concepto por la mano de obra y herramientas e imprevistos que se presentan para terminar esta partida.

02.04.02.06. ELIMINACIÓN DE MATERIAL EXCEDENTE Dp=30 m.

Descripción

Se refiere a la eliminación del material que se obtenga del producto de la excavación, este deberá ser colocado en un lugar donde no impida realizar los trabajos posteriores de la obra. Se debe buscar botaderos que no afecten al ambiente. Dicha material eliminados era almacenado en una zona considerada como botadero, la cual debe

cumplir con los parámetros ambientales y deberá estar aprobado por la supervisión.

<u>Unidad de Medida</u>

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material eliminado.

Forma De Pago

Dicha partida será pagada por metro cúbico (m3), según el precio unitario que figura en el presupuesto, en el cual se considera el pago de mano de obra y herramientas.

02.04.03. SUMINISTRO E INSTALACIÓN DE TUBERÍAS

- 02.04.03.01. SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/2" C-10
- 02.04.03.02. SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1 1/4" C-10
- 02.04.03.03. SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 3/4" C-10
- 02.04.03.04. SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC SAP 1/2" C-10

Descripción

En esta partida están incluidas la instalación de las tuberías de PVC que conducen agua, de acuerdo a los planos del proyecto, tanto en calidad de tuberías, así como en diámetro de las mismas, así como la función que desempeñan, es decir pueden ser líneas de impulsión, líneas de conducción, líneas de aducción y/o líneas de distribución.

Método de construcción

Las líneas de agua potable serán instaladas con los diámetros indicados en los planos, cualquier modificación deberá ser aprobada previamente, específicamente por la entidad y por la Inspectoría. Para efectos de la instalación de las tuberías se requiere de mano de obra calificada y para la instalación y ensamblaje de las tuberías se deben

seguir las pautas que para tipo de tubería especifican los fabricantes.

f) Limpieza de las líneas de agua

Durante el proceso de instalación todas las líneas deberán permanecer limpias en su interior. Los extremos opuestos de las líneas serán sellados temporalmente con tapones, hasta cuando se reinicie la jornada de trabajo, con el fin de evitar el ingreso de elementos extraños a ella.

Para la correcta colocación de las líneas de agua potable se utilizarán procedimientos adecuados con sus correspondientes herramientas.

g) Curvatura de la línea de agua

En los casos que se requiera dar curvatura a la línea de agua, la máxima desviación permitida en ella estará de acuerdo a las tablas de deflexión recomendada por los fabricantes.

El lubricante a utilizarse en las líneas de agua deberá ser aprobado previamente por el supervisor, no permitiéndose usar jabón, grasa de animales, etc., que puede contener bacterias que dañen la calidad del anillo.

h) Nipleria

Los niples de tubería solo se permitirán en casos especiales, tales como: empalmes a líneas existentes, a grifos contra incendios, a accesorios y válvulas. También en los cruces con servicios existentes.

i) Profundidad de la línea de agua

Para la operación y mantenimiento de la línea de agua, sus registros de válvulas se hará con tubería de concreto y/o cajas de ladrillo o concreto con tapa metálica u otro material normalizado.

En el caso que las válvulas se instalen a mayor profundidad, el constructor está obligado a adicionar un suplex con su vástago, hasta llegar a la profundidad mínima establecida de 0.60 mts.

j) Trasporte y descarga

Para la descarga de la tubería en obra en diámetros menores de poco peso, deberá usarse cuerdas y tablones, cuidando de no golpear los tubos al rodarlos y deslizarlos durante la bajada. Para diámetros mayores, es recomendable el empleo de equipo mecánico con sistema de izamiento.

Los tubos que se descargan al borde de zanjas, deberán ubicarse en el lado opuesto al desmonte excavado y, quedarán protegidos del tránsito y del equipo pesado.

Cuando los tubos requieren previamente ser almacenados en obra, deberán ser apilados en forma conveniente y en terreno nivelado, colocando cuñas de madera para evitar desplazamientos laterales. Sus correspondientes anillos de jebe o empaquetaduras, deberán conservarse limpios, en un sitio cerrado, ventilado y bajo sombra.

Unidad de Medida

En este caso la Unidad de Medida se realiza por metro lineal (m), según la clase de tubería y para cada tipo de diámetro, según lo estipulado en el presupuesto y en los planos del proyecto.

Forma de pago

Se pagará al precio unitario considerado en el presupuesto para todas las partidas que conforman este presupuesto, entendiéndose que dicho precio y pago constituye compensación total por toda la mano de obra, incluyendo leyes sociales, materiales, equipos, herramientas, imprevistos y todo otro gasto que haya sido necesario efectuar para el total cumplimiento de la obra.

02.04.03.05. PRUEBA HIDRAULICA P/ TUBERIA

Descripción

La finalidad de las pruebas hidráulicas en red de agua (incluye desinfección), es verificar que todas las partes de la línea de agua

potable hayan quedado correctamente instaladas, probadas contra fugas y desinfectadas, listas para prestar servicio.

Todos los procesos de prueba como sus resultados serán dirigidas y verificadas por la supervisión, con asistencia del constructor, debiendo este último proporcionar el personal, material, aparatos de pruebas, de Unidad de Medida y cualquier otro elemento que se requiera para las pruebas.

Método de construcción

Las pruebas de las líneas de agua se realizan en dos etapas Prueba hidráulica a zanja abierta para redes locales por circuitos.

Para líneas de impulsión, conducción, por tramos de la misma clase de tubería. Prueba hidráulica a zanja con relleno compactado y desinfección. Para líneas de impulsión, conducción y aducción que abarque todos los tramos en su conjunto.

De acuerdo a las condiciones que se presenten en obra se podrá efectuar por separado la prueba a zanja con relleno compactado, de la prueba de desinfección. De igual manera podrá realizarse en una sola prueba a zanja abierta la de desinfección con sus correspondientes conexiones domiciliarias. En la prueba hidráulica a zanja abierta solo se podrá sub dividir las pruebas de los circuitos o tramos, cuando las condiciones de la obra no permitan probarlos por circuitos o tramos completos, debiendo previamente ser aprobados por la supervisión.

La bomba de agua deberá instalarse en la parte más baja de la línea y de ninguna manera en las altas. Para expulsar el aire de la línea de agua que se está probando, deberá necesariamente instalarse purgas adecuadas en los puntos altos, cambios de dirección y extremos de la misma. La bomba de prueba y los elementos de purga de aire se conectarán a la tubería mediante:

Abrazaderas en las redes locales, debiendo ubicarse preferentemente frente a lotes en donde posteriormente formarán parte integrante de sus conexiones domiciliarias.

Tapones con niples especiales de conexión en las líneas de impulsión, conducción y aducción. No se permitirá la utilización de abrazaderas.

Se instalarán como mínimo dos manómetros de rangos de presión apropiados, preferentemente en ambos extremos del círculo o tramo a aprobar.

La inspectoría previamente al inicio de las pruebas verificará el estado y funcionamiento de los manómetros, ordenando la no utilización de los malogrados o los que no se encuentren calibrados.

- PERDIDAS DE AGUA ADMISIBLE

La probable pérdida de agua admisible en el circuito o tramo a aprobar de ninguna manera deberá exceder a la cantidad especificada en la siguiente fórmula:

$$F = N \times D \times P$$

410 x 25

En donde:

F= Pérdida total máxima en litros por hora. N= Número total de uniones

D= Diámetro de la tubería en milímetros.

P= Presión de prueba en metros de agua

- PRUEBA HIDRÁULICA A ZANJA ABIERTA.

La presión de prueba a zanja abierta será de 1.5 veces de la presión nominal de la tubería de redes y líneas de impulsión, conducción y aducción y de 1.00 de la presión nominal, para conexiones domiciliarias, medida en el punto más bajo del circuito o tramo que se está probando.

En el caso que la prueba se realice en una sola vez, tanto para las redes como para las conexiones domiciliarias, la presión de prueba será de 1.5 de la presión nominal.

Antes de procederse al llenado con agua de las líneas a probar, tanto sus accesorios, como grifos contra incendio previamente deberán estar anclados lo mismo que efectuado su primer relleno compactado, debiendo quedar al descubierto solamente sus uniones.

Sólo en los casos de tubos que hayan sido observados estos deberán permanecer descubiertos en el momento que se realice la prueba.

La línea permanecerá llena de agua por un periodo mínimo de 24 horas para proceder a iniciar la prueba.

El tiempo mínimo de duración de la prueba será de dos horas, debiendo la línea de agua permanecer durante ese tiempo bajo la presión de prueba.

No se permitirá que durante el proceso de la prueba el personal permanezca dentro de la zanja, con excepción del trabajador que bajará a inspeccionar las uniones, válvulas, accesorios, etc.

- PRUEBA HIDRÁULICA A ZANJA CON RELLENO COMPACTADO Y DESINFECCIÓN

La presión de prueba a zanja con relleno compactado será:

(*) En los accesorios, válvulas y grifos contra incendio se considerará a cada campana de empalme como una unión misma de la presión

nominal de la tubería, medida en el punto más bajo del conjunto de circuitos o tramos que se está probando.

No se autorizará realizar la prueba a zanja con relleno compactado y desinfección, si previamente la línea de agua no haya cumplido satisfactoriamente la prueba a zanja abierta.

La línea permanecerá llena de agua por un periodo mínimo de 24 horas, para proceder a iniciar las pruebas a zanjas con relleno compactado y desinfección.

El tiempo mínimo de duración a zanja con relleno compactado será de una hora, debiendo la línea de agua permanecer durante este tiempo bajo la presión de prueba.

Todas las líneas de agua antes de ser puestas en servicio, serán completamente desinfectadas de acuerdo con el procedimiento que se indica en la presente especificación, y en todo caso de acuerdo a los requerimientos que puedan señalar los Ministerios de Salud y de Vivienda.

El dosaje de cloro aplicado para la desinfección será de 50 p.p.m

El tiempo mínimo de contacto del cloro con la tubería será de 24 horas, procediéndose a efectuar la prueba de cloro residual debiendo obtener por lo menos 5 ppm de cloro.

En el periodo de clorinación todas las válvulas, grifos contra incendio y otros accesorios serán operadas repetidas veces para asegurar que todas sus partes entren en contacto con la solución de cloro.

Después de la prueba el agua con cloro será totalmente eliminada de la tubería e inyectándose con agua de consumo hasta alcanzar 0.20 ppm de cloro.

Se podrá utilizar cualquiera de los productos enumerados a continuación en orden de preferencia.

Cloro líquido

Compuestos de cloro disueltos en agua

Para la desinfección con cloro líquido se aplicará una solución de este por medio de un aparato clorinador de solución o cloro directamente de un cilindro, con aparatos adecuados para controlar la cantidad inyectada y asegurar la difusión efectiva del cloro.

En la desinfección de la tubería por compuestos de cloro disuelto, se podrá usar compuestos de cloro tales como hipo clorito de calcio o similares y cuyo contenido de cloro utilizable sea conocido. Para la adición de estos productos se usará una proporción del 5% de agua, determinándose las cantidades a utilizar mediante la siguiente fórmula:

En donde:

G = Gramos de hipoclorito

C = p.p.m o mgs por litro

deseado. L = Litros de agua

REPARACION DE FUGAS

Cuando se presenten fugas en cualquier parte de la línea de agua, serán de inmediato reparadas, para realizar de nuevo la prueba hidráulica del circuito y la desinfección de la misma, hasta que se consiga el resultado satisfactorio y la obra sea recepcionada.

Unidad de medida

La Unidad de Medida se hace por metro lineal (m), en conformidad con el tipo de tubería instalada, según plano

Forma de pago

Se pagará al precio unitario considerado en el presupuesto, entendiéndose que dicho precio y pago constituye compensación total por toda la mano de obra, incluyendo leyes sociales, materiales, equipos, herramientas, imprevistos y todo otro gasto que haya sido necesario efectuar para el total cumplimiento de la PRUEBA HIDRÁULICA EN RED DE AGUA.

02.04.04. SUMINISTRO E INSTALACIÓN DE ACCESORIOS-CONEXIÓN

02.04.04.01. SUMINISTRO E INSTALACION DE ACCEORIOS

<u>Descripción</u>

Los accesorios deberán ser revisados cuidadosamente antes de instalarlas, a fin de descubrir defectos tales como: roturas, rajaduras, porosidad, etc. y se verificará que estén libres de cuerpos extraños u otros. Estos se colocarán según las indicaciones de los planos, en la forma correspondiente.

Unidad de medida

Estos accesorios de salida serán medidos en unidad (GLB).

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.05.0. SUMINISTRO E INSTALACIÓN DE VÁLVULAS

02.05.01. VÁLVULAS DE CONTROL (8 UND)

02.05.01.01. TRABAJOS PRELIMINARES

02.05.01.01.01. LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL

Descripción

La partida está referida al desbroce y limpieza de malezas y pequeños arbustos, que puedan impedir la fácil operación y construcción de las obras, así como que dificulten los trabajos de trazo, replanteo y nivelación. Los terrenos sobre los que se coloquen mampostería o revestimiento serán previamente emparejados, retirándose todo

material removido débil, humedeciéndose suficientemente en el caso de que se tenga que vaciar mezcla.

<u>Unidad de medida</u>

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cuadrados (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.05.01.01.02. TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR

Descripción

Comprende el replanteo de los planos en el terreno y nivelado fijando los ejes de referencia y las estacas de nivelación, según lo indicado en los planos.

Se considera la ejecución de todos los trabajos topográficos que se requieran para las diferentes obras durante el tiempo que dure la ejecución de éstas, siendo las mismas: levantamiento de perfiles, secciones y control de la rasante, entre otras.

<u>Unidad de medida</u>

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.05.01.02. MOVIMIENTO DE TIERRAS

02.05.01.02.01. EXCAVACIÓN MANUAL EN TERRENO NATURAL

Descripción

Corresponde a todo movimiento de tierras factibles que se encuentren debajo de la napa freática, a ser extraídas de forma manual. Están considerados: arenas, suelos arcillo – limosos, tierras de cultivos, materiales sueltos (areno – limosos y/o arcillosos). Es necesario realizar el drenaje del agua freática mediante un sistema de bombeo, en el área donde se requiera. El agua deberá ser expulsada en su totalidad, con la finalidad que el fondo de la excavación quede limpio y sin acumulación de agua.

El contratista tomará todas las medidas necesarias para asegurar que el agua proveniente del bombeo sea derivada o encausada hacia una corriente de agua superficial, cuidando que no produzca aniegos ni inundaciones en las vías ni en las instalaciones vecinas.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material excavado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cúbicos (M3) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.05.01.02.02. REFINE, NIVELACIÓN Y COMPACTACIÓN DE FONDO

Descripción

Esta partida se refiere a la nivelación de la zona donde irán emplazadas las estructuras, esta zona debe quedar sin montículos que ejerzan esfuerzos en las estructuras. Para la tarea de

compactación de existir se estima capas como máximo de 20 cm. de terreno apto para ser compactado, el material empleado deberá estar libre de piedras mayores de 3".

Unidad de Medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de material nivelado y compactado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.05.01.02.03. ELIMINACIÓN DE MATERIAL EXCEDENTE

Descripción

Se refiere a la eliminación del material que se obtenga del producto de la excavación, este deberá ser colocado en un lugar donde no impida realizar los trabajos posteriores de la obra. Se debe buscar botaderos que no afecten al ambiente.

Unidad de Medida

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material eliminado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.05.01.03. OBRAS DE CONCRETO SIMPLE

02.05.01.02.04. CONCRETO F'C=175Kg/cm2, SIN MEZCLADORA

Descripción

La obra de concreto se refieren a todas aquellas ejecutadas con una mezcla de cemento, material inerte y agua, la cual deberá ser dosificada según las proporciones indicadas a fin de obtener un concreto de las Resistencias Indicadas y de acuerdo a las condiciones necesarias de cada elemento de la estructura.

Unidad de Medida

Se considerará como volumen de concreto (m3) aquél que se deposite en los encofrados siguiendo estrictamente los lineamentos de los planos.

Forma de pago

El pago de las diferentes resistencias del concreto se hará en base de precio unitario por metro cúbico (m3) de concreto colocado y aprobado por el supervisor. Dicho precio unitario incluirá el costo por mano de obra, materiales y equipo necesario para la realización de estas partidas.

02.03.03.01. ENCOFRADO Y DESENCOFRADO NORMAL

Descripción

Se define como encofrado a la forma empleada para moldear los elementos de concreto. Los encofrados tendrán una resistencia adecuada para soportar con seguridad las cargas provenientes de su peso propio y/o empuje del concreto que reciba.

Unidad de Medida

Se considera como área de encofrado a la superficie de la estructura que será cubierta directamente por dicho encofrado y será medido en metros cuadrados (m2).

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.05.01.04. REVOQUES, ENLUCIDOS Y MOLDURAS

02.05.01.04.01. TARRAJEO EN INTERIORES Y EXTERIORES CON MORTERO 1:5 X 1.5cm

Descripción

Comprende trabajos de acabados factibles de realizar en muros, losas superiores y otros elementos, salvo indicaciones en paramento interiores o exteriores, etc. Durante el proceso constructivo deberá tomarse en cuenta todas las precauciones necesarias para no causar daño a los revoques terminados.

Todos los revoques y vestiduras serán terminados con nitidez en superficies planas y ajustando los perfiles a las medidas terminadas, indicadas en los planos.

La mano de obra y los materiales necesarios deberán ser tales que garanticen la buena ejecución de los revoques de acuerdo al proyecto. El revoque será ejecutado, previa limpieza y humedecimiento de las superficies donde debe ser aplicado. Luego de desencofrar las estructuras se aplicará una capa fina de mortero cemento – arena en la proporción 1:5 con acabado pulido, o de acuerdo a las indicaciones en los planos. Estas mezclas se preparan en bateas de madera perfectamente limpias de todo residuo anterior.

El tarrajeo se hará con cintas de la misma mezcla, perfectamente alineadas y aplomadas aplicando las mezclas pañetando con fuerza y presionando contra los paramentos para evitar varios interiores y obtener una capa no mayor de 2.5 cm., dependiendo de la uniformidad de la superficie a trabajar. Las superficies a obtener serán planas, sin

resquebrajaduras, eflorescencias o defectos. Las instalaciones empotradas deberán colocarse a más tardar antes del inicio del tarrajeo, luego se resanará la superficie dejándola perfectamente al ras sin que ninguna deformidad marque el lugar en que ha sido picada la pared para este trabajo. La arena para el mortero deberá ser limpia, exenta de sales nocivas y material orgánico, asimismo no deberá tener arcilla con exceso de 4%, la mezcla final del mortero debe zarandearse esto por uniformidad. El tarrajeo de cemento pulido llevará el mismo tratamiento anterior, espolvoreando al final cemento puro.

Unidad de Medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de área trabajada.

Forma de Pago

El pago se hará en Metro Cuadrado (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.05.01.05. VÁLVULAS Y ACESSORIOS

02.05.01.05.01. VÁLVULA COMPUERTA DE ½" + ACESSORIOS
02.05.01.05.02. VÁLVULA COMPUERTA DE 3/4" + ACESSORIOS
02.05.01.05.03. VÁLVULA COMPUERTA DE 1 ¼" + ACESSORIOS

Descripción

Consiste en la colocación de las válvulas de control al inicio de cada ramal para la controlar la red de distribución del sistema según indican los planos. Los accesorios deberán ser revisados cuidadosamente antes de instalarlas, a fin de descubrir defectos tales como: roturas, rajaduras, porosidad, etc. y se verificará que estén libres de cuerpos extraños u otros. Estos se colocarán según las indicaciones de los planos, en la forma correspondiente.

<u>Unidad de Medida</u>

Su medida y costo es global (GBL)

Forma de Pago

El pago se hará de manera global (GBL) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.05.01.06. VARIOS

02.05.01.06.01. SUM E INST. TAPA SANITARIA METALICA DE 0.40x0.40mx 1/8"

Descripción

Comprende la provisión y colocación de las tapas metálicas sanitarias, indicadas en las zonas necesarias de las estructuras que conforman el sistema. Las tapas deberán ser metálicas con un espesor de 3/16" como mínimo, con bisagras del mismo material, las mismas que estarán ancladas a un parapeto o pestaña de concreto para evitar que el agua de lluvia discurra al fondo de la estructura. Las dimensiones son variables, tal como se indican en los planos.

Todas las uniones y empalmes deberán ser soldados al ras y trabados en tal forma que la unión sea invisible, debiendo proporcionar al elemento la solidez necesaria para que no se deforme, al ser ensamblado, ni cuando sea sometido a los esfuerzos de trabajo ni menos aún por su propio peso.

Todos los elementos metálicos serán recubiertos por pintura anticorrosiva a dos manos, las que serán pasadas en un intervalo mínimo de 24 horas; las superficies que van a recibir aplicaciones de pintura deberán ser limpiadas, lavadas, desoxidadas para luego colocar la pintura. Todos los mecanismos deberán ser lubricados y engrasados durante la ejecución y entrega de la obra, y durante el uso deberá continuar su mantenimiento por los usuarios.

Unidad de Medida

Su medida y costo es por Unidad (UND).

Forma de Pago

El pago se hará por unidad(UND) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.05.01.06.02. CAMA DEGRAVA MAX= 1/2"

Descripción

Material seleccionado que va encima del relleno de concreto, la cual constara de dos capas. La primera constara de grava de ½" e=0.30 m., cuya ubicación es encima del relleno de concreto, capa que está localizada en el eje de los orificios de la entrada a la caja de captación. La segunda capa consistirá de grava de ½" e=0-20 m. de un diámetro comprendido entre 2 y 3.5 mm. Inerte y durable, siendo preferentemente arena gruesa lavada, debiendo estar exento de arcilla y libre de materia orgánica.

Unidad de medida

Su medida y costo es por metro cúbico (m3).

Forma de Pago

El pago se hará por Metro Cúbicos (M3) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.05.02. VÁLVULAS DE PURGA (8 UND)

02.05.02.01. TRABAJOS PRELIMINARES

02.05.02.01.01. LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL

Descripción

La partida está referida al desbroce y limpieza de malezas y pequeños arbustos, que puedan impedir la fácil operación y construcción de las obras, así como que dificulten los trabajos de trazo, replanteo y nivelación. Los terrenos sobre los que se coloquen mampostería o revestimiento serán previamente emparejados, retirándose todo material removido débil, humedeciéndose suficientemente en el caso de que se tenga que vaciar mezcla.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cuadrados (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.05.02.01.02. TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR

Descripción

Comprende el replanteo de los planos en el terreno y nivelado fijando los ejes de referencia y las estacas de nivelación, según lo indicado en los planos.

Se considera la ejecución de todos los trabajos topográficos que se requieran para las diferentes obras durante el tiempo que dure la ejecución de éstas, siendo las mismas: levantamiento de perfiles, secciones y control de la rasante, entre otras.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.05.02.02. MOVIMIENTO DE TIERRAS

02.05.02.02.01. EXCAVACIÓN MANUAL EN TERRENO NATURAL

<u>Descripción</u>

Corresponde a todo movimiento de tierras factibles que se encuentren debajo de la napa freática, a ser extraídas de forma manual. Están considerados: arenas, suelos arcillo – limosos, tierras de cultivos, materiales sueltos (areno – limosos y/o arcillosos). Es necesario realizar el drenaje del agua freática mediante un sistema de bombeo, en el área donde se requiera. El agua deberá ser expulsada en su totalidad, con la finalidad que el fondo de la excavación quede limpio y sin acumulación de agua.

El contratista tomará todas las medidas necesarias para asegurar que el agua proveniente del bombeo sea derivada o encausada hacia una corriente de agua superficial, cuidando que no produzca aniegos ni inundaciones en las vías ni en las instalaciones vecinas.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material excavado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cúbicos (M3) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.05.02.02.02. REFINE, NIVELACIÓN Y COMPACTACIÓN DE FONDO

Descripción

Esta partida se refiere a la nivelación de la zona donde irán emplazadas las estructuras, esta zona debe quedar sin montículos que ejerzan esfuerzos en las estructuras. Para la tarea de compactación de existir se estima capas como máximo de 20 cm. de terreno apto para ser compactado, el material empleado deberá estar libre de piedras mayores de 3".

Unidad de Medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de material nivelado y compactado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.05.02.02.03. ELIMINACIÓN DE MATERIAL EXCEDENTE

Descripción

Se refiere a la eliminación del material que se obtenga del producto de la excavación, este deberá ser colocado en un lugar donde no impida realizar los trabajos posteriores de la obra. Se debe buscar botaderos que no afecten al ambiente.

Unidad de Medida

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material eliminado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.05.02.03. OBRAS DE CONCRETO SIMPLE

02.05.02.03.01. CONCRETO F'C=175Kg/cm2, SIN MEZCLADORA

Descripción

La obra de concreto se refieren a todas aquellas ejecutadas con una mezcla de cemento, material inerte y agua, la cual deberá ser dosificada según las proporciones indicadas a fin de obtener un concreto de las Resistencias Indicadas y de acuerdo a las condiciones necesarias de cada elemento de la estructura.

<u>Unidad de Medida</u>

Se considerará como volumen de concreto (m3) aquél que se deposite en los encofrados siguiendo estrictamente los lineamentos de los planos.

Forma de pago

El pago de las diferentes resistencias del concreto se hará en base de precio unitario por metro cúbico (m3) de concreto colocado y aprobado por el supervisor. Dicho precio unitario incluirá el costo por mano de obra, materiales y equipo necesario para la realización de estas partidas.

02.05.02.03.02. ENCOFRADO Y DESENCOFRADO NORMAL

Descripción

Se define como encofrado a la forma empleada para moldear los elementos de concreto. Los encofrados tendrán una resistencia adecuada para soportar con seguridad las cargas provenientes de su peso propio y/o empuje del concreto que reciba.

Unidad de Medida

Se considera como área de encofrado a la superficie de la estructura que será cubierta directamente por dicho encofrado y será medido en metros cuadrados (m2).

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.05.02.04. REVOQUES, ENLUCIDOS Y MOLDURAS

02.05.02.04.01. TARRAJEO EN INTERIORES Y EXTERIORES CON MORTERO 1:5 X 1.5cm

Descripción

Comprende trabajos de acabados factibles de realizar en muros, losas superiores y otros elementos, salvo indicaciones en paramento interiores o exteriores, etc. Durante el proceso constructivo deberá tomarse en cuenta todas las precauciones necesarias para no causar daño a los revoques terminados.

Todos los revoques y vestiduras serán terminados con nitidez en superficies planas y ajustando los perfiles a las medidas terminadas, indicadas en los planos.

La mano de obra y los materiales necesarios deberán ser tales que garanticen la buena ejecución de los revoques de acuerdo al proyecto. El revoque será ejecutado, previa limpieza y humedecimiento de las superficies donde debe ser aplicado. Luego de desencofrar las estructuras se aplicará una capa fina de mortero cemento – arena en la proporción 1:5 con acabado pulido, o de acuerdo a las indicaciones en los planos. Estas mezclas se preparan en bateas de madera perfectamente limpias de todo residuo anterior.

El tarrajeo se hará con cintas de la misma mezcla, perfectamente alineadas y aplomadas aplicando las mezclas pañetando con fuerza y presionando contra los paramentos para evitar varios interiores y obtener una capa no mayor de 2.5 cm., dependiendo de la uniformidad de la superficie a trabajar. Las superficies a obtener serán planas, sin

resquebrajaduras, eflorescencias o defectos. Las instalaciones empotradas deberán colocarse a más tardar antes del inicio del tarrajeo, luego se resanará la superficie dejándola perfectamente al ras sin que ninguna deformidad marque el lugar en que ha sido picada la pared para este trabajo. La arena para el mortero deberá ser limpia, exenta de sales nocivas y material orgánico, asimismo no deberá tener arcilla con exceso de 4%, la mezcla final del mortero debe zarandearse esto por uniformidad. El tarrajeo de cemento pulido llevará el mismo tratamiento anterior, espolvoreando al final cemento puro.

Unidad de Medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de área trabajada.

Forma de Pago

El pago se hará en Metro Cuadrado (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.05.02.05. VÁLVULAS Y ACESSORIOS

02.05.02.05.01. VÁLVULA COMPUERTA DE 1/2" + ACESSORIOS

Descripción

Consiste en la colocación de las válvulas de purga en los terminales de cada ramal para la limpia de la red de distribución del sistema según indican los planos. Los accesorios deberán ser revisados cuidadosamente antes de instalarlas, a fin de descubrir defectos tales como: roturas, rajaduras, porosidad, etc. y se verificará que estén libres de cuerpos extraños u otros. Estos se colocarán según las indicaciones de los planos, en la forma correspondiente.

<u>Unidad de Medida</u>

Su medida y costo es global (GBL)

Forma de Pago

El pago se hará de manera global (GBL) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.05.02.06. VARIOS

02.05.02.06.01. SUM E INST. TAPA SANITARIA METALICA DE 0.50x0.60mx 1/8"

Descripción

Comprende la provisión y colocación de las tapas metálicas sanitarias, indicadas en las zonas necesarias de las estructuras que conforman el sistema. Las tapas deberán ser metálicas con un espesor de 3/16" como mínimo, con bisagras del mismo material, las mismas que estarán ancladas a un parapeto o pestaña de concreto para evitar que el agua de lluvia discurra al fondo de la estructura. Las dimensiones son variables, tal como se indican en los planos.

Todas las uniones y empalmes deberán ser soldados al ras y trabados en tal forma que la unión sea invisible, debiendo proporcionar al elemento la solidez necesaria para que no se deforme, al ser ensamblado, ni cuando sea sometido a los esfuerzos de trabajo ni menos aún por su propio peso.

Todos los elementos metálicos serán recubiertos por pintura anticorrosiva a dos manos, las que serán pasadas en un intervalo mínimo de 24 horas; las superficies que van a recibir aplicaciones de pintura deberán ser limpiadas, lavadas, desoxidadas para luego colocar la pintura. Todos los mecanismos deberán ser lubricados y engrasados durante la ejecución y entrega de la obra, y durante el uso deberá continuar su mantenimiento por los usuarios.

<u>Unidad de Medida</u>

Su medida y costo es por Unidad (UND)

Forma de Pago

El pago se hará por unidad(UND) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.05.02.06.02. CAMA DEGRAVA MAX= 1/2"

Descripción

Material seleccionado que va encima del relleno de concreto, la cual constara de dos capas. La primera constara de grava de ½" e=0.30 m., cuya ubicación es encima del relleno de concreto, capa que está localizada en el eje de los orificios de la entrada a la caja de captación. La segunda capa consistirá de grava de ½" e=0-20 m. de un diámetro comprendido entre 2 y 3.5 mm. Inerte y durable, siendo preferentemente arena gruesa lavada, debiendo estar exento de arcilla y libre de materia orgánica.

Unidad de medida

Su medida y costo es por metro cúbico (m3).

Forma de Pago

El pago se hará por Metro Cúbicos (M3) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.06.0. LAVADEROS DOMICILIARIOS (68 UND)

02.06.01.0 TRABAJOS PRELIMINARES

02.06.01.01. LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL

Descripción

La partida está referida al desbroce y limpieza de malezas y pequeños arbustos, que puedan impedir la fácil operación y construcción de las obras, así como que dificulten los trabajos de trazo, replanteo y nivelación. Los terrenos sobre los que se coloquen mampostería o revestimiento serán previamente emparejados, retirándose todo material removido débil, humedeciéndose suficientemente en el caso de que se tenga que vaciar mezcla.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cuadrados (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.06.01.02. TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR

Descripción

Comprende el replanteo de los planos en el terreno y nivelado fijando los ejes de referencia y las estacas de nivelación, según lo indicado en los planos. Se considera la ejecución de todos los trabajos topográficos que se requieran para las diferentes obras durante el tiempo que dure la ejecución de éstas, siendo las mismas: levantamiento de perfiles, secciones y control de la rasante, entre otras.

<u>Unidad de medida</u>

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano

de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.06.02.0 MOVIMIENTO DE TIERRAS

02.06.02.01. EXCAVACIÓN MANUAL EN TERRENO NATURAL

Descripción

Corresponde a todo movimiento de tierras factibles que se encuentren debajo de la napa freática, a ser extraídas de forma manual. Están considerados: arenas, suelos arcillo – limosos, tierras de cultivos, materiales sueltos (areno – limosos y/o arcillosos). Es necesario realizar el drenaje del agua freática mediante un sistema de bombeo, en el área donde se requiera. El agua deberá ser expulsada en su totalidad, con la finalidad que el fondo de la excavación quede limpio y sin acumulación de agua.

El contratista tomará todas las medidas necesarias para asegurar que el agua proveniente del bombeo sea derivada o encausada hacia una corriente de agua superficial, cuidando que no produzca aniegos ni inundaciones en las vías ni en las instalaciones vecinas.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material excavado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cúbicos (M3) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.06.02.02. RELLENO CON MATERIAL PROPIO

Descripción

Los rellenos estarán constituidos por material proveniente de las excavaciones, si es apto para el efecto, o de material de desmonte libre de basuras, materias orgánicas susceptibles de descomposición, se podrá emplear piedras, cascote de concreto o material de albañilería.

Método de ejecución

El relleno se ejecutará por capas de un espesor máximo de 10 centímetros, debiendo regarse y compactarse en forma óptima hasta que alcance su máxima densidad.

Método de medición

El trabajo ejecutado se medirá en metros cúbicos (m3).

Forma de pago

La ejecución de este Ítem será pagada por metros cúbicos (m3), de material colocado, nivelado y compactado, aceptado por el supervisor.

02.06.02.03. ELIMINACIÓN DE MATERIAL EXCEDENTE

Descripción

Se refiere a la eliminación del material que se obtenga del producto de la excavación, este deberá ser colocado en un lugar donde no impida realizar los trabajos posteriores de la obra. Se debe buscar botaderos que no afecten al ambiente.

Unidad de Medida

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material eliminado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano

de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.06.03.0 OBRAS DE CONCRETO SIMPLE

02.06.03.01. CONCRETO CICLÓPEO 1:10 + 20% P.M.

Descripción

Llevarán cimientos corridos todos los muros de albañilería y serán de Concreto ciclópeo: 1:10 (Cemento - Hormigón), con 20 % de piedra mediana máx. 4", dosificación que deberá respetarse, asumiendo el dimensionamiento propuesto.

Método Constructivo

Únicamente se procederá al vaciado cuando se haya verificado la exactitud de la excavación, como producto de un correcto replanteo, el batido de estos materiales se hará utilizando mezcladora mecánica, debiendo efectuarse estas operaciones por lo mínimo durante 1 minuto por carga.

Sólo podrá emplearse agua potable o agua limpia de buena calidad, libre de impureza que pueda dañar el concreto; se humedecerá las zanjas antes de llenar los cimientos y no se colocará las piedras sin antes haber depositado una capa de concreto de por lo menos 10 cm. de espesor. Las piedras deberán quedar completamente rodeadas por la mezcla sin que se tome los extremos. Se tomará muestra de concreto de acuerdo a las Normas ASTMC. 0172.

Unidad de Medición

Se medirá por metro cúbico (m3) de concreto.

Forma de Pago

El pago como compensación de trabajo efectivo realizado será por metro cúbico (m3), de acuerdo al costo unitario considerado para el presupuesto de obra, incluye mano de obra, herramientas, materiales y todo aquello que se requiera para cumplir con lo especificado en los planos del expediente técnico del Proyecto.

02.06.04. OBRAS DE CONCRETO ARMADO

02.06.04.01. CONCRETO f'c=210 kg/cm2; SIN MEZCLADORA

Descripción

Consiste en el preparado, vaciado y vibrado del concreto en los diferentes elementos estructurales. La resistencia del concreto f´c será de 210 Kg/cm2, con una dosificación en volumen de cemento: arena gruesa: piedra chancada de ½" = 1: 2: 2, y se vaciarán en las dimensiones que indiquen los planos. Se deberá tener en cuenta la correcta preparación, vaciado y curado.

Unidad de Medida

El trabajo ejecutado se medirá por metro cúbico (m3), aprobado por el Ingeniero Supervisor, de acuerdo a lo especificado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.06.04.02. ENCOFRADO Y DESENCOFRADO

<u>Descripción</u>

Se define como encofrado a la forma empleada para moldear los elementos de concreto. Los encofrados tendrán una resistencia adecuada para soportar con seguridad las cargas provenientes de su peso propio y/o empuje del concreto que reciba. Los encofrados para superficies descubiertas serán hechos de madera laminada, planchas duras de fibra prensada, madera machihembrada, traslapada, o aparejada. Las maderas en bruto pueden ser usadas en superficies no expuestas. Los encofrados se diseñarán en obra,

construidos de tal forma que resistan el empuje del concreto al momento del vaciado, sin deformarse y capaces de recibir el peso de las estructuras mientras éstas no sean auto portantes.

Todo encofrado para volver a ser empleado no deberá presentar alabe amiento ni deformaciones y deberá ser limpiado con todo cuidado antes de ser nuevamente colocado. Los encofrados de madera serán convenientemente humedecidos antes de depositar el concreto, antes se habrá comprobado su estricta limpieza. Las superficies interiores serán adecuadamente aceitadas, engrasadas o enjabonadas para evitar la adherencia del mortero. Los encofrados serán retirados en el tiempo de manera que no se pongan en peligro la seguridad del elemento de concreto a dañar su superficie, los plazos mínimos para el desencofrado serán las siguientes:

Costados de muros que no sostengan terrenos: 24 horas

Muros que sostengan terrenos: 7 días

No se permitirá cargas que excedan el límite para el cual fueron diseñados los encofrados; asimismo no se permitirá la omisión de los puntales, salvo que esté prevista la normal resistencia sin la presencia del mismo. Esto deberá demostrarse previamente por medio de ensayos y de análisis estructural que justifique la acción.

El desencofrado deberá hacerse gradualmente, estando prohibido las acciones de golpes, forzar o causar trepidación. Los encofrados y puntales deben permanecer hasta que el concreto adquiera la resistencia suficiente para soportar con seguridad las cargas y evitar la ocurrencia de deflexiones permanentes no previstas, así como para resistir daños mecánicos tales como resquebrajaduras, fracturas, hendiduras o grietas. Jugará papel importante la experiencia del Contratista, el cual por medio de la aprobación del Ingeniero Supervisor procederá al desencofrado.

<u>Unidad de Medida</u>

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de área trabajada.

Forma de Pago

El pago se hará en Metro Cuadrado (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.06.04.03. ACERO CORRUGADOfy=4200 kg/cm2 GRADO 60

Descripción

Esta partida consiste en la habilitación, armado y colocación de los refuerzos de acero en zapatas, columnas, vigas y otros elementos estructurales el acero corrugado será de fy = 4200 Kg/cm2.

Unidad de Medida

El trabajo ejecutado se medirá por kilogramo (Kg), aprobado por el Ingeniero Supervisor, de acuerdo a lo especificado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

02.06.05. ALBAÑILERÍA

02.06.05.01. MURO DE LADRILLO CARAVISTA DE 18 APAREJO DE SOGA.

Descripción

Comprende en la construcción de muros con ladrillo caravista de arcilla en los lugares en donde lo indican los planos.

Características

Se utilizará ladrillo de arcilla de fabricación industrial bien quemado, los que deberán cumplir las siguientes características: resistencia a la comprensión mínima f´m = 45 Kg/cm², f´m = 135 Kg/cm²., durabilidad, superficie lisa y fina, libre de escama, de ángulos rectos, caras planas y de aristas vivas y definidas. El asentado se hará de cabeza, soga y canto según se indique en los planos.

<u>Dimensiones</u>

Exactas y constantes, dentro de lo posible, correspondiente al tipo Estándar de 10 x 14 x 24 cm. Los ladrillos no deberán presentar roturas ni rajaduras que afecten su durabilidad y resistencia, así como otros defectos que impidan ser asentados adecuadamente. No se asentarán más de 1.20 m. de altura de muro en una jornada de trabajo.

Mortero

Para el asentado de ladrillo se utilizará mortero cemento: arena en proporción 1:5, el espesor de la junta será 1.5 cm., se utilizará cemento Portland Tipo I.

Unidad de Medida

La unidad de medida será por metro cuadrado (m2).

Forma de Pago

El pago se efectuara al precio unitario por metro cuadrado (m2) y dicho pago constituirá la compensación total por la mano de obra, herramientas, equipos y materiales necesarios.

02.06.06. REVOQUES, ENLUCIDOS Y MOLDURAS

02.06.06.01. TARRAJEO CON IMPERMEABILIZANTE C:A, 1:5, DILUCIÓN IMP:AGUA, 1:13, E=1.5cm, ACABADO PULIDO

Descripción

Se respetarán las especificaciones técnicas del tarrajeo exterior, además de: Se impermeabilizarán las superficies en contacto con el agua, hasta los 10 cm. por encima del nivel del rebose. Para el enlucido impermeabilizante, se empleará SIKA en proporción 1:13 por de 1:5. Para obtener volumen mortero el compuesto impermeabilizante se mezcla el cemento y la arena, luego se añade la solución de SIKA, revolviendo hasta obtener la trabajabilidad deseada. Este preparado se empleará dentro de 3 a 4 horas desde su preparación.

El Contratista hará diseños y ensayos, los cuales deberán estar respaldados por un laboratorio competente. Los gastos que demanden dichos estudios correrán por cuenta del Contratista. Se protegerá la superficie impermeabilizada de los efectos de desecación rápida por los rayos del sol; por ejemplo el curado con agua se hará durante 4 días seguidos.

Unidad de medida

Su medida y costo es por metro cuadrado (m2) de área trabajada.

Forma de Pago

El pago se hará en Metro Cuadrado (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.06.06.02. TARRAJEO EN MUROS INT. Y EXTE.; C:A 1:2, e=1.5cm

Descripción

Comprende trabajos de acabados factibles de realizar en muros, losas superiores y otros elementos, salvo indicaciones en paramento interiores o exteriores, etc. Durante el proceso constructivo deberá tomarse en cuenta todas las precauciones necesarias para no causar

daño a los revoques terminados. Todos los revoques y vestiduras serán terminados con nitidez en superficies planas y ajustando los perfiles a las medidas terminadas, indicadas en los planos.

La mano de obra y los materiales necesarios deberán ser tales que garanticen la buena ejecución de los revoques de acuerdo al proyecto. El revoque será ejecutado, previa limpieza y humedecimiento de las superficies donde debe ser aplicado. Luego de desencofrar las estructuras se aplicará una capa fina de mortero cemento – arena en la proporción 1:2 con acabado pulido, o de acuerdo a las indicaciones en los planos. Estas mezclas se preparan en bateas de madera perfectamente limpias de todo residuo anterior.

El tarrajeo se hará con cintas de la misma mezcla, perfectamente alineadas y aplomadas aplicando las mezclas pañeteando con fuerza y presionando contra los paramentos para evitar varios interiores y obtener una capa no mayor de 2.5 cm., dependiendo de la uniformidad de la superficie a trabajar. Las superficies a obtener serán planas, sin resquebrajaduras, eflorescencias o defectos.

Las instalaciones empotradas deberán colocarse a más tardar antes del inicio del tarrajeo, luego se resanará la superficie dejándola perfectamente al ras sin que ninguna deformidad marque el lugar en que ha sido picada la pared para este trabajo. La arena para el mortero deberá ser limpia, exenta de sales nocivas y material orgánico, asimismo no deberá tener arcilla con exceso de 4%, la mezcla final del mortero debe zarandearse esto por uniformidad. El tarrajeo de cemento pulido llevará el mismo tratamiento anterior, espolvoreando al final cemento puro.

<u>Unidad de Medida</u>

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de área trabajada.

Forma de Pago

El pago se hará en Metro Cuadrado (m2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra,

materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

02.06.07. ACCESORIO

02.06.07.01. ACCESORIO DE DESAGUE DE LAVADERO

<u>Descripción</u>

Comprende a la instalación de los accesorios para el lavatorio, tales como: tubería de 1/2", codo PVC 1/2"x90°, tee de 1/2", válvula compuerta de bronce de 1/2" y grifo de F°G° de 1/2", debidamente embonadas con cinta teflón y pegamento PVC dejándolo reposar por 30 minutos antes de que fluya agua.

Método de Medición

La medición se realizara por UNIDAD (Und.)

Forma de Pago

Esta partida será pagada por UNIDAD (Und), de acuerdo al precio unitario indicado en el presupuesto de la obra para el presente trabajo, entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación completa por toda mano de obra, equipo, herramientas y por imprevistos.

03.00.0. SISTEMA DE SANEAMIENTO

03.01.0. UBS CON ARRASTRE HIDRAÚLICO (70 UND)

03.01.01. OBRAS PRELIMINARES

03.01.01.01. LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL

Descripción

La partida está referida al desbroce y limpieza de malezas y pequeños arbustos, que puedan impedir la fácil operación y construcción de las obras, así como que dificulten los trabajos de trazo, replanteo y nivelación. Los terrenos sobre los que se coloquen mampostería o revestimiento serán previamente emparejados, retirándose todo

material removido débil, humedeciéndose suficientemente en el caso de que se tenga que vaciar mezcla.

<u>Unidad de medida</u>

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cuadrados (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

03.01.01.02. TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR

Descripción

Comprende el replanteo de los planos en el terreno y nivelado fijando los ejes de referencia y las estacas de nivelación. Se considera la ejecución de todos los trabajos topográficos que se requieran para las diferentes obras durante el tiempo que dure la ejecución de éstas, siendo las mismas: levantamiento de perfiles, secciones y control de la rasante.

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado, en el caso de captaciones, reservorio, cámaras, cajas de válvulas, pases aéreos, piletas. En el caso de la línea de conducción y red de distribución será medido en metros lineales (m).

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cuadrados (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

03.01.02. MOVIMIENTO DE TIERRAS

03.01.02.01. EXCAVACIÓN DE ZANJAS PARA CIMIENTOS

Descripción

Corresponde a todo movimiento de tierras factibles a ser extraídas a mano. Están considerados: arenas, suelos arcillo – limosos, tierras de cultivos, materiales sueltos (areno – limosos y/o arcillosos) con gravas (proporción 50%) hasta 4" de diámetro.Las excavaciones para cimentaciones serán del tamaño exacto al diseño de las estructuras.

Para la tarea se estima capas como máximo de 20 cm.

El fondo de toda excavación para cimentación debe quedar limpio y parejo, se deberá retirar el material suelto, si el Contratista se excede en la profundidad de la excavación, no se permitirá el relleno con material suelto, lo deberá hacer con una mezcla de concreto ciclópeo concreto ciclópeo 1:12 como mínimo.

Si la resistencia fuera menor a la contemplada con el cálculo y la napa freática y sus posibles variaciones caigan dentro de la profundidad de las excavaciones, el Contratista notificará de inmediato y por escrito a la Supervisión quien resolverá lo conveniente. En el caso de que al momento de excavar se encuentre la napa a poca profundidad, previa verificación de la Supervisión se debe considerar la impermeabilización de la cimentación con asfalto líquido, así como de ser necesario el bombeo de la napa freática y en algunos casos un aditivo acelerante de la fragua del concreto de acuerdo a lo indicado en los planos y/o presupuesto.

<u>Unidad de Medida</u>

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material excavado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cúbicos (M3) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

03.01.02.02. NIVELACIÓN INTERIOR Y COMPACTACIÓN

Descripción

Esta partida se refiere a la nivelación de la zona donde irán emplazadas las estructuras, esta zona debe quedar sin montículos que ejerzan esfuerzos en las estructuras. Para la tarea de compactación de existir se estima capas como máximo de 20 cm. de terreno apto para ser compactado, el material empleado deberá estar libre de piedras mayores de 3".

Unidad de Medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de material nivelado y compactado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

03.01.02.03. ELIMINACIÓN DE MATERIAL EXCEDENTE Dp=30M

Descripción

Se refiere a la eliminación del material que se obtenga del producto de la excavación, este deberá ser colocado en un lugar donde no impida realizar los trabajos posteriores de la obra. Se debe buscar botaderos que no afecten al ambiente.

<u>Unidad de Medida</u>

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material eliminado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

03.01.02.04. AFIRMADO PARA PISOS Y CIMENTACIÓN e=0.15M

<u>Descripción</u>

Se trata de construir una capa de material compuesta por grava o piedra y finos, en forma natural o artificial, colocada sobre una superficie debidamente preparada y conforme a los alineamientos y rasantes indicados en el plano de terrazas.

Materiales

El material para el afirmado de grava o piedra consistirá de partículas duras y durables o fragmentos de piedras o grava y un rellenado de arena u otro material partido en partículas finas. La porción retenida por el tamiz N° 4 será llamada agregado grueso y la que pasa el tamiz N° 4 será llamada agregado fino.

El material compuesto para el afirmado debe estar libre de material vegetal y terrones o bolas de tierra. Presentará en lo posible granulometría continua, bien graduada.

Colocación y extendido

Todo material de la capa de afirmado será colocado en una superficie debidamente preparada y será compactado en capas de espesor máximo de 0.20 m de espesor final compactado. El material será

colocado y esparcido en una capa uniforme y sin segregaciones de tamaño hasta completar el espesor de material en estado suelto, de modo que la capa tenga, después de ser compactada, el espesor requerido. El extendido se efectuará con rastrillo de forma manual.

Mezcla

Una vez que el material de afirmado ha sido esparcido y perfilado se regará el material hasta obtener una humedad dentro del rango óptimo.

Compactación

La compactación será con plancha vibratoria, con una potencia de 7 a 10 HP hasta que se haya obtenido una superficie lisa y pareja. Durante el proceso la Supervisión tomará muestras para el control de densidad de acuerdo al método ASTM D-1556, hasta obtener los valores óptimos.

El espesor de la capa final de afirmado no debe diferir en más de 2 cm de lo indicado en planos. Inmediatamente después de la compactación final el espesor deberá medirse en uno o más puntos, a criterio de la Supervisión.

Unidad de Medición

El pago de estos trabajos se hará por metros cuadrados (m2)

Forma de pago

El pago de estos trabajos se hará por m2, cuyos precios unitarios se encuentran definidos en el presupuesto. El Supervisor velará por que esta partida se ejecute correctamente hasta su culminación.

03.01.03. OBRAS DE CONCRETO SIMPLE

03.01.03.01. CIMIENTOS CORRIDOS 1:10+30% P.G

Descripción

Llevarán cimientos corridos todos los muros de albañilería y serán de Concreto ciclópeo: 1:10 (Cemento - Hormigón), con 30 % de piedra grande máx. 6", dosificación que deberá respetarse, asumiendo el dimensionamiento propuesto.

<u>Método Constructivo</u>

Únicamente se procederá al vaciado cuando se haya verificado la exactitud de la excavación, como producto de un correcto replanteo, el batido de estos materiales se hará utilizando mezcladora mecánica, debiendo efectuarse estas operaciones por lo mínimo durante 1 minuto por carga.

Sólo podrá emplearse agua potable o agua limpia de buena calidad, libre de impureza que pueda dañar el concreto; se humedecerá las zanjas antes de llenar los cimientos y no se colocará las piedras sin antes haber depositado una capa de concreto de por lo menos 10 cm. de espesor. Las piedras deberán quedar completamente rodeadas por la mezcla sin que se tome los extremos. Se tomará muestra de concreto de acuerdo a las Normas ASTMC. 0172.

Unidad de Medición

Se medirá por metro cúbico (m3) de concreto.

Forma de Pago

El pago como compensación de trabajo efectivo realizado será por metro cúbico (m3), de acuerdo al costo unitario considerado para el presupuesto de obra, incluye mano de obra, herramientas, materiales y todo aquello que se requiera para cumplir con lo especificado en los planos del expediente técnico del Proyecto.

03.01.03.02. ENCOFRADO Y DESENCOFRADO PARA CIMIENTOS

Descripción

Se define como encofrado a la forma empleada para moldear los elementos de concreto. Los encofrados tendrán una resistencia adecuada para soportar con seguridad las cargas provenientes de su peso propio y/o empuje del concreto que reciba.

Unidad de Medida

Se considera como área de encofrado a la superficie de la estructura que será cubierta directamente por dicho encofrado y será medido en metros cuadrados (m2).

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

03.01.03.03. SOBRECIMIENTOS MEZCLA C:H 1:8 + 25% P.M.

Descripción

Comprende en la colocación del concreto para el sobrecimiento, luego de haber vaciado el cimiento o viga riostra de acuerdo a niveles indicados en los planos, en el sobre cimiento las columnas estarán enlazadas con las vigas riostra.

Método Constructivo

Luego de haberse encofrado con las dimensiones y niveles que se establecen en los planos, se procederá a vaciar el concreto con la dosificación 1:8 + el 25% de piedra mediana, para ello el concreto deberá previamente prepararse con materiales cemento hormigón en la proporciones ya indicadas, el hormigón será de río y limpio, al igual que la piedra deberá ser dura y no esponjosa, el Supervisor autorizará el vaciado del concreto previa verificación de la preparación y dosificación del concreto.

<u>Unidad de Medida</u>

Se medirá por metro cúbico (m3) de concreto.

Forma de Pago

El pago de estos trabajos se hará por m3 de concreto, cuyos precios unitarios se encuentran definidos en el presupuesto.

03.01.03.04. CONCRETO F'C=175 Kg/cm2 EN PISOS PULIDO Y COLOREADO H=0.10M

Descripción

La obra de concreto se refieren a todas aquellas ejecutadas con una mezcla de cemento, material inerte y agua, la cual deberá ser dosificada según las proporciones indicadas a fin de obtener un concreto de las Resistencias Indicadas y de acuerdo a las condiciones necesarias de cada elemento de la estructura.

Unidad de Medida

Se considerará como volumen de concreto (m2) aquél que se deposite en los encofrados siguiendo estrictamente los lineamentos de los planos.

Forma de pago

El pago de las diferentes resistencias del concreto se hará en base de precio unitario por metro cuadrado (m2) de concreto colocado y aprobado por el supervisor. Dicho precio unitario incluirá el costo por mano de obra, materiales y equipo necesario para la realización de estas partidas.

03.01.03.05. ENCOFRADO Y DESENCOFRADO

Descripción

Se define como encofrado a la forma empleada para moldear los elementos de concreto. Los encofrados tendrán una resistencia

adecuada para soportar con seguridad las cargas provenientes de su peso propio y/o empuje del concreto que reciba.

Unidad de Medida

Se considera como área de encofrado a la superficie de la estructura que será cubierta directamente por dicho encofrado y será medido en metros cuadrados (m2).

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

03.01.03.06. CONCRETO F'C=175 Kg/cm2 EN VEREDA PULIDO Y COLOREADO H=0.10M

Descripción

La obra de concreto se refieren a todas aquellas ejecutadas con una mezcla de cemento, material inerte y agua, la cual deberá ser dosificada según las proporciones indicadas a fin de obtener un concreto de las Resistencias Indicadas y de acuerdo a las condiciones necesarias de cada elemento de la estructura.

<u>Unidad de Medida</u>

Se considerará como volumen de concreto (m2) aquél que se deposite en los encofrados siguiendo estrictamente los lineamentos de los planos.

Forma de pago

El pago de las diferentes resistencias del concreto se hará en base de precio unitario por metro cuadrado (m2) de concreto colocado y aprobado por el supervisor. Dicho precio unitario incluirá el costo por

mano de obra, materiales y equipo necesario para la realización de estas partidas.

03.01.04. OBRAS DE CONCRETO ARMADO

03.01.04.1.COLUMNAS

03.01.04.01.01. CONCRETO f'c=210 kg/cm2; EN COLUMNAS

Descripción

Consiste en el preparado, vaciado y vibrado del concreto en los diferentes elementos estructurales. La resistencia del concreto f´c será de 210 Kg/cm2, con una dosificación en volumen de cemento: arena gruesa: piedra chancada de ½" = 1: 2: 2, y se vaciarán en las dimensiones que indiquen los planos. Se deberá tener en cuenta la correcta preparación, vaciado y curado.

<u>Unidad de Medida</u>

El trabajo ejecutado se medirá por metro cúbico (m3), aprobado por el Ingeniero Supervisor, de acuerdo a lo especificado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

03.01.04.01.02. ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE COLUMNAS

Descripción

Se define como encofrado a la forma empleada para moldear los elementos de concreto. Los encofrados tendrán una resistencia adecuada para soportar con seguridad las cargas provenientes de su peso propio y/o empuje del concreto que reciba.

Unidad de Medida

Se considera como área de encofrado a la superficie de la estructura que será cubierta directamente por dicho encofrado y será medido en metros cuadrados (m2).

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

03.01.04.01.03. ACERO fy=4200 kg/cm2 PARA COLUMNAS

Descripción

Esta partida consiste en la habilitación, armado y colocación de los refuerzos de acero en zapatas, columnas, vigas y otros elementos estructurales el acero corrugado será de fy = 4200 Kg/cm2.

Unidad de Medida

El trabajo ejecutado se medirá por kilogramo (Kg), aprobado por el Ingeniero Supervisor, de acuerdo a lo especificado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

03.01.04.02.VIGAS

03.01.04.02.01. CONCRETO f'c=210 kg/cm2; PARA VIGAS

Descripción

Consiste en el preparado, vaciado y vibrado del concreto en los diferentes elementos estructurales. La resistencia del concreto f'c

será de 210 Kg/cm2, con una dosificación en volumen de cemento: arena gruesa: piedra chancada de ½" = 1: 2: 2, y se vaciarán en las dimensiones que indiquen los planos. Se deberá tener en cuenta la correcta preparación, vaciado y curado.

<u>Unidad de Medida</u>

El trabajo ejecutado se medirá por metro cúbico (m3), aprobado por el Ingeniero Supervisor, de acuerdo a lo especificado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

03.01.04.02.02. ENCOFRADO Y DESENCOFRADO PARA VIGAS

Descripción

Se define como encofrado a la forma empleada para moldear los elementos de concreto. Los encofrados tendrán una resistencia adecuada para soportar con seguridad las cargas provenientes de su peso propio y/o empuje del concreto que reciba.

<u>Unidad de Medida</u>

Se considera como área de encofrado a la superficie de la estructura que será cubierta directamente por dicho encofrado y será medido en metros cuadrados (m2).

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

03.01.04.02.03. ACERO fy=4200 kg/cm2 PARA VIGAS

Descripción

Esta partida consiste en la habilitación, armado y colocación de los refuerzos de acero en zapatas, columnas, vigas y otros elementos estructurales el acero corrugado será de fy = 4200 Kg/cm2.

Unidad de Medida

El trabajo ejecutado se medirá por kilogramo (Kg), aprobado por el Ingeniero Supervisor, de acuerdo a lo especificado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

03.01.05. ESTRUCTURA DE MADERA

03.01.05.01. CORREAS DE MADERA 2"X2"X11"

Descripción

Se refiere a los trabajos de colocación de correas de madera de 2"x2"x11", los cuales deberán ser colocados de acuerdo a la indicación de los planos. Constituyen la estructura del techo de la caseta.

Forma de Medición

Este trabajo será medido por unidad (und).

Forma De Pago

Dicha partida será pagada por unidad, según el precio unitario que figura en el presupuesto, en el cual se considera el pago de mano de obra y herramientas.

03.01.05.02. VIGUETAS DE MADERA 2"X3"X11"

<u>Descripción</u>

Se refiere a los trabajos de colocación de correas de madera de 2"x3"x11", los cuales deberán ser colocados de acuerdo a la indicación de los planos. Constituyen la estructura del techo de la caseta.

Forma de Medición

Este trabajo será medido por unidad (und).

Forma De Pago

Dicha partida será pagada por unidad, según el precio unitario que figura en el presupuesto, en el cual se considera el pago de mano de obra y herramientas.

03.01.05.03. TECHO DE FIBROCEMENTO DE 3.05x1.10x4.00mm

Descripción

Se refiere a los trabajos de colocación de planchas de fibraforte de 3.05x1.10x4.00mm como cobertura de las unidades básicas de saneamiento, las cuales deberán ser colocados de acuerdo a la indicación de los planos.

Unidad de Medición

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2).

Forma De Pago

Dicha partida será pagada por metro cuadrado, según el precio unitario que figura en el presupuesto, en el cual se considera el pago de mano de obra y herramientas.

03.01.06. MUROS Y TABIQUES

03.01.06.01. MURO DE LADRILLO CARAVISTA APAREJO DE SOGA

Descripción

Comprende en la construcción de muros con ladrillo caravista en los lugares en donde lo indican los planos.

Características.-

Se utilizará ladrillo de arcilla de fabricación industrial bien quemado, los que deberán cumplir las siguientes características: resistencia a la comprensión mínima f´m = 45 Kg/cm², f´m = 135 Kg/cm²., durabilidad, superficie lisa y fina, libre de escama, de ángulos rectos, caras planas y de aristas vivas y definidas. El asentado se hará de cabeza, soga y canto según se indique en los planos.

Dimensiones.-

Exactas y constantes, dentro de lo posible, correspondiente al tipo Estándar de 10 x 14 x 24 cm. Los ladrillos no deberán presentar roturas ni rajaduras que afecten su durabilidad y resistencia, así como otros defectos que impidan ser asentados adecuadamente. No se asentarán más de 1.20 m. de altura de muro en una jornada de trabajo.

Mortero.-

Para el asentado de ladrillo se utilizará mortero cemento: arena en proporción 1:5, el espesor de la junta será 1.5 cm., se utilizará cemento Portland Tipo I.

Método de Medición

La unidad de medida será por metro cuadrado (m2).

Bases de Pago

El pago se efectuara al precio unitario por metro cuadrado (m2) y dicho pago constituirá la compensación total por la mano de obra, herramientas, equipos y materiales necesarios.

03.01.07. TARRAJEOS

03.01.07.01. TARRAJEO EN MUROS INTERIORES

Definición

Consiste en la aplicación de morteros o pastas, en una o más capas sobre la superficie interior de los muros, con el fin de vestir y formar una superficie de protección, obteniendo un mejor aspecto de los mismos.

Descripción:

Comprende los trabajos de acabados factibles de realizar en muros, los cuales tendrán un recubrimiento en su cara externa de mortero Cemento:Arena 1:5, 1.5 cm. de espesor.

MATERIALES:

Se utilizarán cemento, arena fina y agua en las proporciones indicadas.

HERRAMIENTAS:

Se utilizará badilejo, plancha de batir y pulir, regla, plomada, etc.

Método de construcción:

Se colocara un recubrimiento de mortero cemento arena 1:5 (1 bolsa de cemento y 6.5 latas de arena fina) con un espesor de 1.5 cm., sobre una primera capa, llamada pañeteo para permitir una adecuada adherencia entre el mortero y la superficie, en la cual se ejecuta previamente las cintas o maestras encima de las cuales se corre una regla, luego cuando el pañeteo haya endurecido se aplica la segunda capa, para obtener una superficie plana y acabada, pulido con una plancha de madera o PVC.

Unidad de Medición

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2).

Forma De Pago

Dicha partida será pagada por metro cuadrado, según el precio unitario que figura en el presupuesto, en el cual se considera el pago de mano de obra y herramientas.

03.01.07.02. TARRAJEO DE SUPERFCIE DE COLUMNAS CON C:A 1:5

Descripción:

Esta sección comprende trabajos de acabados factibles de realizarse en Vigas y Columnas, en la proporción del mortero Cemento: Arena Fina 1:5, considerando que el cemento será el tipo I. Todos los revoques y vestiduras serán terminados con nitidez y ajustándose los perfiles a las medidas terminadas indicadas en los planos. Antes de aplicar este mortero se limpiarán y humedecerán las superficies. Para conseguir superficies debidamente planas, el tarrajeo se hará con cintas de la misma mezcla, perfectamente alineadas y aplomadas.

<u>Medición</u>

La Unidad de medida se hará por m2 de tarrajeo de columnas y vigas de manera independiente.

Forma de pago

El pago de este trabajo será efectuado sobre la base del precio unitario de la propuesta aceptada. Este precio incluye la compensación por herramientas, equipo, mano de obra y leyes Sociales de trabajo.

03.01.07.03. TARRAJEO EN SUPERFICIE DE VIGAS CON C:A

Descripción:

Esta sección comprende trabajos de acabados factibles de realizarse en Vigas y Columnas, en la proporción del mortero Cemento: Arena Fina 1:5, considerando que el cemento será el tipo I. Todos los revoques y vestiduras serán terminados con nitidez y ajustándose los perfiles a las medidas terminadas indicadas en los planos. Antes de

aplicar este mortero se limpiarán y humedecerán las superficies. Para conseguir superficies debidamente planas, el tarrajeo se hará con cintas de la misma mezcla, perfectamente alineadas y aplomadas.

Medición

La Unidad de medida se hará por m2 de tarrajeo de columnas y vigas de manera independiente.

Forma de pago

El pago de este trabajo será efectuado sobre la base del precio unitario de la propuesta aceptada. Este precio incluye la compensación por herramientas, equipo, mano de obra y leyes Sociales de trabajo.

03.01.07.04. VESTIDURA DE DERRAMES EN PUERTAS, VENTANAS Y VANOS C:A 1:5

Descripción

Todos los revoques y vestiduras, serán terminados con nitidez en superficies planas y ajustándose los perfiles a las medidas terminadas, indicadas en los planos. La mano de obra y los materiales necesarios deberán ser tales que garanticen la buena ejecución de los revoques de acuerdo al proyecto arquitectónico. La mezcla de mortero será 1:5. La superficie deberá estar perfectamente limpia de todo residuo anterior.

Forma de medicion:

Este método de medición será por metro lineal (ml).

Forma de pago:

El pago se hará cuantificando el metrado parcial o total, aprobado por la Inspección, multiplicado por el precio unitario del presupuesto.

03.01.08. ZOCALOS

03.01.08.01. ZOCALO DE CEMENTO PULIDO Y COLOREADO H=1.20-1.80m

Descripción

Los zócalos de cemento pulido y coloreado consistirán en un revoque, ejecutado con mortero de cemento y arena en proporción 1:2. Tendrán la altura indicada en planos, y se separarán de los revoques de los muros por una bruña. Se construirán aplomados con los muros . Si no se señala otras características en planos, serán de 1.5 cm. de espesor sobre el paramento acabado del muro . Los contrazócalos de acabado pulido, recibirán un espolvoreo final de cemento puro.

Método de Medición

La unidad de medida será el metro cuadrado (m2).

Bases de Pago

El área medida en la forma antes descrita será pagada al precio unitario del contrato por metro cuadrado (m2); entendiéndose que dicho precio y pago constituirá compensación total por toda la mano de obra, incluyendo las leyes sociales, materiales y cualquier actividad o suministro necesario para la ejecución del trabajo.

03.01.09. CONTRAZOCALOS

03.01.09.01. CONTRAZOCALO CEMENTO FROTACHADO H=20 cm, e=1.5cm, C:A=1:2

Descripción

Los contrazócalos de cemento consistirán en un revoque, ejecutado con mortero de cemento y arena en proporción 1:2. Tendrán la altura indicada en planos, y se separarán de los revoques de los muros por una bruña. Se construirán aplomados con los muros . Si no se señala otras características en planos, serán de 1.5 cm. de espesor sobre el paramento acabado del muro . Los contrazócalos de acabado pulido, recibirán un espolvoreo final de cemento puro.

Método de Medición

La unidad de medida será el metro cuadrado (m2).

Bases de Pago

El área medida en la forma antes descrita será pagada al precio unitario del contrato por metro cuadrado (m2); entendiéndose que dicho precio y pago constituirá compensación total por toda la mano de obra, incluyendo las leyes sociales, materiales y cualquier actividad o suministro necesario para la ejecución del trabajo.

03.01.10. CARPITENRIA DE MADERA

03.01.10.01. PUERTA CONTRAPLACADA PARA UBS DE 2.00X0.75M (INCL. MARCO, CERRAJERIA PINTURA E INST.)

Descripción.

Esta partida consiste en la elaboración y colocación de las puertas contraplacadas, ubicadas en las unidades básicas de saneamiento. Todos los elementos de carpintería se ceñirán exactamente a las medidas indicadas en los planos. Las piezas serán ensambladas, entregadas y coladas. El trabajo de carpintería se entregará lijado hasta un pulido fino susceptible de recibir el tratamiento final. El espesor de las hojas será de 2". Los marcos detallados se colocarán entornillados sobre los tarugos que se insertarán previamente en la albañilería. Todos los elementos de madera serán cuidadosamente protegidos de golpes, abolladuras o manchas, hasta la entrega de la obra, siendo de responsabilidad del contratista el cambio de piezas dañadas por la falta de tales cuidados.

<u>Medición</u>

La Unidad de medida se hará por unidad (und) de puertas habilitadas y colocadas.

Forma de pago

El pago de este trabajo será efectuado sobre la base del precio unitario de la propuesta aceptada. Este precio incluye la compensación por herramientas, equipo, mano de obra y leyes Sociales de trabajo.

03.01.10.02. VENTANAS PARA UBS DE 0.40X0.75M (INCLUYE MARCO, CERRAJERIA PINTURA E INSTALACIÓN)

Descripción.

Esta partida comprende la elaboración y colocación de ventanas de madera. Las piezas serán ensambladas, entregadas y coladas. En la superficie a la vista, los tornillos y clavos quedarán con la cabeza perdida, entarugándose las depresiones resultantes. El trabajo de carpintería se entregará lijado hasta un pulido fino susceptible de recibir el tratamiento final. La fijación de las Ventanas y molduras de marcos no se llevará a cabo hasta que se haya concluido el trabajo de revoques del ambiente. Ningún elemento de madera será colocado en obra sin la aprobación previa del supervisor.

Medición

La Unidad de medida se hará por unidad (und) de ventana habilitada y colocadas.

Forma de pago

El pago de este trabajo será efectuado sobre la base del precio unitario de la propuesta aceptada. Este precio incluye la compensación por herramientas, equipo, mano de obra y leyes Sociales de trabajo.

03.01.11. VIDRIOS

03.01.11.01. VIDRIO SEMIDOBLE

Descripción

Comprende la provisión y colocación de los materiales e implementos relacionados con las superficies vidriadas, que para iluminación natural del módulo se requiera. Se instalarán en los posible después de terminados los trabajos de ambiente.

Forma de medicion:

La unidad de medida para esta partida será por pie cuadrado (p2).

Forma de pago:

El pago se efectuara de acuerdo a la valorización mensual de obra y al precio señalado en el presupuesto indicado en el Expediente Técnico, contando a la vez con la aprobación y conformidad del Ingeniero Supervisor de la Obra.

03.01.12. PINTURA

03.01.12.01. PINTURA LATEX EN MUROS EXTERIORES

03.01.12.02. PINTURA LATEX EN MUROS INTERIORES

03.01.12.03. PINTURA LATEX EN VIGAS Y COLUMNAS

Descripción

Esta partida comprende la pintura de todos los muros exteriores con pintura del tipo Latex, que sean o no de concreto expuesto y que es indique en el Cuadro de Acabados. Todos los materiales deberán ser llevados a la obra en respectivos envases originales. Los materiales que necesiten ser mezclados, los serán en la misma obra.

CALIDAD DE MATERIALES Y SISTEMA DE CONTROL DE CALIDAD

Aquellos que se adquieran listos para ser usados, deberán emplearse sin alteraciones y de conformidad con las indicaciones de los fabricantes. Los colores serán indicados por los Proyectistas.

METODO DE CONSTRUCCIÓN

Antes de comenzar la pintura se procederá a la reparación de todas las superficies, las cuales llevarán una imprimación a base de tiza, cola o imprimante embolsado que se adquiere en el mercado local, debiendo ser éste de marca conocida.

Sobre la primera mano de muros, se harán los resanes y masillados necesarios antes de la segunda mano definitiva. No se aceptarán desmanches, sino más bien otra mano de pintura del paño completo. Todas las superficies a las que se deba aplicar pintura, deberán estar secas y deberán dejarse tiempo suficiente entre manos o capas

sucesivas de pintura, a fin de permitir que éstas sequen convenientemente.

Metodos de medición

El área a pagarse será el número de metros cuadrados, medido en su posición original de acuerdo con los planos y/o indicaciones del Ingeniero Inspector.

Bases de pago

El pago se efectuará al precio unitario del presupuesto por (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá compensación completa para toda la mano de obra, equipo, herramientas y demás conceptos que completan esta partida.

03.01.13. INSTALACIONES SANITARIAS

03.01.13.01.DESAGUE

03.01.13.01.01. INODORO TANQUE BAJO BLANCO

Descripción

Inodoro de cerámica, tanque bajo, de color, clase: "A" y acción sifónica y descarga silenciosa, trampa incorporada. Tiene unas dimensiones de 635 – 360 – 350 mm. (25" x 14" x 13.5 5/4") y descarga por acción de la palanca del destanque. Las conexiones son de asbesto de bronce cromado o termoplástico para agua fría con llave angular de interrupción regulable o con desarmador, escudo cromado; los accesorios interiores de bronce, válvula de control regulable.

Metodo de medición

El cómputo se efectuará por cantidad de piezas (pza).

Bases de pago

La unidad de medida para efectos del pago es por Pieza (Pza.) de acuerdo al precio unitario contratado, entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra,

materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

03.01.13.01.02. LAVATORIO DE PARED BLANCO 1 LLAVE

Descripción

Lavatorio de color blanco de pared será de 21" x 19", esta partida incluye accesorios.

Método de medición

El cómputo se efectuará por cantidad de piezas (pza).

Bases de pago

La unidad de medida para efectos del pago es por Pieza (Pza.) de acuerdo al precio unitario contratado, entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

03.01.13.01.03. SUMINISTRO E INSTALACION DE DUCHA + KID DE ACCESORIOS (TOALLERA, JABONERA, PAPELERA, GANCHO, CORTINA INC SOPORTE)

Descripción

Se tendrán en cuenta las siguientes recomendaciones para la instalación de aparatos sanitarios (duchas, toallera, jaborena, papelera, etc)

- a) Suministrar y colocar los aparatos especificados.
- b) Al instalar la red de suministro de agua, deben dejarse los puntos de agua a las distancias horizontales y verticales indicadas por el fabricante de los artefactos o implementos sanitarios.
- c) Al instalar la red sanitaria de aguas negras, deben dejarse las bocas de desagües de los aparatos sanitarios a las distancias

- indicadas por los fabricantes de los respectivos artefactos sanitarios.
- d) Deben probarse las instalaciones de agua y desagües sanitarios, antes de forrar los pisos y paredes de los cuartos que los contendrán.
- e) Debe verificarse que los desagües no tengan obstrucción.
- f) Debe verificarse la existencia de la ventilación requerida.
- g) Debe seguirse paso a paso las instrucciones de los fabricantes para instalar cada tipo de aparato.

Método de medición

El cómputo se efectuará por cantidad de pieza (pza).

Bases de pago

La unidad de medida para efectos del pago es por pieza (pza) de acuerdo al precio unitario contratado, entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

03.01.13.01.04. SALIDAS DE PVC SAL PARA DESAGUE DE 2" 03.01.13.01.05. SALIDAS DE PVC SAL PARA DESAGUE DE 4"

Descripción

La conexión domiciliaria está formada por aquellas obras externas a la respectiva propiedad y que se extienden entre la tubería matriz y el límite de la respectiva propiedad con la vía pública, o sea hasta el extremo de salida del medidor. Los trabajos relacionados con esta especificación consisten en la realización de todas aquellas operaciones requeridas para desconectar los predios privados de la tubería existente y conectarlos con la nueva tubería matriz.

Método de medición

El cómputo se efectuará por punto (pto) de salida.

Bases de pago

La unidad de medida para efectos del pago es por punto (pto) de salida de acuerdo al precio unitario contratado, entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

03.01.13.01.06. SALIDAS DE PVC SAL PARA VENTILACION DE 4"

Descripción

La Ventilación que llegue hasta el techo de la edificación se prolongará 30 cms., sobre el nivel de la cobertura, rematando en un sombrero de ventilación del mismo material.

Medición

Se contará el número de puntos bocas de salida para ventilación.

Base de Pago

La unidad de medida para efectos del pago es por punto (Pto.)

03.01.13.01.07. TUBERÍA DE PVC SAL Ø=2" 03.01.13.01.08. TUBERÍA DE PVC SAL Ø=4"

Descripción

Las tuberías y accesorios para desagüe y ventilación en áreas techadas serán de PVC SAP – Pesado para fluidos sin presión; fabricados según Normas de ITINTEC Nº 399-003, con accesorios del mismo material. Las uniones serán espiga y campana.

CLASE PESADA						
Diámetro Nominal (ASTM)	Diámetro Exterior (m. m.)	Espesor (m. m.)	Diámetro Interior (m. m.)			
2"	54.0	1.3	51.4			
4"	105.0	1.7	111.6			

Unidad de Medida

El trabajo realizado será medido en Metro Lineal (ml) de tubería suministrada, habilitada e instalada, aprobado por el inspector residente de acuerdo a lo especificado.

Forma de Pago

Dicha partida será pagada por metro lineal de trabajo realizado y según el precio unitario que figura en el presupuesto, en el cual se considera el pago de mano de obra, materiales y herramientas.

03.01.13.01.09. SUMIDEROS DE BRONCE DE 2"

Descripción

La limpieza del ambiente de servicios higiénicos se hará por medio de recolección, por sumideros conectados a la red de desagüe, con su respectiva trampa "P. Estos sumideros se instalarán con rejillas de bronce, removible de las dimensiones indicadas en los planos.

Método de medición

La unidad de medida será por pieza (pza).

Bases de pago

La unidad de medida para efectos del pago es por pieza (pza).

03.01.13.01.10. REGISTRO DE BRONCE DE 2"

Descripción

Serán de bronce para colocarse en los tubos o conexiones con tapa roscada e irán al ras de los pisos acabados, cuando las instalaciones serán empotradas y se indiquen en el plano registro de piso. Para tuberías expuestas, los registros serán de bronce con tapa roscada "con dado" para ser accionado con una herramienta.

Método de medición

La unidad de medida será por pieza (pza).

Bases de pago

La unidad de medida para efectos del pago es por pieza (pza).

03.01.13.01.11. CAJA DE REGISTRO DE DESAGÜE 12"x24"

Descripción.

Comprende la ejecución de una caja de acuerdo al diseño mostrado en los planos. Se usarán cajas de 30 x 60cm. con marco y tapa prefabricados de concreto.

Método de medición.

La unidad de medida será por unidad (u).

Forma de pago.

El pago se hará por unidad (u) según precio unitario del contrato, entendiéndose que dicho precio y pago constituirá compensación total por toda la mano de obra, incluyendo las leyes sociales, materiales y cualquier actividad o suministro necesario para la ejecución del trabajo.

03.01.13.02.AGUA

03.01.013.02.01. SALIDA DE AGUA CON TUBERIA DE PVC-SAP 1/2"

Descripción.

Se entiende así la instalación de tubería con sus accesorios (tees, llaves, codos, etc.) de cada salida de agua, destinada a abstecer un artefacto sanitario, grifo o salida especial, hasta el límite establecido por los muros y/o válvulas que contiene el ambiente del baño y/o hasta el empalme con las montantes o la red troncal. Se instalará todas las

salidas para la alimentación de los aparatos sanitarios previstos en los planos. Las tuberías del punto de agua será de PVC, del tipo roscado, Clase 10 para una presión de trabajo de 150 lb/pulg2, siendo preferentemente de fabricación nacional y de reconocida calidad. Las salidas quedarán enrasadas en el plomo bruto de la pared y rematarán en un niple ó unión roscada.

Las alturas en las salidas a los aparatos sanitarios son las siguientes:

Lavatorio	65 cm.	sobre N.P.T.
WC Tanque bajo	30 cm.	sobre N.P.T.
Duchas	100 cm.	sobre N.P.T.
WC Tanque alto	190 cm.	sobre N.P.T.

Estas medidas no rigen si los planos respectivos indican otras. Los grifos de jardín para conectar mangueras irán en cajas de albañilería de 8" x 8" (medidas interiores) elevados 0.20cm. sobre el nivel del jardín, salvo indicación contraria en planos.

Método de medición

La unidad de medida será por punto (pto).

Forma de pago

El pago se hará por punto y precio unitario definido en el presupuesto.

03.01.13.02.02. TUBERIA PVC SAP CLASE 10 1/2"

Descripción.

Las tuberías para las redes de distribución de agua potable de ¾", ½", 1" y 1 ½", tal como se indica en los planos del proyecto, serán de policloruro de vinilo rígido; para una presión mínima de trabajo de 150 lbs/pug a 20°C, con unión de rosca fabricada de acuerdo a las normas de ITINTEC -399-001/67 - 399-002-75 - 399-019.

Procedimiento constructivo.

Las tuberías enterradas irán instaladas dentro del falso piso de concreto y las empotradas en muro se instalarán en canaletas de profundidades adecuadas al diámetro de la tubería, teniendo cuidado que en el proceso de tarrajeo queden la tubería convenientemente oculta.

La altura de salidas para los aparatos sanitarios será la siguiente:

Para inodoros tanque bajo 0.15 mts. S.N.P.T.

Lavatorio 0.55 mts S.N.P.T.

Lavadero a la pared 1.05 mts. S.N.P.T.

Método de medición.

La Unidad de medida será el metro lineal (m.), medidos longitudinalmente en todo el recorrido de la red instalada y de acuerdo a lo indicado en los planos correspondientes.

Forma de pago.

La forma de pago será en base a la verificación de la cantidad total de metros lineales instaladas, multiplicado por el costo unitario correspondiente con previa aprobación del Supervisor.

03.01.13.02.03. VALVULA DE CONTROL D=1/2"

Descripción.

Las válvulas de control en los ramales serán del tipo de VÁLVULA ESFÉRICA DE 1/2", para unión roscada y 150 lbs./pulgada de presión de trabajo. Se instalarán cajas de madera empotrado en los muros y entre dos (2) uniones universales.

Método de medición.

La unidad de medida será por metro lineal (m).

Bases de pago.

La unidad de medida para efectos del pago es por metro lineal (m).

03.01.14. INSTALACIONES ELÉCTRICAS

03.01.14.01. SALIDA PARA CENTROS DE LUZ C/INTERRUPTOR SIMPLE

Descripción.

Esta partida comprende las instalaciones eléctricas correspondientes a las salidas para los centros de luz en los techos:

- Las cajas Octagonales de salida para las luminarias y cajas de paso serán de PVC de 4" x 2 1/2" x 2 1/2" con perforaciones de 3/4".
- No se usará para luz y fuerza conductores de calibre inferior al Nº
 14 AWG.
- -No se pasará ningún conductor por los conductos, antes que las juntas y empalmes que queden dentro de las tuberías.

Todos los empalmes se ejecutarán en las cajas y serán eléctricas y mecánicamente seguros, protegidos con cinta aislante de jebe o cinta de plástico. Antes de proceder al alambrado se limpiarán y secarán los tubos y barnizarán las cajas; para facilitar el paso de los conductores. Se empleará talco, polvo o estearina, estando prohibido el uso de grasas o aceites.

<u>Medición</u>

La Cuantificación se hará por Punto Colocado

Forma de pago

El pago de este trabajo será efectuado sobre la base del precio unitario de la propuesta aceptada. Este precio incluye la compensación por herramientas, equipo, mano de obra

03.01.14.02. SALIDA PARA TOMACORRIENTE

Descripción.

- -Los Toma corrientes serán Dobles tipo Bakelita de marca Tizino.
- el Cable será Nº 12 de sección de 4mm2 por dos conductores por tubo

-Los materiales deberán ser previstas para un aislamiento no inferior a los 600 voltios.

-Todas las tuberías serán de plásticas livianas del tipo Standard Europeo Liviano SEL, salvo los indicados en planos de planta como esquema de tableros, estas tuberías deberán cumplir con los requisitos dados por el Código Eléctricos del Perú, Artículo 13-70 y características eléctricas y mecánicas que satisfagan las normas de ITINTEC.

Estas tuberías podrán ser rígidas flexibles, en estas instalaciones se aceptaran como mínimo la tubería de diámetro nominal de $\emptyset = \frac{3}{4}$ " y un máximo de 1½" con conductores del N°14 AWG. No se aceptaran más de cuatro curvas de 90° entre cajas o su equivalente, todas las curvas serán de fábrica.

-Los conductores serán continuos de caja a caja, no permitiéndose empalmarse que queden dentro de las tuberías.

-Todos los empalmes se ejecutarán en las cajas y serán eléctricas y mecánicos asegurados, protegiéndose con cinta aislante de jebe y de plástico.

- Las cajas `para Toma corrientes Serán de las características rectangulares de PVC de 4" x 2 1/4" y 1 7/8" de profundidad.

Medición

La Cuantificación se hará por Punto Colocado de tomacorriente bipolar doble.

Forma de pago

El pago de este trabajo será efectuado sobre la base del precio unitario de la propuesta aceptada. Este precio incluye la compensación por herramientas, equipo, mano de obra y leyes Sociales de trabajo.

03.01.14.03. CABLEADO thw 2.5mm2

Descripción:

Consiste en el suministro e instalación del cableado eléctrico de los circuitos conformados por conductores N2HX los cuales se ejecutaran de acuerdo al análisis de precios unitarios.

NORMAS

El suministro deberá cumplir con la edición vigente, en la fecha de la Licitación, de las siguientes Normas:

- Código Nacional de Electricidad.
- International Electrotechnical Commissions (IEC).
- Instituto de Investigación Tecnológica Industrial y de Normas Técnicas (ITINTEC)
- American Society for Testing and Materials (ASTM).
- Verband Deutcher Elektrochniker (VDE)

PROCESO DE INSTALACIÓN

En general los sistemas de alambrado deberán satisfacer los siguientes requisitos básicos:

- a) Antes de iniciar el alambrado se procederá a secar y limpiar las tuberías o canalizaciones. Para facilitar el paso de los conductores, solo se podrá emplear talco en polvo o estearina, quedando prohibido el uso de grasas o aceites.
- b) Los conductores serán continuos de buzón a buzón o de caja a caja, no permitiéndose empalmes que queden dentro de las tuberías.
- c) Todas las conexiones de los conductores de líneas de alimentación a los Tableros, se harán con grapas o con terminales de cobre, debidamente protegidos y aislados con cinta aislante de jebe tipo autovulcanizado de buena calidad en espesor igual al espesor del aislante propio del conductor y terminado con cinta aislante de plástica vinílica de buena calidad para la protección de la primera.

- d) Todos los empalmes de los conductores alimentadores o de distribución se ejecutarán en las respectivos buzones o cajas y será eléctrica y mecánicamente seguros, debiendo utilizarse empalmes especiales para los casos de cable NYY y del tipo AMP para los otros tipos de conductores debidamente protegidos y aislados con cinta aislante de jebe tipo auto vulcanizado de buena calidad en espesor igual al espesor del aislante propio del tipo de conductor y terminado con cinta aislante plástica vinílica de buena calidad para la protección de la primera.
- e) En todas las salidas para los accesorios de utilización y equipos, se dejará los conductores enrollados adecuadamente en una longitud suficiente de por lo menos0.50 y 1.50 m por cada línea o polo, para las conexiones a los accesorios de utilización o a las cajas de bornes de los equipos respectivos.

Unidad de medida:

La unidad de medida estará dada por punto (pto)

Condición de pago:

El pago se hará por punto instalado al precio unitario definido en el presupuesto, y previa aprobación del supervisor quien velará por su correcta ejecución en obra, el precio incluye el pago por materiales, mano de obra, equipos, herramientas y cualquier imprevisto necesario para la correcta instalación.

03.01.14.04. ENTUBADO PVC SEL 1/2"

Descripción

Se emplearán para la protección de los cables y serán de cloruro de polivinilo (PVC) del tipo liviano (L) de acuerdo a las normas de Indecopi:

Propiedades Físicas a 24°C:

- Peso específico 1.44 Kg/cm2
- Resistencia a la tracción 500 Kg/cm2
- Resistencia a la flexión 700/900 Kg/cm2
- Resistencia a la compresión 600/700 Kg/cm

Características técnicas:

Diámetro Nominal (mm)	Diámetro Exterior (mm)	Espesor (mm)	Largo (mt.)	Peso (Kg/tubo)
20	26.5	2.60	3.0	0.820

Método de medición

El cómputo de las tuberías será por cantidad de metros lineales, agrupados en salidas con similares características.

Condiciones de Pago:

La cantidad determinada según el método de medición, será pagada al precio unitario del contrato, dicho pago constituirá la compensación total por el costo de material, equipo, mano de obra e imprevistos necesarios para completar la partida.

03.02. INSTALACIÓN DE BIODIGESTOR AUTOLIMPIABLE (69 und.)

03.02.01. TRABAJOS PRELIMINARES

03.02.01.01. LIMPIEZA DE TERRENO MANUAL

Descripción

La partida está referida al desbroce y limpieza de malezas y pequeños arbustos, que puedan impedir la fácil operación y construcción de las obras, así como que dificulten los trabajos de trazo, replanteo y nivelación. Los terrenos sobre los que se coloquen mampostería o revestimiento serán previamente emparejados, retirándose todo

material removido débil, humedeciéndose suficientemente en el caso de que se tenga que vaciar mezcla.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cuadrados (M2) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

03.02.01.02. TRAZO Y REPLANTEO PRELIMINAR

Descripción

Comprende el replanteo de los planos en el terreno y nivelado fijando los ejes de referencia y las estacas de nivelación, según lo indicado en los planos. Se considera la ejecución de todos los trabajos topográficos que se requieran para las diferentes obras durante el tiempo que dure la ejecución de éstas, siendo las mismas: levantamiento de perfiles, secciones y control de la rasante, entre otras.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de terreno trabajado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

03.02.02. MOVIMIENTO DE TIERRAS

03.02.02.01. EXCAVACIÓN MANUAL EN TERRENO NATURAL

Descripción

Corresponde a todo movimiento de tierras factibles que se encuentren debajo de la napa freática, a ser extraídas de forma manual. Están considerados: arenas, suelos arcillo – limosos, tierras de cultivos, materiales sueltos (areno – limosos y/o arcillosos). Es necesario realizar el drenaje del agua freática mediante un sistema de bombeo, en el área donde se requiera. El agua deberá ser expulsada en su totalidad, con la finalidad que el fondo de la excavación quede limpio y sin acumulación de agua.

El contratista tomará todas las medidas necesarias para asegurar que el agua proveniente del bombeo sea derivada o encausada hacia una corriente de agua superficial, cuidando que no produzca aniegos ni inundaciones en las vías ni en las instalaciones vecinas.

Unidad de medida

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material excavado.

Forma de Pago

El pago se hará en Metros Cúbicos (M3) entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación total por la mano de obra, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para la ejecución de la partida indicada en el presupuesto.

03.02.02.02. RELLENO CON MATERIAL PROPIO

Descripción

Los rellenos estarán constituidos por material proveniente de las excavaciones, si es apto para el efecto, o de material de desmonte libre de basuras, materias orgánicas susceptibles de descomposición, se podrá emplear piedras, cascote de concreto o material de albañilería.

Método de ejecución

El relleno se ejecutará por capas de un espesor máximo de 10 centímetros, debiendo regarse y compactarse en forma óptima hasta que alcance su máxima densidad.

Método de medición

El trabajo ejecutado se medirá en metros cúbicos (m3).

Forma de pago

La ejecución de este Ítem será pagada por metros cúbicos (m3), de material colocado, nivelado y compactado, aceptado por el supervisor.

03.02.02.03. RELLENO DE POZO DE FILTRACION CON PIEDRA DE 2"-4"

Descripción

Los rellenos estarán constituidos por material de piedra de 2" a 4" de diametro que sirva de capa filtrante del terreno, y el fondo del pozo deberá quedar por lo menos 2,0 m por encima del nivel freático de las aguas subterráneas. El relleno se ejecutará por capas de un espesor de cuerdo a lo indicado en plano

Método de medición

El trabajo ejecutado se medirá en metros cúbicos (m3).

Forma de pago

La ejecución de este Ítem será pagada por metros cúbicos (m3), de material colocado, nivelado y compactado, aceptado por el supervisor.

03.02.02.04. RELLENO DE POZO DE FILTRACION CON PIEDRA DE 4"-6"

Descripción

Los rellenos estarán constituidos por material de piedra de 4" a 6" de diametro que sirva de capa filtrante del terreno, y el fondo del pozo deberá quedar por lo menos 2,0 m por encima del nivel freático de las

aguas subterráneas. El relleno se ejecutará por capas de un espesor de cuerdo a lo indicado en plano

Método de medición

El trabajo ejecutado se medirá en metros cúbicos (m3).

Forma de pago

La ejecución de este Ítem será pagada por metros cúbicos (m3), de material colocado, nivelado y compactado, aceptado por el supervisor.

03.02.02.05. RELLENO DE POZO DE FILTRACION CON PIEDRA DE 6"-8"

Descripción

Los rellenos estarán constituidos por material de piedra de 6" a 8" de diametro que sirva de capa filtrante del terreno, y el fondo del pozo deberá quedar por lo menos 2,0 m por encima del nivel freático de las aguas subterráneas. El relleno se ejecutará por capas de un espesor de cuerdo a lo indicado en plano

Método de medición

El trabajo ejecutado se medirá en metros cúbicos (m3).

Forma de pago

La ejecución de este Ítem será pagada por metros cúbicos (m3), de material colocado, nivelado y compactado, aceptado por el supervisor.

03.02.02.06. CAJA PROTECTORA DE PLÁSTICO

<u>Descripción</u>

Corresponde esta partida a la instalación de la cajas protectora de plástico, correspondiente a los pozos de infiltración para evitar el ingreso de agentes externo contaminantes al mismo.

Forma de Medición

Su medida es por metro cuadrado (m2).

Forma de Pago

Dicha partida será pagada por metro cuadrado instalado y según el precio unitario que figura en el presupuesto, en el cual se considera el pago de mano de obra, materiales y herramientas.

03.02.02.07. NIVELACION Y COMPACTACIÓN

Descripción

Esta partida se refiere a la nivelación de la zona donde irán emplazadas los pozos, esta zona debe quedar sin montículos que ejerzan esfuerzos en las estructuras. Para la tarea de compactación de existir se estima capas como máximo de 20 cm. de terreno apto para ser compactado, el material empleado deberá estar libre de piedras mayores de 3".

Unidad de Medida

Este trabajo será medido por metro cuadrado (m2) de material nivelado y compactado.

Forma de Pago

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo Leyes Sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

03.02.02.08. ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE, DP=

Descripción

Se refiere a la eliminación del material que se obtenga del producto de la excavación, este deberá ser colocado en un lugar donde no impida realizar los trabajos posteriores de la obra. Se debe buscar botaderos que no afecten al ambiente. Dicha material eliminados era almacenado en una zona considerada como botadero, la cual debe cumplir con los parámetros ambientales y deberá estar aprobado por la supervisión.

Unidad de Medida

Este trabajo será medido por metro cúbico (m3) de material eliminado.

Forma De Pago

Dicha partida será pagada por metro cúbico (m3), según el precio unitario que figura en el presupuesto, en el cual se considera el pago de mano de obra y herramientas.

03.02.03. INSTALACIÓN DE BIODIGESTOR

03.02.03.01. CONCRETO F'c = 100 kg/cm2 PARA SOLADO E=4"

Descripción

La obra de concreto se refieren a todas aquellas ejecutadas con una mezcla de cemento, material inerte y agua, la cual deberá ser dosificada según las proporciones indicadas a fin de obtener un concreto de las Resistencias Indicadas y de acuerdo a las condiciones necesarias de cada elemento de la estructura.

Unidad de Medida

Se considerará como volumen de concreto (m2) aquél que se deposite en los encofrados siguiendo estrictamente los lineamentos de los planos.

Forma de pago

El pago de las diferentes resistencias del concreto se hará en base de precio unitario por metro cuadrado (m2) de concreto colocado y aprobado por el supervisor. Dicho precio unitario incluirá el costo por mano de obra, materiales y equipo necesario para la realización de estas partidas.

03.02.03.02. SUMINISTRO Y COLOCACION DE BIODIGESTOR DE 600 LT +ACCESORIOS

Descripción

Consiste en el suministro e instalación del tanque biodigestor de 600 lt. Rotoplast Autolimpiable, con sus respectivos accesorios.

Método de Ejecución

Previa a la instalación deberá verificarse los materiales en forma cualitativa y cuantitativamente a fin de evitar problemas posteriores.

Los accesorios se colocaran una vez instalada la tubería y el propio tanque. Se deberán realizar las pruebas hidráulicas del caso antes de su uso definitivo. La ubicación donde se colocará el tanque biodigestor y sus accesorios será de acuerdo a lo que indiquen a los planos de instalaciones sanitarias.

Unidad de medida

El trabajo ejecutado se medirá en UNIDAD (Und.).

Forma de Pago

Dicha partida será pagada por Unidad instalada y según el precio unitario que figura en el presupuesto, en el cual se considera el pago de mano de obra, materiales y herramientas.

03.02.03.03. TUBERIA DE PVC SAL 2"

Descripción

Las tuberías y accesorios para desagüe y ventilación en áreas techadas serán de PVC SAP – Pesado para fluidos sin presión; fabricados según Normas de ITINTEC N° 399-003, con accesorios del mismo material. Las uniones serán espiga y campana.

CLASE PESADA

Diámetro	Diámetro	Ecnocor	Diámetro
Nominal	Exterior	Espesor	Interior
(ASTM)	(m. m.)	(m. m.)	(m. m.)
2"	54.0	1.3	51.4
4"	105.0	1.7	111.6

Unidad de Medida

El trabajo realizado será medido en Metro Lineal (ml) de tubería suministrada, habilitada e instalada, aprobado por el inspector residente de acuerdo a lo especificado.

Forma de Pago

Dicha partida será pagada por metro lineal de trabajo realizado y según el precio unitario que figura en el presupuesto, en el cual se considera el pago de mano de obra, materiales y herramientas.

03.02.03.04. CAJA DE DISTRIBUCION 12"x 24"

<u>Descripción</u>

Corresponde esta partida a la instalación de las cajas distribución de 12" x 24", con sus respectivos accesorios.

Forma de Medición

Su medida es por pieza (pza).

Forma de Pago

Dicha partida será pagada por pieza instalado y según el precio unitario que figura en el presupuesto, en el cual se considera el pago de mano de obra, materiales y herramientas.

03.02.03.05. CAJA DE REGISTRO DE LODOS

Descripción

Corresponde esta partida a la instalación de las cajas de registro de lodos, con sus respectivos accesorios.

Forma de Medición

Su medida es por unidad (und).

Forma de Pago

Dicha partida será pagada por unidad instalado y según el precio unitario que figura en el presupuesto, en el cual se considera el pago de mano de obra, materiales y herramientas.

04.00.0. FLETE

04.01. FLETE TERRESTRE

04.01.01. FLETE TERRESTRE

Descripción

En esta partida están considerados todos los pagos a realizarse por concepto de traslado de materiales y equipos a ser utilizados en la ejecución de la obra, están incluidos el flete por transporte vehicular, por acémila y otros.

Medición

Este trabajo será medido en forma Global y se considerará en Unidad (Glb).

Forma de pago.

Este trabajo será pagado unitariamente por cada transporte hasta sumar el flete total.

05.00.0. MITIGACION AMBIENTAL

05.01. MITIGACION DEL IMPACTO AMBIENTAL

Descripción:

Esta partida está referida a las acciones que se tomarán en cuenta para mitigar los impactos negativos que se generen en la ejecución de la obra.

Forma de Medición:

El trabajo ejecutado se medirá en forma global (GLB), aprobado por el Ingeniero Supervisor, de acuerdo a lo especificado.

Forma de Pago:

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo leyes sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.

06.00.0 CAPACITACIÓN

06.01. CAPACITACIÓN DE EDUCACION SANITARIA

Descripción

Los métodos de facilitación en la metodología de educación sanitaria, son los procedimientos sistemáticos que se emplean para alcanzar los objetivos en un proceso educativo. La gama de posibilidades es amplia dependiendo de diversos factores, tales como los propios objetivos que se persiguen, las condiciones y predisposición de los participantes, la disponibilidad de los materiales, la implementación técnica del facilitador, entre otras.

En el diseño del proceso educativo, el método debe caracterizarse por su coherencia, racionalidad y adecuación a la disponibilidad económica; para garantizar que el grupo objetivo y el programa de capacitación puedan alcanzar los objetivos previstos a partir de las condiciones reales de la población.

El método, siendo un factor importante en el diseño, cumple la función de vincular los objetivos propuestos con las condiciones sociales de los participantes y con la disponibilidad de las técnicas previstas; determinando coherentemente los procedimientos, materiales, contenidos, y otros aspectos complementarios.

Es a través del método, que se asegura que lo posible se traduzca en lo real, de allí la importancia de responder con suficiencia a interrogantes del tipo: con que acciones, tareas, materiales, etc., se pueden alcanzar los objetivos; cuales de estos elementos se adecuan a las condiciones de los participantes o en qué forma pueden interrelacionarse y organizarse dichas acciones.

Forma de Medición:

El trabajo ejecutado se medirá en forma global (GLB), aprobado por el Ingeniero Supervisor, de acuerdo a lo especificado.

Forma de Pago:

El pago se efectuará de acuerdo al precio unitario establecido en el presupuesto, dicho pago constituirá la compensación total por mano de obra incluyendo leyes sociales, materiales, equipos y herramientas necesarias para el trabajo a realizar.