

FACULTAD DE INGENIERÍA ESCUELA ACADÉMICO PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL

Diseño, ampliación y mejoramiento del sistema de agua potable y alcantarillado en El Mirador II, La Esperanza, Trujillo, La Libertad.

TESIS PARA OBTENER EL TÍTULO PROFESIONAL DE INGENIERO CIVIL

AUTORES

Cueva Moncada, Juan Carlos (ORCID: 0000-0002-3060-1566) Saavedra Alva, Santiago Samuel (ORCID: 0000-0003-1977-8333)

ASESOR

Mg. Meza Rivas, Jorge Luis (ORCID: 0000-0002-4258-4097)

LÍNEA DE INVESTIGACIÓN

Diseño de Investigaciones Hidráulicas y Saneamiento

TRUJILLO – PERÚ

2020

DEDICATORIAS

A DIOS por haberme permitido llegar hasta este punto y haberme dado salud para lograr mis objetivos.

A mis padres que están el cielo que siempre derraman sus bendiciones para seguir adelante y a mis hermanos por su incondicional apoyo en lo bueno y lo malo mantenido a través del tiempo.

CUEVA MONCADA, Juan Carlos.

A Dios quién supo guiarme por el buen camino ya que sin su voluntad nada se hubiera hecho, a mis padres que están el cielo que siempre derraman sus bendiciones para seguir adelante y a mi familia por el apoyo incondicional que siempre me brinda cada día.

SAAVEDRA ALVA, Santiago Samuel.

AGRADECIMIENTO

Nuestro Reconocimiento y gratitud muy especial a Nuestros asesores: Mg. Meza Rivas, Jorge Luis y al Dr. Gutiérrez Vargas, Leopoldo Marcos, por su acertado y oportuno asesoramiento para la cristalización de la presente redacción de nuestra investigación a realizarse para favorecer a una parte de la población de este sector que necesita con urgencia cubrir la necesidad básica que necesitan muchas familias en el Perú entero dando paso a una mejor calidad de vida.

PÁGINA DEL JURADO

PÁGINA DEL JURADO

DECLARATORIA DE AUTENTICIDAD

DECLARATORIA DE AUTENTICIDAD

Nosotros, Saavedra Alva, Santiago Samuel, identificado con DNI N°18837043, y Cueva Moncada, Juan Carlos, identificado con DNI N° 28066710; ambos estudiantes de la escuela profesional de Ingeniería Civil de la Facultad de Ingeniería Civil de la Universidad César Vallejo - Trujillo, a efecto de cumplir con las disposiciones vigentes en el Reglamento de Grados y Títulos de la Universidad César Vallejo, declaramos bajo juramento que nuestra tesis es de nuestra autoría y que toda la documentación, datos e información que en ella se presenta son veraces y auténticas.

En tal sentido, asumimos las responsabilidades que correspondan ante cualquier falsedad, ocultamiento u omisión tanto del contenido de la presente tesis como de la información adicional aportada, por lo cual nos sometemos a lo dispuesto en las normas académicas vigentes de la Universidad César Vallejo.

Trujillo, julio del 2019

Cueva Moncada Juan Carlos

Saavedra Alva Santiago Samue

ÍNDICE

DEDIC	ATO	RIAS	i
AGRAI	DECI	MIENTO	ii
PÁGIN	A DE	L JURADO	iv
DECLA	RAT	ORIA DE AUTENTICIDAD	V
INDICI	£		Vİ
RESUM	IEN		xi
ABSTR	ACT		xi\
l. IN	ΓROD	UCCIÓN	1
1.1.	Rea	lidad Problemática	1
1.1	.1	Aspectos Generales	1
1.2	Tral	pajos previos	
1.2	.1	Antecedentes internacionales.	13
1.2	.2	Antecedentes Nacionales.	16
1.2	.3	Antecedentes Locales	18
1.3	Teo	rias Relacionadas al Tema	20
1.3	.1	Sistema de agua potable.	20
1.3	.2	Dimensiones del diseño de saneamiento.	23
1.4	La F	Formulación del problema	29
1.5	Just	tificación.	29
1.5	.1	Justificación tecnológica.	29
1.5	.2	Justificación social	30
1.5	.3	Justificación ambiental	30
1.5	.4	Justificación económica	31
1.6	Hip	ótesis	31
1.7	Obj	etivos	31
1.7	.1	Objetivo General.	31
1.7	.2	Objetivo Específico.	31
II. MÉT	ODO		32
2.1.	Dise	eño de la Investigación	32
2.2. V	/ariabl	les y Operacionalización.	32

2.2	.1.	Variable:	32
2.2	2.	Operacionalización	32
2.3.	Pob	lación y Muestra	35
2.3	.1.	Población.	35
2.3	5.2.	Muestra.	35
2.4.	Téc	nicas e instrumentos de recolección de datos	35
2.4	.1.	Técnicas	35
2.4	.2.	Instrumentos de Recolección de Datos.	36
2.5.	Pro	cedimiento de análisis de datos	37
2.6.	Asp	ectos éticos	38
III. RESU	JLTAD	OS	39
3.1.	Lev	antamiento Topográfico	39
3.2.		Estudio de Suelo	
3.3.	Rea	lización del Diseño de Agua Potable y Alcantarillado	47
3.3		Población Actual	
3.3	3.2.	Tasa de Crecimiento	
3.3	3.3.	Dotaciones	
3.3	5.4.	Sistema proyectado de agua potable	54
3.4.	Dise	eño del sistema de agua potable	
3.4		Línea de Aducción –	
3.5.	Cálo	culos de la línea de aducción	58
3.6.	Red	de distribución	62
3.6	5.1.	Consideraciones básicas para nuestro diseño de agua potable	62
3.6	5.2.	Nivelación de terreno natural	63
3.6	5.3.	Parámetros básicos	63
3.6	5.4.	Elaboración de la nivelación de terreno	65
3.6	5.5.	Tipo de red de distribución	69
3.6	5.6.	Diseño de red de distribución	69
3.7.	Sist	ema de saneamiento	72
3.7	.1.	Criterios de diseño	73
3.7	7.2.	Diseño de la Red de Alcantarillado	74
3.7	.3.	Calculo de caudales y presión tractiva	76
3.8.	Estu	ıdio de Impacto Ambiental	79
3.8	3.1.	Alcances del EIA:	79
3.8	2	Métodos y procedimientos:	70

3.8.3.	Marco legal:	80
3.8.4.	Marco de políticas ambiental	80
3.8.5.	Descripción de la investigación	81
3.9. L	únea base ambiental:	81
3.9.1.	Clima	81
3.9.2.	Geomorfología y Topografía:	81
3.9.3.	Identificación y evaluación de impactos ambientales:	81
3.9.4.	Duración:	83
3.9.5.	Extensión o área de influencia:	83
3.9.6.	Fragilidad del medio	83
3.10.	Determinación de índices:	84
3.11.	Criterios metodológicos de análisis ambiental:	85
3.11.1	. Impactos beneficiosos:	85
3.11.2	. Impactos adversos:	86
3.12.	Plan de manejo ambiental:	88
3.13.	Plan de contingencia:	89
3.14.	Contingencia: instalación de tuberías.	90
3.15.	Contingencia: obstrucción en el ingreso del afluente al sistema	90
3.16.	Contingencia: accidentes y evacuación de accidentados	91
3.17.	Contingencia: sismos	91
3.18.	Costo beneficio	91
3.19.	COSTOS Y PRESUPUESTOS	93
IV. DISCU	USIÓN	94
v. conc	CLUSIONES	96
VI. RECO	MENDACIONES	98
VII. REFE	RENCIAS	99
ANEXOS		102
		,_
	Índice de Tablas	
CUADRO1:	ÁMBITO DEL INVESTIGACIÓN	5
CUADRO2:	ÍNDICE DE DESARROLLO HUMANO – PNUD	8
CUADRO 3	: Información de Piletas Públicas	11
CUADRO 4	: Puntos de Georreferenciación	40

Cuadro 5: Resultados de Suelos del AA. HH. El Mirador II	43
CUADRO 6: PORCENTAJE QUE PASAN LOS TAMICES	43
Cuadro 7: Resultados del Análisis de contenidos de Humedad	44
Cuadro 8: Resultado del Análisis de los límites de Atterberg	44
CUADRO 9: TIEMPOS POR ETAPAS DE INVESTIGACIÓN	48
Cuadro 10: Población Año 2019	49
Cuadro 11: Tasa de crecimiento poblacional, según distritos 1993 - 2022	49
Cuadro 12: Población de Diseño	50
Cuadro 13: Cálculo del consumo	51
Cuadro 14: Cálculo de dotación	52
CUADRO 15: VALORES ESTABLECIDOS POR LA OMS	52
CUADRO 16: VALORES ESTABLECIDOS POR EL FONDO PERÚ ALEMANA	52
CUADRO 17: COEFICIENTE DE CONSUMO	53
CUADRO 18: PARÁMETROS DE DEMANDA DE AGUA	54
Cuadro 19: Cobertura de agua	55
CUADRO 20: CUADRO GENERAL DE DEMANDAS	56
Cuadro 21: Clase de tuberías	57
Cuadro 22: Velocidad de diseño	64
CUADRO 23: PENDIENTES MÁXIMAS (%)	65
CUADRO 24: MOVIMIENTO DE TIERRA CALLE 1-A	65
CUADRO 25: MOVIMIENTO DE TIERRA CALLE 1-B	66
CUADRO 26: MOVIMIENTO DE TIERRA CALLE 2	66
CUADRO 27: MOVIMIENTO DE TIERRA CALLE 3	66
CUADRO 28: MOVIMIENTO DE TIERRA CALLE 4	67
CUADRO 29: MOVIMIENTO DE TIERRA CALLE 5	68
CUADRO 30: MOVIMIENTO DE TIERRA CALLE 6	68
CUADRO 31: CAUDAL DE APORTE POR NODO	70
CUADRO 32: RESUMEN DE DEMANDA Y COTAS	71
CUADRO 33: PRESIONES	71
Cuadro 34: de Velociodades	72
Cuadro 35: Distancia s Máximas	74

Cuadro 36: Caudal en cada tramo	76
CUADRO 37: RESUMEN DE CRITERIOS Y CALIFICACIONES	84
CUADRO 38: COSTOS Y BENEFICIOS AMBIENTALES	92
Cuadro 39: Cuadro de Costos y Presupuestos	93
Índice de gráficos	
Figura 1: Departamento La Libertad	2
Figura 2: Provincia Trujillo, Distrito La Esperanza	2
Figura 3: Distrito La Esperanza	3
Figura 4: Ubicación del AA. HH. El Mirador II	3
Figura 5: Poligonal del área de la Investigación AA. HH. El Mirador II	4
Figura 6: Vía de acceso al AA. HH. El Mirador II	7
Figura 7: Clasificación de Suelos por AASHTO	46
Figura 8: Clasificación del suelo según SUCS	47

RESUMEN

El desarrollo de la presente investigación, plantea una mejor solución ante el mal que aqueja a todo Asentamiento Humano, es por eso que dentro de la actual situación de la demanda del servicio de agua potable y alcantarillado en todo lugar desarrollándose en una área Geográfica, determinamos realizar un reto que es el de hacer un diseño del sistema de agua potable y alcantarillado.

Hoy en día en el AA HH el Mirador II, distrito La Esperanza, provincia de Trujillo, departamento La Libertad, carece de un servicio de agua potable y alcantarillado que sea eficiente, es decir que al igual que el resto de los AA. HH. que existe dentro del área territorial del distrito La Esperanza, estas son las necesidades más grandes y primordiales que existen para el beneficio y desarrollo de la población en saneamiento, convirtiéndose esto un reto a realizar, es por esto que nuestro diseño de la red de agua potable y alcantarillado va a dar paso a la eliminación de focos de contaminación latentes dentro de la población, permitiendo que esta investigación en su ejecución garantizara la salubridad de la población en esta zona. Este diseño tendrá una línea de conducción e instalación domiciliaria para agua potable de cada vivienda familiar (240 viviendas, 1 mercado y 2 iglesias adventistas), que contara con: 1,101.00 ml de tendido de tubería pvc agua C-10 SP DN 32mm inc. anillos, 611.00 ml de tendido de tubería pvc agua C-10 SP DN 48mm inc. anillos, 385.00 ml de tendido de tubería pvc agua C-10 SP DN 60mm inc. anillos, y demás accesorios complementarios como codos, tees, reducciones, válvulas de aire, de purga y compresión, suministros de medidores, etc., también se hará el saneamiento mediante una red de desagüe para las aguas servidas, con sus respectivas instalaciones domiciliarias respectivas, que contaran con: 1680.85 ml suministros e instalación de tubo pvc de (20-32)mm, 243 suministro e instalación de válvula corporation 1/2", abrazaderas, 243 cajas de registro, 38 buzones, etc., implementando una capacitación y concientización a la población beneficiaria, originando una mejor calidad de vida de los pobladores de este AA. HH., contando con una topografía que nos permite contar con los rasgos geomorfológicas de la zona, resultando ser un relieve montañoso y desigual con declives que varían desde 2 - 16% de gradiente, encontrándose pequeñas montañas empinadas con 9% de pendientes, encontrándose con una clasificación de suelos de acuerdo a SUCS: Suelo SP-Arena mal graduada y de acuerdo a AASHTO: Suelo A-3 material granular excelente a bueno como subgrado con porcentajes de finos desde 2.55% a 4.83% y con contenido de humedad de 1.50m con porcentajes de 0.55% a 1.28%. También se

ejecutara un estudio de impacto ambiental para establecer y conocer los impactos negativos

y positivos en la población por la construcción de esta gran investigación. Todo se estimó en

un Presupuesto de Inversión Total de S/. 1'256,919.85 (Un Millón Doscientos cincuenta y

seis mil novecientos diecinueve con 85/100 soles), beneficiando en su totalidad a la

población.

Se utilizara el programa CivilCad 2018 para realizar el modelamiento de la red de agua

potable y alcantarillado y también el programa WaterCAD v.16, estos programas nos darán

los conocimientos y cálculos exactos para la construcción del diseño elaborado para el

beneficio de la población, dando una alta calidad en el trabajo y ejecución de la investigación.

Palabras Clave: Diseño, ampliación y mejoramiento, agua potable, sistema de saneamiento.

xiii

ABSTRACT

The development of the present investigation, proposes a better solution to the evil that afflicts all human settlement, that is why it is within the current situation of the demand for drinking water and sewerage service in any place developed in a Geographic area, We determined to make a challenge that is to make a design of the potable water and sewerage system.

Nowadays in the AA HH the Mirador II, district La Esperanza, province of Trujillo, department La Libertad, lacks an efficient drinking water and sewerage service, that is, like the rest of the AAss. HHss that exists within the territorial area of the La Esperanza district, these are the largest and most important needs that exist for the benefit and development of the population in sanitation, becoming a replica to be carried out, which is why our network design of drinking water and sewerage will give way to the elimination of latent sources of pollution within the population, which implies that this investigation in its execution guarantees the health of the population in this area. This design will have a line of conduction and domiciliary installation for drinking water of each family home (240 homes, 1 market and 2 Adventist churches), which will have: 1,101.00 ml of water pvc pipe laying c-10 sp dn 32mm inc. rings, 611.00 ml of water pvc pipe laying c-10 sp dn 48mm inc. rings, 385.00 ml of water pvc pipe laying c-10 sp dn 60mm inc. rings, and other complementary accessories such as elbows, tees, reductions, air valves, purge and compression, meter supplies, etc., sanitation can also be carried out through a sewage network for sewage, with their respective respective home installations, which will have: 1680.85 ml supplies and installation of pvc pipe (20-32) mm, 243 supplies and installation of 1/2 "corporation valve, clamps, 243 registration boxes, 38 mailboxes, etc., implementing a training and awareness of the beneficiary population, leading to a better quality of life for the inhabitants of this AA.HH., counting on a topography that allows us to have the geomorphological features of the area, resulting in a mountainous and uneven relief with slopes that vary from 2 - 16% gradient, finding small steep mountains with 9% slopes, finding a classification of soils according to SUCS: SP-Arena soil poorly graded and according to AASHTO: Soil A-3 granular material excellent to good as subgrade with fine percentages from 2.55% to 4.83% and with moisture content of 1.50m with percentages of 0.55% to 1.28%. An environmental impact study will also be carried out to establish and know the negative and positive impacts on the population

by the construction of this great research. Everything was estimated in a Total Investment Budget of S /. 1,256,919.85 (One Million Two Hundred Fifty-Six Thousand Nine Hundred Nineteen with 85/100 sole), benefiting the entire population.

The CivilCad 2018 program will be used to perform the modeling of the potable water and sewerage network and also the WaterCAD v.16 program, these programs will give us the exact knowledge and calculations for the construction of the design developed for the benefit of the population, giving High quality work and research execution.

Keywords: Design, expansion and improvement, drinking water, sanitation system.

I. INTRODUCCIÓN.

1.1. Realidad Problemática.

La población a nivel nacional está creciendo a pasos agigantados y cada día se ve en la formación de nuevos pueblos jóvenes y/o asentamientos humanos en los sectores aledaños de las ciudades, ya sea de la Capital, como en las provincias y distritos que se encuentran dentro del ámbito territorial nacional.

En tales casos el aumento de la población en los sectores marginales de cada sitio o lugar dentro del territorio: nacional, regional y distrital; son las nuevas comunidades conformadas por habitantes migrantes de la parte sierra y selva, queriendo encontrar un lugar en donde vivir y conseguir un mejor bienestar a su familia.

En la actualidad el AA HH el Mirador II, que se encuentra ubicado en el distrito La Esperanza, tiene un servicio de agua potable muy ineficiente y precario, suministrado por una red hecho de manera empírica el cual abastece de una manera ineficaz el agua para cada vivienda familiar, de la misma manera no cuentan con red de alcantarillado para la evacuación de los desechos orgánicos originados por la población del sector, por lo cual urge realizar el diseño, ampliación y mejoramiento del sistema de agua potable y alcantarillado en El Mirador II, La Esperanza, Trujillo, La Libertad, que cumpla con las normas del Reglamento Nacional de Edificaciones y Obras de Saneamiento (OS-0.20, OS-0.30, OS-0.50, OS-0.60, OS-0.70, OS-0.80, OS-0.90), lográndose una mejor calidad de vida.

1.1.1 Aspectos Generales

Ubicación Política

La Ubicación Política de nuestra investigación, se detalla en un área que comprende el abastecimiento de agua potable que es a través del reservorio EL MIRADOR administrado por SEDALIB S.A. demostrando también el punto de empalme para la red de alcantarillado. Políticamente a la investigación a desarrollar pertenece a:

Región: La Libertad

Provincia: Trujillo

Distrito: La Esperanza

Localidad: AA. HH. El mirador II



Figura 1: Departamento La Libertad

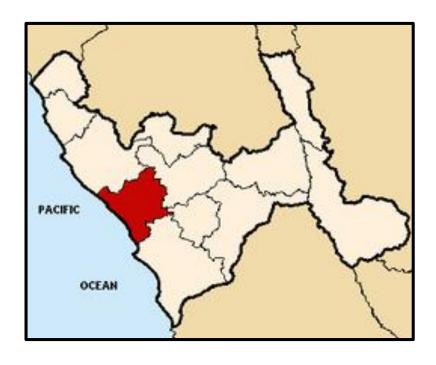


Figura 2: Provincia Trujillo, Distrito La Esperanza



Figura 3: Distrito La Esperanza

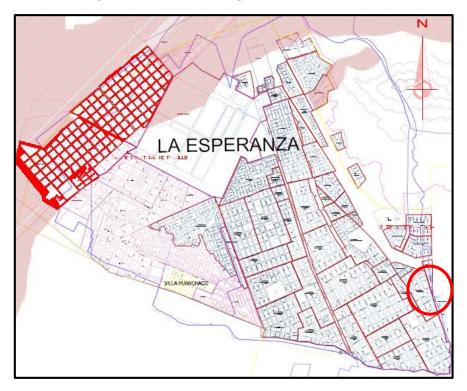


Figura 4: Ubicación del AA. HH. El Mirador II

> Ubicación Geográfica,

El área donde se va a realizar nuestra investigación se ubica en el norte de la ciudad de Trujillo, Distrito de La Esperanza, Provincia de Trujillo. El AA. HH. El Mirador II, se sitúa en las faldas del cerro La Cabra a una distancia de 7.3 km de la ciudad de Trujillo.

Su ubicación geográfica es como sigue:

Latitud Sur : 8° 6' 43.05" Longitud Oeste : 79° 3' 93.64"

El área está comprendida por la siguiente poligonal dentro de las siguientes COORDENADAS UTM.

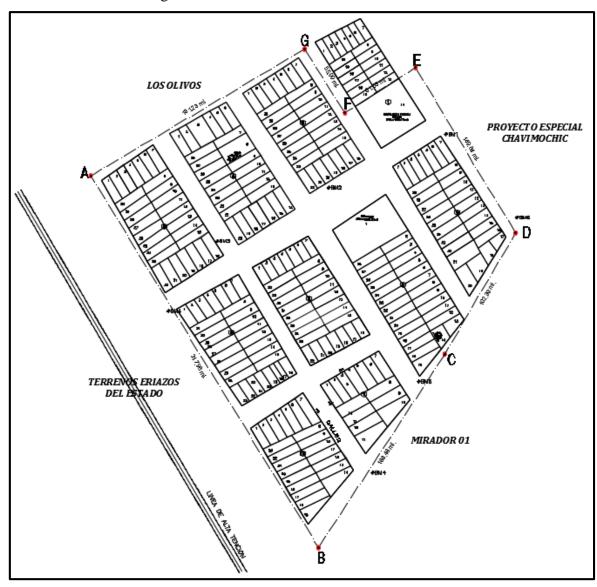


Figura 5: Poligonal del área de la Investigación AA. HH. El Mirador II

Cuadro1: Ámbito del Investigación

VÉRTICE	LADO	DIST.	ÁNGULO	ESTE	NORTE
Α	A – B	317.98	89°12'54"	715866.476	9107896.072
В	B – C	168.46	64°32'8"	716032.383	9107624.807
С	C – D	102.39	177°12'56"	716124.343	9107765.952
D	D – E	140.84	118°32'13"	716176.005	9107854.359
E	E – F	61.05	88°33'23"	716103.127	9107974.874
F	F – G	55.00	270°22'27"	716051.696	9107941.976
G	G – A	181.23	91°33'60"	716022.361	9107988.501

***** Límites

El AA. HH. El Mirador II colinda:

➤ Por el Frente: Colinda con las Avenidas: Nuevo Jerusalén y Nuevo Indoamericana, mediante una línea recta de los tramos A-B con una longitud total de 317.98 ml.

VÉRTICE	LADO	DIST.	ÁNGULO	ESTE	NORTE
A	A - B	317.98	89°12'54"	715866.476	9107896.072

➤ **Por la Derecha**: Colinda con el AA. HH. El mirador I, mediante los tramos B-C, C-D, con una longitud total de 270.85 ml.

VÉRTICE	LADO	DIST.	ÁNGULO	ESTE	NORTE
В	B-C	168.46	64°32'8"	716032.383	9107624.807
C	C – D	102.39	177°12'56"	716124.343	9107765.952

➤ **Por la Izquierda**: Colinda con AA. HH Los Olivos, mediante el tramo G-A y E-F, con una longitud total de 242.28 ml.

VÉRTICE	LADO	DIST.	ÁNGULO	ESTE	NORTE
G	G – A	181.23	91°33'60"	716022.361	9107988.501
Е	E - F	61.05	88°33'23"	716103.127	9107974.874

➤ **Por el Fondo**: Colinda con el cerro La Cabra, mediante los tramos D-E y F-G con una longitud total de 195.84 ml.

VÉRTICE	LADO	DIST.	ÁNGULO	ESTE	NORTE
D	D – E	140.84	118°32'13"	716176.005	9107854.359
F	F-G	55.00	270°22'27"	716051.696	9107941.976

- ❖ Extensión, El AA. HH. El Mirador II, se encuentra en un área rural y tiene una superficie de 59,188.216 m². El crecimiento de este AA. HH es limitado; porque, para la parte Este tiene al cerro La Cabra con pendientes de 17% en su terreno natural, por la parte sur se encuentra terrenos inestables que son de arena fina y por la parte norte se encuentra bloqueado por un pequeño cerro colindante con la zona de este sector.
- ❖ Topografía, el AA.HH. El Mirador II, presenta un relieve accidentado e irregular con pendientes de 2% 16%, las cuales son favorables para la distribución del sistema de agua potable por gravedad y nos favorece también para el sistema de alcantarillado a diseñar, estas características se presentan por lo que nuestra zona se encuentra ubicado cerca del cerro La Cabra.
- Altitud, del AA. HH. El Mirador II, está ubicado en el distrito de La Esperanza, y se encuentra entre las latitudes 176 y 180 m.s.n.m.
- ❖ El clima en la zona es cálido, seco y templado. La Temperatura oscila entre 16.9° y 27.85° y la humedad es del 77.45%, la velocidad del viento es 23.5 km/h. En esta parte del AA.HH existe la posibilidad de ser afectado las viviendas por fenómenos pluviales generadas por el Fenómeno del Niño, la inclinación del terreno desde lo más alto se puede observar que va a originar desplazamientos de lodo por su cercanía al Cerro Cabra, ya que no existe un sistema de drenaje para la evacuación de estos fenómenos generados por los ambientes naturales de la zona, teniendo una tasa de riesgo alta que afectara a la población.
- ❖ El Suelo, según la técnica de la observación en el área se aprecia que los suelos del AA. HH. El Mirador II, son suelos formados por estratos arenosos arena fina. Con una clasificación SUCS de SP (Arena mal graduada) y clasificación AASHTO material granular arena fina, con un 0.315% de finos, también se ha mejorado partes

de la zona con desmonte y tierra adaptándose con maquinarias y compactado rustico dando paso para la construcción de viviendas de manera empírica viendo en la realidad que la necesidad de una vivienda hace al poblador construir de la mejor conveniencia posible para poder adaptarse a la comodidad que da los suelos mejorados.

❖ Vías de Comunicaciones tal como se puede observar in situ, existen varias vías de acceso a la zona de la investigación; las cuales tienen: 2.68 Km tomando la Avenida José Gabriel Condorcanqui, 2.85 Km tomando la Av. Gran Chimú y 2.85 Km tomando la Avenida Nicaragua hasta la zona de la investigación. Es por eso que se tomará de referencia la ruta de 2.68 Km siendo su tramo principal la Avenida José Gabriel Condorcanqui debido a que es la más favorable en el transporte de material y traslado de maquinaria pesada por ser una vía con mayores dimensiones y mejor transitabilidad de la zona.

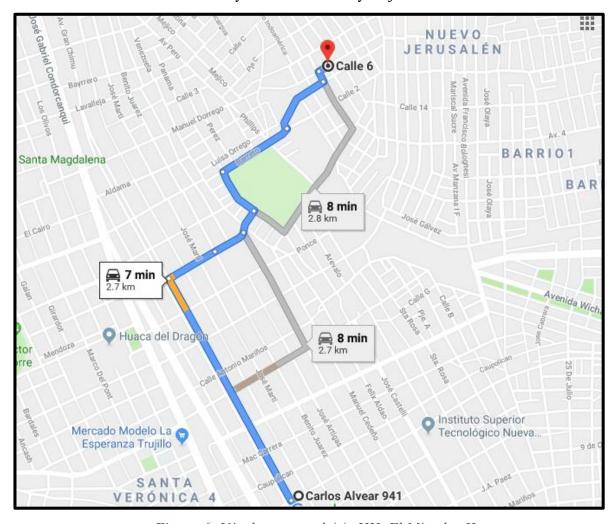


Figura 6: Vía de acceso al AA. HH. El Mirador II

- **Aspectos socioeconómicos** en nuestra área se percibe:
 - ✓ Actividades productivas generan un ingreso familiar mensual que está muy por debajo de la remuneración mínima vital. Las actividades económicas en el AA.HH. El Mirador II son comerciales (Bodegas, farmacias y mercaditos ambulatorios existentes en viviendas y lugares vacíos adaptados para mercaditos). Como referencia del ingreso estamos tomando como dato estadístico del año 2012 del PNU D el siguiente valor monetario promedio familiar per cápita es de S/. 545.75 que es muy inferior al del año 2019 en un 41.32%.

Cuadro2: Índice de Desarrollo Humano – PNUD

	Índice de Desarrollo Humano departamental, provincial y distrital 2012													
Re-Calculado según la nueva metodología, PNUD (2010)														
	D	epartamento							Poblacio	ón con	Años	de		
					Índice	e de	Esparanz	a da vida	educa	ción	Educa	ción	Ingreso f	amiliar
		Provincia	Población		Desarrollo		Esperanza de vida al nacer		Secund	daria	(Poblac	. 25 у	per cá	pita
Ubigeo		Tiovincia			Hum	ano	ai nacei		completa		mas)			
2010		Distrito	Habitantes	Rank	IDH	rank	Años	Rank	%	rank	Años	rank	N S	rank
		Distrito	Tiabitantes	Kank	IDII	Tank	Allos	Kank	70	Tank	Allos	Tank	Mes	Tank
000000	Per	rú	30,135,875.00		0.5058		74.31		67.90		9.00		696.90	
130000	La	Libertad	1,791,659.00	3	0.4652	8	75.48	7	58.50	16	8.42	11	600.10	8
130100		Trujillo	914,036.00	4	0.5742	11	77.30	32	72.20	23	10.5	7	838.90	11
130100		Trujino	914,030.00	4	0.3742	11	11.30	32	72.20	23	10.5	,	030.90	11
130105	5	La	173,063.00	28	0.5125	235	76.88	406	70.20	319	9.72	199	646.50	295
		Esperanza												

Fuente: Municipalidad Distrital de La Esperanza

❖ Aspecto de vivienda en el AA.HH. El Mirador II, son una población de 1,200 habitantes distribuidos en 240 viviendas, 1 mercado (en proyecto), 2 iglesias; de las cuales 65% es de material noble; el 35% elaborada con material de adobe y esteras con techo de eternit. La antigüedad de las viviendas está en un promedio de 12 años, siendo la vivienda más antigua con 13 años.

Servicios Públicos

- ✓ **Salud,** dentro del AA. HH El Mirador II no cuentan con una Posta Medica Estatal cercana, solo con farmacias particulares. Asimismo en todas las farmacias cuentan con personal calificado para la atención de la población. Las encuestas realizadas arrojan que el 78% de pobladores recurren a estas farmacias para tratarse de alguna enfermedad o complicación; las enfermedades más frecuentes son intestinales y diarreicas todo lo cual origina mayores gastos en salir fuera de la zona y recurrir a postas médicas que se encuentran alrededor del AA.HH, cuando es de más complicación de la salud, la población recurre a postas médicas o clínicas particulares que se encuentran en el centro del distrito para tratarse de la desnutrición, la anemia y demás enfermedades que afecta y aqueja a la población, situación que se revertirá con la ejecución de nuestras investigaciones de saneamiento dando pase al mejoramiento de la vida cotidiana y futura de los pobladores habitantes de este AA. HH.
- ✓ Educación que el AA.HH. El Mirador II, no cuenta con una institución educativa., solo con locales adaptados para cuidado de niños que es rustico y pequeño pero no confiable, las instituciones educativas a las que recurre el poblador de este AA. HH se encuentra ubicado en zona aledaña a la zona, a los que actualmente el poblador recurre para educarse, recurriendo a instituciones educativas estatales ya que el recurso económico es muy bajo. Los niveles primarios y secundarios son brindados por instituciones educativas estatales ubicadas fuera de la zona, pero accesibles de forma económica y en cuestiones de transporte ya se ha gestionado de una manera particular y voluntario líneas de transportes (microbuses) los cuales han colaborado de una manera

desinteresada con el mejoramiento de las vías las cuales transitaran los buses y darán una mejor visión a los pobladores de una mejora continua en la vida y transporte de la población estudiantil.

- ✓ Limpieza pública, el AA. HH El Mirador II, tiene el 35% de habitantes que elimina su basura por medio de un recolector municipal proporcionado por la Municipalidad de La Esperanza que va esporádicamente, mientras que el 65% elimina su basura por medio de la quema de los desperdicios, y la basura lo derivan a un sector retirado de las construcciones de las viviendas y a veces detrás de viviendas abandonadas lo que a veces hace que se propalague los mosquitos creando una esfera de contaminación ambiental, luego de ser acumulado optan por la quema secuencial de todo lo acumulado en cierto sector formando una humareda que esparce un olor inaceptable para los pobladores, así de esa manera optan por la limpieza simultanea de todo el sector del AA. HH.
- ✓ Otros servicios existentes, que el 75% de la población en el sector del AA. HH. El Mirador II ya cuenta con el servicio eléctrico en su vivienda de una manera rustica (postes de palos) y de la misma manera el 25% de las viviendas cuentan con un servicio telefónico fijo ya que es un terreno accidentado y la señal de frecuencia del celular a veces no acepta, en lo que corresponde a la energía eléctrica optaron por hacer contrato con HIDRANDINA SA − TRUJILLO para que este servicio que es indispensable en el sector educativo ya que ahora todo es por internet para la educación tuvieron que hacer un esfuerzo único todos los pobladores en conjunto para los pagos esenciales para que se le acepte como usuarios de este servicio.

La descripción de los sistemas actuales de abastecimiento son:

✓ Sistema de Agua potable, cuenta como fuente de abastecimiento en el AA. HH. El mirador II con piletas públicas abastecidas por tanques de la Municipalidad y de SEDALIB SA gestionados por la Municipalidad Provincial de Trujillo, los cuales permiten que los pobladores tengan de cierta manera la forma de conseguir el elemento (H₂O) importante para la vida diaria de cada familia. Hay un promedio de 6 piletas ubicadas en distintos puntos de la zona, las cuales actualmente abastecen de agua potable a la población, en un promedio de 6,423.25 m3 al año (aprox.) este abastecimiento dura muy poco ya que los habitante de cada vivienda son consumidores de más capacidad de agua, lo cual teniendo conocimiento de personas que tiene sus tanques cisterna y venden el agua, compran y lo almacenan en recipientes limpios para su consumo diarios.

Estas piletas se encuentras ubicadas en:

Cuadro 3: Información de Piletas Públicas

N° de Pileta	Características	Antigüedad	Ubicación	Estado
Pileta N° 01	Tubería de PVC ¾", con una llave PVC 1"	9 años aprox.	Mz. D a 1mt. aprox. del lote 1	OPERATIVA
Pileta N° 02	Tubería de PVC ¾", con una llave PVC 1"	9 años aprox.	Mz. F a 1mt. aprox. del lote 4	OPERATIVA
Pileta N° 03	Tubería de PVC ¾", con una llave PVC 1"	9 años aprox.	Mz. M a 1mt. aprox. del lote 8	OPERATIVA
Pileta N° 04	Tubería de PVC ¾", con una llave PVC 1"	9 años aprox.	Mz. B a 1mt. aprox. del lote 5	OPERATIVA
Pileta N° 05	Tubería de PVC ¾", con una llave PVC 1"	9 años aprox.	Mz. E a 1mt. aprox. del lote 4	OPERATIVA
Pileta N° 06	Tubería de PVC ¾", con una llave PVC 1"	9 años aprox.	Mz. C a 1mt. aprox. del lote 2	OPERATIVA

En la actualidad estas 06 piletas públicas están funcionando, ya que la misma vecindad ha tomado las debidas medidas del mantenimiento de las piletas encontrándose al cuidado de los mismos pobladores siendo primordial para toda la población de la área en que se encuentra, los pobladores haciendo

todo posible su uso para que sea más continuo ha creado una manera más lógica para la satisfacción del servicio, es decir que hace de conocimiento continua a todo poblador la mejor manera del empleo del agua.

Viendo de una manera primordial que existe un problema del uso de piletas en los sectores donde los focos de humedad crean contaminación debido a las aglomeraciones de agua dando paso a el lodo que se forma al usar este servicio, apareciendo zancudos que pueden propagar el dengue, poniendo en un riesgo contaminante para los habitantes del AA. HH, los grupos conformadas por la junta vecinal se organizan de manera eficiente para el cuidado de estos principales hechos.

- a. Fuente de abastecimiento de este servicio proviene de la empresa SEDALIB S.A. con un precio aproximado mensual por las 06 piletas un promedio de S/ 345.89 Soles, de esta manera son proporcionados el líquido elemento por tanques cisternas de la municipalidad distrital de la Esperanza, de manera esporádica y periódica de acuerdo al cuadro estimado por consumo de agua diario dentro del convenio que tienen la municipalidad y SEDALIB SA.
- b. Almacenamiento lo hacen mediante cilindros, baldes y recipientes grandes siendo protegidos de manera alguna que no sean contaminadas, y su uso sea propicio dentro de la vida diaria de la comunidad, en nuestra investigación en la parte más alta de la zona se encuentra 01 reservorio (EL MIRADOR) el cual abastece a distintas zonas y es controlado por personal de SEDALIB S.A., y se proyectara como una futura fuente de almacenamiento y abastecimiento para el AA HH El Mirador II.
- ❖ El Sistema de Saneamiento dentro del AA. HH. El Mirador II, no cuenta con una red de alcantarillado, el sistema que se usa para la erradicación de excretas son mediante pozos ciegos construidas por los mismos pobladores en sus viviendas. Los pozos ciegos son casetas construidas de modo empírico, cuyo pozo tiene medidas

rectangular y/o cuadrada; con un ancho variante desde 1.20 m a 1.60 m, de largo de 1.00 m a 1.20 m y una profundidad entre 2.00 y 2.50 m; algunos tienen de antigüedad no mayor a 2 años, cuya condición de su mantenimiento es inadecuado pues no tienen mucho conocimiento de lo adecuado que se debe hacer para estas condiciones. Esto no permite evitar el contacto del elemento fecal que genera focos de grupos de insectos y a la vez de roedores, que son transmisores de enfermedades. Todo este círculo de inadecuado sistema de evacuación ocasiona malestar en la población pues la emisión de olores por la descomposición de la materia fecal podría incurrir en enfermedades respiratorias ya sea en niños y personas de avanzada edad, este malestar se acentúa en momentos que la temperatura es caliente y comienza a evaporar o a solidificar los materiales en contacto con el terreno. Esta descomposición llega a complicar ciertas medidas tomadas por los pobladores ya que careciendo de un sistema de saneamiento adecuado para la circulación de este elemento ocasiona enfermedades diarreicas, parasitosis e infecciones a la piel y a los ojos.

1.2 Trabajos previos.

1.2.1 Antecedentes internacionales.

Vásquez (2016), en su tesis "Diseño del sistema abastecimiento de agua potable de Guantopolo Tiglán Parroquia Zumbahua Cantón Pujilí Provincia de Cotopaxi. Quito — Ecuador". Tiene como objetivo principal Diseñar el sistema de agua potable de Guantopolo Tiglán Parroquia Zumbahua Cantón Pujilí, Provincia de Cotopaxi. Quito — Ecuador, y utiliza el método descriptivo. Tiene como conclusión que el análisis realizado servirá de instrumento esencial para perfeccionar el sistema de abastecimiento del recurso hídrico para el sector de Guantopolo Tiglán, y así realizar con un orden de eficacia y medida para respaldar las necesidades de la comunidad en un futuro. Tendrá un beneficio para una población de 337 habitantes y de acuerdo a la norma NTE INEN 1 108:2014 los resultados obtenidos del análisis físico-químico-bacteriológico el agua de la fuente de captación cumple los parámetros. El diseño de las líneas d aducción del sistema de

abastecimiento de agua potable cumple con las normas de velocidades con el rango recomendado de 0.45-2.5 m/s para la tubería de PVC. Las conexiones domiciliarias serán con una tubería de ½ pulg. de diámetro, el estudio de impacto ambiental no tendrá incidencia significativa en la comunidad. El costo del Diseño del sistema abastecimiento de agua potable de Guantopolo Tiglán Parroquia Zumbahua Cantón Pujilí Provincia de Cotopaxi. Quito – Ecuador será de \$ 112,327.51 dólares americanos.

Guamán y Taris (2017), en su tesis "Diseño del sistema para el abastecimiento de agua potable de la comunidad de Mangacuzana, cantón cañar, provincia de Cañar Mangacuzana – Ecuador"; teniendo como objetivo principal de realizar el diseño definitivo de la red para el abastecimiento de agua potable del sector de Mangacuzana, Cantón Cañar, provincia de Cañar, mediante cálculos e investigaciones en las normativas vigentes. Y llegando a concluir que Mediante las encuestas socio-económicas aplicadas a la Comunidad de Mangacuzana se determinaron un total de 72 viviendas con 280 habitantes cuyas principales actividades económicas son la ganadería y la agricultura. Carecen de servicios básicos como alcantarillado, agua potable, teléfono convencional; el único servicio básico con el que cuentan es la electricidad, esto deteriora la condición de vida de la comunidad en general, afectando el desarrollo socio-económico. Para la determinación de la población futura de la comunidad de Mangacuzana, se ha establecido un ciclo de investigación de 20 años y un control de incremento poblacional de 1.22 %; obteniendo así una población futura de 357 habitantes. En base a los datos anteriores se ha determinado los caudales necesarios para cubrir las necesidades de los usuarios pertenecientes al sistema, obteniendo así el caudal medio (0.321/s), caudal máximo diario (0.3951/s), caudal máximo horario (0.95 l/s), el caudal de conducción al bombeo (1.24 l/s). El programa EPANET el instrumento informático de gran ayuda que sirve para modelar y tener un método hidráulico para el diseño de agua potable, mediante este programa se puede controlar presiones, velocidades, diámetros, etc., Del estudio realizado del impacto ambiental se concluye que el diseño no tendrá incidencia significativa de una variación de la flora y fauna del lugar; del análisis cualitativo y cuantitativo de los impactos se pudo deducir que los

impactos negativos pasan durante la fase de construcción, pero que de igual manera no tienen incidencia significativa en el sector. El costo de construcción del diseño de abastecimiento de agua potable para el sector de Mangacuzana es \$ 55.263,82 dólares americanos, el tiempo estimado de ejecución de la investigación será de 4 meses. El rubro de mayor impacto monetario es correspondiente a la red de distribución entre ellos: excavación, tubería (PVC), relleno y compactado.

Mena (2016), con su título "Diseño de la red de distribución de agua potable de la parroquia el rosario del cantón San Pedro de Pelileo, provincia de Tungurahua". Donde establece como principal objetivo proyectar la red de distribución de agua potable en la Parroquia el Rosario del Cantón, San Pedro de Pelileo, Provincia de Tungurahua. Donde se llega a una conclusión que la investigación de la red de distribución de agua potable se realizó el diseño desde la salida del tanque que distribuirá a una distancia de 4.03 Km y beneficiara a una población actual de 490 habitantes (766 población futura), donde trabajara al 100% durante su vida útil, se considera las recomendaciones que detalla la norma CPE INEN 005 9.1 y 9.2, cumpliendo así los requisitos, criterios del investigación establecido. Se debe realizar los investigaciones del sistema empleando caudalímetros, porque la ley orgánica de recursos hídricos del Artículo 59, donde se establece la cantidad de agua por cada persona para sus necesidades básicas y uso doméstico, la cantidad de agua destinada para el consumo humano es gratuita en garantía del derecho humano al agua, razón por lo cual el equipo de medición será fundamental para el registro de pérdidas de flujo y que el usuario no se perciba afectado económicamente, así como también la entidad que estará contralando el manejo de este recurso. Tendrá un costo estimado en \$ 173,018.38 dólares americanos .De acuerdo al estudio al impacto ambiental de la investigación es factible con los impactos ambientales negativos que se generan en la fase de construcción son mínimos, es decir no causan daños ni en el ecosistema ni a la sociedad.

1.2.2 Antecedentes Nacionales.

Leyva (2017), en su tesis "Diseño del sistema de alcantarillado del el caserío de Nuevo Edén, Distrito de Nueva Cajamarca – Provincia de Rioja – Región San Martin", donde tiene como Objetivo diseñar el sistema de alcantarillado del caserío de Nuevo Edén, distrito de Nueva Cajamarca, provincia de Rioja - región San Martín. De los estudios realizados se llegó a la conclusión que la investigación de la red de alcantarillado en el sector de Nuevo Edén abarcó la delimitación realizada la cual involucra toda el área urbana y beneficiara a una población inicial de 1,830 habitantes (2,842 habitantes futuros). El levantamiento topográfico que se ha realizado fue completo y necesario, con datos detallados y precisos. Estos se han insertado en el programa AUTOCAD CIVIL 3D, logrando elaborar el diseño del sistema de redes colectoras, colector y emisor de una manera eficiente. Con la cota de entrega del emisor y datos de los niveles de cota de terreno del área destinada para la PTAR y cota de borde del efluente de descarga se ha realizado el planteamiento de las estructuras de la planta de procesamiento de las aguas residuales como son: el tanque imhoff, el lecho de secado, el filtro biológico y el emisor de descarga al efluente. - Para el diseño de las redes y estructuras se ha empleado el caudal de diseño en función a la población futura proyectada para un periodo de 20 años. - Se elaboraron los planos de planta de las estructuras y redes según el predimensionamiento y diseño realizado. En base a estos planos se realizaron los metrados respectivos considerando las partidas requeridas para la ejecución. Se estimó el presupuesto a nivel de valor referencial necesario para la ejecución del estudio según el planteamiento realizado; además se estimó el presupuesto estimado de la investigación bajo la modalidad de ejecución por contrata, según la estructura vigente regulado por el sistema de inversión pública llegando a un monto de \$ 2'733,341.37. - El desarrollo de este estudio permitió realizar el planteamiento para dar la solución al problema de incidencia de enfermedades respiratorias, gastrointestinales, parasitarias y dérmicas de la zona de estudio; y contribuyendo a la gestión de las autoridades locales para la formulación de la investigación de inversión pública y mediante la asignación del presupuesto lograr la ejecución del mismo.

Maylle (2017), con su tesis "Diseño del sistema de agua potable y su influencia en la calidad de vida de la localidad de Huacamayo – Junín". Tiene como objetivo definir el criterio de la investigación del sistema de agua potable en la calidad de vida de los pobladores del lugar de Huacamayo distrito de Perene provincia de Chanchamayo - Junín. Se llega a la conclusión que aproximadamente que los parámetros cumplan los valores definidos según las norma. Por lo cual considerar la fase de la cloración al reservorio mediante la técnica del goteo para realizar el desarrollo de desinfección, para después sea distribuida a la comunidad para su consumo. La investigación de la estructura de abastecimiento de agua potable tendrá el siguiente diseño: captación tipo ladera, línea de conducción, reservorio, línea de aducción, redes de distribución, Conexiones domiciliarias. El reservorio tendrá una estructura tipo de apoyado circular y con un volumen de almacenamiento de 25 m³ con 2 horas de reserva. La línea de conducción tiene un diseño según el caudal máximo diario Qmd = 0.99 L/s. Se ha considerado para su diseño una presión máxima de 50 mca para la clase 7.5 con el fin de asegurar el buen funcionamiento de la red y beneficiara a una población de 297 habitantes (470 habitantes al futuro). En la línea de aducción el diseño se consideró según el caudal máximo horario Qmh = 1.52 L/s. también se tuvo la consideración para el diseño presión máxima de 50 mca para una clase de 7.5 con un diámetro 2", y así asegurar el funcionamiento de la red de agua, obteniendo 936.67 m de línea de aducción y permitiendo a regular el caudal en diferentes sectores del sistema de distribución, se estimó un cálculo de \$ 1'475,259.38 dólares americanos por la complejidad de su caso.

Huayra y Layme (2017), en su tesis "Mejoramiento del sistema de agua potable del caserío san José de matalacas distrito de pacaipampa, provincia de Ayabaca – región Piura". EL principal objetivo del investigación es el mejoramiento del sistema de agua potable del caserío San José de Matalacas distrito de Pacaipampa, Provincia de Ayabaca, región Piura, y de los estudios realizados se llegó a la conclusión que el investigación será para 57 viviendas de una población con 228 habitantes y un centro educativo y así poder dar una mejor calidad de vida a la población, reducir las enfermedades que afectan al sector. La línea de conducción se diseñó teniendo en cuenta el caudal máximo

horario, también que las presiones no sobrepasen de 50mca y las velocidades no sobrepasen de 3m/s. El monto a invertir se estima en S/. 257,648.34 (doscientos cincuenta y siete mil seiscientos cuarenta y ocho con 34/100 nuevos soles).

1.2.3 Antecedentes Locales

Anticona (2018), en su tesis "Diseño de los servicios de saneamiento para mejorar la condición de vida de los habitantes de la comunidad de Combacayan, distrito de Lacabamba, Pallasca, Ancash". En su objetivo especifica que se debe cumplir el diseño del servicio de saneamiento para mejorar la condición de vida de la comunidad de Combacayan, Distrito de Lacabamba, Pallasca, Ancash, y llegando a una conclusión, que el sistema del servicios de saneamiento se ejecutó para que los pobladores 306 habitantes en la actualidad (806 habitantes población futura) no les perjudique las malísimas condiciones de higiene y sobre todo las enfermedades gastrointestinales, respiratorias y entre otras más. El reglamento de calidad del agua para el uso humano, de acuerdo a los resultados del primer análisis de agua (río), análisis bacteriológicos no se encuentran dentro de los límites máximos permisibles, en el análisis físico y químico el pH 7.44, Sulfatos 85.02 mg/L, Hierro 0.04 mg/L, Dureza Total 240 mg/L y Manganeso 0.126 mg/L lo que nos dice que no es apto para consumo; en el segundo análisis de agua (manantial), el análisis bacteriológico no se encuentran contaminación por lo cual se encuentra dentro de lo establecido, en el análisis físico y químico el pH 7.98, Sulfatos 85.02 mg/L, Hierro 0.01 mg/L, Dureza Total 136 mg/L y Manganeso 0.012 mg/L si se encuentran en lo establecido y es apta para consumo, con un estimado a S/. 234,767.84 nuevos soles (Doscientos treinta y cuatro mil setecientos sesenta y siete con 84/100 nuevos soles).

Holguín (2018), en su tesis "Mejoramiento y ampliación de los servicios de agua potable y alcantarillado del AA. HH. Primavera III, distrito de La Esperanza – Trujillo– La Libertad". Su objetivo es determinar los criterios técnicos y normativas para el diseño del sistema de agua potable y alcantarillado del AA. HH. Primavera III, distrito de La Esperanza –Trujillo

- La Libertad. Y teniendo como conclusión: Realizar levantamiento topográfico del AA. HH Primavera III, concluimos que dicha zona cuenta con pendientes que varían desde 3% y 8%. Por su topografía existente se realizó una nivelación de terreno para así poder implementar el sistema de agua potable y saneamiento. El estudio de mecánica de suelo, prueba que el terreno está constituido por arenas, según la clasificación SUCS, tenemos "SP" Arena mal graduada y "SM" Arena limosa; donde se muestra un tipo de suelo predominante que es "SP" Arena mal graduada, factor que se debe de tomar en cuenta para el proceso de compactación durante la ejecución del investigación y procesos de entibado en las excavaciones por factores de seguridad. El cálculo hidráulico ha sido diseñado con un caudal máximo horario de 2.11 l/s con una población futura de 687 habitantes al año 2038, serán abastecidas 140 viviendas, la red de agua potable presenta presiones comprendidas entre 16 y 27 m.c.a y velocidades de 0.3 y 1.69 m/s. Los colectores serán de tubería de PVCSN4 con un diámetro nominal de 200 mm. Se instalarán 103 conexiones domiciliarias y 2 comunales con un suministro de tubería de PVC SN4 con un diámetro nominal de 160mm. Para la disposición de las aguas servidas la red de alcantarillado se empalmará a una línea existente mediante el buzón existente ubicado en la calle LosGeranios5. La investigación es factible en el tema ambiental, debido a que genera impactos positivos a los usuarios y a la comunidad. Para los impactos negativos se plantea medidas de mitigación, implementando medidas ambientales de carácter preventivo. En el proceso de ejecución se programarán procesos de vigilancia y supervisión. 6. El estudio de costo y presupuesto nos da un presupuesto total de S/. 755,878.50, incluye 10% de gastos generales, 10% de utilidades y 18% de IGV.

Castro (2018), con su tesis "Diseño de redes de distribución de agua potable y alcantarillado y su influencia en la calidad de vida de los pobladores del AA. HH. José Luis Lomparte Monteza, Casma – 2018". Estableciendo como principal objetivo determinar el diseño de las redes de distribución agua potable y alcantarillado tendría influencia en la calidad de vida de los pobladores del asentamiento humano José Luis Lomparte Monteza, Casma – 2018. La conclusión se determinó que la influencia en los 280 habitantes al

inicio de la investigación (384 habitantes proyectados al futuro) pobladores del AA. HH., por el investigación de la estructura red de distribución de agua potable y alcantarillado, que tendrá peso eficaz al brindar una mejor condición de vida a los pobladores. El diseño de distribución de agua potable se hizo mediante el programa Watercad y se consideró el reglamento nacional de edificaciones; donde se obtuvo un resultado de velocidad mínima de 0.03 m/s. y velocidad máxima de 0.23 m/s., presión mínima de 29.228 metros de columna de agua y presión máxima de 31.538, el diámetro mínimo es 75mm y máximo 102mm, el cual cumple con la norma OS. 050. Se realizó el diseño del sistema de alcantarillado mediante el programa Sewercad, y considerar el reglamento nacional de edificaciones, los cuales se llegó a la conclusión de tensión tractiva mínima de 1.05 (Pascales), máxima de 4.19 (Pascales), y un diámetro de 190.2 mm, la excavación de buzones será de 1.20m; y esto cumple satisfactoriamente con la norma OS. 070. La condición socio económica del AA. HH. José Luis Lomparte Monteza, por el investigación del sistema de distribución de agua potable y alcantarillado, deberá tener un peso eficaz atravez del programa chií, el cual se demostró en el proceso de la correlación antes y después del investigación con el 98%. La salud es importante para la vida del AA. HH. De dicho sector, por el investigación del sistema de distribución de agua potable y alcantarillado, estimará un peso afirmativo disminuyendo enfermedades en la zona constatando el uso del programa del SSPS de t de student con un 99.9% de significancia, tendrá una estimación de inversión de S/. 284, 878.16 (Doscientos Ochenta y cuatro mil Ochocientos setenta y ocho con 16/100 nuevos soles).

1.3 Teorias Relacionadas al Tema.

1.3.1 Sistema de agua potable.

Viene a ser el conjunto de accesorios que permite percibir, transportar, acopiar y otorgar el líquido elemento H2O a las viviendas unifamiliares de toda una población, generando todo esto una mejor calidad de vida, salud, desarrollo urbano y social dentro de los pobladores de la zona a ejecutar la investigación, por eso es recomendable tener en cuenta todo el procedimiento desde el diseño, desarrollo, prueba y habilitación de la investigación, cumpliendo las normas vigentes, para así avalar el correcto funcionamiento del sistema. "Un sistema de abastecimiento de agua potable

consiste en un conjunto de investigaciones necesarias para captar, conducir, tratar, almacenar y distribuir el agua desde fuentes naturales ya sean subterráneas o superficiales hasta las viviendas de los habitantes que serán favorecidos con dicho sistema". (Cárdenas Daniel y Patiño Franklin, 2010, p. 1)

a. Fuentes de abastecimiento de agua.

Fuentes de abastecimiento de agua son las que tienen que abastecer agua debe tener una característica principal y primordial, que sean indisolubles y capaces de proveer la demanda de una población en desarrollo o expansión demográfica.

"Las fuentes de agua son el elemento esencial para el sistema de abastecimiento de agua potable. Es primordial definir su ubicación, cantidad, tipo y calidad dependiendo de su naturaleza y ubicación de las fuentes tomando en cuenta la topografía del terreno" (Guía de orientación en Saneamiento Básico, 2008, p. 28).

- ✓ Aguas Superficiales: En este nivel son considerados los ríos, lagos, embalses, arroyos. "Las aguas superficiales están establecidas por los ríos, lagos, embalses, arroyos, etc. La calidad del agua superficial logra estar comprometida por contaminaciones originadas de la descarga de desagües domésticos, residuos de actividades mineras o industriales, y otros" (Guía de orientación en Saneamiento Básico, 2008, p.28).
- ✓ Aguas Subterráneas: De acuerdo a la definición aguas subterráneas son consideradas los: Manantiales, galerías filtrantes y pozos. "Las aguas subterráneas se obtiene de la captación manantiales, galerías filtrantes y pozos, excavados y tubulares. Estas por lo general se encuentran libres de microorganismos patógenos y muestran una calidad que cumple con los requisitos para ser de consumo humano" (Guía de orientación en Saneamiento Básico, 2008, p.28).

✓ Los Tipos de Sistema de Agua Potable:

- Sistemas de agua potable por gravedad, Es la que por medio de la misma gravedad se transporta de un lugar a otro y cae por su propio peso desde el punto de captación al tanque de almacenamiento y es llevado mediante conductos cerrados o tuberías a las viviendas familiares de la zona, alcanzado un nivel aceptable de presión y por medio de este factor genera la facilidad de su transporte. "Es un tipo de abastecimiento en la que el agua desciende por su propio peso desde una fuente elevada hasta el punto más abajo. La energía potencial que tiene el agua es por su altura" (Lineamientos Técnicos para factibilidades SIAPA, 2014, p. 11).
- ➤ Sistemas de agua potable por bombeo, este sistema comprende la captación, conducción y tratamiento del agua a almacenar tratándose de acuerdo a las Normas vigentes en el Perú para ser luego distribuida a la población del sector. "La fuente del fluido se encuentra en zonas debajo de la población de consumo, donde es fundamental trasladar el agua por un sistema de bombeo a los reservorios de almacenamiento que están ubicados en sitios superiores a la comunidad". (Lineamientos Técnicos para factibilidades SIAPA, 2014, p. 12).
- b. Sistema de alcantarillado se considera la red de tubería o conductos de gran diámetro, a través de las cuales se evacuan de forma eficiente y segura las aguas residuales domésticas, establecimientos comerciales, industriales y/o pluviales, conduciéndose a una planta de tratamiento y finalmente, a un sitio de vertido donde no causen daños ni contaminación ambiental. Estas redes siempre funcionan por gravedad y son enterradas bajo las vías públicas. Este sistema es básico e importante dentro de la sociedad ya que ayuda de forma permanente la evacuación diaria de las aguas servidas de una comunidad o población, ayudando al 100% a reducir las enfermedades ocasionadas por la falta de limpieza e higiene dentro de las viviendas familiares a nivel nacional. "El alcantarillado es un sistema de conductos,

canales, y armaduras que poseen como propósito primordial de recoger y desechar en manera evidente y eficaz las aguas residuales como también las aguas pluviales de una localidad, ya sea de manera particular o de manera conjunta de los dos, por otro lado de organizarlas apropiadamente a un lugar de vertido final sin conectar el peligro del ser humano y al medio en donde habitan toda una población". (Olivares, 2008, p. 37).

1.3.2 Dimensiones del diseño de saneamiento.

- **A).- El Estudio topográfico** de la investigación nos va a dar los datos y cálculos tanto de la planimetría como la altimetría de los puntos del terreno, los cuales son necesarios para obtener la representación real del terreno natural, todo esto a fin de:
 - ✓ Realizar un levantamiento topográfico General de la zona de la investigación documentados en diferentes escalas obteniendo curvas de nivel.
 - ✓ Definir la topografía de la zona de ubicación del área del terreno.
 - ✓ Posibilita la definición precisa de la ubicación de las dimensiones de los elementos estructurales.
 - ✓ Establecer puntos de referencia para el replanteo durante el proceso de la construcción.
 - ✓ Proporcionar información que nos permita cuantificar los trabajos a realizar.
 - También se nos indica que los métodos topográficos son diversos sistemas para que en función de los trabajos de campo y gabinete, se obtengan la planimetría que se necesita x, y; altimetría z; taquimetría x, y, z. (León, 2012, p. 1-17)
- B).- El Estudio de mecánica de suelos se realizara mediante el reconocimiento general del terreno para dar a conocer sus características físicas y mecánicas determinando la complicidad en el área de la investigación, es decir que se considerara los siguientes pasos:

- ✓ Determinar la agresividad o complicidad del suelo con indicadores de pH, sulfatos, cloruros y sales solubles.
- ✓ Realizar otros estudios necesarios en función de la naturaleza del terreno.

Estos estudios de mecánica de suelos se pueden definir por sus resultados y tipo de realización; ya que nos indica el análisis granulométrico sirviéndonos para obtener la distribución por tamaño de las partículas presentes en cada una de las muestras de suelo, haciendo posible su clasificación mediante sistemas como AASHTO o SUCS, y para obtener la distribución de partículas, se emplean tamices normalizados y numerados. También nos define otro método de la mecánica de suelos, el contenido de humedad se aplica en el suelo para determinar la relación del cociente del peso de las partículas sólidas y en el uso del agua que guarda expresado en términos de porcentajes; los instrumentos que se utilizan son un horno de secado para secar y esterilizar recipientes de vidrios y las muestras de suelo; la balanza es utilizada para medir la masa de un cuerpo o sustancias; charolas o bandejas de aluminio son utensilios que sirven para colocar las muestras de suelo estas tienen que ser resistentes a la erosión. (López, 1984, p. 1-345)

C).- El Diseño de la red del sistema de agua potable es un sistema que está compuesta por una red de distribución que tiene como finalidad proporcionar agua a los habitantes ya sea para uso doméstico, publico, comercial, industrial y en casos extraordinarios para extinguir incendios, el agua en cantidad y calidad adecuada sirve para satisfacer las necesidades de los habitantes de una localidad, ya que se sabe los seres humanos estamos compuestos en 70% de agua, por lo que este líquido es vital para la supervivencia de todos los seres humanos. El sistema de agua potable es aquella que cumple con la Norma establecida por la organización mundial de la salud, la cual indica la cantidad de sales minerales disueltas que deben contener el agua para adquirir la calidad de ser potable. El agua potable es todo lo que es apta para consumo humano, y el cual una vez comprobada que es apta,

pasa a ser distribuida a la población, realizándose mediante un conjunto de tubos, estructuras y accesorios que conducen el agua desde los tanques reservorios hasta las viviendas familiares. Una red de distribución tiene como finalidad proporcionar agua a los habitantes ya sea para uso doméstico, publico, comercial, industrial y en casos extraordinarios para extinguir incendios; está constituida por el conjunto de tubos, estructuras y accesorios que conducen el recurso agua desde tanques de servicio hasta las viviendas o piletas públicas, el diseño de la Red de agua potable siempre deberá cumplir con las Normas del Reglamento Nacional de Edificaciones (RNE) y de Obras de Saneamiento (OS) (Jiménez, 2013, p. 101).

D).- El Diseño del sistema de alcantarillado, Es un conjunto de sistemas hidráulicos que recolectan y conducen aguas residuales, aguas servidas y de lluvias hasta unas instalaciones para su respectivo tratamiento, este sistema es de vital importancia dentro de la sociedad para evitar que las aguas negras se aglomeren en un punto o lugar dentro de la zona habitada, ya que de ser lo contrario podría contaminar el medio ambiente y generar un foco infeccioso posible de transmitir enfermedades virales exponiendo a los habitantes.

Las redes de alcantarillado son tuberías que permiten la recolección y evacuación de las aguas residuales, su transporte debe de efectuarse de forma rápida y sin estancamiento hacia las instalaciones de tratamiento. El tipo de red depende de la topografía del terreno, condiciones hidrológicas y geológicas, y la localización y naturaleza de las investigaciones de tratamiento. El diseño está determinado por las Normas de Reglamento Nacional de Edificaciones — Investigaciones de Saneamiento 0.60, 0.70, 0.80 y 0.90. El primer componente de la red de alcantarillado es la red misma ubicada en el área de influencia, son estructuras de tipo hidráulico que funcionan a presión atmosférica o bajo presión para su autolimpieza, están constituidas por canales de secciones circulares unidad con estructuras llamadas buzones que sirven para inspección y mantenimiento de la

red. Son trasladadas a las plantas de tratamiento de aguas residuales donde por medio de procesos físicos, químicos y biológicos tienen como fin eliminar los contaminantes que se encuentran en el agua residual. Los procesos que debe de presentar son; tratamiento preliminar utilizando cribas y desarenadores para poder realizar el proceso de previa limpieza; seguido se realiza el tratamiento primario teniendo como objetivo la remoción de solidos orgánicos e inorgánicos sedimentables, para así disminuirla carga en el tratamiento biológico. (Reglamento Nacional de Edificaciones - DS N° 011-2006-Vivienda, p. 40-69)

E).- Nuestro Estudio de impacto ambiental se refiere a la evaluación y la descripción de las actividades producidas por el ser humano de todos los aspectos ya sea en lo: químico, biológico, social, económico y cultural en el área del investigación, para así determinar las condiciones existentes del entorno, analizando el ecosistema y previniendo los riesgos directos e indirectos que afectarían el área geográfica en donde se desarrollara la investigación minimizando los efectos desfavorables para la población.

La evaluación de impacto ambiental es un sistema único y coordinado de identificación, prevención, supervisión, control, mitigación y corrección anticipada de los impactos ambientales negativos derivados de acciones humanas, expresadas como políticas, planas, programas e investigaciones de inversión. Estas evaluaciones están divididas en categorías ordenadas por el tamaño de impactos ambientales negativos que generen. El estudio de impacto ambiental es un documento que describe pormenorizadamente las características de una investigación o actividad que se pretende realizar o modificar, debe proporcionar antecedentes fundados para la predicción, identificación, e interpretación de su impacto ambiental describiendo las acciones que se ejecutara para impedir o minimizar sus efectos significativos adversos. El Ministerio del Ambiente Perú (2013). (Gestión en Recursos Naturales, 2016).

F).- Estudio de costo y presupuesto. Es el análisis del investigación y precios que nos da un costo total para realizar e identificar, definir, mirar, reportar y analizar los diversos elementos de los costos directos o indirectos asociados en la producción y comercialización de bienes y servicios. También mide el desempeño, la calidad de los productos y la productividad en la investigación. También se conceptualiza el presupuesto como algo que descompone cada concepto de investigación y precios de cada elemento que constituye el precio unitario que se pueden estudiar y analizar tanto desde el punto de vista de su rendimiento, desperdicio y costo. Como su nombre lo indica muestra detalladamente el valor de cada unidad de investigación y de los elementos que la constituyen. Es la mejor herramienta para analizar cada elemento para buscar su optimización desde el punto de vista de mejorar rendimiento y reducir costos.

G).- Las Definiciones de términos básicos o marco conceptual, son:

- ❖ "Conexión predial simple: Aquella que sirve a un solo usuario". (SENCICO OS.050, 2006, p. 02)
- ❖ "Conexión predial múltiple: Es aquella que sirve a varios usuarios". (SENCICO OS.050, 2006, p. 02)
- ❖ "Elementos de control: Dispositivos que permiten controlar el flujo de agua". (SENCICO OS.050, 2006, p. 02)
- "Hidrante: Grifo contra incendio". (SENCICO OS.050, 2006, p. 02)
- * "Redes de distribución: Conjunto de tuberías principales y ramales distribuidores que permiten abastecer de agua para consumo humano a las viviendas". (SENCICO OS.050, 2006, p. 02)
- ❖ "Ramal distribuidor: Es la red que es alimentada por una tubería principal, se ubica en la vereda de los lotes y abastece a una o más viviendas". (SENCICO OS.050, 2006, p. 02)
- "Tubería Principal: Es la tubería que forma un circuito de abastecimiento de agua cerrado y/o abierto y que puede o no

- abastecer a un ramal distribuidor". (SENCICO OS.050, 2006, p. 02)
- ❖ "Caja Portamedidor: Es la cámara en donde se ubicará e instalará el medidor". (SENCICO OS.050, 2006, p. 02)
- ❖ "Medidor: Elemento que registra el volumen de agua que pasa a través de él". (SENCICO OS.050, 2006, p. 02)
- * "Profundidad: Diferencia de nivel entre la superficie de terreno y la generatriz inferior interna de la tubería (clave de la tubería)". (SENCICO OS.050, 2006, p. 02)
- * "Recubrimiento: Diferencia de nivel entre la superficie de terreno y la generatriz superior externa de la tubería (clave de la tubería)". (SENCICO OS.050, 2006, p. 02)
- ❖ "Conexión Domiciliaria de Agua Potable: Conjunto de elementos sanitarios incorporados al sistema con la finalidad de abastecer de agua a cada lote. Medidor. Elemento que registra el volumen de agua que pasa a través de él". (SENCICO OS.050, 2006, p. 02)
- * "Usuarios, consumidores, clientes: La disponibilidad domiciliaria del agua potable y de una adecuada disposición de las excretas, deben considerarse derechos inalienables de todos los ciudadanos, en cuanto constituyen, desde el punto de vista social, elementos esenciales para una adecuada calidad de vida y como medio de protección de la salud". (SENCICO OS.050, 2006, p. 08)
- * "Desagües pluviales y desagües industriales: De acuerdo a la definición indicada para el Sector esto puede abarcar en algunos casos a los desagües pluviales de las aguas de lluvias, pero no abarca a los desagües líquidos y a los residuos sólidos derivados de procesos industriales, cuando estos no se vierten al sistema de alcantarillado sanitario. En efecto, los desagües pluviales pueden tener una interdependencia con los desagües del saneamiento debido a: eventuales descargas e ingresos de aguas de lluvia en el saneamiento debido a conexiones clandestinas de los desagües pluviales de las viviendas;

eventuales entradas de aguas de lluvia en saneamiento por las bocas de registro; y eventuales conexiones clandestinas de descarga de aguas servidas en las conducciones del alcantarillado pluvial. Los desagües industriales, por su parte, tienen importancia cuando los prestadores permiten su descarga bajo ciertas condiciones al sistema de alcantarillado sanitario". (SENCICO OS.060, 2006, p. 06)

- * "Rehabilitación de instalaciones: La rehabilitación de instalaciones constituye la sustitución de instalaciones obsoletas por nuevas instalaciones del mismo tipo y características". (SENCICO OS.050, 2006, p. 08)
- ❖ "Optimización de instalaciones: La optimización de instalaciones comprende la transformación y/o la modificación de las instalaciones para lograr una mejor operación de las mismas, o una adaptación a nuevas exigencias tecnológicas u operativas". (SENCICO OS.050, 2006, p. 08)
- * "Contratos de servicios: Este tipo de contratos establecen tareas específicas que debe desarrollar la empresa contratada sea esta pública o privada –, tales como acciones comerciales, de operación y de mantenimiento, por las cuales recibe una remuneración". (SENCICO OS.050, 2006, p. 08)

1.4 La Formulación del problema.

¿Qué parámetros y criterios se considerará en el diseño, ampliación y mejoramiento del sistema de agua potable y alcantarillado en El Mirador II, La Esperanza, Trujillo, La Libertad para que cumpla con las Normas del Reglamento de Edificaciones y Obras de Saneamiento (OS-0.20, OS-0.30, OS-0.50, OS-0.60, OS-0.70, OS-0.80 y OS-0.90?

1.5 Justificación.

1.5.1 Justificación tecnológica.

En la actualidad la zona donde se desarrolla nuestra investigación no posee sistema sanitario que cumpla con las normas del Reglamento de Edificaciones

y Obras de Saneamiento (OS-0.20, OS-0.30, OS-0.50, OS-0.60, OS-0.70, OS-0.80 y OS-0.90), y para este efecto en dar un gran paso para solucionar el problema de salubridad y evitar que ocurra enfermedades, daremos lugar a una de las carencias en el área de saneamiento diseñando este sistema de agua potable y alcantarillado en El Mirador II, La Esperanza, Trujillo, La Libertad que cumplirá con las normas del Reglamento de Edificaciones y Obras de Saneamiento (OS-0.20, OS-0.30, OS-0.50, OS-0.60, OS-0.70, OS-0.80 y OS-0.90) mejorando la calidad de vida de este Sector y su población.

1.5.2 Justificación social

El AA HH El Mirador II, distrito La Esperanza, Provincia Trujillo, actualmente no cuenta con lo más esencial que debe tener una población, un buen sistema de agua potable y alcantarillado capaz de satisfacer las necesidades básicas del sector y del poblador, para poder contribuir en la satisfacción de dicha necesidad presentamos nuestra investigación diseño del sistema de agua potable y alcantarillado en El Mirador II, La Esperanza, Trujillo, La Libertad, la cual satisfacera la necesidad de la población y dará pase a una mejor calidad de vida en toda la población.

1.5.3 Justificación ambiental

En el Mirador II, distrito la Esperanza, provincia Trujillo, La Libertad, en la actualidad, no cuenta con un servicio de recojo de desechos o basura, esto se debe que es un sector en formación urbana y las gestiones ambientales todavía no están definidas por una estrategia o plan municipal, Nuestro diseño de sistema de agua potable y alcantarillado del AA HH El Mirador II, La Esperanza, Trujillo, La Libertad, tiene como prioridad en formalizar y contar con los recursos óptimos que debe tener una población refiriéndose al manejo ambiental dentro de la zona del AA. HH., ya que por la misma necesidad de no contar en los hogares de cada habitante o poblador del AA. HH, el diseño del sistema de alcantarillado es primordial.

Al no contar con este sistema los habitantes recurren a métodos inadecuados dentro de la zona y se ven en la manera incomoda de hacer sus necesidades en pozos ciegos los cuales infectan o contaminan el medio ambiente, ya sea emanando olores fétidos que contaminan el ambiente creando incomodidad en los mismo pobladores de la zona y/o creando una contaminación en la capa

freática dando pie al contagio del suelo, siendo perjudicial para las futuras construcciones en la zona y el olor.

1.5.4 Justificación económica

Se plantea que para tener un servicio de Agua potable y Alcantarillado adecuado del AA HH El Mirador, La Esperanza, Trujillo, La Libertad, teniendo un beneficio para 240 viviendas unifamiliares en la actualidad ubicadas en este sector, esta investigación será rentable y factible, trabajando de acuerdo a los recursos, materiales, tiempo y mano de obra que se encuentra en la zona, beneficiando mutuamente a la empresa ejecutora y la población, ya que se les empleara como mano de obra calificada dentro del proceso constructivo, generando una mejora económica en la canasta familiar y promoviendo mejoras futuras en la circulación de vehículos, y el desarrollo socioeconómico de la población en la zona, ya sea en el comercio, la industria y turismo en los lugares aledaños.

1.6 Hipótesis.

Los parámetros y criterios considerados en el diseño, ampliación y mejoramiento del sistema de agua potable y alcantarillado en El Mirador II, La Esperanza, Trujillo, La Libertad, cumplirán con las normas del Reglamento de Edificaciones y Obras de Saneamiento (OS-0.20, OS-0.30, OS-0.50, OS-0.60, OS-0.70, OS-0.80 y OS-0.90).

1.7 Objetivos.

1.7.1 Objetivo General.

Realizar el Diseño, ampliación y mejoramiento del sistema de agua potable y alcantarillado en El Mirador II, La Esperanza, Trujillo, La Libertad, cumpliendo las normas del Reglamento de Edificaciones y Obras de Saneamiento (OS-0.20, OS-0.30, OS-0.50, OS-0.60, OS-0.70, OS-0.80 y OS-0.90).

1.7.2 Objetivo Específico.

- ✓ Realizar el estudio topográfico en la zona de la investigación.
- ✓ Realizar el estudio de mecánica de suelos del terreno del AA. HH. El Mirador II.

- ✓ Realizar el diseño de agua potable de acuerdo a las normas vigentes y al Reglamento Nacional de Edificaciones.
- ✓ Realizar el diseño de alcantarillado.
- ✓ Realizar el estudio del impacto ambiental.
- ✓ Realizar el estudio de costo y presupuesto de la investigación.

II. MÉTODO.

2.1. Diseño de la Investigación.

Es un estudio no experimental, por lo que se usó un estudio descriptivo simple, cuyo esquema (Hernán Hernández, Fernández y Baptista) es el siguiente:

Hernández, Fernández y Baptista (2010), señalan que "en la investigación no experimental no se realiza manipulación deliberada de las variables, debido a que existe una relación lineal entre los elementos y variables del problema planteado; así como los datos de las variables existentes se recolectan, procesan y examinan de forma numérica. Por consiguiente el análisis de este diseño de investigación es no experimental, transversal descriptivo. Los datos cuantitativos obtenidos es estadístico permitiendo así la inferencia sobre las variables y sus relaciones"



Dónde:

M = La población de estudio

O = La observación de población.

2.2. Variables y Operacionalización.

2.2.1. Variable:

Diseño, ampliación y mejoramiento del sistema de agua potable y alcantarillado en El Mirador II, La Esperanza, Trujillo, La Libertad.

2.2.2. Operacionalización.

VARIABLE	DIMENSIONES	DEFINICIÓN CONCEPTUAL	DEFINICIÓN OPERACIONAL	INDICADORES	UNIDAD	ESCALAS DE MEDICIÓN
団	Estudio de	Define los linderos, la superficie y la ubicación	Se elabora mediante mediciones	Área de estudio	(m^2)	Intervalo
alcantarillado en	topografía	de un terreno, mediante mediciones lineales y angulares representándolo gráficamente con las técnicas y procedimiento de campo y gabinete sobre un plano u ordenador. (Luis Jáuregui, 2017, p. 10) / (http://webdelprofesor.ula.ve)	obtenidas en el área de influencia determinando las cotas y nivelaciones de la zona, siendo los datos procesados para obtener los cálculos exactos del área de estudio.	Perfil longitudinal, transversal y triangulación del área.	(Km, ml.)	Intervalo
le y ale tad.				Trazos, niveles y replanteos.	(Km, ml.)	Intervalo
jtab]	Estudio de	Comprende los estudios de los problemas	Determinar las características del	Granulometría	(%)	Razón
igua po	mecánica geotécnicos del terreno, las propiedades, el	suelo en el área de estudio, conocerlos estratos y propiedades de estos para	Contenido de humedad.	(%)	Razón	
stema de a		material estructural. (Arquinetpolis, 2017, p. 25) / (https://arquinetpolis.com/)	realizar el diseño red de agua y alcantarillado.	Límite de consistencia	(%)	Razón
y mejoramiento del sistema de agua potable y Mirador II, la Esperanza, Trujillo, La Libertad.	Diseño de red de agua y alcantarillado	La red de agua es el conjunto de instalaciones de abastecimiento para transportar desde el punto de empalme, captación y tratamiento hasta el suministro del cliente en óptimas condiciones. (Cárdenas y Patiño, 2010, p. 30) /	Se diseña y dimensiona aplicando los criterios dados en la norma de Saneamiento del Reglamento Nacional de Edificaciones.	Caudal de captación (red de agua). Caudal de diseño (red de desagüe)	(l/s y m³)	Razón
iacion y mej Mirad		(http://dspace.ucuenca.edu.ec) El alcantarillado son estructuras hidráulicas que trabajan bajo presión atmosférica, su		Dimensionamient o de la Línea de conducción de agua potable	(m)	Razón
Diseño, ampliacion y M		principal función es la eliminación de aguas residuales, industriales y pluviales en una zona determinada, siendo transportadas a una zona donde serán tratadas. (Méndez, 2011) / (http://repositorio.usfq.edu.ec)		red de desagüe para las aguas servidas y profundidad de buzones	(m)	Razón

Estudio de impacto	Instrumento fundamental para poder tomar decisiones en cuanto a investigaciones, obras o	Análisis del impacto ambiental que generara la investigación en el área de estudio, sea un efecto positivo y/o	Impacto Positivo	(%)	Intervalo
ambiental	actividades que requieran necesariamente tener licencia y aprobación ambiental de acuerdo con su ley y reglamento. (DefinicionABC, 2017, p. 35) / (http://blog.pucp.edu.pe)	negativo, detallando los cambios ambiéntales que aparecerán en la ejecución y termino del investigación	Impacto Negativo	(%)	Intervalo
Análisis de costos y presupuestos	Define cada tipo de los trabajos en la investigación, los precios de cada elemento, constituyendo el precio unitario a evaluar, cuantificando el costo total del proyecto. Se	Se calculará por metrados, utilizando costos de mercado para determinar el presupuesto total de la investigación, costos unitarios y valores reales, se	Metrados	ml, m2, m3, und., kg, glb., ptos., etc.	Razón
	puede analizar desde su costo, desperdicio y	trabajara en el programa S10.	Precios Unitarios	S/.	Razón
	rendimiento. (Beltrán, 2011, p. 18).		Suministros	S/.	Razón
	(http://www.municrucero.gob.pe)		Gastos Directos e Indirectos	S/.	Razón

2.3. Población y Muestra.

2.3.1. Población.

Actualmente la localidad está constituido por 1200 habitantes (240 viviendas familiares, 1 mercado (en proyección) y 2 iglesias adventistas), algunas viviendas son de material noble (concreto, acero corrugado y ladrillo) y otras de material precario (adobe, eternit, esteras y latones), quienes serán los principales beneficiarios de la investigación a diseñar, se comenzó a empadronar todos los lotes con sus propietarios dentro de la zona para tener el conocimiento cuantificado y proceder con el diseño del sistema del servicio de agua potable y alcantarillado que se realizará en beneficio para todo el sector, las personas encargadas de la realización de esta investigación siempre tendremos en cuenta la no contaminación ambiental ni el perjuicio al poblador de la zona.

2.3.2. Muestra.

Demostrando que la investigación para la población en el área o zona determinada será descriptivo, se procederá a seleccionar la muestra señalando que será la misma que la población 1200 habitantes (240 viviendas familiares, 1 mercado (en proyección) y 2 iglesias), la cual determinara la complejidad del diseño del sistema de agua potable y alcantarillado del AA. HH. El Mirador II, estableciendo una mejora en la calidad de vida de los habitantes moradores.

2.4. Técnicas e instrumentos de recolección de datos.

2.4.1. **Técnicas**.

El método que emplearemos será utilizar el reconocimiento visual inicial de la zona ya sea por los límites y el interior del área, luego pasamos a hacer el levantamiento topográfico del terreno con los debidos conocimientos plenos en este tema determinamos los niveles y desniveles de la zona en que se realizara la investigación, ya obteniendo los datos del levantamiento topográfico se complementara con el manejo del software adecuado para los cálculos previos del diseño, luego complementaremos los conocimientos con el estudio de suelo dentro de la zona sacando los resultados que servirá para

ver la calidad y que tipo de suelo existe dentro del AA HH El Mirador, todo esto en conjunto darán los cálculos finales del plano geográfico, una vez que recopilemos la información contable y estadística más las demás notas, se determinara la magnitud del riesgo – beneficio que se dará para la población. También utilizaremos la técnica de la encuesta para determinar la cantidad de habitantes por cada vivienda familiar y el instrumento a utilizar será un padrón, empleando el tipo de investigación correlacional para así de esa manera podamos recolectar los datos necesarios de la zona y así determinar la demanda que se necesita para la elaboración de nuestra investigación: diseño del sistema de agua potable y alcantarillado del AA HH El Mirador, La esperanza, Trujillo, La Libertad.

2.4.2. Instrumentos de Recolección de Datos.

Los instrumentos que se utilizara en esta investigación serán una serie de registros de datos los cuales señalaran los datos suficientes para generar un cálculo estadístico con precisión, estos servirán para obtener las identificaciones y cantidades que se necesita del área o zona a desarrollar la investigación en mención, siendo de tipo de investigación correlacional. Estos registros serán:

- ✓ Modelo de registro padrón de habitantes.
- Matriz de impacto ambiental según las acciones y fases de la investigación.
- ✓ Determinación de impactos potenciales magnitud del efecto.
- ✓ Instrumentos de recopilación de datos topografía.

De la misma manera se utilizaran los instrumentos siguientes:

- > Equipos Topográficos.
 - Estación Total
 - Navegar Satelital (GPS)
 - Prisma
 - Wincha

- Equipo de Laboratorio de Mecánica de Suelo.
 - Tamices
 - Hornos
 - Espátula
 - Bandejas
 - Balanzas Electrónica
 - Cepillos
- > Equipos Ofimáticas.
 - Pc.
 - Impresora
 - Cámara Digital
 - Ploter.

2.5. Procedimiento de análisis de datos.

Siguiendo el procedimiento de la obtención de datos concernientes a topografía y estudio de suelos (excavación de calicatas) se procede a analizar cada testimonio obtenido mediante nuestros instrumentos de recopilación de datos, determinando a utilizar los programas que son recomendados con la metodología BIM (Building Information Modeling), siendo los más adecuados y utilizados en este tipo de investigaciones, de la misma manera , por consiguiente utilizaremos los siguientes programas que a continuación enlistaremos:

- ✓ El uso del programa Auto CAD 2018.
- ✓ El uso del programa Civil 3d 2018 para el proceso de los datos Topográficos y el diseño de la Red de Alcantarillado.
- ✓ El Microsoft Excel para el proceso de tablas del cálculo de la población por tiempo.
- ✓ Uso del Microsoft Proyect, para hacer la programación del Investigación (Investigación)
- ✓ Usó de las hojas de cálculo de Excel en el diseño de la captación y la línea de conducción.
- ✓ Uso del Software S10, para elaborar el Presupuesto y procesar los unitarios.

- ✓ ArcGis, para saber el caudal de aporte por vivienda que se empleará en el modelamiento hidráulico de la red.
- ✓ Se usó el programa WaterCad para modelar las redes de agua.
- ✓ El Software Global Maps para georreferenciar la investigación en el área y zona geográfica.

2.6. Aspectos éticos.-

Como personas profesionales y de acuerdo a los valores forjados en el transcurso de la enseñanza educacional tenemos conocimiento pleno de los antecedentes y derechos de propiedad intelectual mencionados anteriormente los cuales no serán manipulados ni apropiados por mi persona, además se dará conocimiento de las fuentes de apoyo que se han utilizado para desarrollar la mencionada investigación. Los datos, resultados y cálculos tendrán la veracidad y claridad para cualquier comprobación, de igual manera me comprometo a cumplir con el reglamento nacional de edificaciones –RNE-OS-050 y OS-070. Por lo tanto, los resultados que se obtengan del investigación serán de acuerdo a la normativa peruana, sin alterar el investigación y sin afectar al medio ambiental de la zona y área geográfica a diseñar el presente investigación.

III. RESULTADOS

3.1. Levantamiento Topográfico

Nuestra topografía lo hicimos en el área de la investigación, empezando como punto inicial el reservorio ya que es la parte primordial para nuestro sistema de agua potable siendo la zona del acoplamiento hasta el área poblada y también la parte final del sistema de alcantarillado que acoplaremos de acuerdo a nuestro diseño. Determinamos las características del terreno según planimetría y altimetría, para así elaborar los planos topográficos del diseño de línea de aducción, sistema de agua potable y del sistema de alcantarillado. Se utilizó puntos existentes cercanos a la zona, ubicados en los buzones de la calle Barreto y Alcides Spelucín como también para el agua potable que se empalmara al reservorio EL MIRADOR. Generamos las curvas de nivel para mejor visualización del terreno. Empleamos las siguientes formulas:

$$H_i = C_1 + V_{\text{atrás}}$$

$$C_2 = H_1 - V_{\text{adelante}}$$

Datos:

 $egin{array}{lll} H_i & : & \mbox{Altura de instrumento} \\ C_1 & : & \mbox{Cota de un punto conocido} \end{array}$

V_{atrás} : Lectura hacia atrás

C2 : Cota de punto a determinar Vadelante : Lectura hacia adelante

Para el trabajo de reconocimiento de terreno y levantamiento topográfico se requirió de personal calificado, la cuadrilla de trabajo y los equipos a utilizar estuvieron compuestos por:

✓ Cuadrilla de trabajo

- 02 autores de la investigación
- 01 Topógrafo
- 01 Ayudante de Topógrafo
- 03 Porta prismas

✓ Instrumentos de trabajo:

- 01 Estación total
- 03 Prismas con accesorios
- 04 Celulares
- 01 Libreta de anotación

Nuestros puntos de estación, puntos fijos a considerar, y puntos de empalmes se georreferencio y se anotó las coordenadas.

Cuadro 4: Puntos de Georreferenciación

VERTICE	NORTE	ESTE	COTA (msnm)	OBSERVACIONES
BE-01	9107712.760	715780.691	174.445	Buzón Existente

Fuente: Datos SEDALIB S.A. – Coordenadas de buzones Calles Barreto y Alcides Spelucín

El resultado del levantamiento topográfico nos permitió contar con la tipología o rasgos geomorfológicas de la zona, resultando ser un relieve montañoso y desigual con declives que varían desde 2 - 16% de gradiente, el gabinete nos permitió obtener de la superficie: cotas, dimensiones y lotes del área de influencia en la zona de la investigación, también se encontró pequeñas montañas empinadas con 9% de pendientes. Estos resultados nos ayuda de cierta manera en la distribución del agua, el estado del terreno y sus pendientes se vuelve favorable para la obtención del diseño por gravedad pasando los datos a los diferentes softwares como Civil 3D 2018, WaterCad 16, Sewercad 16 y AutoCAD 18. Nuestro empalme (Matriz Choloque) se sitúa a una cota de 260.34 m. Nuestro reservorio El Mirador se localiza en una cota de 162.53 m.

Según el mapa catastral del AA. HH. El Mirador II tiene un área de influencia total de 59,188.216 m², con un total de 240 viviendas, 1 mercado (en proyecto), 2 iglesias adventistas, también cuenta con 01 reservorio (EL MIRADOR) cerca favoreciendo al diseño del sistema de agua potable y así mismo el sistema de alcantarillado que también está cerca para realizar el empalme.

3.2. El Estudio de Suelo

Debido a que el Perú se encuentra de manera geotécnico mundial dentro del

"Cinturón de Fuego del Pacifico" tiene un alto índice de sismicidad, provocando

los continuos movimientos telúricos producidos en la actualidad eventos

catastróficos.

De acuerdo a nuestro estudio de suelo conoceremos los rasgos, tipología material -

dinámica, la comprobación de las entornos físicos y geotécnicos del área

recolectando datos que son parte de nuestro diseño de agua potable y alcantarillado.

Al realizar las calicatas y extraer nuestras muestras para ser analizadas en el

laboratorio de suelos nos permitirá obtener el porcentaje de humedad que presentan

cada muestra recolectada estableciendo el tipo de suelo y determinando los límites

de Atterberg: límite líquido, límite plástico e índice de plasticidad del suelo de las

zonas donde colocaremos las tuberías de agua y alcantarillado. Los estudios fueron

realizados en la Universidad Cesar Vallejo de la Escuela Profesional de Ingeniería

Civil en el Laboratorio de Mecánica de Suelos, donde se obtuvo estudios de: análisis

granulométrico, contenido de humedad y límites de Atterberg, obteniendo los

siguientes parámetros:

Zona Sísmica:

Zona Sísmica: Z(4) = 0.45

Condiciones Geotécnicas: S $(S_3) = 1.10$

Periodos: $T_P(S) = 1.00$

 $T_{\rm L}(S) = 1.60$

Realizamos calicatas en la zona de la investigación, con una profundidad de 1.50

metros y de 1.00 mt. De ancho y 1.00 mt. De largo, todo esto en diferentes puntos

de la zona, para clasificar el tipo de suelo, según el estudio que se hizo en ese punto,

se necesitó 3 personas para ejecutar los hoyos utilizando los equipos necesarios. En

seguida de acopiar el material se comenzó a tapar la calicata con el mismo elemento

propio para no crear incidencias peligrosas a los pobladores de las áreas aledañas.

Realizamos muestras del suelo con nuestros equipos y herramientas luego las

colocamos en bolsas plásticas con cierre hermético para que conserven su humedad

41

natural y sean analizadas sin variación. Para el diseño de la investigación hicimos 6 calicatas enumeradas en cada bolsa con las siguientes identificaciones: Número de calicata, ubicación y nombre de cada uno, según detalle y descripción siguiente:

Calicata	Ubicación	Estrato / Profundidad / contenido de humedad	SUCS	AASHTO
N° 01	Punto de empalme: Tubería Choloque	01 estrato / 1.50 m. / 0.63%	Suelo "SP – Arena mal graduada"	Suelo "A-3 (0), material granular, excelente a bueno como subgrado. Con un 2.79% de finos.
N° 02	Calle 12, parte alta de la red de conducción.	01 estrato / 1.50 m. / 1.12%	Suelo "SP – Arena mal graduada"	Suelo "A-3 (0), material granular, arena fina, excelente a bueno como subgrado. Con un 2.55% de finos.
N° 03	Intersección de las calles 4 y 10 colindante al Mirador I	01 estrato / 1.50 m. / 0.55%	Suelo "SP – Arena mal graduada"	Suelo "A-3 (0), material granular, arena fina, excelente a bueno como subgrado. Con un 3.37% de finos.
N° 04	Intersección de las calles 12 y 03	01 estrato / 1.50 m / 1.28%	Suelo "SP" — Arena mal graduada	Suelo "A-3 (0), material granular, arena fina, excelente a bueno como subgrado. Con un 4.83% de finos
N° 05	Intersección de las calles 11 y 2 parte derecha inferior	01 estrato / 1.50 m. / 1.09%	Suelo "SP" — Arena mal graduada	Suelo "A-3 (0), material granular, arena fina, excelente a bueno como subgrado. Con un 3.77% de finos
N° 06	Intersección de las calles 12 y 1 parte inferior.	01 estrato / 1.50 m. / 0.56%	Suelo "SP" – Arena mal graduada	Suelo "A-3 (0), material granular, arena fina, excelente a bueno como

		subgrado. Con un
		2.12% de finos

Cuadro 5: Resultados de Suelos del AA. HH. El Mirador II

Los ensayos realizados fueron:

Análisis granulométrico por tamizado ASTM D- 422	
Contenido de humedad	
Límite de Atterberg	

Análisis Granulométrico por tamizado

Este ensayo de granulometría nos permitió determinar cualitativamente la distribución de tamaños de las partículas en el suelo. De los ensayos se ha obtenido los siguientes resultados:

	CALICATAS							
TAMICES			% QI	UE PASA				
	C1	C2	C3	C4	C5	C6		
3"	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00		
2 1/2"	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00		
2"	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00		
1 1/2"	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00		
1"	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00		
3/4"	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00		
1/2"	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	99.99		
3/8"	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	99.64		
1/4"	100.00	99.79	99.97	100.00	100.00	99.16		
N° 04	99.97	99.63	99.93	100.00	99.97	98.96		
N° 08	99.88	99.34	99.89	99.99	99.92	98.66		
N° 10	99.87	99.33	99.89	99.99	99.89	98.63		
N° 16	99.81	99.17	99.89	99.96	99.88	98.50		
N° 20	99.78	99.17	99.84	99.95	99.87	98.43		
N° 30	99.73	99.14	99.63	99.93	99.86	95.03		
N° 40	99.32	98.48	98.76	96.94	99.78	95.60		
N° 50	87.45	85.10	88.08	62.65	98.99	89.44		
N° 60	83.21	76.19	77.60	49.19	84.20	48.09		
N° 80	16.19	13.72	23.43	22.17	23.84	22.89		
N° 100	11.78	10.29	12.36	10.16	11.51	10.55		
N° 200	2.79	2.55	3.37	4.83	3.77	2.12		

Cuadro 6: Porcentaje que pasan los tamices

Resumen de Contenido de Humedad

El contenido de humedad del suelo se relaciona y se expresa como porcentaje del peso de H2O en volumen de la superficie, esto se determina haciendo un proceso en el laboratorio determinando las clasificaciones de los suelos y el porcentaje de humedad. De los ensayos se obtuvo los siguientes resultados:

	CONTENIDO DE HUMEDAD							
CALICATAS		CLASIFICACIÓN	% DE					
	SUCS	AASHTO	HUMEDAD					
C-1	SP	A-3 (0)	0.63					
C-2	SP	A-3 (0)	1.12					
C-3	SP	A-3 (0)	0.55					
C-4	SP	A-3 (0)	1.28					
C-5	SP	A-3 (0)	1.09					
C-6	SP	A-3 (0)	0.56					

Cuadro 7: Resultados del Análisis de contenidos de Humedad

Análisis de los límites de Atterberg

Los resultados de consistencia obtenidos del laboratorio son los siguientes:

	LÍMITES DE ATTERBERG							
CALICAT AS	LÍMITE LÍQUIDO	LÍMITE PLÁSTICO	ÍNDICE DE PLASTICID AD					
C-1	NP	NP	NP					
C-2	NP	NP	NP					
C-3	NP	NP	NP					
C-4	NP	NP	NP					
C-5	NP	NP	NP					
C-6	NP	NP	NP					

Cuadro 8: Resultado del Análisis de los límites de Atterberg

Con este análisis se determinó también la cantidad de porcentaje del tamaño de las diferentes partículas que constituyen la fracción gruesa del suelo. La distribución de tamaños nos indica las propiedades físicas del material, determinando los resultados con suelos finos donde las propiedades mecánicas y también hidráulicas dependerán de la estructura. Los equipos utilizados en el ensayo fueron:

Tamices de 3", 2 ½", 2", 1 ½", 1, ¾", ½", 3/8", ¼", N°4, N°6, N°8, N°10, N°16,
N°20, N°30, N°40, N°50, N°60, N°80, N°100, N°200, cazoleta.
Balanza digital
Recipientes para lavado y secado de material
Horno.
Brochas de acero

Como se referencia líneas en superiores este estudio se expresa como porcentaje el peso del agua en masa del suelo, después de ser secada en un horno con una temperatura aproximada de 105 - 110° C.

Limite Líquido	Limite Plástico
Para este ensayo se utilizó la Copa de	El límite plástico es un ensayo que se
Casagrande donde se coloca una porción de la	realiza pequeños cilindros de 3mm
muestra mezclada con agua hasta el punto de	aproximadamente de diámetro, esto se
ser moldeada y situada en la copa, luego se	va formando con ayuda del personal a
realiza una pequeña división en medio para que	cargo y una superficie lisa donde se va
al girar la manivela el material llegue a cerrar	rodando hasta que se empieza a
con una longitud de 12.7mm. Se tendrán que	resquebrajar.
realizar mínimo dos pruebas y siempre se tiene	
que ir ajustando el contenido de humedad.	
Equipos utilizados:	Equipos utilizados:
Copa de Casagrande,	Recipientes,
acanalador, recipientes,	Espátula superficie lisa,
espátula,	plato,
tamiz N°40,	tamiz N°40,0
Balanza digital,	Balanza digital,
Horno de secado,	Horno de secado,
Cepillo para tamiz	agua destilada,
	Cepillo para tamiz.

Clasificación de suelo: AASHTO - SUCS

El sistema de clasificación AASHTO clasifica los suelos en siete grupos (A-1, A-2, A-3, A-4, A-5, A-6, A-7), de acuerdo a su granulometría y plasticidad.

Clasificación general	N	Material Gra	nular (35% d	o menos d	el total pas	sa No.200)		
Overs de electricación	A	-1		A-2				
Grupo de clasificación	A-1-a	A-1-b	A - 3	A-2-4	A-2-5	A-2-6	A-2-7	
Análisis de tamices								
(porcentaje que pasa)								
No. 10	50 max.							
No. 40	30 max.	50 máx.	51 min.					
No. 200	15 max.	25 max.	10 max.	35 max.	35 max.	35 max.	35 max.	
Características de la								
fracción que pasa No.40								
Limite liquido				40 max.	41 min.	40 max.	41 min.	
Indice de plasticidad	6 r	nax.	NP	10 max.	10 max.	11 min.	11 min.	
Tipos usuales de	Fragment	os pétreos,	Arena fina	Limos o gravas arcillosas y arena		0000		
materiales que consta	grava,	grava, y arena		Limos	o gravas	arcillosas y	arena	
Valoración general			Even	lanta a bua				
del subgrupo	Excelente a bueno							

Figura 7: Clasificación de Suelos por AASHTO

Fuente: Principals of goetechnical Engineering Braja M. Das, 1998

Sistema Unificado de Clasificación de Suelos (SUCS)

Este sistema SUCS se encarga de clasificar a los suelos usados en ingeniería y tiene como objetivo de representar la textura y los tamaños de las partículas en un suelo.

	FINOS	<u> </u>	isa 0,08 mm)	
Tipo de Suelo	Simbolo	Lim, Liq. w.	Indice de Plasticidad IP	
TE MT		< 50	<0,73 (ML - 20) 6 < 4	
Inogé	мн	> 50	< 0,73 (wL - 20)	
Best inicos	CL	< 50	> 0,73 (ML - 20) y > 7	
Are Prompt	СН	> 50	> 0,73 (w 20)	
:::	OL	< 50	" w. seco al homo \$ 75% del w.	
Archas erythics	ОН	> 50	seco al are	
Alamente Orgánicos	Pt	Materia orgánica fibrosa se carboniza, se querra o se pone incandescente		
	SI IP II 0 IP > 0,73	,73 (WL- 20) (WL- 20), US CL-ML, C	ó si IP entre 4 y 7 ur simbolo doble: H-OH	
'Si tiene	olor orga	nice debe de w. seco al	eterminarse adicionalment forro	
En cas			clasificación más plástica r de CL - ML	

	GRI	JESOS	(< 50%	pasa	0,08 m	m)
co te lueio	SHIDOK	%Ret.en 5 mm	% Pasa* 0,08 nm	CU	СС	15
	aw	900	<5.	>4	1 a 3	
See	GP	2 50% de b Pat en 008	,,,		ie requisitos im GP.	7
Gravas	GM	deb.	> 12			< 0,73 (W.
G	GC	2 50%	> 12			-0,71 (w.
	SW	0,3		> 6	1 a 3	
8	SP	Jeb Ret en 0,36 enm	* 6 1		le requisitos (sa SP.	7
Arenas	SM	SM SC SS				< 0.73 (W.
	sc		> 12		П	>0,73 (w.
	** \$	no GVV-0	y 12% us iC. GP-G '3 (w 20), w 20), GM-GC	M, SW-) 6 si IF sar sir	SM, SP-S entre 4	17
En	casos di		-GM en v			os plásší

Figura 8: Clasificación del suelo según SUCS

Fuente: Manual de Mecánica de Suelos (SUCS)

3.3. Realización del Diseño de Agua Potable y Alcantarillado

El diseño y planeamiento del sistema de agua potable y alcantarillado, lo haremos de acuerdo al Reglamento Nacional de Edificaciones y tomando en cuenta el tiempo que demanda cada una de las etapas es decir:

- ➤ **Pre Inversión**: donde identificaremos las dificultades, lo analizaremos, también valuaremos y daremos opciones de solución;
- ➤ **Inversión**: es cuando se comienza la realización de la investigación teniendo en cuenta las medidas aptas y viables,
- **Post Inversión:** es cuando la investigación se pone en trabajo.

Cuadro 9: Tiempos por Etapas de investigación

ETAPAS	PERIODO	N° DE AÑOS
PRE INVERSIÓN	2018	1
INVERSIÓN	2019	1
POST INVERSIÓN	2020 - 2039	20

Nuestro periodo de diseño para saneamiento lo determinamos considerando con los siguientes indicadores:

- ✓ Existencia útil de las estructuras
- ✓ Aumento de la población
- ✓ Clasificación de las estructura

El Programa Nacional de Saneamiento Rural determina las cantidades proporcionales para su periodo de vida son los siguientes factores:

SISTEMA / COMPONENTE PERIODO (Años)		
Redes de Agua Potable y Alcantarillado 20 años		
Reservorios, Plantas de tratamiento	Entre 10 y 20 años	
Sistemas a Gravedad	20 años	
Sistemas de Bombeo	10 años	

El tiempo de nuestro diseño es para 20 años ya que contara con una red de agua potable y alcantarillado, empezando el año 2019 siendo el año 0 y el 2039 el año 20.

3.3.1. Población Actual

El AA. HH. El Mirador II cuenta con 1200 habitantes (240 viviendas, 1 mercado (en proyecto) y 2 iglesias adventistas), se realizó un censo obteniendo los siguientes resultados:

Se obtuvo una densidad poblacional de 5 hab/viv, estableciendo la población en la actualidad del AA. HH. El mirador II.

Cuadro 10: Población Año 2019

АА.НН	CENSO – 2019			
АА.ПП	POBLACIÓN	VIVIENDA	DENSIDAD	
El Mirador II	1200	243	5	

3.3.2. Tasa de Crecimiento

Para nuestros cálculos de tasa de crecimiento poblacional designaremos datos del Plan de Desarrollo Municipal Provincial de Trujillo 2012 - 2017 donde nos da conocimiento de las tasas intercensales de los distritos de la Provincia de Trujillo, para elegir la tasa de crecimiento de esta zona se eligió una tasa de 1.5% para los años 2017 - 2022. Siendo el porcentaje de estar entre los rangos de 1% - 2%.

REGIÓN / PROVINCIA	TASAS INTERCENSALES				
/ DISTRITOS	1981- 1993	1993- 2007	2007- 2017	2017-2022	
LA LIBERTAD	2.1	1.7	1.8	1.1	
PROV. DE TRUJILLO	3.2	2.2	2.2	1.4	
TRUJILLO	1.4	1.3	1.7	1.3	
EL PORVENIR	0.5	4.0	2.1	0.7	
FLORENCIA DE MORA		0.8	1.9	1.2	
HUANCHACO	8.6	6	5.1	3.8	
LA ESPERANZA	4.4	2.6	2.4	1.5	
LAREDO	5.2	1.1	1.6	0.6	
MOCHE	6.3	2.1	2.3	1.7	
POROTO	6.3	-1.4	0.2	-1.5	
SALAVERRY	4.2	3.8	3.3	2	
SIMBAL	3.2	0.9	2.22	-0.8	
VICTOR LARCO HERRERA	5.9	2.0	2.1	1.4	

Cuadro 11: Tasa de crecimiento poblacional, según distritos 1993 - 2022

Fuente: Compendio Estadístico 2010 – 2011 ODEI La Libertad

Para calcular nuestra población futura en un periodo de 20 años tomaremos la fórmula del método aritmético aplicada para una zona urbana.

Dónde:
$$P_f = Pi \times (1+r)^t$$

Pi = Población inicial 1200 Habitantes Pf = Población futura (Habitantes) r = Tasa de crecimiento anual 1.5%

t = Periodo de diseño 20 años

Siendo nuestra población futura 1616 habitantes en el año 2039.

Cuadro 12: Población de Diseño

N°	Año	Población	Viviendas
0	2018	1200	243
1	2019	1218	247
2	2020	1236	250
3	2021	1255	254
4	2022	1274	258
5	2023	1293	262
6	2024	1312	266
7	2025	1332	270
8	2026	1352	274
9	2027	1372	278
10	2028	1393	282
11	2029	1414	286
12	2030	1435	291
13	2031	1456	295
14	2032	1478	299
15	2033	1500	304
16	2034	1523	308
17	2035	1546	313
18	2036	1569	318
19	2037	1592	322
20	2038	1616	327

3.3.3. Dotaciones

Nuestra demanda lo calcularemos mediante datos proporcionados por el Boletín del año 2018 determinado por la empresa SEDALIB S.A., para lo cual tomaremos los datos de diciembre del 2018 para lograr un cálculo a la actualidad del distrito de la Esperanza.

3.3.3.1 CÁLCULO DE LA DOTACIÓN

A. ESTUDIOS DE CONSUMO SEDALIB S.A.

Para calcular nuestra dotación del área donde se realizara nuestra investigación necesitaremos calcular nuestro consumo por distrito, para nuestro caso el Distrito de La Esperanza

Dónde: La obtención mensual del año 2019 en el Distrito de la Esperanza según el Boletín 2018 corresponde a 501,048.00 m³.

Nuestras conexiones domiciliarias en el año 2019 para el Distrito de la Esperanza son 33,635.00 conexiones. Por lo tanto, la dotación en el AA. HH. El Mirador II será de:

Cuadro 13: Cálculo del consumo

	201	19	
AÑO 2019	Producción Mensual	Conexiones Totales	Consumo 2019
LA ESPERANZA	501,048.00 m ³	33,635.00 conexiones	$14.9 \text{ m}^3/(\text{mes * cnx})$

Por lo consiguiente aplicaremos la siguiente formula:

$$DOTACION = \underbrace{CONSUMO \times 1000}_{30 \times DENSIDAD}$$

Dónde: El consumo ha sido determinado en el ítem anterior dando como resultado **14.9 m³/ (mes*cnx)**.

La densidad está especificada en el Boletín 2018 equivale a **4.63 hab/cnx**. Correspondiente al servicio de agua potable del año 2019 en el Distrito de La Esperanza,

Cuadro 14: Cálculo de dotación

. ~~	Boletín		
AÑO 2019	Consumo	Densidad	Dotación 2019
LA ESPERANZA	14.9 m ³ /(mes*cnx)	4.63 hab/cnx	107.31 l/hab/día

> PROGRAMA NACIONAL SANEAMIENTO RURAL

El Programa Nacional de Saneamiento Rural y el Manual de Investigaciones de Agua Potable en Poblaciones Rurales proporcionan datos según las tablas para calcular nuestra dotación asignando parámetros de la zona y método de expulsión de excretas.

Cuadro 15: Valores establecidos por la OMS

POBLACIÓN	CLIMA		
FUDLACION	Frio	Caliente	
Rural	100	100	
2,000 – 10,000	120	150	
10,000 - 50,000	150	200	
50,000	200	250	

Cuadro 16: Valores establecidos por el Fondo Perú Alemana

Tipo de Investigación	Dotación (lppd)
Agua potable domiciliaria con alcantarillado	100
Agua potable domiciliaria con letrinas	50
Agua potable con piletas	30

Reconociendo la información proporcionada el AA. HH. El Mirador II es Zona Rural con ambiente frio; nos da a demostrar que se sustentara una dotación de 100 l/hab/día. pero habiendo analizado y observado los dos métodos optaremos en tomar la dotación de 120 l/hab/día siendo mayor que la obtenida por los datos de la empresa SEDALIB S.A (107.31 l/hab/día), para el mercado se ha considerado 15 l/hab/día y para la pileta una dotación de 50 l/pil/d.

3.3.3.2 Variaciones de Consumo

De acuerdo al Reglamento Nacional de Edificaciones (RNE), los consumos promedio diario anual son sujetos a una investigación estadística real, si fuera el caso de que no contar con los datos suficientes, se hará de tomando la información siguiente:

Cuadro 17: Coeficiente de Consumo

Coeficiente		
Demanda diaria K1 1.3		
Demanda horaria K2	2	

✓ Consumo Promedio Diario Anual

Este cálculo de consumo por persona de acuerdo a nuestra población futura dentro de nuestro tiempo de diseño, se expresara en litros por segundo (l/s) y se calculara con la formula siguiente:

$$Qp = Pf * Dot / 86400$$

Dónde:

Qp = Caudal Promedio (1/s)

Pf = Población Futura (Hab)

Dot = Dotación (l/hab/d)

✓ Consumo Máximo Diario

Es la diferencia que se da dentro de los días del año teniendo en cuenta las temporadas del calendario anual ya que son las que determinan estas diferencias en el consumo. Poniendo de ejemplo que en verano consumimos más agua y en invierno menoramos el consumo. También lo calcularemos con la siguiente formula:

$$Qmd = Q_p x K1$$

✓ Consumo Máximo Horario

Nuestro cálculo para medir el consumo máximo horario se determinara dentro de las 24 horas que tiene el día tomando en cuenta la cualidad de vida y el volumen de la población; también se vera de acuerdo a las actividades q hacen dentro del día y se determinara con la siguiente formula:.

$$Qmh = Q_p x K2$$

3.3.4. Sistema proyectado de agua potable

Datos y Parámetros de Diseño

3.3.4.1. Fuente de Abastecimiento

La zona del área a desarrollar la investigación se encuentra ubicado cerca de 01 reservorio actualmente operativo que distribuye agua potable a zonas del distrito de El Porvenir y la Esperanza, es por eso que tomamos la determinación de hacer las indagaciones respectivas para que este reservorio (El Mirador) sea viable para el AA. HH. El Mirador II como fuente de abastecimiento, determinándose que su caudal de aforo es suficiente para poder abastecer adicionalmente a este sector, esta información fue analizado por SEDALIB S.A. siendo propietario y encargado de los reservorios distribuidos en toda la Provincia de Trujillo.

3.3.4.2. Parámetros de Demanda de Agua

Para tener nuestra dotación final se obtendrá concluyendo el cuadro general de demanda.

Cuadro 18: Parámetros de demanda de agua

DATOS TÉCNICOS	AÑO BASE	AÑO 1
N° DE VIVIENDAS TOTALES	243	247
Nº DE VIVIENDAS CON CONEXIONES DOMICILIARIAS	0	250
Nº DE VIVIENDAS CON PILETAS PÚBLICAS	243	0
Nº DE VIVIENDAS SIN CONEXIÓN DOMICILIARIA	243	0
COBERTURA DE AGUA POTABLE (%)	0%	100%
DENSIDAD POR VIVIENDA (hab/viv)	5.00	5.00

TASA DE CRECIMIENTO ANUAL DE POBLACIONAL (%)	1.50%	1.50%
POBLACIÓN TOTAL (habitantes)	1200	1218
POBLACIÓN CON CONEXIÓN DOMICILIARIA (red pública)	0	1218
POBLACIÓN ABASTECIDA CON PILETAS PÚBLICAS	1200	0
POBLACIÓN SIN SERVICIO DE AGUA POTABLE	0	0
POBLACIÓN DEMANDANTE POTENCIAL	1200	1218
POBLACIÓN DEMANDANTE EFECTIVA	0	0
N° DE LOTES DE IGLESIAS	2	2
N° DE LOTES DE MERCADO	1	1
OTROS LOTES	1	1
PERDIDAS FÍSICAS (%)	35%	20%
CONSUMO DE AGUA POR CONEXIONES DOMICILIARIAS	60	120
CONSUMO DE AGUA POR PILETAS	30	50
CONSUMO DE AGUA POR AMERCADO	15	15
CONSUMO DE AGUA POR IGLESIA	3	3

Cuadro 19: Cobertura de agua

		CORERTURA		POBLACIÓN SERVIDA		
AÑO	POBLACIÓN	VIVIENDAS	COBERTURA TOTAL	PILETA	CONEX. DOM.	
2019	1200	243	0	243	0	
2020	1218	247	100.00	243	0	
2021	1236	250	100.00	0	1236	
2022	1255	254	100.00	0	1255	
2023	1274	258	100.00	0	1274	
2024	1293	262	100.00	0	1293	
2025	1312	266	100.00	0	1312	
2026	1332	270	100.00	0	1332	
2027	1352	274	100.00	0	1352	
2028	1372	278	100.00	0	1372	
2029	1393	282	100.00	0	1393	
2030	1414	286	100.00	0	1414	
2031	1435	291	100.00	0	1435	
2032	1456	295	100.00	0	1456	
2033	1478	299	100.00	0	1478	
2034	1500	304	100.00	0	1500	

2035	1523	308	100.00	0	1523
2036	1546	313	100.00	0	1546
2037	1569	318	100.00	0	1569
2038	1592	322	100.00	0	1592
2039	1616	327	100.00	0	1616

Cuadro 20: Cuadro general de demandas

N°.	AÑO	VIV.	HAB.	Q Pm.	Q md.	Q mh.	Q d.	Q Unid.	CONDICIÓN
0	2018	243	1200	1.67	2.17	3.34	4.14	0.0137	Súper Habit
1	2019	247	1218	1.69	2.20	3.38	4.14	0.0137	Súper Habit
2	2020	250	1236	1.72	2.24	3.44	4.14	0.0137	Súper Habit
3	2021	254	1255	1.74	2.26	3.48	4.14	0.0137	Súper Habit
4	2022	258	1274	1.77	2.30	3.54	4.14	0.0137	Súper Habit
5	2023	262	1293	1.80	2.34	3.60	4.14	0.0138	Súper Habit
6	2024	266	1312	1.82	2.37	3.64	4.14	0.0137	Súper Habit
7	2025	270	1332	1.85	2.41	3.70	4.14	0.0137	Súper Habit
8	2026	274	1352	1.88	2.44	3.76	4.14	0.0137	Súper Habit
9	2027	278	1372	1.91	2.48	3.82	4.14	0.0137	Súper Habit
10	2028	282	1393	1.93	2.51	3.86	4.14	0.0137	Súper Habit
11	2029	286	1414	1.96	2.55	3.92	4.14	0.0137	Súper Habit
12	2030	291	1435	1.99	2.59	3.98	4.14	0.0137	Súper Habit
13	2031	295	1456	2.02	2.63	4.04	4.14	0.0137	Súper Habit
14	2032	299	1478	2.05	2.67	4.10	4.14	0.0137	Súper Habit
15	2033	304	1500	2.08	2.70	4.16	4.14	0.0137	Súper Habit
16	2034	308	1523	2.11	2.74	4.22	4.14	0.0137	Súper Habit
17	2035	313	1546	2.15	2.80	4.30	4.14	0.0137	Súper Habit
18	2036	318	1569	2.18	2.83	4.36	4.14	0.0137	Súper Habit
19	2037	322	1592	2.21	2.87	4.42	4.14	0.0137	Súper Habit
20	2038	327	1616	2.24	2.91	4.48	4.14	0.0137	Súper Habit

3.4. Diseño del sistema de agua potable

Para nuestro diseño del sistema de agua potable en el AA. HH. El Mirador II, hicimos el empalme a la tubería matriz del reservorio El Mirador, diseñando la línea de aducción y la red de distribución.

3.4.1. Línea de Aducción –

Nuestra línea de aducción será el empalme a la tubería matriz del reservorio y para fijar el empalme tomaremos la presión estática, tomando la cota del reservorio y la altura máxima de agua; de acuerdo al Reglamento Nacional de Edificaciones OS. 040, que comenta en su capítulo 4.8 Presiones, dando

un cálculo de presión estática máxima de 50 m y la presión dinámica no menor a 10 m.

De acuerdo a los cálculos desarrollados según nuestros criterios de diseño adoptaremos los siguientes:

- Gasto de Diseño.- Consideraremos nuestro gasto máximo diario (Qmd), obtenido en el cálculo de demanda para nuestro diseño del sistema de agua potable.
- Carga Disponible.- Esta carga se calculara de acuerdo al resultado de las cotas que existe entre el reservorio y el empalme de la tubería matriz, o la diferencia de cotas entre cámaras rompe presión o tubería rompe presión y otros elementos.
- Clase de tubería.- La clase de tubería que va a determinar la presión máxima, es la que puede resistir la tubería a usar.

Cuadro 21: Clase de tuberías

CLASE	PRESIÓN MÁXIMA DE PRUEBA (m)	PRESIÓN MÁXIMA DE TRABAJO (m)
5	50	35
7.5	75	50
10	105	70
15	150	100

Para nuestro diseño se consideró una tubería de clase 10.

➤ Diámetros.- Los diámetros en las tuberías se calculó de acuerdo al máximo desnivel proporcionado por la distancia de un trecho, certificando las velocidades menores de 3.0 m/s.

> Estructuras.-

Empalme: nuestra unión será a la tubería matriz, utilizando uniones flexibles y accesorios de fierro fundido si lo requiere el diseño.

Válvula compuerta: nuestra válvula cerrara el flujo de agua en un lugar, será para mantenimientos o cambios de tubería dentro de la zona a detallar.

Micromedidor: regulará la salida, gasto y desperdicio o fuga del agua.

- Línea de gradiente hidráulica.- Es la presión de agua en el trecho o ramal de la tubería en funcionamiento.
- Perdida de carga.- Es el consumo de energía para efectuar el fluido en el movimiento de agua en un tramo de la tubería.
- Carga estática.- Es la carga máxima que debe estar sometida una tubería al agua al interrumpirse raudamente el flujo.
- Carga dinámica.- Es el cálculo o cantidad diferente de la carga estática y el desperdicio de carga por fricción en la tubería.

3.5. Cálculos de la línea de aducción

De acuerdo a los cálculos comprobamos la presión desde el reservorio hasta el punto de empalme, diseñándose nuestra línea de aducción, comprendiendo el punto de empalme hasta donde inicia la red de agua.

a. Tramo Reservorio El Mirador – Empalme1

Presión estática

Pestática=
$$\rho H_g g$$

Dónde:

Pestática : Presión estática (Pascal)

 ρ : Densidad de fluido (Kg/m3)

g : Aceleración de la gravedad 9.81 m/s2

Hg : Diferencia de cotas (m)

Datos:

Cota del reservorio : 266.33m

Cota del empalme : 265.28m

Altura del reservorio: 4.4m

Qmd : 2.17 lts/seg

$$P_{est\'atica} = \rho H_g g$$

$$P_{est\'atica} = 1000 \frac{kg}{m3} * 5.45m * 9.81 \frac{m}{s2}$$

$$P_{estática} = 53464.5 P = 5.45 mH_2O$$

> Perdida de carga unitaria

$$hf = \frac{Carga\ Disponible}{L\ Tuberia}$$

Long. Tubería: 4.80

$$hf = \frac{5.45}{4.80}$$

$$hf = 1.14 \ m/m$$

Diámetro de tubería

$$D = \frac{0.71 * Q^{0.38}}{hf^{0.21}}$$

$$D = \frac{0.71 * 2.17^{0.38}}{1.14^{0.21}}$$

$$D = 0.92 \, pulg.$$

En campo se encuentra una tubería de 8 pulg de PVC.

Pérdida de carga unitaria real

$$hf = \left(\frac{Q}{2.492 * D^{2.63}}\right)^{1.85}$$

$$hf = \left(\frac{2.17}{2.492 * 8^{2.63}}\right)^{1.85}$$
$$hf = 0.000$$

Pérdida de carga en el tramo

$$Hf = L * hf$$

$$Hf = 4.80 * 0.00$$

$$Hf = 0.000$$

Velocidad en la tubería

$$Vtub = 1.9735 * \frac{Q}{D^2}$$
 $Vtub = 1.9735 * \frac{2.17}{8^2}$
 $Vtub = 0.067 \text{ m/seg}$

> Comprobación de presiones

Cota piezométrica del empalme

$$C.\ piezo\ de\ empalme = Cota\ Reserv-Hf$$

C. piezo de empalme = 167.95 ---- La altura Hf es 0

Presión al final de tramo

C. piezo final de tramo =
$$270.73 - 265.28$$

C. piezo final de tramo = 5.45 m

b. Tramo Empalme1 - Línea de aducción

Presión estática

$$P$$
estática = ρH g g

Dónde:

Pestática : Presión estática (Pascal)

ρ : Densidad de fluido (Kg/m3)

g : Aceleración de la gravedad 9.81 m/s2

Hg : Diferencia de cotas (m)

Datos:

Cota del empalme : 266.33m

Cota de la línea de aducción : 265.28m

Altura estática : 5.45m

Qmd : 2.17 lts/seg

$$\begin{split} P_{est\'atica} &= \rho H_g g \\ P_{est\'atica} &= 1000 \; \frac{kg}{m3} * 6.45m * 9.81 \frac{m}{s2} \\ P_{est\'atica} &= 6.45 \; mH_2 O \end{split}$$

> Pérdida de carga unitaria

$$hf = \frac{Carga\ Disponible}{L\ Tuberia}$$

Long. Tubería : 385.00m

$$hf = \frac{6.50}{385.00}$$

$$hf = 0.017 \ m/m$$

Diámetro de tubería

$$D = \frac{0.71 * Q^{0.38}}{hf^{0.21}}$$

$$D = \frac{0.71 * 2.17^{0.38}}{0.017^{0.21}}$$

$$D = 2.24 \, pulg.$$

En campo se encuentra una tubería de 2 pulg de PVC.

> Pérdida de carga unitaria real

$$hf = \left(\frac{Q}{2.492 * D^{2.63}}\right)^{1.85}$$
$$hf = \left(\frac{2.17}{2.492 * 2^{2.63}}\right)^{1.85}$$

$$hf = 0.027$$

> Pérdida de carga en el tramo

$$Hf = L * hf$$

 $Hf = 385.00 * 0.027$
 $Hf = 10.395$

Velocidad en la tubería

$$Vtub = 1.9735 * \frac{Q}{D^2}$$
 $Vtub = 1.9735 * \frac{2.17}{2^2}$
 $Vtub = 1.071 \text{ m/seg}$

Comprobación de presiones

Cota piezométrica de línea de aducción

C. piezo de aduccion = Cota Empalme - Hf

C. piezo de aduccion = 271.78 - 10.395

C. piezo de aduccion = 255.395

Presión al final de tramo

C. piezo final de tramo. = 271.78 - 265.28

C. piezo final de tramo. = 6.50 m

3.6. Red de distribución

Es el grupo de tuberías de diversas dimensiones, válvulas, grifos y accesorios que comienzan en la línea de aducción y se distribuyen por las calles de las zonas pobladas. Esta red conducirá el agua de acuerdo a las dotaciones calculadas en el diseño hasta llegar a cada vivienda de la población, es por eso que se debe tener el mayor cuidado en determinar las variaciones de consumo ya que de eso depende tener un buen diseño de la red cumpliendo con el consumo máximo horario (Qmh) como lo asigna la Norma OS 050.

3.6.1. Consideraciones básicas para nuestro diseño de agua potable

Para nuestro diseño consideramos como básico: la velocidad y presión del agua en los empalmes de las tuberías. Se consideró como velocidad mínima de 0.09 m/s y máxima de 2.18 m/s. También se consideró presiones mínimas a 31m y máximas de 60m, son las recomendaciones dadas por La Norma OS.050. Las Presiones tanto: **mínima** que depende de las necesidades de las viviendas familiares, y la **máxima** que es la que determina el mantenimiento de la red. Ya teniendo esas cifras asignamos el diámetro mínimo de nuestra tubería a

utilizarse de 75mm, también podríamos recomendar en ciertos trechos de tuberías de 50mm de diámetro con una distancia máxima de 100m si son alimentados por un solo extremo o de 200m si son alimentados por ambos extremos.

Se instaló válvulas de purga en diferentes puntos de la red asignándose en las partes más bajas del diseño, estas instalaciones de válvulas de aire lo asignamos en la parte más alta. El grifo contra incendio lo ubicamos en la parte que se encuentre una mayor zona de concurrencia de la población dando un radio de capacidad de unos 300m.

3.6.2. Nivelación de terreno natural

En nuestro diseño se ha considerado la nivelación de nuestra zona en las calles de mayores pendientes desfavorables, los cuales se ha determinado por los cálculos detallados en la topografía, optimizando nuestra red de agua para su mejor actividad en la distribución del agua y red de alcantarillado.

Nuestra nivelación lo elaboramos con los criterios del Manual de Carreteras DG-2018, siempre teniendo en cuenta los parámetros recomendados para tener presente las pendientes que se designa en las calles.

3.6.3. Parámetros básicos

- a. Clasificación de la carretera
 - Por demanda

De acuerdo a nuestro criterio y a los datos consultados Se clasifico como **Trocha Carrozable** ya que la geografía en el área presentaba que debería tener un IMDA menor a 200 veh/día transitable, de la misma manera nos percatamos que era una extensión del área sin afirmar.

o Por orografía

De acuerdo a nuestra topografía de la zona tiene pendientes pequeñas de 2.30% y altas de 8.54%, caracterizándose como un Terreno Ondulado (Tipo 3).

b. Velocidad de diseño

Nuestro cálculo de velocidad de diseño se procesó de acuerdo a la tabla 204.01 del Manual de Carreteras DG-2018, ya que nuestras características de la zona se determinaron de acuerdo a la orografía de la carretera. Para nuestro caso lo clasificamos como tercera clase ya que se estimó como la más baja de la tabla, obteniéndose una velocidad de diseño entro los 30 – 60 km/h.

CLASIFICACIÓN	OROGRAFÍA	VELOCIDAD DE DISEÑO DE UN TRAMO HOMOGENEO VTR (Km/h)										
		30	40	50	60	70	80	90	100	110	120	130
	Plano											
Autopista de	Ondulado											
Primera Clase	Accidentado											
	Escarpado											
	Plano											
Autopista de	Ondulado											
Segunda Clase	Accidentado											
	Escarpado											
	Plano											
Autopista de	Ondulado											
Primera Clase	Accidentado											
	Escarpado											
	Plano											
Autopista de	Ondulado											
Segunda Clase	Accidentado											
	Escarpado											
	Plano											
Autopista de	Ondulado											
Tercera Clase	Accidentado											
	Escarpado											

Cuadro 22: Velocidad de diseño

Fuente: Manual de carreteras DG-2018

c. Pendientes Máximas

Nuestras pendientes más altas de nuestro diseño lo determinamos calculando y consultando la tabla 303.01 del Manual de Carreteras DG-2018, de igual manera estuvo presente nuestra orografía, clasificación y velocidad de diseño. Nuestras pendientes que se determinó de acuerdo

a los criterios adoptados para nuestra nivelación fueron no mayores a 8.5 %.

Demanda		Autopista				Carretera		Carretera		a	Carretera									
Vehículos/día		> 60	00		60)00 -	- 400	00	40	000 -	- 200	00	2	000	- 40	00		200	0 - 40	00
Característica	Pr	imera	Clase		Pri	mer	a Cl	ase	Pri	mer	a Cl	ase	Pri	mer	a Cl	ase	Pı	ime	era C	lase
Tipo de Orografía	1	2	3	4	1	2	3	4	1	2	3	4	1	2	3	4	1	2	3	4
Velocidad de diseño:																				
30 Km/h																			10	10
40 Km/h																9	8	9	10	
50 Km/h											7	7			8	9	8	8	8	
60 Km/h					6	6	7	7	6	6	7	7	6	7	8	9	8	8		
70 Km/h			5	5	6	6	6	7	6	6	7	7	6	6	7		7	7		
80 Km/h	5	5	5	5	5	5	6	6	6	6	6		6	6			7	7		
90 Km/h	4.5	4.5	5		5	5	6		5	5			6				6	6		
100 Km/h	4.5	4.5	4.5		5	5	6		5				6							
110 Km/h	4	4			4															
120 Km/h	4	4			4															
130 Km/h	3.5		1				1.						(0.7)							

Cuadro 23: Pendientes Máximas (%)

Fuente: Manual de Carreteras, DG-2018

3.6.4. Elaboración de la nivelación de terreno

El AA. HH El Mirador II tiene 13 calles, las cuales contaban con una pendiente máxima de 8.5% en las rasantes, se realizó cotas de diseño, partes transversales y tabla de volumen de cada calle.

Calle 12-A (Pendiente de 35.98%)

Cuadro 24: Movimiento de tierra calle 1-A

Estación	Volumen de Corte	Volumen de Relleno	Volumen Acumulado de Corte	Volumen Acumulado de Relleno
0+010.00	0.00	0.00	0.00	0.00
0+020.00	12.67	0.74	12.67	0.74
0+030.00	11.70	0.32	24.37	1.07
0+040.00	17.25	0.01	41.62	1.07
0+050.00	32.74	0.00	74.36	1.07

➤ Calle 1-B (Pendiente máxima de 6.27%)

Cuadro 25: Movimiento de tierra calle 1-B

Estación	Volumen	Volumen	Volumen	Volumen
	de	de	Acumulado	Acumulado
	Corte	Relleno	de Corte	de Relleno
0+010.00	0.00	0.00	0.00	0.00
0+020.00	24.21	0.00	24.21	0.00
0+030.00	26.61	0.00	50.82	0.00
0+040.00	26.37	0.00	77.19	0.00
0+050.00	32.36	0.00	109.55	0.00
0+060.00	47.76	0.00	157.31	0.00

➤ Calle 2 (Pendiente máxima de 2.56%)

Cuadro 26: Movimiento de tierra calle 2

Estación	Volumen	Volumen	Volumen	Volumen
	de	de	Acumulado	Acumulado
	Corte	Relleno	de Corte	de Relleno
0+010.00	0.00	0.00	0.00	0.00
0+020.00	34.52	0.09	34.52	0.09
0+030.00	5.40	11.84	39.93	11.93
0+040.00	0.00	37.09	39.93	49.02
0+050.00	0.00	52.00	39.93	101.02
0+060.00	0.00	47.92	39.93	148.94
0+070.00	0.00	34.47	39.93	183.41
0+080.00	2.44	17.62	42.37	201.03
0+090.00	8.60	5.38	50.97	206.41
0+100.00	18.89	0.77	69.86	207.18
0+110.00	28.86	0.00	98.71	207.18
0+120.00	35.85	0.00	134.56	207.18
0+130.00	34.07	0.00	168.63	207.18
0+140.00	24.98	0.00	193.61	207.18
0+150.00	31.65	0.00	225.26	207.18
0+160.00	31.27	0.23	256.53	207.41
0+170.00	19.19	0.61	275.72	208.02

➤ Calle 3 (Pendiente máxima de 5.52%)

Cuadro 27: Movimiento de tierra calle 3

Estación	Volumen de	Volumen de Relleno	Volumen Acumulado	Volumen Acumulado
0+010.00	Corte 0.00	0.00	de Corte 0.00	de Relleno 0.00
0+020.00	0.06	25.61	0.06	25.61
0+030.00	0.18	19.36	0.24	44.96

0+040.00	1.62	13.65	1.85	58.61
0+050.00	5.44	10.99	7.29	69.60
0+060.00	3.97	16.35	11.26	85.95
0+070.00	0.00	29.77	11.26	115.72
0+080.00	0.00	38.66	11.26	154.38
0+090.00	0.00	53.89	11.26	208.27
0+100.00	0.00	58.62	11.26	266.89
0+110.00	0.89	36.63	12.14	303.52

Calle 4 (Pendiente máxima de 2.88%)

Cuadro 28: Movimiento de tierra calle 4

Estación	Volumen	Volumen	Volumen	Volumen
	de	de	Acumulado	Acumulado
	Corte	Relleno	de Corte	de Relleno
0+010.00	0.00	0.00	0.00	0.00
0+020.00	21.03	4.01	21.03	4.01
0+030.00	8.20	3.46	29.23	7.47
0+040.00	3.56	5.73	32.79	13.20
0+050.00	0.60	6.98	33.39	20.18
0+060.00	0.39	15.73	33.77	35.91
0+070.00	0.00	23.22	33.77	59.13
0+080.00	0.01	20.51	33.78	79.64
0+090.00	2.46	10.81	36.24	90.45
0+100.00	10.97	0.03	47.22	90.48
0+110.00	13.57	0.00	60.78	90.48
0+120.00	14.02	0.00	74.81	90.48
0+130.00	18.84	0.00	93.64	90.48
0+140.00	25.72	0.01	119.36	90.49
0+150.00	19.75	0.95	139.10	91.44
0+160.00	3.89	3.09	143.00	94.53
0+170.00	0.13	7.33	143.13	101.85
0+180.00	0.81	10.96	143.94	112.81
0+190.00	0.68	10.34	144.62	123.15
0+200.00	2.76	8.63	147.38	131.78
0+210.00	7.92	4.39	155.30	136.17
0+220.00	17.04	0.36	172.34	136.53
0+230.00	31.72	0.04	204.06	136.57
0+240.00	30.00	0.45	234.06	137.03

> Calle 5 (Pendiente máxima de 3.18%)

Cuadro 29: Movimiento de tierra calle 5

Estación	Volumen	Volumen	Volumen	Volumen
	de	de	Acumulado	Acumulado
	Corte	Relleno	de Corte	de Relleno
0+010.00	0.00	0.00	0.00	0.00
0+020.00	0.00	25.11	0.00	25.11
0+030.00	0.00	41.70	0.00	66.81
0+040.00	0.00	43.26	0.00	110.07
0+050.00	0.00	32.90	0.00	142.97
0+060.00	0.00	19.17	0.00	162.14
0+070.00	0.01	9.21	0.01	171.36
0+080.00	4.91	3.55	4.92	174.90
0+090.00	18.46	0.00	23.38	174.90
0+100.00	29.69	0.00	53.07	174.90
0+110.00	31.32	0.00	84.39	174.90
0+120.00	23.28	0.00	107.67	174.90
0+130.00	14.83	0.00	122.50	174.90
0+140.00	10.19	0.00	132.69	174.90
0+150.00	20.26	0.13	152.95	175.03
0+160.00	21.09	0.51	174.04	175.54
0+170.00	16.01	0.37	190.05	175.91
0+180.00	20.60	0.00	210.65	175.91
0+190.00	12.15	0.00	222.80	175.91
0+200.00	3.36	4.36	226.16	180.27
0+210.00	0.00	13.17	226.16	193.44
0+220.00	7.22	8.97	233.38	202.41
0+230.00	13.72	3.69	247.10	206.09
0+240.00	10.65	3.53	257.75	209.62

➤ Calle 6 (Pendiente máxima de 6.39%)

Cuadro 30: Movimiento de tierra calle 6

Estación	Volumen	Volumen Volumen		Volumen
	de	de	Acumulado	Acumulado
	Corte	Relleno	de Corte	de Relleno
0+010.00	0.00	0.00	0.00	0.00
0+020.00	99.96	0.01	99.96	25.11
0+030.00	96.52	0.00	196.48	66.81
0+040.00	93.09	0.00	289.57	110.07
0+050.00	72.28	0.70	361.85	142.97
0+060.00	45.21	0.69	407.05	162.14
0+070.00	34.43	20.82	441.49	171.36
0+080.00	0.20	25.43	441.68	174.90
0+090.00	0.01	12.43	441.69	174.90

0+100.00	0.01	23.00	441.71	174.90
0+110.00	0.04	18.18	441.75	174.90
0+120.00	1.63	3.98	443.68	174.90

3.6.5. Tipo de red de distribución

De acuerdo a nuestro perfil para nuestra red será de circuito cerrado.

a. Sistema cerrado

Nuestro sistema cerrado constara con tuberías que se conectaran en forma de redes. Siendo lo más beneficioso para lograr una mejor conexión y las tuberías tengan un eficiente y permanente fluido.

Con nuestro sistema eliminaremos puntos imperfectos; y tendremos facilidad en el mantenimiento y reparación de la red ya que de esta manera se podrá cerrar por áreas dependiendo los tramos que se tendrá que realizar el mantenimiento y reparación de las tuberías.

3.6.6. Diseño de red de distribución

Recubrimiento

Nuestro cálculo para el recubrimiento se hará de 80cm siendo lo más práctico y nivel promedio de colocación de nuestra red de tuberías.

Método de distribución

Nuestro cálculo para nuestra distribución de afluente de agua, aplicamos un procedimiento de distribución media.

Caudal Unitario

Para el cálculo de nuestro Caudal Unitario manejamos un Caudal de Máximo Horario.

$$Q$$
Red.Dist. = Q mh

Velocidades

Para la proyección calculamos nuestras velocidades ya que son diferentes en los diámetros o dimensión de las tuberías, para calcular nuestro dimensionamiento lo ejecutamos en el modelamiento en el software WaterCAD.

Presiones

Para las presiones tuvimos diferencias en la red por los desniveles en el área, asimismo hicimos empleamos el software WaterCAD.

A. RED DE DISTRIBUCIÓN

Qmh = 2.17

qunitario.viv = 0.0165

qunitario.pilt = 0.0014

qunitario.Iglesia = 0.0036

qunitario. Iglesia = 0.0036

Cuadro 31: Caudal de aporte por nodo

D	ETERMINACIO	ÓN DE L	A DEMANDA EN	CADA NODO
NODO	TRAMO CONCURRE	S	DEMANDA L/s	DEMANDA TOTAL L/s
	T1-N1	P1	0.00	
N-01	N1-N4	P4	0.71	0.79
	N1-N2	P2	0.08	
N-02	N1-N2	P2	0.08	0.08
	N1-N4	P4	0.00	
N-04	N4-N3	P3	0.56	1.01
11-04	N4-N5	P5	0.10	1.01
	N4-N7	P7	0.35	
N-03	N4-N3	P2	0.56	0.56
N 05	N4-N5	P5	0.00	0.19
N-05	N5-N6	P6	0.19	0.19
	N5-N6	P6	0.00	
N-06	N6-N7	P7	0.35	0.55
	N6-N13	P13	0.20	
	N6-N7	P7	0.00	
N-07	N7-N12	P12	0.41	0.68
	N7-N8	P8	0.27	
	N7-N8	P8	0.00	
N-08	N8-N9	P9	0.08	0.46
	N8-N11	P11	0.38	
N-09	N8-N9	P2	0.08	0.08
	N12-N11	P11	0.00	
N-11	N11-N10	P10	0.08	0.30
	N11-N16	P16	0.22	
N-10	N11-N10	P10	0.08	0.08
	N13-N12	P12	0.00	
N-12	N12-N11	P11	0.38	0.59
	N12-N15	P15	0.21	

	N6-N13	P13	0.00		
N-13	N13-N12	P12	0.41	0.51	
	N13-N14	P14	0.10		
N-14	N13-N14	P14	0.00	0.21	
11-14	N4-N15	P15	0.21	0.21	
N-15	N14-N15	P14	0.00	0.22	
N-13	N15-N16	P15	0.22	0.22	
N-16	N15-N16	P16	0.00	0.08	
11-10	N16-N17	P17	0.08	0.08	
N-17	N16-N17	P17	0.08	0.08	

Cuadro 32: Resumen de demanda y cotas

NODO	DEMANDA (L/s)	COTA (msnm)
N-1	0.12	224.92
N-2	0.08	225.82
N-3	0.56	216.21
N-4	0.71	215.78
N-5	0.10	209.34
N-6	0.19	205.51
N-7	0.35	206.55
N-8	0.27	210.20
N-9	0.08	210.77
N-10	0.08	203.00
N-11	0.38	200.49
N-12	0.41	198.48
N-13	0.20	194.64
N-14	0.10	189.36
N-15	0.21	191.87
N-16	0.22	193.42
N-17	0.08	197.53

B. CÁLCULO DE PRESIONES

Cuadro 33: Presiones

NODO	ELEVACIÓN (m)	DEMANDA (L/s)	Presión (m H²O)
N-1	224.92	0.12	32.00
N-2	225.82	0.12	31.00
N-3	216.21	0.56	32.00
N-4	215.78	0.71	35.00
N-5	209.34	0.10	41.00
N-6	205.51	0.19	44.00

N-7	206.55	0.35	43.00
N-8	210.20	0.27	39.00
N-9	210.77	0.08	38.00
N-10	203.00	0.08	46.00
N-11	200.49	0.38	49.00
N-12	198.48	0.41	51.00
N-13	194.64	0.20	55.00
N-14	189.36	0.10	60.00
N-15	191.87	0.21	57.00
N-16	193.42	0.22	56.00
N-17	197.53	0.08	51.00

Cuadro 34: de Velociodades

TUBERÍA	LONGITUD	EMPIEZA NODO	FIN NODO	DIÁMETRO (mm)	MATERIAL	HAZEN WILLIAMS C	VELOCIDAD m/s
Red de aducción-01	385	N - 01	T - 01	63	PVC	140	1.33
Red de distribución-01	99	N - 01	N - 02	32	PVC	140	0.09
Red de distribución-02	131	N - 04	N - 03	32	PVC	140	0.65
Red de distribución-03	103	N - 05	N - 04	48	PVC	140	0.55
Red de distribución-04	103	N - 06	N - 07	33	PVC	140	0.11
Red de distribución-05	103	N - 07	N - 08	48	PVC	140	0.32
Red de distribución-06	52	N - 08	N - 09	32	PVC	140	0.09
Red de distribución-07	77	N - 11	N - 10	32	PVC	140	0.09
Red de distribución-08	103	N - 12	N - 11	48	PVC	140	0.22
Red de distribución-09	103	N - 13	N - 12	32	PVC	140	0.21
Red de distribución-10	103	N - 14	N - 15	32	PVC	140	0.16
Red de distribución-11	103	N - 15	N – 16	32	PVC	140	0.15
Red de distribución-12	92	N - 16	N - 17	32	PVC	140	0.09
Red de distribución-13	59	N - 11	N – 16	32	PVC	140	0.20
Red de distribución-14	61	N - 08	N - 11	32	PVC	140	0.27
Red de distribución-15	59	N - 12	N - 15	32	PVC	140	0.23
Red de distribución-16	61	N - 07	N - 12	48	PVC	140	0.46
Red de distribución-17	62	N - 04	N - 07	48	PVC	140	0.92
Red de distribución-18	56	N - 01	N - 04	48	PVC	140	2.18
Red de distribución-19	62	N - 05	N - 06	48	PVC	140	0.50
Red de distribución-20	61	N - 06	N – 13	48	PVC	140	0.34
Red de distribución-22	59	N - 13	N – 14	32	PVC	140	0.28

3.7. Sistema de saneamiento

Para nuestra investigación planteamos un diseño de red de alcantarillado para el AA HH El Mirador, el cual contara con buzones de concreto 210 Kg/cm2 los cuales tendrán como propósito facilitar la inspección y mantenimiento de la red que será

de tubería de PVC, de igual manera las conexiones a las viviendas familiares tendrán una cámara de inspección para dar facilidad en cualquier mantenimiento o reparación de la red de servicio siempre teniendo en cuenta los aportes y detalles que especifica la Norma Nacional de Edificaciones.

3.7.1. Criterios de diseño

3.7.1.1. Criterios de dimensionamiento hidráulico

- ✓ Nuestro caudal mínimo que consideramos para nuestra red será de 1.5 l/s, también calcularemos en cada uno de los sectores los caudales al iniciar y al finalizar; se nos recomienda siempre que los diámetros no deberán ser menos a 100mm.
- ✓ Todos los cálculos de Tensión Tractiva Media, tendrán como valor mínimo σ = 1.0 Pa, con un coeficiente de Manning n = 0.009 (NTP 21138:2010).
- ✓ Nuestra pendiente mínima tendrá como principal condición satisfacer los cálculos determinados por:

So
$$min = 0.0055 \bar{Q}^{0.47}$$

Datos: So = pendiente mínima y Q = caudal final.

✓ Nuestra velocidad final no tendrá que ser mayor a 5 m/s. Nuestra velocidad crítica será definida por:

$$V_{\rm C} = 6 * \sqrt{g} * R_{\rm H}$$

Datos: g = aceleración a la gravedad y Rh = radio hidráulico.

3.7.1.2. Cámaras de inspección

✓ Optamos que deberíamos hacer cámaras de inspección en: al principio del colector, en cada empalme con el colector, en cada cambio de tramos, en cada tramo de pendientes, en los diferentes tipos de diámetros de las tuberías, todo esto teniendo en cuenta las dimensiones de los de los buzones siendo de 1.20m.

Cuadro 35: Distancia s Máximas

DIÁMETRO NOMINAL DE LA TUBERÍA (mm)	DISTANCIA MÁXIMA (m)
100	60
150	60
200	80
250 a 300	100
Diámetros mayores	150

Fuente: Reglamento Nacional de Edificaciones-OS.070

✓ Nuestros buzones se ubicaran y se comunicaran con el receptor principal. Nuestro diseño tendrá un modelo convencional — los espacios de nuestros buzones serán de 1.20m hasta 3.00m de profundidad y de 1.5m para profundidades mayores de 3.00m

3.7.1.3. Ubicación de tuberías

- Según la ubicación de nuestras tuberías la haremos de acuerdo a nuestras calles o principales avenidas que serán de 20m de ancho.
- ❖ De acuerdo a la Norma Técnica Peruana nos da límites y distancias a diseñar siendo la línea de propiedad y el plano vertical de la tubería debe de ser como mínimo 1.50m.

3.7.1.4. Conexión Predial

Nuestras conexiones serán:

Cámara de inspección y tubería, de acuerdo a nuestro diseño tendrá una caída de 15 por mil. Esto se pondrá a un espacio de 1.20m y 2.00m del límite de la vivienda. Siempre teniendo en cuenta el diámetro mínimo de nuestra conexión de 100m.

3.7.2. Diseño de la Red de Alcantarillado

Nuestro diseño de red de alcantarillado se fundamenta en la topografía del área que tiene un terreno accidentado, dentro de los cuales existe pendientes y desniveles, esto lo vemos de un modo claro y positivo ya que las características de nuestra área nos ayudara y a la vez nos perjudicara en algunos casos para hacer el desarrollo de nuestra investigación, pero teniendo el reto que nos hemos propuesto en diseñar esta red de acuerdo al Reglamento Nacional de Edificaciones, tomamos a nuestra zona como una área que al desarrollarla tendremos que luchar con grandes desniveles desde el punto de inicio ya que nos conectaremos a una red cercana a la zona y luego al finalizar tendremos las precauciones necesarias de no perjudicar a las redes existentes, de igual manera nuestro diseño contara con buzones, dimensiones de tuberías apropiadas de acuerdo a nuestros cálculos, prevendremos las pendientes que existen en cada zona para no perjudicar el diseño, empalmaremos y conectaremos las conexiones para las viviendas unifamiliares con el debido cuidado y prevención necesaria para que tengan un buen funcionamiento.

3.7.2.1. Buzones

Nuestra red de alcantarillado lo diseñamos para contar con 37 buzones ubicados desde el inicio de los límites del asentamiento humano hasta el punto de empalme más cercano que exista a la zona. La profundidad mínima diseñada es de 1.00m en los buzones avalando que la pendiente sea de 5.665 por mil. Nuestra profundidad máxima recomendada para nuestros buzones es de 4.60m situada en el buzón B12, además contamos con una red de caída moderada de 1.20 hacia la tubería del buzón B36 comparado al fondo del buzón B12. Los buzones tendrán un diseño de concreto con una resistencia de F´c = 210 kg/cm2, los dados y anclajes serán de f´c = 175 kg/cm2.

3.7.2.2. Colectores

Nuestros colectores diseñados para la red de alcantarillado hemos considerado como diámetro: 200mm, y de retiro máximo de buzón de 80m. Instalaremos 1,094.99m de tubería de PVC-SN4 con una dureza circular (SN) = 4 kN/m2.

3.7.2.3. Conexiones domiciliarias

Se instalarán 240 empalmes para viviendas, 1 para mercado y 2 para iglesias con un material de tubería de PVC SN4 DN160MM conectada al tubo colector con una tee, nuestras cajas en cada vivienda serán de concreto simple f´c = 175 kg/cm2, y se recomienda hacer una caída de 15 por mil.

3.7.2.4. Empalme

Nuestra red de alcantarillado lo empalmaremos a la red más cercana que exista que se ubicara en la calle Barreto y serán de concreto simple F'c = 175 kg/cm2.

3.7.3. Calculo de caudales y presión tractiva

Nuestros cálculos de nuestros caudales lo realizamos por cada trecho teniendo en cuenta un qu = 0.0123 t/s, para obtener un caudal promedio en la parte final de la red.

Cuadro 36: Caudal en cada tramo

	CÁLCULO HIDRÁULICO DE LA RED DE ALCANTARILLADO											
TRA	AMO	COTA DE	TERRENO	PROFU	PROFUNDIDAD		COTA DE FONDO		DIÁMETRO (mm)		LONGITUD	PENDIENTE
DEL	AL	INICIO	FINAL	INICIO	FINAL	INICIO	FINAL	SERIE	NOMINAL	INTERNO	(m)	(m/m)
										ı		
BZ1	BZ2	215.557	214.557	1.00	1.00	214.56	213.56	S-25	200	192.20	39.50	0.025316
BZ2	BZ3	212.549	211.349	1.20	1.20	211.35	210.15	S-25	200	192.20	39.50	0.030380
BZ3	BZ4	209.983	208.783	1.20	1.20	208.78	207.58	S-25	200	192.20	63.40	0.018927
BZ6	BZ5	207.020	206.020	1.00	1.00	206.02	205.02	S-25	200	192.20	42.80	0.023364
BZ5	BZ4	205.334	204.134	1.20	1.20	204.13	202.93	S-25	200	192.20	42.80	0.028037
BZ4	BZ9	205.933	203.733	2.20	2.20	203.73	201.53	S-25	200	192.20	61.00	0.036066
BZ7	BZ8	199.417	198.417	1.00	1.00	198.42	197.42	S-25	200	192.20	43.90	0.022779
BZ8	BZ9	198.071	196.871	1.20	1.20	196.87	195.67	S-25	200	192.20	43.90	0.027335
BZ9	BZ10	194.150	192.950	1.20	1.20	192.95	191.75	S-25	200	192.20	57.00	0.021053
BZ10	BZ11	189.506	188.306	1.20	1.20	188.31	187.11	S-25	200	192.20	52.20	0.022989
BZ11	BZ12	191.572	187.772	3.80	3.80	187.77	183.97	S-20	200	190.20	52.20	0.072797
BZ13	BZ14	225.854	224.854	1.00	1.00	224.85	223.85	S-25	200	192.20	49.00	0.020408
BZ14	BZ15	225.556	224.356	1.20	1.20	224.36	223.16	S-25	200	192.20	49.00	0.024490
BZ15	BZ16	225.289	223.789	1.50	1.50	223.79	222.29	S-25	200	192.20	52.40	0.028626
BZ16	BZ17	216.566	215.366	1.20	1.20	215.37	214.17	S-25	200	192.20	63.60	0.018868

BZ18	BZ19	217.622	216.622	1.00	1.00	216.62	215.62	S-25	200	192.20	55.30	0.018083
BZ19	BZ21	217.973	215.973	2.00	2.00	215.97	213.97	S-25	200	192.20	55.30	0.036166
BZ20	BZ21	221.944	220.944	1.00	1.00	220.94	219.94	S-25	200	192.20	46.60	0.021459
BZ21	BZ22	216.741	215.541	1.20	1.20	215.54	214.34	S-25	200	192.20	68.60	0.017493
BZ22	BZ23	211.046	209.846	1.20	1.20	209.85	208.65	S-25	200	192.20	51.50	0.023301
BZ23	BZ24	210.467	209.267	1.20	1.20	209.27	208.07	S-25	200	192.20	51.50	0.023301
BZ24	BZ17	208.416	207.216	1.20	1.20	207.22	206.02	S-25	200	192.20	51.50	0.023301
BZ17	BZ25	206.802	205.602	1.20	1.20	205.60	204.40	S-25	200	192.20	61.60	0.019481
BZ27	BZ26	200.116	199.116	1.00	1.00	199.12	198.12	S-25	200	192.20	41.10	0.024331
BZ26	BZ25	199.048	197.848	1.20	1.20	197.85	196.65	S-25	200	192.20	41.10	0.029197
BZ25	BZ12	198.909	197.709	1.20	1.20	197.71	196.51	S-25	200	192.20	61.80	0.019417
BZ28	BZ31	210.005	209.005	1.00	1.00	209.01	208.01	S-25	200	192.20	56.20	0.017794
BZ29	BZ30	203.115	202.115	1.00	1.00	202.12	201.12	S-25	200	192.20	37.00	0.027027
BZ30	BZ31	201.923	200.723	1.20	1.20	200.72	199.52	S-25	200	192.20	37.00	0.032432
BZ31	BZ32	200.896	199.696	1.20	1.20	199.70	198.50	S-25	200	192.20	57.40	0.020906
BZ33	BZ34	197.291	196.291	1.00	1.00	196.29	195.29	S-25	200	192.20	48.00	0.020833
BZ34	BZ32	196.115	194.915	1.20	1.20	194.92	193.72	S-25	200	192.20	48.00	0.025000
BZ32	BZ35	193.285	192.085	1.20	1.20	192.09	190.89	S-25	200	192.20	50.30	0.023857
BZ35	BZ12	190.625	189.425	1.20	1.20	189.43	188.23	S-25	200	192.20	50.30	0.023857
BZ12	BZ36	191.961	187.361	4.60	4.60	187.36	182.76	S-20	200	190.20	49.50	0.092929
BZ36	BZ37	184.740	183.540	1.20	1.20	183.54	182.34	S-25	200	192.20	60.00	0.020000
BZ37	BZ38	179.182	177.982	1.20	1.20	177.98	176.78	S-25	200	192.20	60.00	0.020000

	CÁLCULO HIDRÁULICO DE LA RED DE ALCANTARILLADO										
	CAUDAL (I	ps)		VELOC	VELOCIDAD (m/s) TIR		Y/D	T. TRACTIVA	Q/QLL	ESTADO	
CONEXIONES	APORTE	ACUMUL.	DISEÑO	FINAL	CRÍTICA	(m)	ווע די	(N/m2)	Q/QLL	ESTADO	
5	0.0629	0.0629	1.50	0.74	5.21	0.02	0.12	3.67	0.031960	OK	
3	0.0378	0.1007	1.50	0.79	5.11	0.02	0.12	4.23	0.029175	OK	
7	0.0881	0.1888	1.50	0.67	5.39	0.03	0.13	2.93	0.036963	OK	
10	0.1259	0.1259	1.50	0.72	5.26	0.02	0.12	3.45	0.033268	OK	
5	0.0629	0.1888	1.50	0.76	5.15	0.02	0.12	3.97	0.030370	OK	
6	0.0755	0.4531	1.50	0.83	5.01	0.02	0.11	4.83	0.026777	OK	
10	0.1259	0.1259	1.50	0.71	5.28	0.02	0.13	3.38	0.033693	OK	
6	0.0755	0.2014	1.50	0.76	5.17	0.02	0.12	3.90	0.030757	OK	
7	0.0881	0.7425	1.50	0.69	5.32	0.02	0.13	3.18	0.035047	OK	
4	0.0503	0.7929	1.50	0.71	5.27	0.02	0.13	3.41	0.033539	OK	
4	0.0503	0.8432	1.50	1.07	4.66	0.02	0.10	8.34	0.019381	OK	
7	0.0881	0.0881	1.50	0.68	5.34	0.02	0.13	3.11	0.035596	OK	
3	0.0378	0.1259	1.50	0.73	5.23	0.02	0.12	3.58	0.032495	OK	
7	0.0881	0.2140	1.50	0.77	5.14	0.02	0.12	4.04	0.030056	OK	
7	0.0881	0.3021	1.50	0.67	5.39	0.03	0.13	2.92	0.037021	OK	
10	0.1259	0.1259	1.50	0.66	5.41	0.03	0.13	2.83	0.037816	OK	

11	0.1384	0.2643	1.50	0.84	5.01	0.02	0.11	4.84	0.026740	OK
3	0.0378	0.0378	1.50	0.70	5.31	0.02	0.13	3.23	0.034714	OK
1	0.0126	0.3146	1.50	0.65	5.43	0.03	0.13	2.76	0.038449	OK
8	0.1007	0.4153	1.50	0.72	5.26	0.02	0.13	3.44	0.033314	OK
12	0.1510	0.5664	1.50	0.72	5.26	0.02	0.13	3.44	0.033314	OK
6	0.0755	0.6419	1.50	0.72	5.26	0.02	0.13	3.44	0.033314	OK
14	0.1762	1.1201	1.50	0.67	5.37	0.03	0.13	3.00	0.036434	OK
11	0.1384	0.1384	1.50	0.73	5.24	0.02	0.12	3.56	0.032601	OK
5	0.0629	0.2014	1.50	0.78	5.13	0.02	0.12	4.10	0.029760	OK
14	0.1762	1.4977	1.50	0.67	5.37	0.03	0.13	2.99	0.036493	OK
14	0.1762	0.1762	1.50	0.65	5.42	0.03	0.13	2.79	0.038122	OK
9	0.1133	0.1133	1.50	0.75	5.17	0.02	0.12	3.86	0.030932	OK
2	0.0252	0.1384	1.50	0.80	5.07	0.02	0.12	4.45	0.028237	OK
15	0.1888	0.5034	1.50	0.69	5.33	0.02	0.13	3.17	0.035170	OK
6	0.0755	0.0755	1.50	0.69	5.33	0.02	0.13	3.16	0.035231	OK
3	0.0378	0.1133	1.50	0.73	5.22	0.02	0.12	3.64	0.032162	OK
4	0.0503	0.6670	1.50	0.72	5.25	0.02	0.12	3.51	0.032923	OK
4	0.0503	0.7174	1.50	0.72	5.25	0.02	0.12	3.51	0.032923	OK
0	0.0000	3.0583	3.06	1.44	5.32	0.02	0.13	13.89	0.034973	OK
0	0.0000	3.0583	3.06	0.84	6.27	0.04	0.18	4.20	0.073313	OK
0	0.0000	3.0583	3.06	0.84	6.27	0.04	0.18	4.20	0.073313	OK

^{*} Coeficiente de rugosidad de Manning para tuberías de PVC $\,$ n =0.013

^{*} Cada tramo debe ser verificado por el criterio de Tensión Tractiva Media con un valor mínimo de $\sigma=1.00\ N/m2$

^{*} La máxima pendiente admisible corresponde a una velocidad final Vf = 5.00m/s.

^{*} El valor mínimo de caudal a considerar es Q = 1.50 lps.

^{*} Los diámetros nominales a considerar no deben ser menores a D = 100mm.

^{*} La altura de lámina de agua máxima para el caudal final debe ser igual o inferior al 75% del diámetro del colector

^{*} Cuando la velocidad final es superior a la velocidad critica, la mayor altura de lámina de agua admisible debe ser 50% del diámetro del colector, asegurando la ventilación del tramo.

3.8. Estudio de Impacto Ambiental

El AA.HH el Mirador II, se ubica en el distrito de la esperanza, provincia de Trujillo, departamento de la libertad, zona donde nos hemos comprometidos a diseñar la red de agua potable y alcantarillado, palpando y viendo la situación de nivel bajo socioeconómico propondremos la realización de nuestra investigación a la municipalidad distrital de la esperanza en favor de la población, nuestro estudio de impacto ambiental nos recomendara, prevendrá y corregirá partes contrarias en la realización de nuestra investigación; de igual manera mejoraremos los impactos favorables ambientales, social y económicos de la investigación; siendo una gran contribución a la prosperidad dentro de la población habitante en la zona.

3.8.1. Alcances del EIA:

Nuestro estudio de impacto ambiental lo elaboraremos teniendo en cuenta los juicios formulados para una apreciación del impacto ambiental teniendo en cuenta las normas actuales y estándares técnicos determinados de acuerdo al consejo nacional de ambiente y la legislación sectorial.

3.8.2. Métodos y procedimientos:

Aquí describiremos nuestros métodos y maneras empleadas para nuestro proceso del EIA.

Diagnóstico de línea base.

De acuerdo al diagnóstico de línea base ambiental nuestro espacio a aplicar a nuestros trabajos proyectados pusimos como principal característica tener un plan de realizar en la parte física, biológica y social antes de comenzar la ejecución de nuestro investigación.

Análisis de la construcción y operación.

Nosotros comenzamos a identificar las partes que afectarían al ambiente natural dentro de la realización de la investigación, por eso tuvimos que hacer:

Identificación y análisis de los impactos ambientales.

Nuestros impactos ambientales lo determinamos analizando, verificación y haciendo una interacción de las calificaciones de nuestros impactos que se causan en el desarrollo de la investigación, haciendo uso de una aplicación de matrices los cuales determinan causa - efecto; estimamos las acciones para aplicar en los efectos ambientales afectados.

Elaboración del plan de manejo ambiental.

En cada situación que revela, califica y significa como impacto ambiental, hemos conseguido prevenirlos, corrigiendo o mitigando la acción causante del efecto. Todo a base de nuestro plan efectuado de manera directa para esta zona que recibirá nuestra investigación, nuestro plan se hará de acuerdo a que todo se maneje con cautela dando mejores opciones como acciones para prevenir los impactos que signifiquen costo beneficio ambiental.

Ámbito y nivel de estudio.

El ámbito de nuestro plan de manejo ambiental se limitó al área o zona demográfica donde realizaremos nuestra investigación que será los sistemas de agua y saneamiento para el AA HH El Mirador II.

3.8.3. Marco legal:

Todo este estudio está basado de acuerdo a un marco legal jurídico basado en la preservación y conservación ambiental, protegiendo el estado natural de las zonas en constante cambio social-económico y cultural en beneficio de los pobladores a nivel nacional.

3.8.4. Marco de políticas ambiental

Nuestra investigación se ha dado en el marco general de la política para la actividad privada y la conservación del ambiente esto se expresa en el artículo 49° de la ley Marco para el Crecimiento de la Inversión Privada, aprobada con Decreto Legislativo N° 757, con fecha 13 de Noviembre de 1,991 donde detalla que el estado cuida la proporción racional dado en el desarrollo socioeconómico, la conservación del ambiente y el uso sostenido de los recursos naturales a los inversionistas mediante el establecimiento de normas

claras para la protección del medio ambiente (Artículo N° 1, inciso N° 1, Decreto Legislativo N° 613 dado el 08 de Septiembre de 1,990).

3.8.5. Descripción de la investigación

Nuestra investigación tendrá como acciones las que describiremos en las siguientes líneas.

- a.- Instalaciones del sistema de agua potable y alcantarillado.
- b.- Instalaciones y colocaciones de la línea de aducción desde el Reservorio apoyado El Mirador hasta las conexiones en las viviendas del AA.HH el Mirador II.
- C.- Instalaciones y colocaciones de la red de distribución
- d.- Instalación a las viviendas del sistema de agua.
- e.- Instalaciones y colocaciones de las tuberías de la red de desagüe.
- f.- Instalación en las viviendas de la red de desagüe.
- g.- Conexiones del sistema de desagüe a la red existente en la zona del Mirador II.

3.9.Línea base ambiental:

3.9.1. Clima

La temperatura promedio del AA.HH. el Mirador II varía según las estaciones del año, el promedio es de 22c° y el clima es templado.

3.9.2. Geomorfología y Topografía:

La fisiología de la localidad tiene pendientes y desniveles (accidentada) y de suelo arenoso. Cercano a la zona se encuentra la investigación Chavimochic.

3.9.3. Identificación y evaluación de impactos ambientales:

Los elementos de una actividad que interactúan con el ambiente pueden denominarse aspectos ambientales. Cuando estos aspectos se toman significativos para el hombre y su ambiente adquiere connotación de impactos ambientales .usualmente el impacto ambiental se define como el cambio neto en la salud del hombre, en su bienestar o en su entorno, debido a la interacción de las actividades humanas con los sistemas naturales (ecosistema).

El propósito de este capítulo es identificar, evaluar e interpretar los impactos ambientales potenciales de la investigación de instalación del sistema de agua y alcantarillado del AA.HH. el Mirador II. En dicho análisis se toma en cuenta los elementos y componentes del ambiente y las acciones del investigación, los primeros susceptibles de ser afectados y los otros capaces de generar impactos, con la finalidad de identificar dichos impactos y proceder a su evaluación y descripción final correspondiente. Esta etapa permitirá obtener información que será de utilidad para estructurar la siguiente fase, que comprende la propuesta de medidas de manejo ambiental, la cual, corresponde, está orientada a lograr que el proceso constructivo y operación de las redes se realice en armonía con la conservación y protección del ambiente.

3.9.3.1. Calificación de impactos ambientales:

Para la identificación y calificación de impactos ambientales se ha requerido el empleo de matrices de causa-efecto. Primero se determinó la condición favorable o adversa de cada uno de los impactos; es decir, la característica relacionada con la mejora o reducción de la calidad ambiental. Es favorable si mejora la calidad de un componente ambiental y es adversa si reduce la calidad del componente. Los impactos favorables y adversos fueron calificados empleando un índice o valor numérico en función de la magnitud del impacto (m), su extensión (e), duración (d) y fragilidad del medio (f).

3.9.3.2. *Magnitud*:

Esta característica está referida al grado de incidencia o afectación de los aspectos de una actividad sobre un determinado componente ambiental, en el ámbito de la extensión especifica en que actúa, hace referencia a la dimensión del impacto, es decir, la medida del camino cuantitativo de un parámetro ambiental, provocada por una acción. La calificación comprendió la puntuación siguiente: (1) muy pequeña magnitud, (2) pequeña magnitud (3) mediana magnitud (4) alta magnitud y (5) muy alta magnitud.

3.9.4. Duración:

Se refiere al tiempo necesario para que desaparezcan los efectos de una actividad dada, o bien se disipen o dispersen hasta niveles no significativos para el medio. El impacto puede ser de duración muy corta si es de pocos días (1), corta si es de semanas(2), moderada si es de meses(3), extensiva si es de años(4) y permanente si dura varias décadas después del investigación(5).

3.9.5. Extensión o área de influencia:

Es una evaluación espacial de los efectos de un aspecto dado, generalmente relacionado con la superficie afectada. Califica el impacto de acuerdo al ámbito de influencia de su efecto ,pudiendo ser "puntual" si se restringe a áreas muy pequeñas dentro o aledañas al área de operaciones(1), "local directo", si se encuentra dentro del área de influencia directa, es decir ,dentro de los 200 m (2) "local indirecto" si se extiende dentro del área de influencia indirecta es decir dentro de los 500 m (3) "concesión" si se extiende hacia toda la zona de concesión, (4) y extendido o distrital , si se extiende mucho más del área de la concesión.

3.9.6. Fragilidad del medio

Puede definirse como el grado de susceptibilidad que tiene el componente a ser deteriorado ante la incidencia de los aspectos ambientales de la investigación las áreas clasificadas como de alta sensibilidad biológica, y cercanía a poblados son las que presentan una mayor sensibilidad a los impactos.

La calificación numérica comprendió los valores siguientes: (1,0) extremadamente frágil, (0,95) frágil, (0.90) medianamente frágil (0,85) poco frágil y (0,80) muy poco frágil. La fragilidad del medio se considera un aspecto determinante para evaluar la significación del impacto, de modo que la matriz actúa como un coeficiente o factor de ajuste sobre los otros aspectos. Aunque los valores del coeficiente fijan límites a la fragilidad, el rango, escogido de modo arbitrario (0,80 a 1,00), asigna una variación, como máximo, de 20 % ala significancia de cada impacto. El cuadro muestra los criterios y las calificaciones de cada uno de los indicadores seleccionados.

Cuadro 37: Resumen de criterios y calificaciones

Valor	Magnitud	Duración	Extensión	Fragilidad (f)			
numérico	(m)	(d)	(e)	valores	calificativo		
1	Muy pequeña	días	Puntual	0,80	Muy frágil		
20	pequeña	semanas	Local directa	0,85	Poco frágil		
3	mediana	meses	Local indirecta	0,90	Medianamente frágil		
4	alta	años	Concesión	0,95	frágil		
5	Muy alta	décadas	Distrital	1,00	Extremadament e frágil		

3.10. Determinación de índices:

Este parámetro cuantifica en términos relativos el grado de afectación producido por los impactos derivados de la investigación. Dado de un mismo aspecto puede afectar uno o varios componentes en forma diferenciada, esta calificación de los impactos debe de evaluar individualmente cada componente afectado. La significación del impacto se asoció a 4 variables propias del mismo- a saber la magnitud, extensión y duración del impacto – y una propia del elemento afectado, la fragilidad del medio.

El procedimiento empleo un índice de significación (S), un valor numérico obtenido en función de la magnitud del impacto (m), extensión (e) y duración (d); así como; sobre la base de la fragilidad del componente ambiental afectado (f), las características de magnitud, extensión y duración fueron asociadas a coeficientes entre 0,8 y 1,0. El valor numérico de significación se obtuvo mediante la siguiente formula:

Índice de significación= [(2m + d + e)/20]*f

Los valores obtenidos se consignaron en los respectivos casilleros de la matriz de calificación y permitieron agrupar los impactos de acuerdo al valor significativo favorable o adversa en 5 rangos, a saber; muy poco significativos (0,10-0,39), poco significativos (0,40-0,49), moderadamente significativos (0,50-0,59), muy significativos (0,60-0,69) o altamente significativos (0,70-1,0)

3.11. Criterios metodológicos de análisis ambiental:

Se analizaron las actividades referentes a la etapa de construcción, incluyendo investigaciones preliminares, y operación de las redes de agua y alcantarillado, asimismo, se identificaron los componentes ambientales afectados por dichas actividades.

El cuadro siguiente presenta la matriz de calificación de los impactos para las actividades de la instalación del sistema de agua y alcantarillado. Los índices o valores numéricos indicas la significación beneficiosa para los impactos benéficos y para los impactos adversos, un índice o valor numérico de significación adversa.

3.11.1. Impactos beneficiosos:

Disposición adecuada de afluentes

Como se desarrolla en el expediente técnico las condiciones de salud en el AA.HH. el Mirador II se ven afectadas en mayor proporción por la ocurrencia de enfermedades infecciosas gastrointestinales, lo cual tiene un costo desde el punto de vista económico, social y ambiental, que disminuirá con la puesta en marcha de la instalación del sistema de agua y alcantarillado .estos beneficios se verán reflejados en la disponibilidad de agua y mejores condiciones sanitarias en las viviendas y su entorno inmediato.

Generación de empleo

Las investigaciones previstas harán uso intensivo de empleo de mano de investigación local (calificada y no calificada), lo que constituirá una fuente de empleo en la zona y la implementación de las medidas de mejoramiento en la gestión contribuirá a ello, ya que se necesitara incrementar el número de operadores técnicos.

Mejora la calidad del efluente

El sistema de alcantarillado y tratamiento de aguas residuales permitirá reducir considerablemente las concentraciones de DBO y coliformes fecales de los afluentes, lo que permitirá obtener agua de calidad óptima para ser empleados en el riego de las áreas verdes de la zona.

Promoción del desarrollo

Contar con adecuados sistemas de agua y alcantarillado favorece el desarrollo económico y social de las poblaciones beneficiadas, como es el caso del AA.HH. Nuevo Indoamerica; se conseguirán mejores indicadores de productividad, mejoras económicas asociadas a la reducción de enfermedades infecciosas, entre otros.

Mejoramiento del entorno ecológico

Las investigaciones de instalación del sistema de agua y alcantarillado en el AA.HH. el Mirador II, permitirá un mejoramiento del entorno del AA.HH. el Mirador II favorable para el desarrollo de la ecología de loa zona al contar con ambientes sanos y disponibilidad de agua.

Apoyo a la mejora de los servicios públicos

Las acciones técnicas y de gestión previstas en la investigación permitirán a la municipalidad distrital de la esperanza contar con un sistema óptimo para gerenciar los servicios de agua y alcantarillado, permitiendo de manera colateral a emplear mayores recursos en otros servicios brindados por el gobierno local.

3.11.2. Impactos adversos:

Incremento de polvo

El transito temporal de vehículos pesados durante la etapa de la construcción contribuirá a la generación de material particulado. Sin embargo dicho efecto se verá disminuido por la corta duración de las investigaciones de construcción es por estas circunstancias que dicho impacto es considerado muy poco significativo.

Incremento de gases de combustión

La utilización de maquinaria y de vehículos diesel, durante la etapa de construcción ,generara emisiones de CO,NOX,SO2 y HC en el área la concentración de contaminantes gaseosos generada por estos equipos es normalmente muy baja ,además ,las emisiones serán rápidamente dispersadas en el medio puesto que los trabajos serán diurnos .en el día la capacidad de mezclado de la atmosfera es mayor que en la noche .el mantenimiento de la maquinaria ,su correcta operación y el corto periodo de uso ,garantizaran bajo

niveles de emisiones de gases contaminantes .por lo que los impactos por incremento de gases de combustión serán muy poco significativos.

Incremento de ruido

La utilización de maquinaria durante la etapa de construcción generara niveles sonoros que podrían ocasionar fastidios a la población aledaña, sin embargo dichas actividades se realizaran durante el día lo que minimizara el efecto negativo que se pudiera ocasionar, además los trabajos tendrán lugar durante periodos corto de tiempo.

Calidad de aguas

No se consideró un posible impacto sobre la napa freática debido a que esta se encuentra por debajo de los 70 m de profundidad; se desprecian las posibles infiltraciones. No has aguas superficiales que puedan ser afectadas por las investigaciones.

Perdida de suelos

En el área de la investigación no existe actividad agrícola alguna. Este impacto adverso ha sido calificado como de poca significancia, puesto que son calificados como suelos de escaso valor económico como tierra agrícola, forestal o similar.

Generación de residuos solidos

Las investigaciones civiles como las previstas para el AA.HH. el Mirador II generan residuos sólidos de construcción y desmonte; estos serán eliminados en el relleno sanitario de la municipalidad distrital de la Esperanza en un área especialmente destinada para el fin, separados de los residuos orgánicos; ocurre regularmente que los contratistas no realizan una adecuada eliminación de estos residuos. Por las consideraciones antes expuestas dicho impacto es considerado de moderada significancia.

Riesgo de deslizamiento de tierras

En el trayecto del tendido de tuberías de agua y saneamiento, por donde se realizaran excavaciones y colocación de tuberías, que podrían ocasionar deslizamiento de tierras; pero al tener una inclinación de talud estable es poco probable que se presente una situación, por lo que se ha considerado este impacto como muy poco significativo.

Obstrucción de tránsito vehicular

En el trayecto del tendido de tuberías para poder llevar a cabo la instalación de la tubería es necesario la rotura del pavimento, excavación del terreno y colocación de la tubería, actividades que podrían ocasionar pero al haber poco tránsito en estas vías se ha considerado este impacto como poco significativos.

3.12. Plan de manejo ambiental:

Programa de prevención, corrección y mitigación

Objetivos:

- determinar las líneas de acción para prevenir, corregir o mitigar los impactos ambientales ocasionados por las actividades de construcción y operación de los sistemas de agua y alcantarillado.
- Establecer las pautas para la aplicación de las medidas señaladas en las líneas de acción.

Líneas de acción:

El programa de prevención, corrección y mitigación se subdivide en siete líneas de acción, estas son:

- Mantenimiento de la calidad del aire
- Mantenimiento de la cobertura del suelo
- Mantenimiento de taludes
- Uso apropiado del agua
- Control del tránsito vehicular

Mantenimiento de la calidad del aire

El levantamiento del material particulado será minimizado mediante el riego constante del área de influencia directa del sistema de tratamiento de aguas

residuales durante la construcción del mismo .además, se limitara la velocidad de los vehículos pesados durante las investigaciones preliminares .el mantenimiento adecuado de la maquinaria es necesario para disminuir la emisión de contaminantes y ruido atmosférico en dicha etapa.

En el área del investigación los efectos sobre la calidad de aire principalmente de polvo y ruidos ,podrían considerarse de naturaleza ocupacional ; los efectos del material particulado son temporales, ya que se presentan en la etapa de la construcción ,sin embargo también afecta el ruido por la maquinaria en la etapa de la construcción .no se esperan efectos sobre el personal que laborara en el servicio de guardianía y mantenimiento mientras empleen adecuadamente sus equipos de protección visual, auditiva y respiratoria. Las medidas que tendrán en cuanta para el mantenimiento de la calidad del aire son:

- ➤ Riesgo constante de caminos
- Límite de velocidad de maquinaria pesada en la etapa de construcción
- La maquinaria que trabaje en esa zona deberá estar en buen estado
- Protección del personal

Mantenimiento de cobertura de suelo

Durante la construcción se reducirá para de la cobertura natural del suelo pero al ser una investigación de extensión pequeña, el impacto será puntual y de muy poca significancia, para mitigar este efecto se tomaran las siguientes medidas:

- Antes de iniciar el proceso de construcción se retirara la capa superficial del terreno a utilizar y se colocara en una zona cercana al investigación
- Mientras dure la construcción ,el terreno almacenado será humedecido
- Culminada las investigaciones se colocara nuevamente el terreno superficial en las zonas que sea posible.

3.13. Plan de contingencia:

Las contingencias ambientales están referidas a la concurrencia de efectos adversos en ambiente por situación no previsibles, de origen natural o antrópico, en directa relación con el potencial de riesgo y vulnerabilidad del área.

Se considera como contingencia ambiental algún riesgo como la rotura de tuberías u obstrucción de la misma. Adicionalmente pueden presentarse contingencias que conciernen a la seguridad de las investigaciones e instalaciones como casos de sismos, acceso de personas no autorizadas, por lo tanto accidentes y evacuación de las mismas o de robo de piezas. Eb la presente sección se incorpora los lineamientos a considerar a las contingencias ambientales

3.14. Contingencia: instalación de tuberías.

El plan establece procedimientos para situaciones que se presenten antes, durante y después del evento .así ,antes de la rotura se deberá conocer el trayecto de las tuberías de agua y desagüe .los operadores actuales, que brindan servicios de mantenimiento de la red de agua y desagüe, se encargaran de solucionar cualquier eventualidad que se presente ,así mismo contara con una persona que realizara el servicio de guardianía y limpieza diaria del sistema de desagüe reducirá los riegos de rotura de tuberías. Sin embargo, de ocurrir alguna rotura, se tendrán en cuenta las siguientes medidas:

Tuberías de agua

- > se cerrara mediante válvulas el tramo afectado.
- > Se proveerá suministro alterno a las viviendas afectadas mediante cisterna.
- > Reparación o reemplazo de las unidades afectadas.
- Eliminación de charcos.

Tuberías de desagüe

- > Se desviaran las aguas residuales hacia otro tramo habilitado y operativo.
- > Se excavara la zona afectada y se extraerá el tramo de tubería afectado.
- ➤ Los sólidos encontrados y residuos se eliminaran en el lecho de secado de lodos o al relleno sanitario municipal.
- > Se colocara el nuevo tamo de tubería y se procederá a recubrir con terreno

3.15. Contingencia: obstrucción en el ingreso del afluente al sistema.

El riego de obstrucción de las tuberías durante las investigaciones depende de los desechos arrojados en las mismas por los trabajadores o vecinos.

Las medidas preventivas a tomar para evitar dichas contingencias son las siguientes:

- > se elaboraran mensajes para ser distribuidos entre los trabajadores y vecinos al fin de evitar arrojar desperdicios que afecten la red de desagüe.
- ➤ El trabajador que realice el servicio de guardianía llevara un registro donde reporte los tipos de desechos encontrados en la cercanía de los puntos de la instalación de tuberías y accesorios.

3.16. Contingencia: accidentes y evacuación de accidentados.

Durante la construcción de los sistemas de agua y alcantarillado se pueden presentar la posibilidad de accidentes ocupacional o por el ingreso de personas no autorizadas como niños que se acerquen con la intención de jugar .los siguientes procedimientos deberán seguirse en caso de que una persona haya sufrido algún accidente y no pueda ser atendido mediante la aplicación de primeros auxilios.

- ➤ El responsable de la investigación se encargara de trasladar al afectado al centro de salud de la localidad.
- ➤ En caso de que este establecimiento no cuente con la infraestructura necesaria y el personal requerido para la atención del paciente, este será trasladado al hospital Regional de La libertad.
- Se realizarán coordinaciones con los establecimientos antes mencionados para la atención del accidentado apenas llegue al mismo.

3.17. Contingencia: sismos

Para minimizar los daños por sismos, se ha considerado en forma preventiva lo siguiente:

Procedimientos de control de calidad para la preparación de la cama en el tendido de las tuberías.

En caso de producirse el evento se tomaran las siguientes medidas:

- Inspección de tuberías para verificar el estado de las mismas.
- Verificación del funcionamiento de válvulas, buzones y otros elementos complementarios.
- Inspección de los posibles daños ocasionados en las estructuras de concreto como la caseta de bombeo, lagunas y reservorios.

3.18. Costo beneficio.

Una actividad económica "ambientalmente viable" es la que optimiza el uso de los recursos naturales, causa el menor deterioro posible al ambiente y genera impactos

favorables significativos. Asimismo, su estructura de costos incluye las externalidades ambientales (costos incurridos por deterioro del medio ambiente). Los beneficios de la construcción y operación de sistemas de agua y alcantarillado están directamente relacionados con los impactos beneficiosos del investigación, mientras que los impactos adversos están relacionados con los costos ambientales de la actividad .el plan de manejo ambiental contiene acciones orientadas a prevenir, corregir y mitigar tales impactos ambientales.

Con esta premisa, en el cuadro siguiente se presenta un balance entre los costos y beneficios ambientales que se generan por la construcción y operación de la investigación.

Cuadro 38: Costos y beneficios ambientales

Costos ambientales	Beneficios ambientales
Riesgo de generación de polvo y material	Apoyo a la mejora de servicios públicos
particulado.	Promoción del desarrollo
Riesgo de generación de vectores.	Reducción del gasto por disposición de
Riesgo de alteración de suelos.	efluentes y por menor consumo de agua.
Riesgo de disposición inadecuada de	Optimización del consumo de agua para
residuos.	el siego de áreas verdes.
	Mejora del paisaje por el incremento de
	áreas verdes.
	Generación de empleo

3.19. COSTOS Y PRESUPUESTOS

"Diseño, ampliación y mejoramiento del sistema de agua potable y alcantarillado en El Mirador II, La Esperanza, Trujillo, La Libertad"

Cuadro 39: Cuadro de Costos y Presupuestos

ÍTEM	DESCRIPCIÓN	C. DIRECTO (S/.)	C. PARCIAL (S/.)
	AGUA POTABLE		S/. 334,063.24
1	Investigaciones Provisionales	S/. 2,781.06	
2	Señalización de Tránsito	S/. 11,741.27	
3	Trabajos Preliminares	S/. 8,126.52	
4	Movimiento de Tierras	S/. 63,386.93	
5	Suministro de Tuberías PVC Agua	S/. 15,347.95	
6	Instalación de Tubos PVC Agua	S/. 13,731.69	
7	Suministro e Instalación de Válvulas y Accesorios	S/. 45,511.44	
8	Investigaciones de Concreto Simple	S/. 998.57	
9	Conexiones Domiciliarias Agua Potable	S/. 119,210.59	
10	Suministro e Instalación de Micromedidores	S/. 44,201.70	
11	Buzones y/o Caja d Inspección	S/. 2,448.52	
12	Varios	S/. 6,577.00	
ALCANTARILLADO SANITARIO			S/. 553,592.01
1	Investigaciones Provisionales	S/. 2,652.29	
2	Señalización de Tránsito	S/. 10,811.14	
3	Trabajos Preliminares	S/. 7,285.33	
4	Movimiento de Tierras	S/. 223,743.48	
5	Suministro de Tubos Colectores	S/. 13,377.30	
6	Instalación de Tubos Colectores/Emisores	S/. 23,089.98	
7	Conexiones Domiciliarias Desagüe	S/. 168,084.71	
8	Buzones y/o Caja de Inspección	S/. 95,413.06	
9	Pruebas de Control de Calidad	S/. 7,110.00	
10	Varios	S/. 2,024.72	
COSTO DIRECTO S/. 887,655.25		S/. 887,655.25	
GASTOS GENERALES (10%) S/. 88,765.53		S/. 88,765.53	
UTLILIDAD (10%)		S/. 88,765.53	S/. 88,765.53
SUBTOTAL S/. 1,065,186.		S/. 1,065,186.31	S/. 1,065,186.31
IMPUESTO IGV (18%) S/		S/. 191,733.53	S/. 191,733.53
TOTAL PRESUPUESTO		S/. 1,256,919.85	S/. 1,256,919.85

Nuestro importe calculado para el Precio de Gasto de la Investigación: "Diseño, mejoramiento y ampliación de los servicios de agua potable y alcantarillado del AA. HH El Mirador II, La Esperanza, Trujillo, La Libertad" asciende a: S/1'256,919.85 (UN MILLON

DOSCIENTOS CINCUENTA Y SEIS MIL NOVECIENTOS DIEZ Y NUEVE CON 85/100 SOLES) incluido el Impuesto General a las Ventas.

IV. DISCUSIÓN

En nuestra investigación optamos a recurrir a los detalles, especificaciones y parámetros exigidos por el Reglamento Nacional de Edificaciones – Obras de Saneamiento, para dar manifiesto a nuestro diseño, ampliación y mejoramiento del sistema de agua y alcantarillado la mayor eficiencia y eficacidad, garantizando un buen funcionamiento en el desarrollo de su vida útil en favor de la población de El Mirador II.

Para nuestra investigación se tomó las debidas precauciones en sus diferentes etapas de nuestra elaboración, empezando con la inspección visual para tener el conocimiento pleno de su orografía, altimetría y planimetría, tomando en cuenta las diferentes características de la zona y de acuerdo a los conocimientos contemplados, llevamos los instrumentos adecuados para tomar datos y determinar las curvas de niveles necesarias para ser plasmada en nuestros planos, llegando a determinar que es <u>un relieve accidentado e irregular con pendientes de 2% - 16%, las cuales son favorables para la distribución del sistema de agua potable por gravedad, favoreciéndonos también para el sistema de alcantarillado a diseñar, estos resultados se asemejan al estudio realizado por **LEYVA**, **José**, que enfatiza y recomienda que se debe tener una mejor opción con respeto a identificar el terreno en una exploración mediante la topografía permitiendo una mejor calidad en las tomas de datos, cálculos de las pendientes y desniveles encontradas en la zona para obtener cálculos precisos y concisos para el desarrollo del proyecto a realizar.</u>

En nuestra investigación realizamos nuestros estudios de suelo encontrando que es "SP" arena mal graduada clasificación de acuerdo a SUCS, y suelo A-3(0) material granular excelente a bueno como subgrado y con grados de finos desde 2.15% a 4.83% de acuerdo a AASHTO, lo cual tomamos precaución para la realización de nuestra investigación ya que nuestro proceso constructivo tendrá excavaciones de zanjas para realizar el empalme y la red de las tuberías de alcantarillado los cuales en las NTP nos señala tener la prevención y criterio necesario para adoptar un sistema de prevención adecuado para la manipulación y realización de este sistema, correspondiendo también que clase, espesor y dimensiones de tuberías se adoptara en nuestros diseños para que pueda aceptar el nivel de caudal y presión que demanda nuestro sistema diseñado, comparándose al estudio de

TELLO, Joe, que señala, enfatiza, recomienda y adopta criterios necesarios y confiables en un desarrollo y realización del sistema de alcantarillado ya que tendrá una vida útil de 20 años y tendrá que ser eficaz y eficiente para la demanda requerida, no olvidando que deben contar con buzones, cámaras de inspección y colectores para facilitar el mantenimiento de la red.

Se comenzó a diseñar la parte importante de nuestra investigación, la cual se tomó las precauciones debidas del caso contemplando las recomendaciones, criterios, opiniones y sugerencias que detalla el Reglamento Nacional de Edificaciones - Investigaciones de Saneamiento, para el diseño de nuestra línea de aducción, nuestra red de agua potable, nuestras conexiones a las viviendas familiares, nuestra red de alcantarillado y sus respectivas conexiones en cada una de las viviendas, considerando además los cálculos recomendados por el RNE y datos proporcionados por la empresa SEDALIB SA, se calculó nuestras dotaciones de agua los cuales contaran con: 1,101.00 ml de tendido de tubería pvc agua c-10 sp dn 32mm inc. anillos, 611.00 ml de tendido de tubería pvc agua c-10 sp dn 48mm inc. anillos, 385.00 ml de tendido de tubería pvc agua c-10 sp dn 60mm inc. anillos, y demás accesorios complementarios como codos, tees, reducciones, válvulas de aire, de purga y compresión, suministros de medidores, etc., también se hará el saneamiento mediante una red de desagüe para las aguas servidas, con sus respectivas instalaciones domiciliarias respectivas, que contaran con: 1680.85 ml suministros e instalación de tubo pvc de (20-32)mm, 243 suministro e instalación de válvula corporation 1/2", abrazaderas, 243 cajas de registro, 38 buzones, etc., comparando y coincidiendo con el estudio realizado por **HOLGUIN**, **Renato**, que determino y adopto datos precisos y confiables de la empresa SEDALIB SA por ser la entidad encargada de proveer el agua potable en toda la Provincia de Trujillo y toma los criterios del RNE para determinar dichos diseño los cuales darán una mejorar la calidad de vida de las poblaciones en curso de desarrollo social, económico y cultural, ya que es una necesidad principal en las viviendas familiares, a la vez detalla que un sistema de circuito cerrado favorecerá puntos de mantenimiento y no tendrá perdidas de cargas en las tuberías.

De acuerdo a normas nacionales e internacionales todos los trabajos dentro de una zona geográfica tendrán que realizar un plan de impacto ambiental adoptando responsabilidad solidaria al llevar a cabo los trabajos de excavaciones y saneamiento de las calles dentro de una población, identificaran los impactos en los procesos constructivos en pre

construcción, construcción y post construcción, evaluándose como parte positiva y negativa dentro del ámbito poblacional, para tener que localizar y mitigar todos los impactos negativos y reforzar los impactos positivos creando una atmosfera de confianza entre responsable de la ejecución de la investigación y población y viceversa, comparando al estudio de **MENA**, **María**, que esclarece los puntos e impactos ambientales que van a la par con la ejecución de los trabajos en investigación y considera importante demostrar el respeto de las normas ambientales dentro del progreso en zonas rurales y urbanísticas.

V. CONCLUSIONES

- ✓ Nuestro diseño, ampliación y mejoramiento del sistema de agua potable y alcantarillado en el El Mirador II, La Esperanza, Trujillo, La Libertad, determino que tiene una topografía accidentada con pendientes que varían entre el 6% hasta el 12%, pequeños montículos empinados que terminan con 16% de pendiente. Se llega a la conclusión de realizar nivelación en los puntos accidentados para que sean propicios en la ejecución del sistema de agua potable y alcantarillado, cumpliendo con las Normas y Reglamento de Edificaciones Obras de Saneamiento.
- ✓ De acuerdo al estudio de suelo realizados a nuestros estratos hechos en la zona con profundidad de -1.50 del nivel +/-0.00, arrojaron que se encuentran clasificados según SUCS como "SP" Arena mal graduada y en AASHTO como "A3" (0) material granular excelente a bueno con porcentajes de 2.12% a 4.83% de finos, llegando a concluir que son resultados que identifica al material del suelo en la zona y se debe tomar en cuenta para el proceso del desarrollo constructivo del sistema de alcantarillado, es decir al realizar las excavaciones se tendrá que proceder al entibado de las zanjas por lo que es un material suelto y se desmorona, pudiendo ser causa de algún accidente grave, concluyendo que se deberá tener presente la prevención de los SCTRs y seguros adicionales en casos intempestivos e inestables durante la ejecución de la obra.
- ✓ Dentro de nuestro sistema de agua potable consideramos un caudal máximo horario de 2.17 l/s para una población futura de 1,616 pobladores al año 2039, lo cual permitirá abastecer a 327 viviendas familiares, este diseño se calculó con presiones desde 31 hasta 60 m.c.a. y velocidades desde 0.09 hasta 2.18 m/s, para los cuales se tomó como suministro: tubos de PVC PN10 UF de 25mm, 32mm, 90mm y 110mm para toda la

red de agua alcanzando un total de 2,580.78 ml, también se adecuo dentro de la red un medidor pequeño y una llave compuerta en la línea de aducción dentro de las conexiones domiciliarias utilizando tubería de ½" para los empalmes. De acuerdo a la NTP, se diseñó un grifo contra incendio (Hidrante) para casos de incendio, concluyendo que se respeta las recomendación y consideraciones señaladas dentro de la Norma y Reglamento de Edificaciones – Obras de Saneamiento.

- ✓ Al realizar nuestro sistema de Alcantarillado se tuvo mucho cuidado y responsabilidad al diseñarlo, dando prioridad a las indicaciones recomendadas en todos libros y normas estudiadas, por lo cual se calculó la cantidad de 37 buzones siendo necesario para el abastecimiento total de esta zona, los buzones serán edificados con f´c = 210 Kg/cm2 y contaran con pendientes de 5.66 por mil, los colectores se diseñó con tubería de PVC SN4 con un diámetro de 200mm, ya construido todo completo se empalmara de acuerdo a los permisos concedidos por los entes encargados de la zona, llegando a empalmar a buzones existentes en las calles colindantes a la zona El Mirador II (San Bartolomé y calle Los Geranios). Concluyendo la gran importancia de la envergadura del proyecto a beneficiar a una población entera y su vida útil.
- ✓ Dentro de nuestra investigación se organizó toda la información para ser aplicada en el proceso constructivo, siendo estudiado y calculado los impactos positivos y negativos, ya que de manera negativa se generaría incomodidad en la circulación de los pobladores teniendo como solución adaptar y poner tablones para pases de circulación de un lugar a otro para la población, en el proceso constructivo se calculó que generaría polvaredas en las excavaciones de las zanjas todo esto se mitigo haciendo uso de un sistema de mojado en la zona a trabajar de acuerdo a cada nivel de excavación avanzada y su respectivo entibado. Concluyendo que en el aspecto positivo se concientizo, se dialogó y se demostró a la población que todo esto se haría para que toda la zona alcance una mejor calidad de vida y satisfagan una de la necesidad prioritaria dentro de toda vivienda familiar.
- ✓ En el estudio principal de toda investigación es prioridad calcular, diagnosticar y presupuestar la cantidad necesaria para la culminación de todo los sistemas diseñados, llegando a concluir que para la magnitud y beneficio futuro de la población es factible, el costo directo alcanzo un total de S/ 887,655.25, incluyéndose el 10% de gasto general, 10% de utilidad, más el 18% de IGV para ser sumado en un total de S/ 1'256,919.85 Soles para su entera construcción.

VI. RECOMENDACIONES

- 1. Se recomienda programar, poner interés, responsabilidad y criterio en las etapas constructivas de acuerdo a los objetivos propuestos para realizar el diseño de agua potable y alcantarillado beneficiando a la población entera y de igual manera proteger los intereses de la empresa ejecutora y sus trabajadores empleando los seguros contemplados de acuerdo a las Norma y Reglamentos de Edificaciones Obras de saneamiento.
- 2. Se recomienda al hacer la topografía revisar las herramientas y equipos de trabajo que estén en perfectas condiciones, ya que de ello dependerá las curvas de niveles y la realización del plano topográfico permitiendo que los cálculos sean eficientes y determinen las nivelaciones y cálculos hidráulicos en el diseño de la red de agua potable y desagüe, el personal será de nivel profesional para garantizar el trabajo efectuado en la zona (cálculos y notas a emplear en el expediente técnico).
- 3. Tener en cuenta siempre las Normas Técnicas del Perú y el Reglamento Nacional de Edificaciones en sus capítulos y temas de obras de saneamiento para que al elaborar el diseño se encuentre de acuerdo a ley, determinando el caudal, la línea de aducción, línea de conducción y diseño de las tuberías y todos los accesorios a emplear en el proyecto.
- 4. Cumplir con la elaboración de los estudios de suelo y topografía indicados para la elaboración del diseño y planos, ya que son de importancia guardar datos como prueba real del diseño de saneamiento, de igual manera al realizar muestreo de las calicatas, se deberá tener cuidado en el manejo de los estratos ya que determinaran el tipo del suelo de la zona y las características hidrobiológicas de la zona.
- 5. Se recomienda tener una buena aptitud con las personas beneficiadas con la investigación, para dar un mayor énfasis en la buena voluntad del trabajo, siendo un beneficio mutuo proyectista población en la ejecución del proyecto, señalando personas responsables e idóneas con experiencia en la realización de proyectos similares a realizar en esta investigación.
- 6. Se recomienda tener criterio al elaborar el presupuesto y costos de la investigación a realizar, utilizar rendimientos, metrados y cantidades de acuerdo a la realidad económica de la situación, utilizar programas de confianza para determinar cálculos exactos y precisos de los gastos a efectuar en el proyecto.

VII. REFERENCIAS.-

- ♣ BARRIOS, Carlos. Guía de orientación en saneamiento básico. Perú: Editorial (SER), 2014. 2011 pp. ISBN: 978997222221-4
- ↓ Vásquez, Bethy, "Diseño del sistema abastecimiento de agua potable de Guantopolo Tiglán Parroquia Zumbahua Cantón Pujilí Provincia de Cotopaxi. Trabajo de Titulación (Ingeniería Civil). Universidad Central de Ecuador, Quito Ecuador, 2016, p. 162"

http://www.dspace.uce.edu.ec/bitstream/25000/8907/1/T-UCE-0011-266.pdf

- ♣ Guamán, Juan y Taris, Milton, "Diseño del sistema para el abastecimiento de agua potable de la comunidad de Mangacuzana, cantón cañar, provincia de Cañar Mangacuzana Ecuador, Trabajo de Titulación (Ingeniería Civil), Universidad Nacional de Chimborazo, Provincia de Cañar –Ecuador, 2017, p. 177" http://dspace.unach.edu.ec/handle/51000/3546
- ♣ Mena, María, "Diseño de la red de distribución de agua potable de la parroquia el rosario del cantón San Pedro de Pelileo, provincia de Tungurahua, Trabajo de Titulación (Ingeniería Civil), Universidad Técnica de Ambato, Ambato Ecuador, 2016, p. 204"
 repositorio.uta.edu.ec/jspui/handle/123456789/24186
- ♣ Leyva, José, "Diseño del sistema de alcantarillado del el caserío de Nuevo Edén,
 Distrito de Nueva Cajamarca Provincia de Rioja Región San Martin, Trabajo
 de Titulación (Ingeniero Civil), Universidad Nacional de San Martin Tarapoto
 Perú, 2017, p. 69"
 http://repositorio.unsm.edu.pe/bitstream/handle/UNSM/2570/CIVIL%20-%20Jose%20Erick%20Leyva%20Angulo.pdf?sequence=1&isAllowed=y
- ♣ Maylle, Yabeth, "Diseño del sistema de agua potable y su influencia en la calidad de vida de la localidad de Huacamayo Junín, Trabajo de Titulación (Ingeniero Civil), Universidad César Vallejo Lima –Perú, 2017, p. 121"

 repositorio.ucv.edu.pe/handle/UCV/11892
- ♣ Huayra y Layme (2017), en su tesis "Mejoramiento del sistema de agua potable del caserío san José de matalacas distrito de pacaipampa, provincia de Ayabaca Trabajo de Titulación (Ingeniero Agrícola), región Piura, Universidad Nacional de Trujillo, Trujillo Perú, 2017, p. 187"

http://dspace.unitru.edu.pe/handle/UNITRU/9697

- ♣ Anticona, Vilma, "Diseño de los servicios de saneamiento para mejorar la condición de vida de los habitantes de la comunidad de Combacayan, distrito de Lacabamba, Pallasca, Ancash, Trabajo de Titulación (Ingeniería Civil), Universidad César Vallejo Nuevo Chimbote Perú, 2018, p. 175" http://repositorio.ucv.edu.pe/handle/UCV/23736
- ♣ Holguín, Renato, "Mejoramiento y ampliación de los servicios de agua potable y alcantarillado del AA. HH. Primavera III, distrito de La Esperanza, Trabajo de Titulación (Ingeniería Civil), Universidad César Vallejo Trujillo– La Libertad, 2018, p. 179" http://repositorio.ucv.edu.pe/handle/UCV/25108.
- ♣ Tello, Joe, "Diseño de redes de distribución de agua potable y alcantarillado y su influencia en la calidad de vida de los pobladores del AA. HH. José Luis Lomparte Monteza, Casma, Trabajo de Titulación (Ingeniero Civil), Universidad César Vallejo Nuevo Chimbote, Perú, 2018, p. 185"
 http://repositorio.ucv.edu.pe/handle/UCV/23774
- ♣ Cárdenas Daniel y Patiño Franklin, "ESTUDIOS Y DISEÑOS DEFINITIVOS DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE DE LA COMUNIDAD DE TUTUCÁN, CANTÓN PAUTE, PROVINCIA DEL AZUAY. Ecuador, Trabajo de Titulación, Universidad de Cuenca, Ecuador, 2010, p. 187."

 dspace.ucuenca.edu.ec/jspui/bitstream/123456789/725/1/ti853.pdf
- "Asociación Servicios Educativos Rurales, Guía de orientación en Saneamiento Básico para alcaldías de municipios rurales y pequeñas comunidades, organización Mundial de la Salud, 2008, p. 28"
 www.bvsde.paho.org/bvsacg/guialcalde/0gral/078_guia.../Guia_alcaldes_2009.p
 df
- ♣ SIAPA Sistemas de Agua Potable, Lineamientos Étnicos para factibilidades,
 2014, p. 11 y 12

 http://www.siapa.gob.mx/sites/default/files/capitulo 2. sistemas de agua pota
- Olivares, Ricardo 2008, El agua potable en México ANEAS, UNAM, México DF
 p. 37

ble-1a. parte.pdf

 $\frac{http://www.ptolomeo.unam.mx:8080/xmlui/bitstream/handle/132.248.52.100/53}{3/A4.pdf?sequence=4}$

- León, Bonillo, 2012, Curvas de Nivel, Universidad de Sevilla, España, p. 1-19 https://personal.us.es/leonbo/teoria/Tema10.pdf
- ♣ López, German, 1984, Universidad Nacional Autónoma de México, México, p. 1-345
 - http://www.ptolomeo.unam.mx:8080/xmlui/bitstream/handle/132.248.52.100/10 219/decd_1750.pdf?sequence=1
- ♣ Jiménez, José, 2013, Manual de Diseño de Sistema de Agua Potable y
 Alcantarillado, Universidad Veracruzana campus Xalapa, México, p. 101
 https://www.uv.mx/ingenieriacivil/files/2013/09/Manual-de-Diseno-para-Investigacions-de-Hidraulica.pdf
- Ministerio de Vivienda, Construcción y Saneamiento Perú, 2006, Reglamento Nacional de Edificaciones (DS N° 011-2006-Vivienda), Titulo II-Habilitaciones Urbanas.— Investigaciones de Saneamiento 0.60, 0.70, 0.80 y 0.90, Perú, p. 40-69 http://ww3.vivienda.gob.pe/Direcciones/Documentos/RNE_Actualizado_SoloSaneamiento.pdf
- Ministerio del Ambiente Perú, 2013, Agenda Nacional de Acción Ambiental -Estudio de Impacto Ambiental y su Implicancia en las Inversiones de los Investigaciones, Perú, p. 1-69 http://www.minam.gob.pe/wp-ontent/uploads/2013/06/agendambiental_peru_2013-20141.pdf
- Manual de agua potable, alcantarillado y saneamiento (Diseño de redes de distribución de agua potable), 2019, Calidad de Agua en México México.
 Www.conagua.gob.mx.
- ♣ Servicio Nacional de Capacitación para la industria de la Construcción (SENCICO – PERU), 2006, OS.050 – Normas de investigaciones de saneamiento (Decreto Supremo 011-2006-VIVIENDA del 05-03-2006), Perú, P. 50 – 53 www.sencico.gob.pe/publicaciones.php?id=230
- Ministerio del Ambiente Perú, 2006, Guía para la elaboración de presupuestos municipales, Perú, p. 1-116.
 https://www.mef.gob.pe/contenidos/presu_publ/documentac/Guia_de Orientación
 para PresupuestarenlosGLs.pdf

ANEXOS

 $\bf Anexo~N^\circ~01.$ - Acta de Aprobación de Originalidad de Tesis – Juan Carlos Cueva Moncada.

Anexo N^{\circ} 02.- Acta de Aprobación de Originalidad de Tesis – Santiago Samuel Saavedra Alva.

$Anexo\ N^{\circ}\ 03.\text{-}$ Pantallazo del Software - Turnitin

$\mathbf{Anexo}~\mathbf{N}^{\circ}~\mathbf{04.}\text{-}$ Autorización publicación electrónica — Juan C. Cueva Moncada

Anexo N $^{\circ}$ **05.-** Autorización publicación electrónica — Santiago S. Saavedra Alva

Anexo N° **06.-** Autorización versión final – Juan C. Cueva Moncada

$\bf Anexo~N^{\circ}~07.$ - Autorización versión final – Santiago Samuel Saavedra Alva

Anexo N° 08.- Modelo de registro - padrón de habitantes

N°	NOMBRE DEL JEFE DE FAMILIA	EDAD	DNI	MIEMBROS POR FAMILIA
01	Walter Martínez Lizama	45		5
02	Abraham Pablo Medina Morales	38		5
03	Ana García Castillo	27		5
04	Yesenia Amaya Noriega	25		5
05	Augenio Miranda Angulo	32		5
06	Rosa Alva Tirado	28		5
07	Guillermo Saavedra Cruz	26		5
80	Nario Castillo Velásquez	39		5
09	Roberto Peláez Mendoza	42		5
10	Magda Rosalía Obando Alcántara	41		5
11	Esperanza P. Vera Miranda	28		5
12	Elder Miriam Díaz Herrera	30		5
13	Manuela Sevillano Castillo	24		5
14	Maritza Liñán Peláez	33		5
15	Robert Usquil Llaro	45		5
16	Hilder López Reyna	28		5
17	Elki Goicohea Narro	44		5
18	Flor Chafloque Chávez	38		5
19	Ana Rosa Mendoza Rodríguez	41		5
20	Marcionila Rojas Valverde	46		5
21	Violeta Córdova Aguilar	38		5

Anexo N° 09.- Matriz de impacto ambiental según las acciones y fases de la investigación.

MEDIO	ALTERACIÓN	ACCIONES DE LA INVESTIGACIÓN	FASE
AIRE	Aumento niveles de inmisión de partículas	Movimiento de Tierras	Investigaci ones
RUIDOS	Incremento niveles sonoros puntuales.	Proceso de Apertura de Zanjas.	Investigaci ones
CLIMA	No existen cambios micro climático.	Denudación de superficies.	Investigaci ones
GEOLOGÍA Y GEOMORFL.	No Existe.	No Existe.	No Existe.
HIDROLOGÍA SUPERFICIAL Y SUBTERRÁNEA	No Existe.	No Existe.	No Existe.
SUELOS	Compactación.	Movimiento de Tierras	Investigaci ones
VEGETACIÓN	 Destrucción directa de la vegetación. Cambios en las comunidades vegetales por pisoteo. 	Explotación de canteras.Movimiento de tierras.	Investigaci ones
FAUNA	No Existe.	No Existe.	No Existe.
PAISAJE	No Existe.	No Existe.	No Existe.
SOCIO- ECONÓMICO	 Cambios en la estructura demográfica. Cambios en los procesos migratorios. Cambios en la productividad agropecuaria en el área de influencia del sistema de irrigación. Mejoramiento de la calidad de Vida. 	 Incremento de la mano de investigación. Incremento de los rendimientos de la producción agropecuaria. Disminución de enfermedades gastrointestinales, EDAS, etc. 	Investigaci ones. Operación.

Anexo N° 10.- Determinación de impactos potenciales magnitud del efecto

MEDIO	IMPACTO	MAGI	NITUD DE	L EFE	сто
		Muy Bajo	Regular	Alto	Muy Alto
CALIDAD DEL AIRE	Aumento niveles de inmisión de partículas		Х		
RUIDOS	Incremento niveles sonoros continuos	Χ			
CLIMA	NO PRESENTA	X			
GEOLOGIA Y GEOMORFL.	NO PRESENTA	X			
HIDROLOGÍA	Cambio en los flujos de caudales.	Х			
SUPERFICIAL Y SUBTERRÁNEA	 Cambio en los procesos de erosión y sedimentación 	X			
SUELOS	Destrucción directa	Χ			
VEGETACIÓN	 Destrucción directa de la vegetación. Cambios en las comunidades vegetales por pisoteo. 	Х			
FAUNA	Destrucción de pequeñas poblaciones de fauna edática.	Х			
PAISAJE	Cambio de la estructura paisajística.	X			
SOCIO- ECONÓMICO	 Cambios en la estructura demográfica. Cambios en los procesos migratorios. Incremento en la productividad agropecuaria en el área de influencia del sistema de irrigación. 		X X		
	- Mejoramiento de la calidad de Vida.			Χ	

Anexo N° 11.- Instrumentos de recopilación de datos — topografía

DATOS GEN	NERALES DEL	INVESTIGAC	IÓN:									
	Investigación: D del Sistema de	•	•			•	•		ide se	e rea	liza la investig	ación:
Organismo re	sponsable de la	nvestigación: U	niversi	idad (Cesa	r Val	lejo.					
Nombres y ap Carlos Cueva	ellidos de la pers Moncada	sona responsabl	le: Jua	ın	N°	de c	elula	ır o t	eléfo	no fij	o: 942137645	
Nombres y ap	ellidos de la pers	sona responsabl	le de c	álcul	o de	dato	s top	ogra	áficos	: Fra	nk Carranza S	Salina
Fecha de inici	o del investigaci	ón: 10.05.2019			Fed	cha c	le té	rmin	o del	Inve	stigación: 14.0	5.2019
Datos topográ	ficos con:				1							
Estación:	Distancia:	VISUAL:	m	D		ngul ertica		Ángulo Horizontal			Distancia HZ	СОТА
N° Puntos:					G	m	s	g	g m s			
OBSERVACIO	ONES EN LOS T	RAMOS Y ZON	A DE	LA IN	IVES	TIGA	ACIĆ	N:	I			1
Nombres y	apellidos de l	a persona res	spons	sable	e de	los	dat	os:	Franl	k Cai	ranza Salina	
	persona resp											

Anexo N° 12.- Matriz de consistencia

			de consistencia		
Diseño, a	ampliación y mejo	ramiento del siste	ma de agua potable y al ranza – Trujillo.	cantarillado en l	El Mirador –
Problema	Objetivos	Hipótesis	Marco teórico	Variables	Metodología
¿Qué parámetros y criterios se considerará en el diseño, ampliación y mejoramiento del sistema de agua potable y alcantarillado en El Mirador II, La Esperanza, Trujillo, La Libertad para que cumpla con las Normas del Reglamento de Edificaciones y Obras de Saneamiento (OS-0.20, OS-0.30, OS-0.50, OS-0.60, OS-0.70, OS-0.80 y OS-0.90?	Objetivos: - Realizar estudio Topográficos - Realizar estudio de mecánica de suelos - Realizar diseño de agua potable - Realizar diseño de alcantarillado - Realizar estudio de impacto ambiental - Realizar el estudio de costo y presupuesto	Hipótesis: Realizar el diseño, ampliación y mejoramiento del sistema de agua potable y alcantarillado en el Mirador II, La Esperanza, Trujillo, La Libertad, cumpliendo las normas del Reglamento de Edificaciones y Obras de Saneamiento (OS-0.20, OS-0.30, OS-0.50, OS-0.60, OS-0.70, OS-0.80 y OS-0.90).	 Generalidades Título, Autor, Asesor, Tipo de Investigación, Línea de investigación, localidad y duración de la investigación. Introducción Realidad problemática, trabajos previos, teorías del problema, formulación del problema, justificación del estudio, hipótesis y objetivos. Método Diseño de investigación, Variables operacionales, población y muestra, técnicas e instrumentos de recolección de datos, métodos de análisis de datos, aspectos Administrativos Recursos y presupuesto, financiamiento, cronograma de ejecución. Referencias Anexos Instrumentos, Validación de los instrumentos, matriz de consistencia. 	Variable: Diseño, ampliación y mejoramiento del sistema de agua potable y alcantarillado en El Mirador II, La Esperanza, Trujillo, La Libertad.	Método de Investigación: Diseño descriptivo-Donde: M: La población de estudio O: La observación de la población.

Anexo N° 13.- Validación de Instrumentos.

VI.- Firma del responsable de la validación:

VII. - DNI.:

VALII	DACIÓN DEL INSTRUM	/ENTO DE	INVESTIG	ACIÓN		
I DATOS GENERA						
1.1 Apellidos y Nor	mbres:					
1.2 Cargo e Institud	ción donde labora:					
	trumento de evaluación	:				
1.4 Autor del instru	mento:					
II Aspecto de Valid						
DIMENSIONES	INDICADORES	Deficiente 00 – 20%	Regular 21 – 40%	Buena 41 – 60%	Muy Buena 61 – 80%	Excelente 81 – 100°
1 CLARIDAD	Esta formulado con lenguaje apropiado				X	
2 OBJETIVIDAD	Esta expresado en conductas observables				X	
3 ACTUALIDAD	Adecuado al avance de la ciencia					Х
4 ORGANIZACIÓN	Existe una organización lógica					Х
5 SUFICIENCIA	Comprende los aspectos en cantidad y calidad				Х	
6 INTENCIONALIDAD	Adecuado para mejora y las actitudes respecto a la conservación del medio					х
7 CONSISTENCIA	Basados en aspectos teóricos-científicos de la tecnología educativa				Х	
8 COHERENCIA	Entre los índices indicadores y las dimensiones				Х	
9 METODOLOGÍA	La estrategia responde al propósito del diagnostico					Х
III Opinión de aplica	abilidad:					
IV. Doors die de vel						
IV Promedio de val	oracion:					
V Lugar y fecha: T	rujillo, 25 de Junio del 2	2019				

VIII: Teléfono:

Anexo N° 14.- Documento presentado a SEDALIB SA





"Año de la lucha contra la corrupción y la impunidad"

Trujillo, 21 de mayo del 2019

OFICIO Nº 289-2019/PAIC-FI-UCV

Señor:

Ing. MANUEL VERTIZ MALABRIGO SUB GERENTE DE PROYECTOS Y OBRAS SEDALIB S.A - TRUJILLO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

Trujillo.-

De mi consideración:

Por intermedio del presente, es grato dirigirme a usted y manifestarle que el estudiante, CUEVA MONCADA JUAN CARLOS y SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL, se encuentra cursando el X Ciclo del Programa Académico de INGENIERIA CIVIL, en nuestra Universidad.

Dentro de su curricula vigente el estudiante deberá llevar el curso de Desarrollo de tesis, motivo por el cual solicito a Ud. Tenga la bondad de brindar el apoyo necesario al referido estudiante, permitiéndole realizar su desarrollo de tesis denominado "DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH – EL MIRADOR II – LA ESPERANZA" 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.

Atentamente

DIRECTOR DIRECTOR

PROGRAMA ACADÉMICO DE INGENIERÍA CIVIL

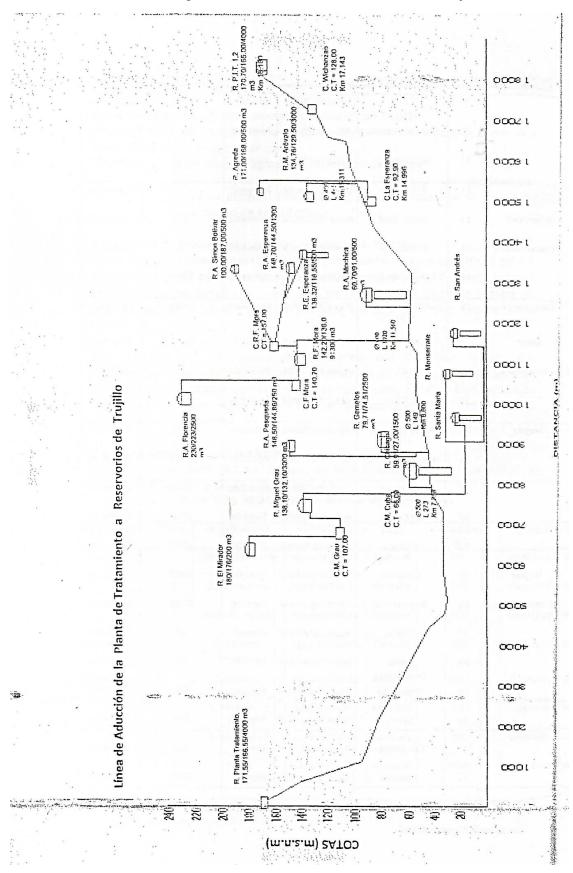
C.C. File AYVV/mraa

CAMPUS TRUJILLO

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

Fax: (044) 485 019.

Anexo N^{\circ} 15 - Plano demográfico de Reservorios en el distrito de Trujillo



Anexo N° 16.- Estudio de mecánica de suelo



LABORATORIO DE MECANICA DE SUELOS Y MATERIALES

ESTUDIO DE MECÁNICA DE SUELOS

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

: SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE **UBICACIÓN**

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

: LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

FECHA

: ABRIL DEL 2019

Ca	licata		Prof.		PROPIEDA		ADES FÍSICAS			CLASIFICACIÓN		PROPIEDADES MECÁNICAS						
N°	Estrato	Ubicación	Estrato	% CH	% Finos	% Arenas	% Gravas	% LL	% LP	% IP	sucs	AASHTO	MDS (g/cm3)	OCH %	CBR 100%	CBR 95%	PU (g/cm3)	Qadm. (Kg/cm2
C-1	E-1	RESERVORIO	1.50 m	0.63	2.79	97.18	0.03	NP	NP	NP	SP	A-3 (0)			-		-	-
C-2	E-1	CALICATA 2	1.50 m	1.12	2.55	97.08	0.37	NP	NP	NP	SP	A-3 (0)						
C-3	E-1	CALICATA	1.50 m	0.55	3.37	96.56	0.07	NP	NP	NP	SP	A-3 (0)	-	-	-	-	-	-
C-4	E-1	CALICATA 4	1.50 m	1.28	4.83	95.17	0.00	NP	NP	NP	SP	A-3 (0)	-	-	-	-		-
C-5	E-1	CALICATA 5	1.50 m	1.09	3.77	96.20	0.04	NP	NP	NP	SP	A-3 (0)		-		-	-	-
C-6	E-1	CALICATA	1.50 m	0.56	2.12	96.84	1.04	NP	NP	NP	SP	A-3 (0)		-				



UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO Ing, Bryan Emanuel Cárdenas Saldaña CIP: 211074 Jefe de Laboratorie de Mecánica de Sueles y Meteriales

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.



ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO

ASTM D-422

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

: SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

UBICACIÓN FECHA

: ABRIL DEL 2019

RESERVORIO

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

MUESTRA

C-1 / E-1 DATOS DEL ENSAYO

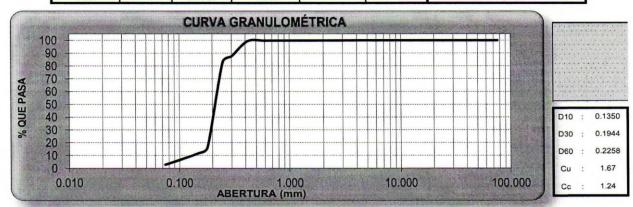
Peso de muestra seca

2000.00 1944.23

Peso perdido por lavado

Peso de muestra seca luego de lavado 55.77

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	0.029/	
2 1/2"	63.500	0.00	0.00	0.00	100.00	0.63%	
2"	50.600	0.00	0.00	0.00	100.00	Límites e Índices de Consistencia	
1 1/2"	38.100	0.00	0.00	0.00	100.00	Limites e Indices de Consistencia	
1"	25.400	0.00	0.00	0.00	100.00	L. Líquido : NP	
3/4"	19.050	0.00	0.00	0.00	100.00	L. Plástico : NP	
1/2"	12.700	0.00	0.00	0.00	100.00	Ind. Plasticidad : NP	
3/8"	9.525	0.00	0.00	0.00	100.00	Clasificación de la Muestra	
1/4"	6.350	0.00	0.00	0.00	100.00	Clasificación de la Muestra	
No4	4.178	0.55	0.03	0.03	99.97	Clas. SUCS : SP	
8	2.360	1.81	0.09	0.12	99.88	Clas. AASHTO : A-3 (0)	
10	2.000	0.33	0.02	0.13	99.87	December 16 and 15 Marcolos	
16	1.180	1.11	0.06	0.19	99.81	Descripción de la Muestra	
20	0.850	0.61	0.03	0.22	99.78	SUCS: Arena mal graduada	
30	0.600	0.96	0.05	0.27	99.73	SUCS: Arena mal graduada	
40	0.420	8.28	0.41	0.68	99.32	AASTHO: Arena fina / Excelente a buen	
50	0.300	237.40	11.87	12.55	87.45	AASTHO: Arena fina / Excelente a bueni	
60	0.250	84.82	4.24	16.79	83.21	Tions up % de fines de F 2 70%	
80	0.180	1340.41	67.02	83.81	16.19	Tiene un % de finos de = 2.79%	
100	0.150	88.17	4.41	88.22	11.78	December de la Collecta	
200	0.074	179.78	8.99	97.21	2.79	Descripción de la Calicata	
< 200		55.77	2.79	100.00	0.00	C-1 : E-1	
Total		2000.00	100.00			Profundidad : 0.0 m - 1.50 r	



CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.







LIMITES DE CONSISTENCIA ASTM D-4318

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

UBICACIÓN FECHA

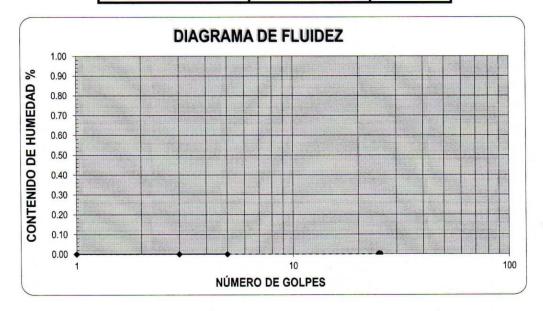
LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

ABRIL DEL 2019

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

MUESTRA RESERVORIO (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

<u>LÍMITES DE CONSISTENCIA</u>										
Descripción		Li	mite Líquid	0	Límite F	Plástico				
N° de golpes		NP	NP	NP	NP	NP				
Peso de tara	(g)									
Peso de tara + suelo húmedo	(g)									
Peso tara + suelo seco	(g)									
Contenido de Humedad	%	NP	NP	NP	NP	NP				
Límites	%		NP		N	Р				



ECUACIÓN DE LA RECTA

(Elaborada a partir de los datos de los ensayos)

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.



UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO

Ing. Bryan Emanuel Cárdenas Saldaña CIP: 211074

Jefe de Laboratorio de Mecánica de Suelos y Materiales



CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

: SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESERVORIO

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

UBICACIÓN FECHA

: ABRIL DEL 2019

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

MUESTRA

C-1 / E-1 /

/ (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

Descripción		Muestra 01	Muestra 02	Muestra 03
Peso del tarro	(g)	52.22	50.60	48.14
Peso del tarro + suelo humedo	(g)	167.13	165.08	156.45
Peso del tarro + suelo seco	(g)	166.42	164.35	155.79
Peso del suelo seco	(g)	114.20	113.75	107.65
Peso del agua	(g)	0.71	0.73	0.66
% de humedad	(%)	0.62	0.64	0.61
% de humedad promedio	(%)		0.63	v

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.



UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO Ing. Bryan Emanuel Cárdenas Saldaña CIP: 211074 Jefe de Laboratorio de Mecánica de Suelos y Materiales



ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

CALICATA 2

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

UBICACIÓN

LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

FECHA

ABRIL DEL 2019

MUESTRA

C-2 / E-1 /

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

(MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

DATOS DEL ENSAYO

Peso de muestra seca

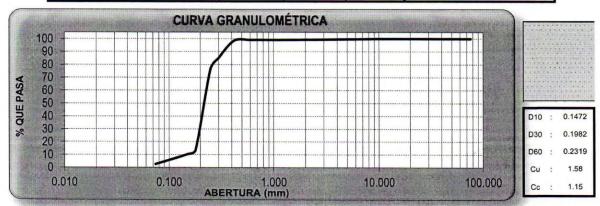
2000.00

Peso de muestra seca luego de lavado

Peso perdido por lavado

1949.09	
50.91	

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	4.400/	
2 1/2"	63.500	0.00	0.00	0.00	100.00	1.12%	
2"	50.600	0.00	0.00	0.00	100.00	Límites e Índices de Consistencia	
1 1/2"	38.100	0.00	0.00	0.00	100.00	Limites e indices de Consistencia	
1"	25.400	0.00	0.00	0.00	100.00	L. Líquido : NP	
3/4"	19.050	0.00	0.00	0.00	100.00	L. Plástico ; NP	
1/2"	12.700	0.00	0.00	0.00	100.00	Ind. Plasticidad ; NP	
3/8"	9.525	0.00	0.00	0.00	100.00	Oles March 1 March	
1/4"	6.350	4.29	0.21	0.21	99.79	Clasificación de la Muestra	
No4	4.178	3.13	0.16	0.37	99.63	Clas. SUCS : SP	
8	2.360	5.80	0.29	0.66	99.34	Clas. AASHTO ; A-3 (0)	
10	2.000	0.09	0.00	0.67	99.33		
16	1.180	3.29	0.16	0.83	99.17	Descripción de la Muestra	
20	0.850	0.01	0.00	0.83	99.17	01100	
30	0.600	0.66	0.03	0.86	99.14	SUCS: Arena mal graduada	
40	0.420	13.11	0.66	1.52	98.48	T	
50	0.300	267.54	13.38	14.90	85.10	AASTHO: Arena fina / Excelente a buen	
60	0.250	178.27	8.91	23.81	76.19	T	
80	0.180	1249.50	62.48	86.28	13.72	Tiene un % de finos de = 2.55%	
100	0.150	68.60	3.43	89.71	10.29	December 11 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1	
200	0.074	154.80	7.74	97.45	2.55	Descripción de la Calicata	
< 200		50.91	2.55	100.00	0.00	C-2 ; E-1	
Total		2000.00	100.00			Profundidad : 0.0 m - 1.50 m	



CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.







LÍMITES DE CONSISTENCIA **ASTM D-4318**

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

UBICACIÓN

LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

FECHA

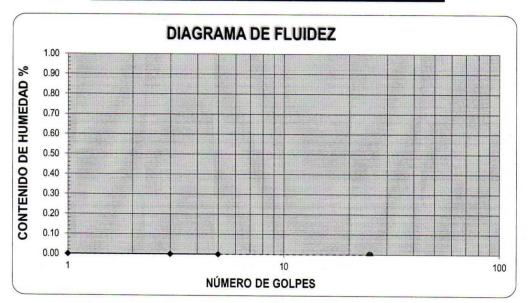
ABRIL DEL 2019

(A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN) CALICATA 2

MUESTRA

(MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

LÍMITES DE CONSISTENCIA									
Descripción Límite Liquido Límite P									
N° de golpes		NP	NP	NP	NP	NP			
Peso de tara	(g)								
Peso de tara + suelo húmedo	(g)								
Peso tara + suelo seco	(g)								
Contenido de Humedad	%	NP	NP	NP	NP	NP			
Límites	%		NP		N	Р			



ECUACIÓN DE LA RECTA

(Elaborada a partir de los datos de los ensayos)

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.



UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO Ing. Bryan Emanuel Cárdenas Saldaña CIP: 211074 Jefe de Laboratorio de Mecánica de Suelos y Materiales



CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

.....

SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

CALICATA 2

SOLICITANTE RESPONSABLE

: ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

UBICACIÓN FECHA : LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

CHA : ABRIL DEL 2019

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

MUESTRA : C-2 / E-1 /

(MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

Descripción		Muestra 01	Muestra 02	Muestra 03
Peso del tarro	(g)	51.61	50.83	52.20
Peso del tarro + suelo humedo	(g)	156.11	153.25	162.19
Peso del tarro + suelo seco	(g)	154.95	152.09	160.99
Peso del suelo seco	(g)	103.34	101.26	108.79
Peso del agua	(g)	1.16	1.16	1.20
% de humedad	(%)	1.12	1.15	1.10
% de humedad promedio	(%)		1.12	v





Ing. Bryan Emanuel Cárdenas Saldaña CIP: 211074 Jefe de Laboratorio de Mecánica de Suelos y Materiales



CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.



ANALISIS GRANULOMETRICO DE SUELOS POR TAMIZADO

ASTM D-422

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

(MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

SOLICITANTE

SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

UBICACIÓN

LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

FECHA

(A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN) ABRIL DEL 2019

MUESTRA

CALICATA 3 C-3 / E-1

DATOS DEL ENSAYO

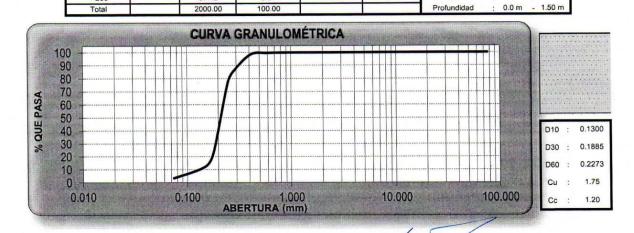
2000.00

Peso de muestra seca luego de lavado

1932.58 67.42

Peso de muestra seca Peso perdido por lavado

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	0.55%	
2 1/2"	63.500	0.00	0.00	0.00	100.00	0.5576	
2"	50,600	0.00	0.00	0.00	100.00	Límites e Índices de Consistencia	
1 1/2"	38.100	0.00	0.00	0.00	100.00	Limites e muices de Consistencia	
1"	25.400	0.00	0.00	0.00	100.00	L. Líquido : NP	
3/4"	19.050	0.00	0.00	0.00	100.00	L. Plástico : NP	
1/2"	12.700	0.00	0.00	0.00	100.00	Ind. Plasticidad : NP	
3/8"	9.525	0.00	0.00	0.00	100.00	Clasificación de la Muestra	
1/4"	6.350	0.65	0.03	0.03	99.97		
No4	4.178	0.74	0.04	0.07	99.93	Clas. SUCS : SP	
8	2.360	0.87	0.04	0.11	99.89	Clas. AASHTO ; A-3 (0)	
10	2.000	0.02	0.00	0.11	99.89	Descripción de la Muestra	
16	1.180	0.01	0.00	0.11	99.89	Descripcion de la Muestra	
20	0.850	0.84	0.04	0.16	99.84	SUCS: Arena mal graduada	
30	0.600	4.26	0.21	0.37	99.63	Alena mai graddada	
40	0.420	17.42	0.87	1.24	98.76	AASTHO: Arena fina / Excelente a buen	
50	0.300	213.60	10.68	11.92	88.08	AGTIO. Algia IIIa / Exceletite a buei	
60	0.250	209.69	10.48	22.41	77.60	Tiene un % de finos de = 3.37%	
80	0.180	1083.30	54.17	76.57	23.43	Tieffe dit % de lillos de = 5.57 %	
100	0.150	221.40	11.07	87.64	12.36	Descripción de la Calicata	
200	0.074	179.78	8.99	96.63	3.37	Descripcion de la Calicata	



100.00

0.00

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

< 200

Fax: (044) 485 019.



UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO Ing. Bryan Emanuel Cárdenas Saldaña CIP: 211074 Jefe de Laboratorio de Mecánica de Suelos y Materiales



LIMITES DE CONSISTENCIA **ASTM D-4318**

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

UBICACIÓN

LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

ABRIL DEL 2019

FECHA

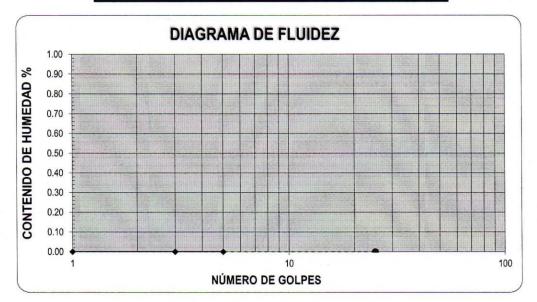
(A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)

MUESTRA

CALICATA 3

(MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

LÍMITES DE CONSISTENCIA									
Descripción		Lí	mite Líquid	Límite Plástico					
N° de golpes		NP	NP	NP	NP	NP			
Peso de tara	(g)								
Peso de tara + suelo húmedo	(g)								
Peso tara + suelo seco	(g)								
Contenido de Humedad	%	NP	NP	NP	NP	NP			
Límites	%		NP		N	P			



ECUACIÓN DE LA RECTA

(Elaborada a partir de los datos de los ensayos)

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.



UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO Ing Bryan Emanuel Cárdenas Saldaña CIP: 211074 Jefe de Laboratorio de Mecánica de Suelos y Materiales



CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

UBICACIÓN

LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

FECHA

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

MUESTRA

ABRIL DEL 2019 C-3 / E-1 /

CALICATA 3

(MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

Descripción		Muestra 01	Muestra 02	Muestra 03
Peso del tarro	(g)	51.80	50.82	51.50
Peso del tarro + suelo humedo	(g)	168.91	14,1.70	155.42
Peso del tarro + suelo seco	(g)	168.26	141.20	154.85
Peso del suelo seco	(g)	116.46	90.38	103.35
Peso del agua	(g)	0.65	0.50	0.57
% de humedad	(%)	0.56	0.55	0.55
% de humedad promedio	(%)		0.55	V

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.



UNIVERSITAD CESARY Ing. Bryan Emanuel Cárdenas Saldaña CIP: 211074 Jefe de Laboratorio de Mecánica de Suelos y Materiales



ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO **ASTM D-422**

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

UBICACIÓN

LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

FECHA

ABRIL DEL 2019 (A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)

MUESTRA

CALICATA 4

(MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

DATOS DEL ENSAYO

Peso de muestra seca

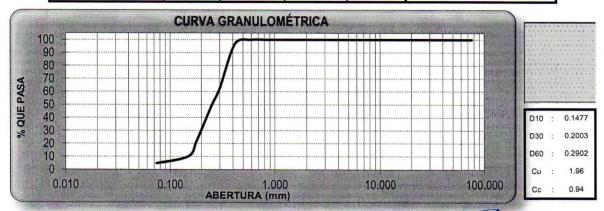
2000.00

Peso de muestra seca luego de lavado

Peso perdido por lavado

1903.47
96.53

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	4.00%	
2 1/2"	63.500	0.00	0.00	0.00	100.00	1.28%	
2"	50.600	0.00	0.00	0.00	100.00		
1 1/2"	38.100	0.00	0.00	0.00	100.00	Límites e Índices de Consistencia	
1"	25.400	0.00	0.00	0.00	100.00	L. Líquido : NP	
3/4"	19.050	0.00	0.00	0.00	100.00	L. Plástico : NP	
1/2"	12.700	0.00	0.00	0.00	100.00	Ind. Plasticidad : NP	
3/8"	9.525	0.00	0.00	0.00	100.00		
1/4"	6.350	0.00	0.00	0.00	100.00	Clasificación de la Muestra	
No4	4.178	0.00	0.00	0.00	100.00	Clas. SUCS : SP	
8	2.360	0.20	0.01	0.01	99.99	Clas. AASHTO : A-3 (0)	
10	2.000	0.10	0.01	0.02	99.99		
16	1.180	0.50	0.03	0.04	99.96	Descripción de la Muestra	
20	0.850	0.30	0.02	0.06	99.95		
30	0.600	0.40	0.02	0.08	99.93	SUCS: Arena mal graduada	
40	0.420	59.77	2.99	3.06	96.94	1	
50	0.300	685.80	34.29	37.35	62.65	AASTHO: Arena fina / Excelente a buen	
60	0.250	269.20	13.46	50.81	49.19	1	
80	0.180	540.30	27.02	77.83	22.17	Tiene un % de finos de = 4.83%	
100	0.150	240.20	12.01	89.84	10.16		
200	0.074	106.70	5.34	95.17	4.83	Descripción de la Calicata	
< 200		96.53	4.83	100.00	0.00	C-4 : E-1	
Total		2000.00	100.00			Profundidad : 0.0 m - 1.50	



CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.



TUNIVERSIDAD CESAR VALLEJO Ing. Bryan Emanuel Cárdenas Saldaña CIP: 211074 Jefe de Laboratorio de Mecánica de Suelos y Materiales



LÍMITES DE CONSISTENCIA

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

UBICACIÓN

LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

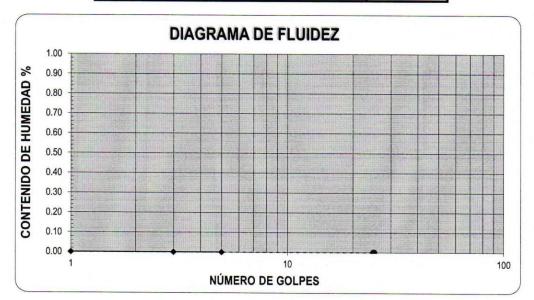
FECHA

ABRIL DEL 2019

(A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN) CALICATA 4

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

LÍMITES DE CONSISTENCIA									
Descripción		Lí	Límite Líquido			Límite Plástico			
N° de golpes		NP	NP	NP	NP	NP			
Peso de tara	(g)								
Peso de tara + suelo húmedo	(g)								
Peso tara + suelo seco	(g)								
Contenido de Humedad	%	NP	NP	NP	NP	NP			
Límites	%		NP		N	Р			



ECUACIÓN DE LA RECTA

(Elaborada a partir de los datos de los ensayos)

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.







CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

UBICACIÓN **FECHA**

MUESTRA

LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

ABRIL DEL 2019 C-4 / E-1

(A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN) CALICATA 4 (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

Descripción		Muestra 01	Muestra 02	Muestra 03
Peso del tarro	(g)	51.22	48.86	50.50
Peso del tarro + suelo humedo	(g)	144.61	136.48	142.73
Peso del tarro + suelo seco	(g)	143.45	135.35	141.56
Peso del suelo seco	(g)	92.23	86.49	91.06
Peso del agua	(g)	1.16	1.13	1.17
% de humedad	(%)	1.26	1.31	1.28
% de humedad promedio	(%)		1.28	

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.

AB. SUELOS

UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO Ing. Bryan Emanuel Cárdenas Saldaña CIP: 211074 defe de Laboratorio de Mecánica de Suelos y Materiales



ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO

ASTM D-422

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

UBICACIÓN FECHA

LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

(A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN) ABRIL DEL 2019

MUESTRA

CALICATA 5 C-5 / E-1

1

(MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

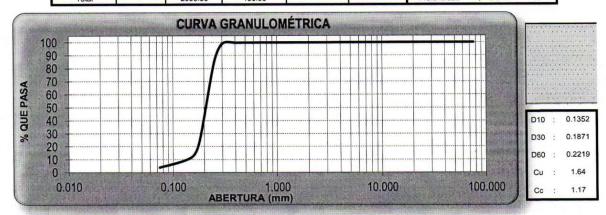
DATOS DEL ENSAYO

Peso de muestra seca Peso de muestra seca luego de lavado 2000.00

Peso perdido por lavado

1924.62 75.38

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	1.09%			
2 1/2"	63.500	0.00	0.00	0.00	100.00	1.09%			
2"	50.600	0.00	0.00	0.00	100.00	Límites e Índices de Consistencia			
1 1/2"	38.100	0.00	0.00	0.00	100.00	Limites e indices de Consistencia			
1"	25.400	0.00	0.00	0.00	100.00	L. Líquido : NP			
3/4"	19.050	0.00	0.00	0.00	100.00	L. Plástico : NP			
1/2"	12.700	0.00	0.00	0.00	100.00	Ind. Plasticidad : NP			
3/8"	9.525	0.00	0.00	0.00	100.00	Clasificación de la Muestra			
1/4"	6.350	0.00	0.00	0.00	100.00	Clasificación de la Muestra			
No4	4.178	0.70	0.04	0.04	99.97	Clas. SUCS : SP			
8	2.360	1.00	0.05	0.09	99.92	Clas. AASHTO : A-3 (0)			
10	2.000	0.50	0.03	0.11	99.89	December 16 and a la Manager			
16	1.180	0.30	0.02	0.13	99.88	Descripción de la Muestra			
20	0.850	0.10	0.01	0.13	99.87	SUCS: Arena mal graduada			
30	0.600	0.30	0.02	0.15	99.86	SUCS: Arena mal graduada			
40	0.420	1.60	0.08	0.23	99.78	AASTHO: Arena fina / Excelente a buen-			
50	0.300	15.80	0.79	1.02	98.99	AASTHO: Arena fina / Excelente a bueni			
60	0.250	295.70	14.79	15.80	84.20	Tiene un % de finos de = 3.77%			
80	0.180	1207.14	60.36	76.16	23.84	Tiene un % de finos de = 3.77%			
100	0.150	246.70	12.34	88.49	11.51	December de la Calicata			
200	0.074	154.78	7.74	96.23	3.77	Descripción de la Calicata			
< 200		75.38	3.77	100.00	0.00	C-5 : E-1			
Total		2000.00	100.00		-	Profundidad : 0.0 m - 1.50 r			



CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.



T UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO Ing. Bryan Emanuel Cardenas Saldaña CIP: 211074 Jefe de Laboratorio de Mecânica de Suelos y Materiales



LÍMITES DE CONSISTENCIA **ASTM D-4318**

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

UBICACIÓN

LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

FECHA

ABRIL DEL 2019

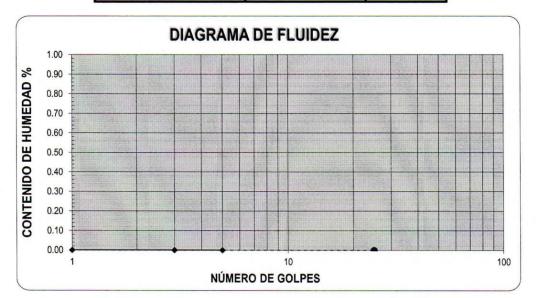
(A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN)

MUESTRA

CALICATA 5

(MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

LÍMITES DE CONSISTENCIA										
Descripción		Li	mite Liquid	lo	Límite F	Plástico				
N° de golpes		NP	NP	NP	NP	NP				
Peso de tara	(g)									
Peso de tara + suelo húmedo	(g)									
Peso tara + suelo seco	(g)									
Contenido de Humedad	%	NP	NP	NP	NP	NP				
Límites	%	NP		NP						



ECUACIÓN DE LA RECTA

(Elaborada a partir de los datos de los ensayos)

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.









CONTENIDO DE HUMEDAD ASTM D-2216

ASTM

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

: SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE

: ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

<u>UBICACIÓN</u>

: LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

FECHA

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

MUESTRA

: ABRIL DEL 2019

CALICATA 5

(MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

Descripción		Muestra 01	Muestra 02	Muestra 03
Peso del tarro	(g)	51.26	51.78	52.52
Peso del tarro + suelo humedo	(g)	136.95	141.12	124.16
Peso del tarro + suelo seco	(g)	136.05	140.15	123.38
Peso del suelo seco	(g)	84.79	88.37	70.86
Peso del agua	(g)	0.90	0.97	0.78
% de humedad	(%)	1.06	1.10	1.10
% de humedad promedio	(%)		1.09	

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.



UNIVERSABAD CÉSAR VALLEJO

Ingueryan Emanuel Cárdenas Saldaña
CIP: 211074

466 de Laboratorio de Mecánica de Suelos y Materiales



ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO DE SUELOS POR TAMIZADO **ASTM D-422**

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

UBICACIÓN

LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

FECHA

ABRIL DEL 2019

MUESTRA

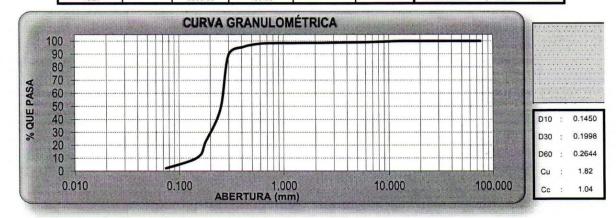
(A LA FECHA NO SE PRESENTÓ AGUA A LA PROFUNDIDAD DE EXCAVACIÓN) CALICATA 6 (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

DATOS DEL ENSAYO

Peso de muestra seca Peso de muestra seca luego de lavado Peso perdido por lavado

2000.00 1957.51 42.49

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	0.56%			
2 1/2"	63.500	0.00	0.00	0.00	100.00	0.56%			
2"	50.600	0.00	0.00	0.00	100.00	Límites e Índices de Consistencia			
1 1/2"	38.100	0.00	0.00	0.00	100.00	Limites e indices de Consistencia			
1"	25.400	0.00	0.00	0.00	100.00	L. Líquido : NP			
3/4"	19.050	0.00	0.00	0.00	100.00	L. Plástico : NP			
1/2"	12.700	0.27	0.01	0.01	99.99	Ind. Plasticidad : NP			
3/8"	9.525	6.86	0.34	0.36	99.64	Clasificación de la Muestra			
1/4"	6.350	9.67	0.48	0.84	99.16	Clasificación de la muestra			
No4	4.178	4.01	0.20	1.04	98.96	Clas. SUCS : SP			
8	2.360	6.05	0.30	1.34	98.66	Clas. AASHTO : A-3 (0)			
10	2.000	0.62	0.03	1.37	98.63	December 16 and 1 to 10 control			
16	1.180	2.45	0.12	1.50	98.50	Descripción de la Muestra			
20	0.850	1.45	0.07	1.57	98.43	SUCS: Arena mal graduada			
30	0.600	8.10	0.41	1.97	98.03	SUCS: Arena mal graduada			
40	0.420	48.45	2.42	4.40	95.60	1			
50	0.300	123.31	6.17	10.56	89.44	AASTHO: Arena fina / Excelente a buen			
60	0.250	826.90	41.35	51.91	48.09	T 00 do fine do - 2 1200			
80	0.180	504.13	25.21	77.11	22.89	Tiene un % de finos de = 2.12%			
100	0.150	246.70	12.34	89.45	10.55				
200	0.074	168.54	8.43	97.88	2.12	Descripción de la Calicata			
< 200		42.49	2.12	100.00	0.00	C-6 : E-1			
Total		2000.00	100.00			Profundidad : 0.0 m - 1.50			



CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.



UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO

Ing. Bryan Emanuel Cárdenas Saldaña CIP: 211074 Jefe de Laboratorio de Mecánica de Suelos y Materiales



LÍMITES DE CONSISTENCIA ASTM D-4318

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

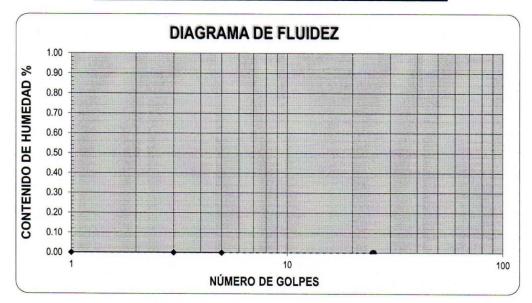
UBICACIÓN FECHA

ABRIL DEL 2019

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

MUESTRA CALICATA 6 (MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

LÍMITES DE CONSISTENCIA										
Descripción		Lí	mite Líquid	Límite Plástico						
N° de golpes		NP	NP	NP	NP	NP				
Peso de tara	(g)									
Peso de tara + suelo húmedo	(g)									
Peso tara + suelo seco	(g)									
Contenido de Humedad	%	NP	NP	NP	NP	NP				
Límites	%	NP		NP						



ECUACIÓN DE LA RECTA

(Elaborada a partir de los datos de los ensayos)

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.



UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO Ing. Bryan Emanuel Cárdenas Saldaña CIP: 211074 Jefe de Laboratorio de Mecánica de Suelos y Materiales



CONTENIDO DE HUMEDAD **ASTM D-2216**

PROYECTO

DISEÑO DE LA AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II DISTRITO LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTE

: SAAVEDRA ALVA SANTIAGO SAMUEL - CUEVA MONCADA JUAN CARLOS

RESPONSABLE

ING. BRYAN EMANUEL CÁRDENAS SALDAÑA

UBICACIÓN FECHA

LA ESPERANZA - TRUJILLO - LA LIBERTAD

ABRIL DEL 2019

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

MUESTRA

CALICATA 6

(MUESTRA EXTRAÍDA Y TRANSPORTADA POR EL SOLICITANTE)

CONTENIDO DE HUMEDAD

ASTM D-2216

Descripción		Muestra 01	Muestra 02	Muestra 03
Peso del tarro	(g)	49.95	48.30	50.65
Peso del tarro + suelo humedo	(g)	153.56	127.75	160.35
Peso del tarro + suelo seco	(g)	152.98	127.30	159.75
Peso del suelo seco	(g)	103.03	79.00	109.10
Peso del agua	(g)	0.58	0.45	0.60
% de humedad	(%)	0.56	0.57	0.55
% de humedad promedio	(%)		0.56	

CAMPUS TRUJILLO

Av. Larco 1770.

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

Fax: (044) 485 019.







ANEXO N° 17 – FOTOGRAFIAS

17.1.- Vista del Distrito de La Esperanza – AA. HH. El Mirador II



17.2.- Vista visual del área del – AA. HH. El Mirador II



17.3.- Vista contaminación ambiental – AA. HH. El Mirador II



17.4.- Vista contaminación ambiental (quema de basura) – AA. HH. El Mirador II



17.5.- Tanques de agua para la comunidad – AA. HH. El Mirador II



17.6.- Permiso y autorización para hacer las calicatas – AA. HH. El Mirador II



17.7.- Señalización para hacer plano de las calicatas – AA. HH. El Mirador II



17.8.- Medición, excavación y sacado de muestra para calicatas – AA. HH. El Mirador II



17.9.- Excavación para muestra para el estudio de suelo – AA. HH. El Mirador II



17.10.- Recolección de muestra para el estudio de suelo – AA. HH. El Mirador II



17.11.- Accesorios para la topografía – AA. HH. El Mirador II



17.12.- Tomando puntos topográficos de la zona – AA. HH. El Mirador II



17.13.- Tomando puntos topográficos de la zona – AA. HH. El Mirador II



17.14.- Marcando los BM puntos topográficos de la zona – AA. HH. El Mirador II



17.15.- Reservorios en el perímetro de la zona de la zona – AA. HH. El Mirador II



17.16.- Reservorios en el perímetro de la zona de la zona – AA. HH. El Mirador II



17.17.- Reservorio en el perímetro de la zona tubería principal – AA. HH. El Mirador II



17.18.- Reservorio en el perímetro de la zona tubería principal – AA. HH. El Mirador II



Anexo 18.- Planilla de Metrado de Alcantarillado – AA. HH. El Mirador II

PLANILLAS DE METRADOS DE ALCANTARILLADO SANITARIO

INVESTIGACIÓN: DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y

ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, TRUJILLO, LA LIBERTAD.

LUGAR: AA. HH. EL MIRADOR - LA ESPERANZA- TRUJILLO - LA

LIBERTAD

DADTIDA	DESCRIPCIÓN	UND N° VECES -	MEDIDAS			- CANTIDAD	
PARTIDA	DESCRIPCION	טאט	N VECES	A (m)	L (m)	Prof. (m)	CANTIDAD
01	INVESTIGACIONES PROVISIONALES						
01.01	OFICINAS P/RESIDENTE – INSPECCIÓN	UND	1				1.00
01.02	CERCO PERIMETRICO PROVISIONAL P/INVESTIGACIÓN	М	1	30.00			30.00
01.03	BAÑOS PORTATIL	DIA	10				10.00
02	SEÑALIZACÓN DE TRÁNSITO						
02.01	CINTA Y MALLA PLÁSTICA SEÑALIZADORA P/LÍMITE DE SEGURIDAD DE INVESTIGACIÓN	М	2	1,830.80			3,661.60
02.02	TRANQUERAS DE MADERA 1.20X1.10M P/DESVIO TRÁNSITO VEHICULAR	UND	1	6.00			6.00
02.03	CONO DE PVC FOSFORESCENTE P/SEÑALIZACIÓN	UND	1	10.00			10.00
02.04	PUENTE DE MADERA PASE PEATONAL SOBRE ZANJA PROVISIONAL	UND	1	5.00			5.00
02.05	SEÑALIZACIÓN NOCTURNA	DIA	20				20.00
03	TRABAJOS PRELIMINARES						
03.01	TRAZOS Y REPLANTEOS INICIALES DEL INVESTIGACIÓN	М	1		1,830.80		1,830.80
03.02	TRAZOS Y REPLANTEOS FINALES DE LA INVESTIGACIÓN	М	1		1,830.80		1,830.80
03.03	TRASLADO MAQ/EQUP. MATERIALES Y HERRAMIENTAS A INVESTIGACIÓN	VJE	2				2.00
04	BUZONES Y/O CAJAS DE INSPECCIÓN						
04.01	BUZÓN Di=1.20m x 1.00 MPP	UND	10				10.00
04.02	BUZÓN Di=1.20m x 1.20 MPP	UND	22				22.00
04.03	BUZÓN Di=1.20m x 1.50 MPP	UND	1				1.00
04.04	BUZÓN Di=1.20m x 2.00 MPP	UND	1				1.00
04.05	BUZÓN Di=1.20m x 2.20 MPP	UND	1				1.00
05.05	BUZÓN Di=1.20m x 3.80 MPP	UND	1				1.00
04.06	BUZÓN Di=1.20m x 4.60 MPP	UND	1				1.00

FECHA: 11/07/2019

04.06	DISPOSITIVO DE CAIDA EN BUZÓN P/TUB 200M (H=1.50M)	UND	1				1.00
05	MOVIMIENTO DE TIERRAS						
05.01	MOVIMIENTO DE TIERRAS PARA NIVELACION DEL TERRENO						
05.01.01	TRAZO Y REPLANTEO DE SUBRASANTE	M²	1	3,486.73			3,486.73
05.01.02	CORTE EN TERRENO NATURAL A NIVEL DE SUB-RASANTE, C/EQUIPO	M ³	1	2,662.07			2,662.07
05.01.02	RELLENO CON MAQUINA CON MATERIAL PROPIO	M ³	1	1,211.87			1,211.87
05.01.03	ELIMINACION MATERIAL EXCEDENTE C/EQUIPO HASTA 5KM	M ³	1	184.09			184.09
05.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS PARA ALCANTARILLADO						
05.02.01	EXCAVACIÓN /MAQ. T. N. HASTA 1.00MPP	М	1		459.40		459.40
05.02.02	EXCAVACIÓN /MAQ. T. N. HASTA 120MPP	М	1		1,162.00		1,162.00
05.02.03	EXCAVACIÓN /MAQ. T. N. HASTA 1.50MPP	М	1		52.40		52.40
05.02.04	EXCAVACIÓN /MAQ. T. N. HASTA 2.00MPP	М	1		55.30		55.30
05.02.05	EXCAVACIÓN /MAQ. T. N. HASTA 2.20MPP	М	1		61.00		61.00
05.02.06	EXCAVACIÓN /MAQ. T. N. HASTA 3.80MPP	М	1		52.20		52.20
05.02.07	EXCAVACIÓN /MAQ. T. N. HASTA 4.60MPP	М	1		49.50		49.50
05.02.08	REFINE Y NIVELACIÓN DE TUBOS EN INVESTIGACIÓN	М	1		1,830.80		1,830.80
05.02.09	RELLENO COMP.ZANJA T.N. HASTA 1.00MPP	М	1		459.40		459.40
05.02.10	RELLENO COMP.ZANJA T.N. HASTA 1.20MPP	М	1		1,162.00		1,162.00
05.02.11	RELLENO COMP.ZANJA T.N. HASTA 1.50MPP	М	1		52.40		52.40
05.02.12	RELLENO COMP.ZANJA T.N. HASTA 2.00MPP	М	1		55.30		55.30
05.02.13	RELLENO COMP.ZANJA T.N. HASTA 2.20MPP	М	1		61.00		61.00
05.02.14	RELLENO COMP.ZANJA T.N. HASTA 3.80MPP	М	1		52.20		52.20
05.02.15	RELLENO COMP.ZANJA T.N. HASTA 4.60MPP	М	1		49.50		49.50
05.02.12	ENTIBADO Y DESENTIBADO DE ZANJA	M²	1		L	Н	1,349.82
	Entibado y desentibado continuo simple de zanja h=2.00m	M²	2		55.30	2.00	221.20
	Entibado y desentibado continuo simple de zanja h=2.50m	M²	2		55.30	2.50	276.50
	Entibado y desentibado continuo simple de zanja h=3.80m	M ²	2		52.20	3.80	396.72
	Entibado y desentibado continuo simple de zanja h=4.60m	M ²	2		49.50	4.60	455.40
05.02.13	ELIMINACIÓN MATERIAL EXCEDENTE C/EQUIPO HASTA 5KM	M ³		A(m²)	L/H	Esponj.	174.57
	Buzones: Di=1.00m	M³	10	0.88	1.00	1.20	10.56

	Buzones: [Di=1.20m	M ³	22	0.88	1.20	1.20	27.88	
	Buzones: [Di=1.20m	M ³	1	0.88	1.50	1.20	1.58	
	Buzones: [Di=1.20m	M ³	1	0.88	2.00	1.20	2.11	
	Buzones: [Di=1.20m	M ³	1	0.88	2.20	1.20	2.32	
	Buzones: [Di=1.20m	M ³	1	0.88	3.80	1.20	4.01	
	Buzones: [Di=1.20m	M ³	1	0.88	4.60	1.20	4.86	
	Tuberías: D	N 160mm	M³	1	0.020	1,655.93	1.20	39.74	
	Tuberías: D	N 200mm	M ³	1	0.031	1,830.80	1.20	68.11	
	Por Veredas		M³	1	103.00	0.10	1.30	13.39	
06	SUMINISTRO DE TUBOS COLECTOR	;							
06	SUMINISTRO TUBO PVC DN 200 MM (8")	SN4 UF	М	1		1,830.80		1,830.80	
07	INSTALACIÓN TUBOS COLECTOR/EMISOR								
07.01	INSTALACIÓN TUBO PVO 200 MM	C UF DN	М	1		1,830.80		1,830.80	
07.02	EMPALME A BUZÓN Y/O EXISTENTE	RED	UND	38				38.00	
07.03	PRUEBA HIDRÁULICA TI DN 200 MM	JBO PVC	М	1		1,830.80		1,830.80	
08	CONEXIONES DOMICILIAR DESAGÜE	CONEXIONES DOMICILIARIAS							
08.01	EXCAVACIÓN DE ZANJA T.NORMAL CONEX.DESA		М	1		1,655.93		1,655.93	
08.02	REFINE Y NIVELACIÓN CONEXIÓN		М	1		1,655.93		1,655.93	
08.03	SUMINISTRO TUBO PVC DN 160 MM (6")	SN4 UF	М	1		1,655.93		1,655.93	
08.04	INSTALACIÓN TUBO PVO 160 MM	C UF DN	М	1		1,655.93		1,655.93	
08.05	EMPALME A COLECTOR	PVC DN	UND	243				243.00	
08.06	SUMINISTRO CAJA DE REGISTRO DESAGÜE		UND	243				243.00	
08.07	INSTALACIÓN CAJA DE REGISTRO Y MEDIA CA		UND	243				243.00	
08.08	RELLENO Y COMP.DE Z CONEXIÓN		М	1		1,655.93		1,655.93	
08.09	PRUEBA HIDRAULICA CONEX.DOMICILIARIA D	ESAGÜF	UND	2				2.43	
08.10	LOSA DE CONCRETO F'(KG/CM2 (1.0x1.0x0.10)M3	C=175	M ²		A (m)	L (m)		2.43	
	LOSA DE C° 1.00x1.00 M		M ²	2	1.00	1.00		2.43	
09	VARIOS								
09	INVESTIGACIONES CON (AGUA, ELÉCTRICAS, TE ETC)		UND	1	6.00			6.00	
09	COSTO AMBIENTAL INVESTIGACIONES DES PRUEBAS DE CONTROL D		DIA	1	80.00			80.00	
10	CALIDAD								

10.01	PRUEBA COMPACTACIÓN SUELOS(PROCTOR MODIFICADO)	UND	1	12.00	12.00
10.02	PRUEBA COMPACTACIÓN SUELOS (DENSIDAD DE CAMPO)	UND	1	18.00	18.00
10.03	PRUEBA DE CALIDAD DEL CONCRETO (PRUEBA A LA COMPRESIÓN)	UND	2	8.00	16.00

Anexo 19.- Planilla de Metrado de agua - AA. HH. El Mirador II

PLANILLAS DE METRADOS DE AGUA

INVESTIGA DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA.HH. EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, TRUJILLO, LA LIBERTAD.

LUGAR: AA. HH. EL MIRADOR - LA ESPERANZA- TRUJILLO - LA FECHA: 11/07/2019

LIBERTAD

í			N° N°		MEDIDAS		
ÍTEM	DESCRIPCIÓN	UND	VEC ES	LONGITU D	ANCHO	Prof. (m)	TOTAL
01	INVESTIGACIONES PROVISIONALES						
01.01	CASETA DE GUARDIANIA Y ALMACEN	UND	1				1.00
01.02	CARTEL DE INVESTIGACIÓN 2.40Mx4.80M	UND	1				1.00
01.03	BAÑOS PORTÁTIL	DIA	10				10.00
02	SEÑALIZACIÓN DE TRÁNSITO						
02.01	CINTA PLASTICA SEÑALIZADORA P/LIMITE DE SEGURIDAD DE INVESTIGACIÓN	М	2	2,097.00			4,194.00
02.02	TRANQUERAS DE MADERA 1.20X1.10M P/DESVIO TRÁNSITO VEHICULAR	UND	3	2.00			6.00
02.03	CONO DE PVC FOSFORESCENTE P/SEÑALIZACIÓN	UND	1	4.00			4.00
02.04	PUENTE DE MADERA PASE PEATONAL SOBRE ZANJA PROVISIONAL	UND	1	1.00			1.00
02.05	SEÑALIZACIÓN NOCTURNA	DIA	20				20.00
03	TRABAJOS PRELIMINARES						
03.01	TRAZOS Y REPLANTEOS INICIALES DEL INVESTIGACIÓN	М	1	2,097.00			2,097.00
03.02	TRAZOS Y REPLANTEOS FINALES DE LA INVESTIGACIÓN	М	1	2,097.00			2,097.00
03.03	TRASLADO MAQ/EQUP. MATERIALES Y HERRAMIENTAS A INVESTIGACIÓN	VJE	2				2.00
04	MOVIMIENTO DE TIERRAS						
04.01	EXCAV.C/EQ.P.AGUA T.NORMAL DN 32MM	М	1.00	1,101.00			1,101.00
04.02	EXCAV.C/EQ.P.AGUA T.NORMAL DN 48MM	М	1.00	611.00			611.00

04.03	EXCAV.C/EQ.P.AGUA T.NORMAL DN 60MM	М	1.00	385.00			385.00
04.04	REFINE Y NIVELACIÓN FONDO DE ZANJA TN P/TUBOS	М	1.00	2,097.00			2,097.00
04.05	RELLENO ZANJA MAT.SELECC.COMPACT.C/EQUIP O P/TUB DN 32MM	М	1.00	1,101.00			1,101.00
04.06	RELLENO ZANJA MAT.SELECC.COMPACT.C/EQUIP O P/TUB DN 48MM	М	1.00	611.00			611.00
04.07	RELLENO ZANJA MAT.SELECC.COMPACT.C/EQUIP O P/TUB DN 60MM	М	1.00	385.00			385.00
04.08	ELIMINACIÓN MATERIAL EXCEDENTE C/EQUIPO HASTA 5KM	M³		A(m²)	L/H	%es ponj.	13.04
	Por Tubería ø 32mm	M³	1.00	0.0031	1,101.00	1.20	4.10
	Por Tubería ø 48mm	M³	1.00	0.0064	611.00	1.20	4.69
	Por Tubería ø 60mm	M³	1.00	0.0079	385.00	1.20	3.65
	Por Tubería ø 20 mm	M³	1.00	0.0003	1,680.85	1.20	0.61
05	SUMINISTRO DE TUBERÍAS						
05.01	TUBERÍA PVC AGUA C-10 SP DN 32MM INC. ANILLOS	М	1.00	1,101.00			1,101.00
05.02	TUBERÍA PVC AGUA C-10 UF DN 48MM INC. ANILLOS	М	1.00	611.00			611.00
05.03	TUBERÍA PVC AGUA C-10 UF DN 60 MM INC. ANILLOS	М	1.00	385.00			385.00
06	INSTALACIÓN DE TUBERÍAS DE PVC AGUA						
06.01	INSTALACIÓN TUBERÍA PVC C-10 SP DN 32MM	м	1.00	1,101.00			1,101.00
06.02	INSTALACIÓN TUBERÍA PVC C-10 UF DN 48MM	М	1.00	611.00			611.00
06.03	INSTALACIÓN TUBERÍA PVC C-10 UF DN 60MM	М	1.00	385.00			385.00
06.04	PRUEBA HIDRÁULICA + DESINF. TUB. DN 32MM	М	1.00	1,101.00			1,101.00
06.05	PRUEBA HIDRÁULICA + DESINF. TUB. DN 48MM	М	1.00	611.00			611.00
06.06	PRUEBA HIDRÁULICA + DESINF. TUB. DN 60MM	М	1.00	385.00			385.00
06.07	EMPALME DE TUBERÍA A RED EXISTENTE DE 200MM	UND	1.00				1.00
07	SUMINISTRO E INSTALACIÓN DE ACCESORIOS						
07.01	CODO PVC 22.5° INYECTADO P/TUB.PVC PN10 SP DN60 MM	UND	4				4.00
07.02	CODO PVC 90° INYECTADO P/TUB.PVC PN10 SP DN32 MM	UND	1				1.00
07.03	CODO PVC 90° INYECTADO P/TUB.PVC PN10 UF DN48 MM	UND	1				1.00
07.04	TEE PVC DN32 MM INYECTADO P/TUB.PVC SP PN10 DN32 MM	UND	2				2.00
07.05	TEE PVC DN60 MM INYECTADO P/TUB.PVC UF PN10 DN60 MM	UND	1				1.00
07.06	TEE PVC DN48 MM INYECTADO P/TUB.PVC UF PN10 DN48 MM	UND	5				5.00
07.07	CRUZ PVC DN48 MM INYECTADO P/TUB.PVC SP PN10 DN48 MM	UND	4				4.00

07.08	TAPÓN PVC INYECTADO P/TUB.PVC PN10 UF DN32 MM	UND	5			5.00
07.09	REDUCCIÓN PVC INYECTADO DN48X32 P/TUB.PVC PN10 SP	UND	10			10.00
07.10	REDUCCIÓN PVC INYECTADO DN60X48 P/TUB.PVC PN10 UF	UND	1			1.00
07.11	TEE FFD DN200 X 60MM P/TUB.PVC UF PN10	UND	1			1.00
07.12	VÁLVULA DE AIRE DOBLE FUNCIÓN DE Ø 1" P/TUB. DN 32 MM	UND	6			6.00
07.13	VÁLVULA DE PURGA DN 32MM COMPUERTA TIPO BRIDADA DE HIERRO DUCTIL C/ELASTO	UND	3			3.00
07.14	VÁLVULA COMP. FFD P/TUB. PVC UF DN 60MM	UND	1			1.00
07.15	GRIFO CONTRAINCENDIO ACERO TIPO POSTE 2 BOCAS DN 110MM H=1.55M	UND	1			1.00
07.16	SUMINISTRO E INSTALACIÓN DE MEDIDOR ELECTROMAGNÉTICO BB DN 100 PN 16	UND	1			1.00
07.17	UNIÓN DE AMPLIO RANGO "ESCALONADA" DN60 MM P/TUB PVC/AC	UND	1			1.00
07.18	INSTALACIÓN DE ACCESORIOS PVC UF DN(48-33)MM	UND	10			10.00
07.19	INSTALACIÓN DE ACCESORIOS PVC UF DN(60-48)MM	UND	3			3.00
07.20	INST.VÁLVULA COMPUERTA FFD CC-PVC DN (200-60) mm INC. REGISTRO	UND	1			1.00
07.21	INSTALACIÓN DE VÁLVULA AIRE DOBLE FUNCIÓN (1 1/2" - 32")	UND	6			6.00
07.22	SUMINISTRO E INST. HIDRAULICA P/VÁLVULA DE PURGA DN32 TIPO COMPUERTA	UND	3			3.00
07.23	MONTAJE DE VÁLVULA DE PURGA DN32 E INSTALACIÓN HIDRÁULICA	UND	3			3.00
07.24	INSTALACIÓN DE GRIFOS CONTRA INCENDIO DE DOS BOCAS INC. ANCLAJE	UND	1			1.00
08	INVESTIGACIONES DE CONCRETO SIMPLE					
08.01	DADOS CONCRETO F'C=140 KG/CM2+ANCLAJE P/ACC.DN(32- 48)MM	UND	10			10.00
08.02	DADOS CONCRETO F'C=140 KG/CM2+ANCLAJE P/ACC.DN(48- 60)MM	UND	1			1.00
08.03	DADOS CONCRETO F'C=140 KG/CM2+ANCLAJE P/ACC.DN(60- 200)MM	UND	1			1.00
09	CONEXIONES DOMICILIARIAS DE AGUA POTABLE					
09.01	EXCAVACIÓN ZANJA 0.60*0.80 MPP	М		1,680.85		1,680.85
09.02	REFINE Y NIVELACIÓN DE TUBOS CONEXIÓN AGUA	М		1,680.85		1,680.85
09.03	RELLENO COMP. ZANJA 0.60*0.80 MPP	М		1,680.85		1,680.85
09.04	SUM. E INSTAL.TUBO PVC De(20-32)mm	М		1,680.85		1,680.85
	. ,				•	

09.05	SUM. E INSTAL. VALVULA CORPORATION 1/2"	UND	243		243.00
09.06	SUMINISTRO ABRAZADERA PVC DN (33x20)mm	UND	81		81.00
09.07	SUMINISTRO ABRAZADERA PVC DN (48x20)mm	UND	162		162.00
09.08	DESINFECCIÓN DE LA CONEXIÓN AGUA	UND	243		243.00
09.09	SUMINISTRO CAJA DE REGISTRO AGUA	UND	243		243.00
09.10	INSTALACIÓN CAJA REGISTRO AGUA	UND	243		243.00
09.11	PRUEBA HIDRÁULICA AGUA	UND	243		243.00
09.12	LOSA DE CONCRETO DE 0.1X1.00X1.00M	UND	1	243.00	243.00
10	SUMINISTRO E INSTALACIÓN DE MICROMEDIDORES				
10.01	SUMINISTRO DE MEDIDORES DE 15MM (1/2") CHORRO ÚNICO Qn:1.5 l/s	UND		243.00	243.00
10.02	SUMINISTRO DE ACCESORIOS PARA MEDIDORES DE 15MM	UND		243.00	243.00
10.03	INSTALACIÓN DE MEDIDORES DE 15 MM (1/2")	UND		243.00	243.00
11	VARIOS				
11.01	REPARACIONES VARIAS (REDES AGUA, ELECT., TELEF., ETC.)	UND		2.00	2.00
11.02	COSTO AMBIENTAL EN INVESTIGACIONES DE AGUA POTABLE	DIA		50.00	50.00
12	BUZÓN Y/O CAJA DE INSPECCIÓN				
12.01	BUZÓN Di=1.50m x 1.20 MPP	UND		1.00	1.00
09.11	INSTALACIÓN CAJA REGISTRO AGUA	UND	243		243.00
09.12	PRUEBA HIDRÁULICA AGUA	UND	243		243.00
09.13	LOSA DE CONCRETO DE 0.1X1.00X1.00M	UND	1	243.00	243.00
10	SUMINISTRO E INSTALACIÓN DE MICROMEDIDORES				
10.01	SUMINISTRO DE MEDIDORES DE 15MM (1/2") CHORRO ÚNICO Qn:1.5 l/s	UND		243.00	243.00
10.02	SUMINISTRO DE ACCESORIOS PARA MEDIDORES DE 15MM	UND		243.00	243.00
10.03	INSTALACIÓN DE MEDIDORES DE 15 MM (1/2")	UND		243.00	243.00
11	VARIOS				
11.01	REPARACIONES VARIAS (REDES AGUA, ELECT., TELEF., ETC.)	UND		1.00	1.00
11.02	COSTO AMBIENTAL EN INVESTIGACIONES DE AGUA POTABLE	DIA		45.00	45.00
12	BUZÓN Y/O CAJA DE INSPECCIÓN				
12.01	BUZÓN Di=1.50m x 1.20 MPP	UND		5.00	5.00

ANEXO 20.- COSTOS Y PRESUPUESTO

ÍTEM	DESCRIPCIÓN	C. DIRECTO (S/.)	C. PARCIAL (S/.)
	AGUA POTABLE		S/. 334,063.24
1	INVESTIGACIONES PROVISIONALES	S/. 2,781.06	
2	SEÑALIZACIÓN DE TRÁNSITO	S/. 11,741.27	
3	TRABAJOS PRELIMINARES	S/. 8,126.52	
4	MOVIMIENTO DE TIERRAS	S/. 63,386.93	
5	SUMINISTRO DE TUBERÍAS PVC AGUA	S/. 15,347.95	
6	INSTALACIÓN TUBOS PVC AGUA	S/. 13,731.69	
7	SUMINISTRO E INSTALACIÓN DE VÁLVULAS Y ACCESORIOS	S/. 45,511.44	
8	INVESTIGACIONES DE CONCRETO SIMPLE	S/. 998.57	
9	CONEXIONES DOMICILIARIAS AGUA POTABLE	S/. 119,210.59	
10	SUMINISTRO E INSTALACIÓN DE MICROMEDIDORES	S/. 44,201.70	
11	BUZONES Y/O CAJA DE INSPECCIÓN	S/. 2,448.52	
12	VARIOS	S/. 6,577.00	
	ALCANTARILLADO SANITARIO		S/. 553,592.01
1	INVESTIGACIONES PROVISIONALES	S/. 2,652.29	
2	SEÑALIZACIÓN DE TRÁNSITO	S/. 10,811.14	
3	TRABAJOS PRELIMINARES	S/. 7,285.33	
4	MOVIMIENTO DE TIERRAS	S/. 223,743.48	
5	SUMINISTRO DE TUBOS COLECTOR	S/. 13,377.30	
6	INSTALACION DE TUBOS COLECTOR/EMISOR	S/. 23,089.98	
7	CONEXIONES DOMICILIARIAS DESAGÜE	S/. 168,084.71	
8	BUZONES Y/O CAJA DE INSPECCIÓN	S/. 95,413.06	
9	PRUEBAS DE CONTROL DE CALIDAD	S/. 7,110.00	
10	VARIOS	S/. 2,024.72	
	COSTO DIRECTO	S/. 887,655.25	S/. 885,655.25
	GASTOS GENERALES (10%)	S/. 88,765.53	S/. 88,765.53
	UTLILIDAD (10%)	S/. 88,765.53	S/. 88,765.53
	SUBTOTAL	S/. 1,065,186.31	S/. 1,065,186.31
	IMPUESTO IGV (18%)	S/. 191,733.53	S/. 191,733.53
	TOTAL PRESUPUESTO	S/. 1,256,919.85	S/. 1,256,919.85
		1	

Presupuesto

Presupuesto

Subpresupuesto Cliente Lugar

0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, TRUJILLO, LA LIBERTAD.

001 RED DE AGUA POTABLE
UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO COSO
LA LIBERTAD - TRUJILLO - LA ESPERANZA 10/07/2019

Item	Descripción	Und.	Metrado	Precio S/.	Parcial S/.
01	AGUA POTABLE				334,063.24
01.01	OBRAS PROVISIONALES				2,781.06
01.01.01	CASETA DE GUARDIANIA Y ALMACEN	und	1.00	1,044.06	1,044.06
01.01.02	CARTEL DE IDENTIFICACION DE LA OBRA 2.40MX4.80M.	und	1.00	1,600.00	1,600.00
01.01.03	BAÑO PORTATIL	dia	10.00	13.70	137.00
01.02	SEÑALIZACION DE TRANSITO				11,741.27
01.02.01	CINTA Y MALLA PLASTICA SEÑALIZADORA P/LIMITE DE SEGURIDAD DE OBRA	m	4,194.00	2.33	9,772.02
01.02.02	TRANQUERAS DE MADERA 1,20X1,10M P/DESVIO TRANSITO VEHICULAR	und	6.00	95.56	573.36
01.02.03	CONO DE FIBRA DE VIDRIO FOSFORESCENTE P/SFÑALIZACIÓN	und	4.00	10.60	42.40
01.02.04	PUENTE DE MADERA P/PASE PEATONAL SOBRE ZANJA PROVISIONAL	und	1.00	61.69	61.69
01.02.05	SEÑALIZACION NOCTURNA	dia	20.00	64.59	1,291.80
01.03	TRABAJOS PRELIMINARES	0.0	20.00	0-1100	8,126,52
01.03.01	TRAZO Y REPLANTEOS INICIALES DEL PROYECTO	m	2,097.00	1.66	3,481.02
01.03.02	TRAZO Y REPLANTEOS FINALES DEL PROYECTO	m	2,097.00	1.50	3.145.50
01.03.03	TRASI ADO MAQ/EQUIP, MATERII AES Y HERRAMIENTAS A OBRA	vje	2,037.00	750.00	1,500.00
01.04	MOVIMIENTO DE TIERRAS	vje	2.00	730.00	63,386,93
01.04.01	EXCAVACION C/EQ. PARA AGUA T. NORMAL DN 32MM	m	1,101.00	10.18	11,208.18
01.04.02	EXCAVACION C/EQ. PARA AGUA T. NORMAL DN 48MM	m	611.00	17.84	10,900.24
01.04.03	EXCAVACION C/EQ. PARA AGUA T. NORMAL DN 4599999 EXCAVACION C/EQ. PARA AGUA T. NORMAL DN 60MM	m	385.00	19.04	7,330.40
01.04.04	REFINE Y NIVELACION FONDO DE ZANJA TN P/TUBOS	m	2,097.00	1.61	3,376.17
01.04.05	RELLENO ZANJA MAT. SELECC. COMPACT. C/EQUIPO P/TUB. DN 32MM	m	1,101.00	13.39	14.742.39
01.04.06	RELLENO ZANJA MAT. SELECC. COMPACT. C/EQUIPO P/TUB. DN 32MM	m	611.00	14.29	8.731.19
01.04.06	RELLENO ZANJA MAT. SELECC. COMPACT. C/EQUIPO P/TUB. DN 46MM RELLENO ZANJA MAT. SELECC. COMPACT. C/EQUIPO P/TUB. DN 60MM		385.00	17.85	6,872.25
01.04.07	ELIMINACION MATERIAL EXEDENTE C/EQUIPO HASTA 5KM	m			226.11
01.04.06		m3	13.04	17.34	
	SUMINISTRO DE TUBERIAS PVC AGUA		4 404 00		15,347.95
01.05.01	TUBERIA PVC AGUA C-10 SP DN 32MM	m	1,101.00	5.05	5,560.05
01.05.02	TUBERIA PVC AGUA C-10 SP DN 48MM TUBERIA PVC AGUA C-10 UF DN 60MM INC. ANILLOS	m	611.00 385.00	5.15 17.25	3,146.65 6.641.25
01.05.03		m	385.00	17.25	
01.06.01	INSTALACION TUBOS PVC AGUA				13,731.69
01.06.01	INSTALACION TUBERIA PVC C-10 SP DN 48MM	m	611.00	3.17	1,936.87
01.06.02	INSTALACION TUBERIA PVC C-10 SP DN 32MM	m	1,101.00	2.57	2,829.57
	INSTALACION TUBERIA PVC C-10 UF DN 60MM	m	385.00	2.38	916.30
01.06.04	PRUEBA HIDRAULICA Y DESINF. TUB. DN 32MM	m	1,101.00	3.22	3,545.22
01.06.05	PRUEBA HIDRAULICA Y DESINF. TUB. DN 48MM	m	611.00	3.78	2,309.58
01.06.06	PRUEBA HIDRAULICA Y DESINF. TUB. DN 60MM	m	385.00	4.18	1,609.30
01.06.07	EMPALME DE TUBERIA PVC/PVC DN 200MM	und	1.00	584.85	584.85
01.07	SUMINISTRO E INSTALACION DE VALVULAS Y ACCESORIOS				45,511.44
01.07.01	CODO PVC 90° INYECTADO P/TUB. PVC PN10 SP DN 32MM	und	4.00	14.56	58.24
01.07.02	CODO PVC 90° INYECTADO P/TUB. PVC PN10 SP DN 48MM	und	1.00	14.56	14.56
01.07.03	CODO PVC 22.5° INYECTADO P/TUB. PVC PN10 SP DN 60MM	und	1.00	68.56	68.56
01.07.04	TEE PVC DN 32MM INYECTADO P/TUB. PVC SP PN10 DN 32MM	und	2.00	15.60	31.20
01.07.05	TEE PVC DN 48MM INYECTADO P/TUB. PVC UF PN10 DN 48MM	und	1.00	22.50	22.50
01.07.06	TEE PVC DN 60MM INYECTADO P/TUB. PVC UF PN10 DN 60MM	und	5.00	32.00	160.00
01.07.07	CRUZ PVC DN 48MM INYECTADO P/TUB. PVC SP PN10 DN 48MM	und	4.00	22.60	90.40
01.07.08	TAPON PVC INYECTADO P/TUB. PVC PN10 SP DN 32MM	und	5.00	6.56	32.80
01.07.09	REDUCCION PVC INYECTADO DN 48X32 P/TUB. PVC PN10 UF	und	10.00	7.45	74.50
01.07.10	REDUCCION PVC INYECTADO DN 60X32 P/TUB. PVC PN10 UF	und	1.00	8.90	8.90
01.07.11	REDUCCION PVC INYECTADO DN 60X48 P/TUB. PVC PN10 UF	und	1.00	8.90	8.90
01.07.12	TEE FFD DN 200X60MM P/TUB. PVC UF PN10	und	5.00	1,210.14	6,050.70
01.07.13	VALVULA DE AIRE DOBLE FUNCION DE Ø 1" P/TUB. DN 32MM	und	3.00	1,387.06	4,161.18
01.07.14	VALVULA DE PURGA DN 32MM COMPUERTA TIPO BRIDADA DE HIERRO DUCTIL C/ELASTOMERO	und	1.00	380.00	380.00
01.07.15	VALVULA COMP. FFD P/TUB. PVC UF DN 60MM	und	1.00	400.59	400.59
01.07.16	GRIFO CONTRAINCENDIO ACERO TIPO POSTE 2 BOCAS DN 48MM H=1.55M	und	1.00	1,190.00	1,190.00
01.07.17	SUMINISTRO E INSTALACION DE MEDIDOR ELECTROMAGNETICO BB DN 60 PN 16	und	1.00	15,320.18	15,320.18
01.07.18	UNION DE AMPLIO RANGO "ESCALONADA" DN 60MM P/TUB PVC/AC.	und	1.00	317.56	317.56

10/07/2019 12:59:16p.m.

S10 UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO Página 2

Presupuesto

0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, TRUJILLO, LA LIBERTAD.

001 RED DE AGUA POTABLE
UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO
LA LIBERTAD - TRUJILLO - LA ESPERANZA Subpresupuesto Cliente Lugar 10/07/2019

Item	Descripción	Und.	Metrado	Precio S/.	Parcial S/.
01.07.19	INSTALACION DE ACCESORIOS PVC UF DN(48-32) mm	und	10.00	40.22	402.20
01.07.20	INSTALACION DE ACCESORIOS PVC UF DN(60-48) mm	und	3.00	26.88	80.6
01.07.21	INST. VALVULA COMPUERTA FFD CC-PVC DN(200-60)MM INC. REGISTRO	und	3.00	94.60	283.8
01.07.22	INSTALACION DE VALVULA AIRE DOBLE FUNCION (1 1/2" - 1")	und	6.00	40.13	240.78
01.07.23	INSTALACION DE VALVULA AIRE DOBLE FUNCION (1" - 2")	und	1.00	45.83	45.83
01.07.24	SUMINISTRO E INST. HIDRAULICA P/VALVULA DE PURGA DN32 TIPO COMPUERTA	und	3.00	4,156.28	12,468.84
01.07.25	MONTAJE DE VALVULA DE PURGA DN 32 E INSTALACION HIDRAULICA	und	3.00	1,017.86	3,053.58
01.07.26	INSTALACIÓN DE GRIFO CONTRA INCENDIO TIPO POSTE DE 2 BOCAS INCL.	und	1.00	545.00	545.00
01.08	OBRAS DE CONCRETO SIMPLE				998.5
01.08.01	DADOS CONCRETO FC=140 KG/CM2 + ANCLAJE P/ACC. DN(32-48)MM	und	10.00	78.00	780.00
01.08.02	DADOS CONCRETO FC=140 KG/CM2 + ANCLAJE P/ACC. DN(48-60)MM	und	1.00	98.14	98.14
01.08.03	DADOS CONCRETO FC=140 KG/CM2 + ANCLAJE P/ACC. DN(60-200)MM	und	1.00	120.43	120.43
01.09	CONEXIONES DOMICILIARIAS AGUA POTABLE				119,210.59
01.09.01	EXCAVACIÓN ZANJA 0.60°0.80 MPP	m	1,680.85	17.52	29,448.49
01.09.02	REFINE Y NIVELACIÓN DE TUBOS CONEXIÓN AGUA	m	1,680.85	2.73	4,588.72
01.09.03	RELLENO Y COMPACTACION ZANJA 0.60x0.80 m PP CONEXION AGUA	m	1,680.85	21.09	35,449.13
01.09.04	SUMINISTRO E INSTALACION TUBO PVC DN (20-32)MM	m	1,680.85	1.73	2,907.87
01.09.05	SUMINISTRO E INSTALACION VALVULA CORPORATION 1/2"	und	243.00	15.33	3,725.19
01.09.06	SUMINISTRO ABRAZADERA PVC DN (32x20)MM	und	81.00	11.76	952.56
01.09.07	SUMINISTRO ABRAZADERA PVC DN (48x20)MM	und	162.00	11.76	1,905.12
01.09.08	DESINFECCIÓN DE LA CONEXIÓN AGUA	und	243.00	22.46	5,457.78
01.09.09	SUMINISTRO CAJA DE REGISTRO AGUA	und	243.00	53.66	13,039.38
01.09.10	INSTALACIÓN CAJA REGISTRO AGUA	und	243.00	33.33	8,099.19
01.09.11	PRUEBA HIDRAULICA AGUA	und	243.00	7.34	1,783.62
01.09.12	LOSA DE CONCRETO F'C=175 KG/CM2 (1.0x1.0x0.10) M3	und	243.00	48.78	11,853.54
01.10	SUMINISTRO E INSTALACION DE MICROMEDIDORES				44,201.70
01.10.01	SUMINISTRO DE MEDIDORES DE 15MM (1/2") CHORRO UNICO	und	243.00	100.00	24,300.00
01.10.02	SUMINISTRO DE ACCESORIOS PARA MEDIDORES DE 15MM	und	243.00	45.54	11,066.22
01.10.03	INSTALACION DE MEDIDORES DE 15 MM (1/2") - RENOVACIÓN	und	243.00	36.36	8,835.48
01.11	BUZONES Y/O CAJA DE INSPECCION				2,448.52
01.11.01	BUZON Di=1.20m x 1.50 MPP	und	1.00	2,448.52	2,448.52
01.12	VARIOS				6,577.00
01.12.01	REPARACIONES VARIAS (REDES AGUA, ELECT., TELEF., ETC.)	und	2.00	55.00	110.00
01.12.02	COSTO AMBIENTAL EN OBRAS DE AGUA POTABLE	día	50.00	129.34	6,467.00
	COSTO DIRECTO				334,063.24
	GASTOS GENERALES (10%)				33,406.32
	UTLILIDAD (10%)				33,406.32
	SUBTOTAL				400,875.88
	IMPUESTO IGV (18%)				72,157.66
	The same of the state of the st				
	TOTAL PRESUPUESTO				473.033.54

SON: CUATROCIENTOS SETENTITRES MIL TRENTITRES Y 54/100 NUEVOS SOLES

10/07/2019 12:59:16p.m.

Presupuesto

0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, TRUJILLO, LA LIBERTAD.

002 RED DE ALCANTARILLADO
UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO
LA LIBERTAD - TRUJILLO - LA ESPERANZA Presupuesto

Subpresupuesto Cliente Lugar

Item	Descripción	Und.	Metrado	Precio S/.	Parcial S/.
01	ALCANTARILLADO SANITARIO				553,592.01
01.01	OBRAS PROVISIONALES				2,652.29
01.01.01	OFICINA PARA RESIDENTE E INSPECCION	und	1.00	2,170.59	2,170.59
01.01.02	CERCO PERIMETRICO PROVISIONAL P/OBRA	m	30.00	11.49	344.70
01.01.03	BAÑO PORTATIL	dia	10.00	13.70	137.00
01.02	SEÑALIZACION DE TRANSITO				10,811.14
01.02.01	CINTA Y MALLA PLASTICA SEÑALIZADORA P/LIMITE DE SEGURIDAD DE OBRA	m	3,661.60	2.33	8,531.53
01.02.02	TRANQUERAS DE MADERA 1.20X1.10M P/DESVIO TRANSITO VEHICULAR	und	6.00	95.56	573.36
01.02.03	CONO DE PVC FOSFORESCENTE P/SEÑALIZACION	und	10.00	10.60	106.00
01.02.04	PUENTE DE MADERA P/PASE PEATONAL SOBRE ZANJA PROVISIONAL	und	5.00	61.69	308.45
01.02.05	SEÑALIZACION NOCTURNA	dia	20.00	64.59	1,291.80
01.03	TRABAJOS PRELIMINARES				7,285.33
01.03.01	TRAZO Y REPLANTEOS INICIALES DEL PROYECTO	m	1,830.80	1.66	3,039.13
01.03.02	TRAZO Y REPLANTEOS FINALES DEL PROYECTO	m	1,830.80	1.50	2,746.20
01.03.03	TRASLADO MAQ/EQUIP. MATERILAES Y HERRAMIENTAS A OBRA	vje	2.00	750.00	1,500.00
01.04	MOVIMIENTO DE TIERRAS	3			223,743.48
01.04.01	MOVIMIENTO DE TIERRAS PARA NIVELACION DEL TERRENO				51,460.07
01.04.01.01	TRAZO Y REPLANTEO DE RASANTE	m2	3.486.73	0.63	2,196.64
01.04.01.02	CORTE DE TERRENO MANUAL A NIVEL DE SUB-RASANTE, C/EQUIPO	m3	2,662.07	10.25	27,286.22
01.04.01.03	RELLENO CON MATERIAL PROPIO C/EQUIPO	m3	1,244.87	15.09	18,785.09
01.04.01.04	ELIMINACION MATERIAL EXEDENTE C/EQUIPO HASTA 5KM	m3	184.09	17.34	3.192.12
01.04.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS PARA AI CANTARII I ADO				172.283.41
01 04 02 01	EXCAVACION C/MAQUINA T. NATURAL HASTA 1.00MPP	m	459.40	10.18	4.676.69
01.04.02.02	EXCAVACION C/MAQUINA T. NATURAL HASTA 1.20MPP	m	1,162.00	11.91	13,839.42
01.04.02.03	EXCAVACION C/MAQUINA T. NATURAL HASTA 1.50MPP	m	52.40	12.63	661.81
01.04.02.04	EXCAVACION CIMAQUINA T. NATURAL HASTA 2.00MPP	m	55.30	12.03	717.24
01.04.02.04	EXCAVACION CIMAQUINA T. NATURAL HASTA 2.20MPP		61.00	14.27	870.47
01.04.02.06	EXCAVACION CIMAQUINA T. NATURAL HASTA 2.20MPP	m m	52.20	20.39	1.064.36
01.04.02.07	EXCAVACION C/MAQUINA T. NATURAL HASTA 3.50MPP		49.50	20.39	1,177,11
01.04.02.07	REFINE Y NIVELACION DE TUBOS EN OBRA	m	1,830.80	100000	2.947.59
01.04.02.08		m		1.61	
01.04.02.09	RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIPO T. NATURAL HASTA 1.00MPP	m	459.40	24.14	11,089.92
01.04.02.10	RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIPO T. NATURAL HASTA 1.20MPP	m	1,162.00	26.85	31,199.70
	RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIPO T. NATURAL HASTA 1.50MPP	m	52.40	29.43	1,542.13
01.04.02.12	RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIPO T. NATURAL HASTA 2.00MPP	m	55.30	29.54	1,633.56
01.04.02.13	RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIPO T. NATURAL HASTA 2.20MPP	m	61.00	34.95	2,131.95
01.04.02.14	RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIPO T. NATURAL HASTA 3.80MPP	m	52.20	26.85	1,401.57
01.04.02.15	RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIPO T. NATURAL HASTA 4.60MPP	m	49.50	29.54	1,462.23
01.04.02.16	ENTIBADO Y DESENTIBADO DE ZANJA	m2	1,349.82	68.78	92,840.62
01.04.02.17	ELIMINACION MATERIAL EXEDENTE C/EQUIPO HASTA 5KM	m3	174.57	17.34	3,027.04
01.05	SUMINISTRO DE TUBOS COLECTOR				13,377.30
01.05.01	SUMINISTRO TUBO PVC SN4 UF DN 200 MM (8")	m	1,830.00	7.31	13,377.30
01.06	INSTALACION DE TUBOS COLECTOR/EMISOR				23,089.98
01.06.01	INSTALACION DE TUBO PVC UF DN 200MM	m	1,830.00	5.88	10,760.40
01.06.02	EMPALME A BUZON Y/O RED EXISTENTE	und	37.00	122.04	4,515.48
01.06.03	PRUEBA HIDRAULICA DE TUBO PVC DN 200MM (8")	m	1,830.00	4.27	7,814.10
01.07	CONEXIONES DOMICILIARIAS DESAGUE				168,084.71
01.07.01	EXCAVACION DE ZANJA T.NORMAL CONEX. DESAGUE	m	1,655.93	22.24	36,827.88
01.07.02	REFINE Y NIVELACION DE ZANJA CONEXION	m	1,655.93	2.73	4,520.69
01.07.03	SUMINISTRO DE TUBO PVC SN4 UF DN 160MM (6")	m	1,655.93	16.61	27,505.00
01.07.04	INSTALACION DE TUBO PVC SN4 UF DN 160MM (6")	m	1,655.93	1.30	2,152.71
01.07.05	EMPALME A COLECTOR PVC DN 200MM (8")	und	243.00	94.76	23,026.68
01.07.06	SUMINISTRO CAJA DE REGISTRO DESAGUE	und	243.00	91.36	22,200.48
01.07.07	INSTALACION CAJA DE REGISTRO Y MEDIA CAÑA	und	243.00	36.41	8,847.63
01.07.08	RELLENO Y COMP. DE ZANJA CONEXION	m	1,655.93	18.98	31,429.55
01.07.09	PRUEBA HIDRAULICA CONEX. DOMICILIARIA DESAGUE	und	243.00	12.72	3,090.96
01.07.10	LOSA DE CONCRETO F'C=175 KG/CM2 (1.0X1.0X0.10)M3	und	243.00	34.91	8,483.13

10/07/2019 01:10:35p.m.

10/07/2019

Presupuesto

Presupuesto

0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, TRUJILLO, LA LIBERTAD.

002 RED DE ALCANTARILLADO
UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO
LA LIBERTAD - TRUJILLO - LA ESPERANZA Subpresupuesto Cliente Lugar 10/07/2019

01.08.01 BUZON DI=1.20m x 1.00 MPP und 10.00 2,396.79 23. 01.08.02 BUZON DI=1.20m x 1.20 MPP und 22.00 2,396.79 52. 01.08.03 BUZON DI=1.20m x 1.50 MPP und 10.00 3,244.52 22. 01.08.04 BUZON DI=1.20m x 2.00 MPP und 10.00 3,259.02 33. 01.08.05 BUZON DI=1.20m x 2.00 MPP und 10.00 3,559.02 33. 01.08.06 BUZON DI=1.20m x 3.00 MPP und 10.00 4,024.07 44. 01.08.07 BUZON DI=1.20m x 3.00 MPP und 10.00 4,024.07 44. 01.08.07 BUZON DI=1.20m x 4.60 MPP und 10.00 4,486.78 44. 01.08.08 DISPOSITIVO DE CAILDA MPP und 10.00 4,486.78 44. 01.08.09 PRUEBAS DE CONTROL DE CALIDAD UND UND UND 10.00 4,486.78 44. 01.09.01 PRUEBA COMPACTACION SUELOS (PROCTOR MODIFICADO) und 6.00 16	Item	Descripción	Und.	Metrado	Precio S/.	Parcial S/.
01 08 02 BUZON DI=120m x 1.20 MPP und 22.00 2,396.79 5.20 01 08 03 BUZON DI=1.20m x 1.50 MPP und 1.00 2,446.52 2.20 01 08 04 BUZON DI=1.20m x 2.20 MPP und 1.00 3,224.21 3.30 01 08 05 BUZON DI=1.20m x 2.00 MPP und 1.00 3,559.02 3.30 01 08 06 BUZON DI=1.20m x 2.00 MPP und 1.00 4,024.07 4.40 01 08 07 BUZON DI=1.20m x 3.80 MPP und 1.00 4,024.07 4.40 01 08 07 BUZON DI=1.20m x 4.50 MPP und 1.00 4,486.78 4.40 01 08 08 DISPOSITIVO DE CAIDA EN BUZON PITUB. 200M (H=1.50M) und 1.00 973.18 01 09 PRUEBAS DE CONTROL DE CALIDAD 01 09 PRUEBA COMPACTACION SUBLOS (PROCTOR MODIFICADO) und 6.00 16.80 6.00 01 09 02 PRUEBA COMPACTACION SUBLOS (PROCTOR MODIFICADO) und 80.00 84.60 6.00 01 09 02 PRUEBA COMPACTACION SUBLOS (PROCTOR MODIFICADO DENSIDAD CAMPO) und 12.00 20.10 01 10 VARIOS	01.08	BUZONES Y/O CAJA DE INSPECCION				95,413.06
Dit	01.08.01	BUZON Di=1.20m x 1.00 MPP	und	10.00	2,396.79	23,967.90
01 08 04 BUZON DI=120m x 2.20 MPP und 1.00 3,224.21 3, 3, 519.02 3, 519.02 3, 3, 519.02	01.08.02	BUZON Di=1.20m x 1.20 MPP	und	22.00	2,396.79	52,729.38
01.08.05 BUZON DI=1.20m x 2.00 MPP und 1.00 3,559.02 3, 01.08.06 BUZON DI=1.20m x 3.80 MPP und 1.00 4,024.07 4,0 01.08.07 BUZON DI=1.20m x 4.80 MPP und 1.00 4,486.78 4,0 01.08.08 DISPOSITIVO DE CAIDA BUZON P/TUB. 200M (H=1.50M) und 1.00 973.18 7,0 01.09.01 PRUEBA DE COMTROL DE CALIDAD r 7,7 7,0 1.00 16.80	01.08.03	BUZON Di=1.20m x 1.50 MPP	und	1.00	2,448.52	2,448.52
01.8.06 BUZON Di=1.20m x 3.80 MPP und 1.00 4.024.07 4.01.08.07 BUZON Di=1.20m x 4.60 MPP und 1.00 4.486.78 4.01.08.08 DISPOSITIVO DE CAIDA EN BUZON PITUB. 200M (H=1.50M) und 1.00 973.18 1.01.09 PRUEBAS DE CONTROL DE CALIDAD TO PRUEBA COMPACTACION SUELOS (PROCTOR MODIFICADO) und 8.00 16.80 16.80 10.99.02 PRUEBA COMPACTACION SUELOS (PROCTOR MODIFICADO) und 80.00 84.00 6.00 10.99.02 PRUEBA COMPACTACION SUELOS (PROCTOR MODIFICADO) und 10.00 20.10 10.99.02 PRUEBA DE CALIDAD DEL CONCRETO (PRUEBA A LA COMPRESION) und 10.00 20.10 10.10 10.99.02 PRUEBA DE CALIDAD DEL CONCRETO (PRUEBA A LA COMPRESION) und 12.00 20.10 10.10 10.10 VARIOS 2.01.10 10 REPARACIONES VARIAS (REDES AGUA.ELECT.,TELEF., ETC.) und 18.00 55.00 129.34 1.1 COSTO DIRECTO 3.01 10.00	01.08.04	BUZON Di=1.20m x 2.20 MPP	und	1.00	3,224.21	3,224.21
01.08.07 BUZON DI=120m x 4.60 MPP und 1.00 4,486.78	01.08.05	BUZON Di=1.20m x 2.00 MPP	und	1.00	3,559.02	3,559.02
01.08.08 DISPOSITIVO DE CAIDA EN BUZON PITUB. 200M (H=1.50M) und 1.00 973.18 1.00 1.00 973.18 1.00	01.08.06	BUZON Di=1.20m x 3.80 MPP	und	1.00	4,024.07	4,024.07
01.09 PRUEBAS DE CONTROL DE CALIDAD 10.99.01 PRUEBA COMPACTACION SUELOS (PROCTOR MODIFICADO) und 6.00 16.80 16.80 16.90	01.08.07	BUZON Di=1.20m x 4.60 MPP	und	1.00	4,486.78	4,486.78
01.99.01 PRUEBA COMPACTACION SUELOS (PROCTOR MODIFICADO) und 6.00 16.80 01.99.02 PRUEBA COMPACTACION SUELOS (PROCTOR MODIFICADO DENSIDAD CAMPO) und 80.00 84.60 6. 01.99.03 PRUEBA DE CALIDAD DEL CONCRETO (PRUEBA A LA COMPRESION) und 12.00 20.10 01.10 VARIOS 2, 01.10.01 REPARACIONES VARIAS (REDES AGUA, ELECT., TELEF., ETC.) und 18.00 55.0 01.10.02 COSTO AMBIENTAL EN OBRAS DE DESAGUE día 8.00 129.34 1, COSTO DIRECTO GASTOS GENERALES (10%) 55. 55. 55. UTLILIDAD (10%) 55. 55. 55. SUBTOTAL 664, 119. 664. IMPUESTO IGV (18%) 119. 664.	01.08.08	DISPOSITIVO DE CAIDA EN BUZON P/TUB. 200M (H=1.50M)	und	1.00	973.18	973.18
01.99.02 PRUEBA COMPACTACION SUELOS (PROCTOR MODIFICADO DENSIDAD CAMPO) und 80.00 84.60 6. 01.99.03 PRUEBA DE CALIDAD DEL CONCRETO (PRUEBA A LA COMPRESION) und 12.00 20.10 2. 01.10.01 VARIOS 18.00 55.00 55.00 55.00 55.00 10.10 10.10 18.00 129.34 11. 11. 129.34 129.34 <t< td=""><td>01.09</td><td>PRUEBAS DE CONTROL DE CALIDAD</td><td></td><td></td><td></td><td>7,110.00</td></t<>	01.09	PRUEBAS DE CONTROL DE CALIDAD				7,110.00
01.99.03 PRUEBA DE CALIDAD DEL CONCRETO (PRUEBA A LA COMPRESION) und 12.00 20.10 01.10 VARIOS 2, 01.10.01 REPARACIONES VARIAS (REDES AGUA,ELECT.,TELEF, ETC.) und 18.00 55.00 01.10.02 COSTO AMBIENTAL EN OBRAS DE DESAGUE día 8.00 129.34 1, COSTO DIRECTO 553, GASTOS GENERALES (10%) 55, 55, UTILIDAD (10%) 55, 55, SUBTOTAL 664, 119, IMPUESTO IGV (18%) 119, 119,	01.09.01	PRUEBA COMPACTACION SUELOS (PROCTOR MODIFICADO)	und	6.00	16.80	100.80
01.10 VARIOS 2, 01.10.01 REPARACIONES VARIAS (REDES AGUA,ELECT,TELEF, ETC.) und 18.00 55.00 01.10.02 COSTO AMBIENTAL EN OBRAS DE DESAGUE día 8.00 129.34 1, COSTO DIRECTO 553, GASTOS GENERALES (10%) 55, 55, UTILLIDAD (10%) 55, 55, SUBTOTAL 664, 119, IMPUESTO IGV (18%) 119, 119,	01.09.02	PRUEBA COMPACTACION SUELOS (PROCTOR MODIFICADO DENSIDAD CAMPO)	und	80.00	84.60	6,768.00
01.10.01 REPARACIONES VARIAS (REDES AGUA_ELECT.,TELEF., ETC.) und 18.00 55.00 01.10.02 COSTO AMBIENTAL EN OBRAS DE DESAGUE dia 8.00 129.34 1, COSTO DIRECTO 553, GASTOS GENERALES (10%) 55, UTLILIDAD (10%) 55, SUBTOTAL 664, IMPUESTO IGV (18%) 119,	01.09.03	PRUEBA DE CALIDAD DEL CONCRETO (PRUEBA A LA COMPRESION)	und	12.00	20.10	241.20
01.10.02 COSTO AMBIENTAL EN OBRAS DE DESAGUE dia 8.00 129.34 1, COSTO DIRECTO 553, GASTOS GENERALES (10%) 55, UTLILIDAD (10%) 55, SUBTOTAL 664, IMPUESTO IGV (18%) 119,	01.10	VARIOS				2,024.72
COSTO DIRECTO 553, GASTOS GENERALES (10%) 55, UTLILIDAD (10%) 55, SUBTOTAL 664, IMPUESTO IGV (18%) 119,	01.10.01	REPARACIONES VARIAS (REDES AGUA, ELECT., TELEF., ETC.)	und	18.00	55.00	990.00
GASTOS GENERALES (10%) 5.5, UTLILIDAD (10%) 5.5, SUBTOTAL 664, IMPUESTO IGV (18%) 119,	01.10.02	COSTO AMBIENTAL EN OBRAS DE DESAGUE	dia	8.00	129.34	1,034.72
UTLILIDAD (10%) 55,		COSTO DIRECTO				553,592.01
SUBTOTAL 664, IMPUESTO IGV (18%) 119,		GASTOS GENERALES (10%)				55,359.20
SUBTOTAL 664, IMPUESTO IGV (18%) 119,		UTLILIDAD (10%)				55,359.20
IMPUESTO IGV (18%) 119,						=======================================
		SUBTOTAL				664,310.41
		IMPUESTO IGV (18%)				119,575.87
TOTAL PRESUPUESTO 783,						
		TOTAL PRESUPUESTO				783,886.28

SON: SETECIENTOS OCHENTITRES MIL OCHOCIENTOS OCHENTISEIS Y 28/100 NUEVOS SOLES

158

10/07/2019 01:10:35p.m.

Análisis de precios unitarios

Partida							
railiua	01.01.01	(900400000004-0701025-01)	CASETA DE GUARDIANIA Y ALMACEN				
<u> </u>				Costo u	nitario directo por:	und	1,044.06
Código	Descripción Recurs			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial Si
	: (December)	Mano de O	bra	Andre .	0.0400	05.00	
0147010001	CAPATAZ			hh hh	0.0100 0.1000	25.20 17.02	0.2
0147010003	OFICIAL			hh	0.3000	15.32	1.7i 4.6i
0147010004	PEON			100	0.3000	10.02	6.5
		Materiale	95				
0202010000	CLAVOS PARA	MADERA C/C 1 1/2 "		kg	2.0000	3.81	7.6
0202040009	ALAMBRE NEGR	RO N°16		kg	1.0000	3.81	3.8
0230990101	ESTERAS DE CA	ARRIZO 3 X 2 MTS.		und	20.0000	15.25	305.0
0243010003	MADERA TORNI			p2	10.0000	6.36	63.6
0244030022	TRIPLAY DE 4'x8	3'x 6 mm		pln	15.0000	37.29	559.3
0254020042	PINTURA ESMAI	LTE SINTETICO		gln	2.0000	49.00	98.0
							1,037.3
0337010001	UEDDALWENTA	Equipos	3	%MO		0.13	0.1:
0337010001	HERRAMIENTAS	MANUALES		AWO		0.13	0.13
Partida	01.01.02	(900400010003-0701025-01)	CARTEL DE IDENTIFICACION DE LA OBRA		nitario directo por:	und	1,600.00
Código	Descripción Recurs	N		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial Si
		Materiale	es	. 0.04)	Taragraphics Table New		
0239900106	CARTEL DE IDE	NTIFICACION DE OBRA 2.40 X 4.80 M		und	1.0000	1,600.00	1,600.00 1,600.0 0
Partida	01.01.03	(900302010133-0701025-01)	BAÑO PORTATIL				
				Costo u	nitario directo por:	día	13.70
Código	Descripción Recurs	o Materiale		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial Si
0210980004	ALQUILER DE B			dia	1.0000	13.70	13.70
							13.70
				A P/LIMITE DE SEG	IRIDAD DE ORRA		
Partida	01.02.01	(909401010122-0701025-01)	CINTA Y MALLA PLASTICA SEÑALIZADOR		ONIDAD DE ODIVA		
Partida	01.02.01	(909401010122-0701025-01)	CINTA Y MALLA PLASTICA SEÑALIZADOR	Costo u	nitario directo por:	m	2.33
	01.02.01 Descripción Recurs	0		Costo u		m Precio S/.	2.33 Parcial S
Código	Descripción Recurs			Unidad	nitario directo por:	and the second s	Parcial Si
	Descripción Recurs	0		unioni di salah	nitario directo por: Cantidad	Precio S/.	annon anno Araba de la companione de la co
Código 0147010001 0147010002	Descripción Recurs	0		Unidad hh	Cantidad 0.0040	Precio S/. 25.20	Parcial Si
Código 0147010001 0147010002	Descripción Recurs CAPATAZ OPERARIO	o Mano de O	riora	Unidad hh hh	Cantidad 0.0040 0.0200	Precio S/. 25.20 21.00	Parcial S/ 0.11 0.4
Código 0147010001 0147010002 0147010004	Descripción Recurs CAPATAZ OPERARIO PEON	o Mano de O Materiale	riora	Unidad hh hh hh	Cantidad 0.0040 0.0200 0.0400	Precio S/. 25.20 21.00 15.32	Parcial Si 0.11 0.4; 0.6 1.1;
Código 0147010001 0147010002 0147010004	Descripción Recurs CAPATAZ OPERARIO PEON PIEDRA CHANC	o Mano de O Materiale ADA DE 1/2*	riora	Unidad hh hh hh	Cantidad 0.0040 0.0400 0.0010	Precio S/. 25.20 21.00 15.32	Parcial Si 0.11 0.4: 0.6: 1.1:
Código 0147010001 0147010002 0147010004 0205000003 0205010004	Descripción Recurs CAPATAZ OPERARIO PEON PIEDRA CHANC ARENA GRUESA	o Mano de O Materiale ADA DE 1/2"	riora	Unidad hh hh hh	Cantidad 0.0040 0.0200 0.0400	Precio S/. 25.20 21.00 15.32	Parcial Si 0.11 0.4; 0.6 1.1;
Didfigo D147010001 D147010002 D147010004 D205000003 D205010004 D221000094	Descripción Recurs CAPATAZ OPERARIO PEON PIEDRA CHANC ARENA GRUES/ CEMENTO POR'	o Mano de O Mano de O Materiale ADA DE 1/2" ALAND TIPO I (42.5KG)	riora	Unided hh hh hh m3 m3	Cantidad 0.0040 0.0200 0.0400 0.0010 0.0010	Precio S/. 25.20 21.00 15.32 38.14 21.19	Parcial S 0.1 0.4 0.6 1.1 0.0 0.0
Di47010001 0147010002 0147010004 01205000003 01205010004 0120100094 0120100094 0120100094	Descripción Recurs CAPATAZ OPERARIO PEON PIEDRA CHANC ARENA GRUES CEMENTO POR CINTA SEÑALIZ	o Mano de O Materiale ADA DE 1/2" (ILAND TIPO I (42.5KG) ACION PELIGRO LIMITE-OBRA	riora	Unided th hh hh hh m3 m3 bls	Cantidad 0.0040 0.0200 0.0400 0.0010 0.0010 0.0020	Precio S/. 25.20 21.00 15.32 38.14 21.19 21.00	Parcial S 0.1 0.4 0.6 1.1 0.0 0.0
204digo 20147010001 20147010002 20147010004 20205000003 20205010004 2021000094 2029500101 20243010003	Descripción Recurs CAPATAZ OPERARIO PEON PIEDRA CHANC ARENA GRUES/ CEMENTO POR CINTA SEÑALIZ MADERA TORNI	Mano de O Materiale ADA DE 1/2* ALAND TIPO I (42.5KG) ACION PELIGRO LIMITE-OBRA	riora	Unided th hh hh hh m3 m3 bls m	Cantidad 0.0040 0.0200 0.0400 0.0010 0.0010 0.0020 0.5000	Precio S/. 25.20 21.00 15.32 38.14 21.19 21.00 0.13	Parcial S 0.1 0.4 0.6 1.1 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.1
Código 0147010001 0147010002 0147010004 0205000003 0205010004 0221000094 0239500101 0243010003	Descripción Recurs CAPATAZ OPERARIO PEON PIEDRA CHANC ARENA GRUES/ CEMENTO POR CINTA SEÑALIZ MADERA TORNI	o Mano de O Materiale ADA DE 1/2" (ILAND TIPO I (42.5KG) ACION PELIGRO LIMITE-OBRA	riora	Unided hh hh hh hh m3 m3 bls m p2	Cantidad 0.0040 0.0200 0.0400 0.0010 0.0010 0.0010 0.0020 0.5000 0.0180	Precio S/. 25.20 21.00 15.32 38.14 21.19 21.00 0.13 6.36	Parcial Si 0.11 0.4: 0.6 1.1:
Código 0147010001	Descripción Recurs CAPATAZ OPERARIO PEON PIEDRA CHANC ARENA GRUES/ CEMENTO POR CINTA SEÑALIZ MADERA TORNI	Mano de O Materiale ADA DE 1/2* ALAND TIPO I (42.5KG) ACION PELIGRO LIMITE-OBRA	bra	Unided hh hh hh hh m3 m3 bls m p2	Cantidad 0.0040 0.0200 0.0400 0.0010 0.0010 0.0010 0.0020 0.5000 0.0180	Precio S/. 25.20 21.00 15.32 38.14 21.19 21.00 0.13 6.36	Parcial Si 0.11 0.4: 0.6 1.1: 0.0 0.0: 0.0: 0.0: 0.1:

Fecha: 10/07/2019 12:54:29p.m.

	N. N. W	RED DE AGUA POTABLE	TO 1 100 IF D. 10 P. 11				
Partida	01.02.02	(900400040010-0701025-01)	TRANQUERAS DE MADERA 1.20X1.10		VEHICULAR nitario directo por:	und	95.50
	E			. 6.5	17.7		
Código	Descripción Recu		Ness	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ	Mano de C	Dora	hh	0.0800	25.20	2.0
0147010001	OPERARIO			hh	0.8000	21.00	16.8
0147010004	PEON			hh	0.8000	15.32	12.2
	10.7						31.0
		Material	es				
0202010005	CLAVOS PARA	MADERA C/C 3*		kg	0.2500	16.10	4.0
0243010003	MADERA TORM	NILLO		p2	4.5000	6.36	28.6
0244030022	TRIPLAY DE 4'	x8'x 6 mm		pln	0.5000	37.29	18.6
0254020036	PINTURA ESM.	ALTE PARA TRAFICO		gin	0.2500	49.00	12.2
							63.5
0337010001	HERRAMIENTA	Equipo	S	%мо		0.93	0.9
0557010001	HERNAMIENTA	NA MANUALES		Amo		0.50	0.93
Partida	01.02.03	(900312010303-0701025-01)	CONO DE FIBRA DE VIDRIO FOSFOR	ESCENTE P/SEÑALIZACI	ÓN		
				Costo u	nitario directo por:	und	10.60
Código	Descripción Recu	irso		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0000500005		Material	es	und	1.0000	10.60	10.6
0202580005	CONO DE PVC	FOSFORESCENTE (ALQUILER)		und	1.0000	10.60	10.6
Partida	01.02.04	(900319010203-0701025-01)	PUENTE DE MADERA P/PASE PEATO	WAL CORDE 74 WA DO			
			TOURISE DE MADEIX IN ADETERIO		nitario directo por:	und	61.69
Código	Descripción Recu	riso	TO CHIEDE MADEION III ADEI ENIO			und Precio S/.	61.69 Parcial S
		uso Mano de C		Costo ui Unidad	nitario directo por: Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0147010001	CAPATAZ			Costo ui Unidad hh	Cantidad 0.0800	Precio S/. 25.20	Parcial So
0147010001 0147010002	CAPATAZ OPERARIO			Costo ui Unidad hh hh	Cantidad 0.0800 0.8000	Precio S/. 25.20 21.00	Parcial S/ 2.03 16.8
0147010001 0147010002 0147010003	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL			Costo ui Unidad hh hh hh	Cantidad 0.0800 0.8000 0.4000	Precio S/. 25.20 21.00 17.02	Parcial S/ 2.07 16.8/ 6.8
0147010001 0147010002 0147010003	CAPATAZ OPERARIO			Costo ui Unidad hh hh	Cantidad 0.0800 0.8000	Precio S/. 25.20 21.00	Parcial S/ 2.0: 16.8/ 6.8: 12.2/
0147010001 0147010002 0147010003	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL	Mano de C	Dbra	Costo ui Unidad hh hh hh	Cantidad 0.0800 0.8000 0.4000	Precio S/. 25.20 21.00 17.02	Parcial S/ 2.07 16.8/ 6.8
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON	Mano de C Material	Dbra	Costo ui Unidad hh hh hh hh	Cantidad 0.0800 0.8000 0.4000 0.9000	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32	Parcial S/ 2.0: 16.8/ 6.8' 12.2/ 37.8
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAVOS PARA	Mano de C Material MADERA CIC 3"	Dbra	Costo ui Unidad hh hh hh hh	Cantidad 0.0800 0.8000 0.4000 0.8000	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32	Parcial S/ 2.0: 16.8/ 6.8: 12.2/
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON	Mano de C Material MADERA CIC 3"	Dbra	Costo ui Unidad hh hh hh hh	Cantidad 0.0800 0.8000 0.4000 0.9000	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32	Parcial Si 2.0: 16.8/ 6.8' 12.2(37.8/
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAVOS PARA	Mano de C Material MADERA C/C 3* NILLO	Obra es	Costo ui Unidad hh hh hh hh	Cantidad 0.0800 0.8000 0.4000 0.8000	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32	Parcial Si 2.0: 16.8i 6.8: 12.2: 37.8: 0.4i 22.2i
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0202010005 0243010003	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAVOS PARA	Mano de C Material MADERA CIC 3* NILLO Equipo	Obra es	Costo ui Unidad hh hh hh hh	Cantidad 0.0800 0.8000 0.4000 0.8000	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32	Parcial Si 2.0: 16.8i 6.8: 12.2: 37.8: 0.4i 22.2i
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0202010005 0243010003	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAVOS PARA MADERA TORN	Mano de C Material MADERA CIC 3* NILLO Equipo	Obra es	Costo ui Unidad hh hh hh hh kh	Cantidad 0.0800 0.8000 0.4000 0.8000	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32 16.10 6.36	Parcial Si 2.0: 16.8: 6.8: 12.2: 37.8: 0.4: 22.2:
Código 0147010001 0147010002 0147010002 0147010003 0147010004 0202010005 0243010003 0337010001	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAVOS PARA MADERA TORN	Mano de C Material MADERA CIC 3* NILLO Equipo	Obra es	Costo ui Unidad hh hh hh hh kh	Cantidad 0.0800 0.8000 0.4000 0.8000	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32 16.10 6.36	Parcial S/ 2.0: 16.8: 6.8: 12.2: 37.8: 0.4(22.2: 22.6:
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0202010005 0243010003 0337010001	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAVOS PARA MADERA TORN HERRAMIENTA	Mano de C Material MADERA CIC 3* NILLO Equipo AS MANUALES	Obra es s	Costo ui Unidad hh hh hh hh hh hp	Cantidad 0.0800 0.8000 0.4000 0.8000	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32 16.10 6.36	Parcial S/ 2.0: 16.8: 6.8: 12.2: 37.8: 0.4(22.2: 22.6:
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0202010005 0243010003 0337010001	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAVOS PARA MADERA TORN HERRAMIENTA	Mano de C Material MADERA C/C 3* NILLO Equipo AS MANUALES (900302010134-0701025-01)	Obra es s SEÑALIZACION NOCTURNA	Costo ui Unidad hh hh hh hh hh hp	Cantidad 0.0800 0.8000 0.4000 0.8000 0.0000 0.5000 0.5000	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32 16.10 6.36	Parcial S/ 2.0: 16.8/ 6.8 12.2(37.8/ 0.4/ 22.2/ 22.6/ 1.1/
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0202010005 0243010003 0337010001 Partida	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAYOS PARA MADERA TORN HERRAMIENTA 01.02.05	Mano de C Material MADERA C/C 3* NILLO Equipo AS MANUALES (900302010134-0701025-01)	Obra es s SEÑALIZACION NOCTURNA	Costo ui Unidad hh hh hh hh hh costo ui Costo ui	Cantidad 0.0800 0.8000 0.9000 0.9000 0.9000 0.9000 0.0250 3.5000	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32 16.10 6.36	Parcial Si 2.0: 16.8! 6.8: 12.2: 37.8! 0.4! 22.2: 22.6!
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0202010005 0243010003 0337010001 Partida Còdigo 0147010001	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAVOS PARA MADERA TORN HERRAMIENTA 01.02.05 Descripción Recu CAPATAZ	Mano de C Material MADERA C/C 3* NILLO Equipo AS MANUALES (900302010134-0701025-01)	Obra es s SEÑALIZACION NOCTURNA	Costo ui Unidad hh hh hh hh hh hh hM Costo ui Unidad	nitario directo por: Cantidad 0.0800 0.8000 0.4000 0.8000 0.0250 3.5000 nitario directo por: Cantidad	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32 16.10 6.36 1.14 dia Precio S/.	Parcial Si 2.0: 16.8i 6.8: 12.2: 37.8i 0.4i 22.2: 22.6i
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0202010005 0243010003 0337010001 Partida Còdigo 0147010001	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAYOS PARA MADERA TORN HERRAMIENTA 01.02.05	Mano de C Material MADERA C/C 3* NILLO Equipo AS MANUALES (900302010134-0701025-01) Mano de C	es s señalizacion nocturna	Costo ui Unidad hh hh hh hh hh hh unidad Costo ui Unidad hh	Cantidad 0.0800 0.0000 0.0000 0.0000 0.0000 0.0000 0.0250 3.5000 nitario directo por: Cantidad 0.0800	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32 16.10 6.36 1.14 dla Precio S/. 25.20	Parcial Si 2.0: 16.8i 6.8i 12.2i 37.8i 0.4i 22.2i 22.6i 1.1i 1.1i 64.55
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0202010005 0243010003 0337010001 Partida Código 0147010001 0147010004	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAVOS PARA MADERA TORN HERRAMIENTA 01.02.05 Descripción Recu CAPATAZ PEON	Mano de C Material MADERA C/C 3* NILLO Equipo AS MANUALES (900302010134-0701025-01) Mano de C Mano de C	es s señalizacion nocturna	Costo ui Unidad hh	Cantidad 0.0800 0.8000 0.4000 0.8000 0.0000 0.250 3.5000 nitario directo por: Cantidad 0.0800 0.8000	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32 16.10 6.36 1.14 dia Precio S/. 25.20 15.32	Parcial Si 2.0: 16.8i 6.8: 12.2: 37.8i 0.4i 22.2: 22.6i 1.1.1.1. 64.55 Parcial Si 2.0: 12.2i 14.2i
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0202010005 0243010003 0337010001 Partida Código 0147010001 0147010004	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAVOS PARA MADERA TORN HERRAMIENTA 01.02.05 Descripción Recu CAPATAZ PEON ASERRIN DE M	Mano de C Material MADERA C/C 3* NILLO Equipo AS MANUALES (900302910134-0701025-01) ISO Mano de C Material	es s señalizacion nocturna	Costo ui Unidad hh hh hh hh hh hh unidad Costo ui Unidad hh	Cantidad 0.0800 0.0000 0.0000 0.0000 0.0000 0.0000 0.0250 3.5000 nitario directo por: Cantidad 0.0800	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32 16.10 6.36 1.14 dla Precio S/. 25.20	Parcial Si 2.0: 16.8i 6.8: 12.2: 37.8i 0.4i 22.2: 22.6i 1.1-1.1-6 64.55 Parcial Si 2.0: 1.2.2i
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0202010005 0243010003 0337010001 Partida Código 0147010004 0243570051 0246000040	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAVOS PARA MADERA TORY HERRAMIENTA 01.02.05 Descripción Recu CAPATAZ PEON ASERRIN DE M. MALLA DE SEC	Mano de C Material MADERA CIC 3* NILLO Equipo AS MANUALES (900302910134-0701025-01) Mano de C Material MADERA SURIDAD CINARANJA X 50MT	es s señalizacion nocturna	Costo ui Unidad hh sac	Cantidad 0.0800 0.8000 0.8000 0.8000 0.8000 0.8000 0.8000 0.0250 3.5000 nitario directo por: Cantidad 0.0800 0.8000 0.8000	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32 16.10 6.36 1.14 dia Precio S/. 25.20 15.32	Parcial Si 2.0: 16.8i 6.8i 12.2: 37.8i 0.4i 22.2: 22.6i 1.1· 1.1· 64.55 Parcial Si 2.0: 12.2: 14.2:
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0202010005 0243010003 0337010001 0147010004 0147010001 0147010004	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAVOS PARA MADERA TORN HERRAMIENTA 01.02.05 Descripción Recu CAPATAZ PEON ASERRIN DE M	Mano de C Material MADERA CIC 3* NILLO Equipo AS MANUALES (900302910134-0701025-01) Mano de C Material MADERA SURIDAD CINARANJA X 50MT	es s señalizacion nocturna	Costo ui Unidad hh sac m	Cantidad 0.0800 0.8000 0.8000 0.9000 0.9000 0.0250 3.5000 nitario directo por: Cantidad 0.0800 0.8000 0.8000 0.5000 22.2222	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32 16.10 6.36 1.14 dia Precio S/. 25.20 15.32	Parcial Si 2.0: 16.8i 6.8i 12.2i 37.8i 0.4i 22.2; 22.6i 1.1-1.1-1.1-1.1-1.1-1.1-1.1-1.1-1.1-1.1
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0202010005 0243010003 0337010001	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAVOS PARA MADERA TORY HERRAMIENTA 01.02.05 Descripción Recu CAPATAZ PEON ASERRIN DE M. MALLA DE SEC	Mano de C Material MADERA C/C 3* NILLO Equipo AS MANUALES (900302010134-0701025-01) Mano de C Material AADERA GURIDAD CINARANJA X 50MT ESEL # 2	es SEÑALIZACION NOCTURNA Obra	Costo ui Unidad hh sac m	Cantidad 0.0800 0.8000 0.8000 0.9000 0.9000 0.0250 3.5000 nitario directo por: Cantidad 0.0800 0.8000 0.8000 0.5000 22.2222	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32 16.10 6.36 1.14 dia Precio S/. 25.20 15.32	Parcial Si 2.0: 16.8i 6.8. 12.2: 37.8i 0.4i 22.2: 22.6i 1.1. 1.1: 64.55 Parcial Si 2.0: 12.2: 14.2: 6.33
0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0202010005 0243010003 0337010001 Partida Código 0147010004 0147010004	CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON CLAVOS PARA MADERA TORY HERRAMIENTA 01.02.05 Descripción Recu CAPATAZ PEON ASERRIN DE M. MALLA DE SEC	Mano de C Material MADERA C/C 3** NILLO Equipo AS MANUALES (900302910134-0701025-01) Mano de C Material MADERA SURIDAD CINARANJA X 50MT ESEL # 2 Equipo	es SEÑALIZACION NOCTURNA Obra	Costo ui Unidad hh sac m	Cantidad 0.0800 0.8000 0.8000 0.9000 0.9000 0.0250 3.5000 nitario directo por: Cantidad 0.0800 0.8000 0.8000 0.5000 22.2222	Precio S/. 25.20 21.00 17.02 15.32 16.10 6.36 1.14 dia Precio S/. 25.20 15.32	Parcial Si 2.0: 16.8i 6.8. 12.2: 37.8i 0.4i 22.2: 22.6i 1.1. 1.1: 64.55 Parcial Si 2.0: 12.2: 14.2: 6.33

0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA , Presupuesto Subpresupuesto 001 RED DE AGUA POTABLE

Partida	01.03.01	(900302070106-0701025-01)	TRAZO Y REPLANTEOS INICIALES DEL PROY				
				Costo	unitario directo por:	m	1.6
ódigo	Descripción Recurs			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial
	<u> </u>	Mano de O	bra		0.0004	04.00	
147000008	DIBUJANTE			hh hh	0.0021	21.83	0
147000032	TOPOGRAFO			. 1577	0.0084	21.83	0
147010001	CAPATAZ			hh	8000.0	25.20	0
147010003	OFICIAL			hh	0.0084	17.02	0
147010004	PEON			hh	0.0168	15.32	0 0
		Materiale	_				,
202970043	ACERO CORRU	GADO F'Y=4200 KG/CM2		kg	0.0250	3.39	0
0230010101	CAL HIDRATAD			BOL	0.0313	4.24	0
254020042	PINTURA ESMA			gin	0.0150	49.00	0
201020012	THE OTTAL COMP	ETE SILVIETICO					0
		Equipos					
337010001	HERRAMIENTA:			%MO		0.02	0.
0337540021	NIVEL TOPOGR	AFICO CON TRIPODE		hm	0.0084	4.50	0.
							0.
Partida	01.03.02	(900302070107-0701025-01)	TRAZO Y REPLANTEOS FINALES DEL PROYE	сто			
				Costo	unitario directo por:	m	1.5
Código	Descripción Recurs	50		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
		Mano de O	bra				
147000008	DIBUJANTE			hh	0.0040	21.83	0.
147000032	TOPOGRAFO			hh	0.0160	21.83	0
0147010001	CAPATAZ			hh	0.0016	25.20	0
0147010004	PEON			hh	0.0320	15.32	0
							0.
	geogenosige, secució	Materiale	S	STATE OF THE PARTY	0.0440	2.00	0.0
0230040003	PLOTEO DE ES			und	0.0116 0.0116	6.00	
0230040007	PLOTEO DE PLA	ANOS		m2	0.0116	0.50	0. 0 .
		Equipos					٧.
0337010001	HERRAMIENTA:			%МО		0.03	0.
0337540021		AFICO CON TRIPODE		hm	0.0160	4.50	0.
0399010002	ESTACION TOT			hm	0.0160	22.00	0.
0399010002	ESTACION TO I.	AL:		mm	0.0100	22.00	0. 0.
4. 2003-03	75 V 55 V 50						
Partida	01.03.03	(900302010136-0701025-01)	TRASLADO MAQ/EQUIP. MATERILAES Y HER		unitario directo por:	vje	750.0
<u></u>				003101	intario directo por.	vjc	7 30.0
Código	Descripción Recurs			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
	providence a Stationary	Materiale	S		682121		
0271300003	TRASLADO MAG	Q./EQUIP., MAT. Y HERRAMIENTAS A OBRA		GLB	1.0000	750.00	750. 750 .
Parlida	01.04.01	(900402413128-0701025-01)	EXCAVACION C/EQ. PARA AGUA T. NORMAL	DN 32MM			
					unitario directo por:	m	10.1
Código	Descripción Recurs		No.	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial
147010004	CARATAZ	Mano de O	bra	hh	0.0057	25.20	0.
147010001	CAPATAZ						
147010004	PEON			hh	0.0571	15.32	0
							1.
1227040004	UEDO LUES	Equipos		%MO		0.02	_
033701000 1 0349040092	HERRAMIENTA			%MO hm	0.0571	0.03 160.05	0. 9.

s10 UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO

Análisis de precios unitarios

Partida	01.04.02	(900402413143-0701025-01)	EXCAVACION C/EQ. PARA AGUA T. NORMAL DN 48MM			
				unitario directo por:	m	17.84
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
i odenica de la como d La como de la como de		Mano de Obra	2000 - 100 -	2.0.0s.	Name of the	-22
0147010001 0147010004	CAPATAZ		hh hh	0.0100 0.1000	25.20 15.32	0.2 1.5
0147010004	PEON			0.1000	13.32	1.7
		Equipos				
0337010001	HERRAMIENTAS	MANUALES	%MO		0.05	0.0
0349040092	RETROEXCAVAD	OORA SOBRE LLANTAS 80-110HP 0.50-1.3YD3	hm	0.1000	160.05	16.0 16.0
Partida	01.04.03	(00040344343 0704035 04)	EVCAVACIONICIEO DADA ACIJA T NORMAJ DNICOMB			,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,
ranua	01.04.03	(900402413142-0701025-01)	EXCAVACION C/EQ. PARA AGUA T. NORMAL DN 60MM Costo u	unitario directo por:	m	19.04
Código	Descripción Recurso	Ä	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
		Mano de Obra				
0147010001	CAPATAZ		hh	0.0107	25.20	0.2
0147010004	PEON		hh	0.1067	15.32	1.6 1.9
		Equipos				
0337010001	HERRAMIENTAS	Assessment of the Assessment o	%МО		0.06	0.0
0349040092	RETROEXCAVAD	OORA SOBRE LLANTAS 80-110HP 0.50-1.3YD3	hm	0.1067	160.05	17.0 17.1
Partida	01.04.04	(900404100008-0701025-01)	REFINE Y NIVELACION FONDO DE ZANJA TN PITUBOS			
			Costo	unitario directo por:	m	1.61
Código	Descripción Recurso	Mano de Obra	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ		hh	0.0027	25.20	0.0
0147010002	OPERARIO		hh	0.0267	21.00	0.5
0147010004	PEON		hh	0.0533	15.32	0.8 1.4
		Equipos				
0337010001	HERRAMIENTAS		%мо		0.04	0.0
0337540021	NIVEL TOPOGRA	FICO CON TRIPODE	hm	0.0267	4.50	0.1 0.1
Partida	01.04.05	(900402417116-0701025-01)	RELLENO ZANJA MAT. SELECC. COMPACT. C/EQUIPO P/TUE	3. DN 32MM		
		1 .000 and 1000 constant 1000 at 2.000		unitario directo por:	m	13.39
Código	Descripción Recurso	jar Nijaran Salahan	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	0101717	Mano de Obra	hh	0.0100	25.20	0.2
0147010001 0147010002	CAPATAZ OPERARIO		hh	0.1000	21.00	2.1
0147010004	PEON		hh	0.5000	15.32	7.6
						10.0
0337010001	HERRAMIENTAS	Equipos	%МО		0.30	0.3
0349030004		VIBR. TIPO PLANCHA 7 HP	hm	0.1000	30.79	3.0
						3.3
Partida	01.04.06	(900402417120-0701025-01)	RELLENO ZANJA MAT. SELECC. COMPACT. C/EQUIPO P/TUE	3. DN 48MM		
-			Costo	unitario directo por:	m	14.29
Código	Descripción Recurso	Mano de Obra	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ		hh	0.0107	25.20	0.2
0147010002	OPERARIO		hh	0.1067	21.00	2.2
0147010004	PEON		hh	0.5333	15.32	8.1 10.6
		Equipos				10.6
0337010001	HERRAMIENTAS		%МО		0.32	0.3
		VIBR. TIPO PLANCHA 7 HP	hm	0.1067	30.79	3.2
0349030004						

Partida	01.04.07	(900402417119-0701025-01)	RELLENO ZANJA MAT. SELECC. COMPAC	T. C/EQUIPO P/TUB.	DN 60MM		
					nitario directo por:	m	17.8
Código	Descripción Recurso	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
		Mano de Obra					
0147010001	CAPATAZ			hh	0.0133	25.20	0.
0147010002	OPERARIO			hh	0.1333	21.00	2.8
0147010004	PEON			hh	0.6667	15.32	10.3 13.3
		Equipos					
0337010001	HERRAMIENTAS N	MANUALES		%МО		0.40	0.4
0349030004	COMPACTADOR V	/IBR. TIPO PLANCHA 7 HP		hm	0.1333	30.79	4. 4.
Partida	01.04.08	(900303020319-0701025-01)	ELIMINACION MATERIAL EXEDENTE C/EQ	UIPO HASTA 5KM		× 50	
<u></u>				Costo u	nitario directo por:	m3	17.3
Código	Descripción Recurso	Mano de Obra	ş.	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010004	PEON			hh	0.0381	15.32	0.5 0. 5
		Equipos					
0337010001	HERRAMIENTAS N	MANUALES		%MO		0.02	0.0
0348040025		TE 4x2 210-280 HP 8 M3.		hm	0.0762	199.69	15.2
0349040092	RETROEXCAVADO	ORA SOBRE LLANTAS 80-110HP 0.50-1.3YD3		hm	0.0095	160.05	1.5 16.7
Partida	01.05.01	(900326020215-0701025-01)	TUBERIA PVC AGUA C-10 SP DN 32MM				.272
				Costo u	nitario directo por:	m	5.0
Código	Descripción Recurso	Materiales		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0274010094	TUBO PVC C-10 S	AP DN 32MM 1" X 5 M.		m	1.0300	4.90	5.0 5.0
Partida	01.05.02	(900326020218-0701025-01)	TUBERIA PVC AGUA C-10 SP DN 48MM	1. 2.			2000
				Costo u	nitario directo por:	m	5.1
Código	Descripción Recurso	Materiales		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0274010101	TUBO PVC C-10 S	AP DN 48MM 1 1/2" X 5 M.		m	1.0500	4.90	5.1 5.1
Partida	01.05.03	(900326020219-0701025-01)	TUBERIA PVC AGUA C-10 UF DN 60MM INC				
				Costo u	nitario directo por:	m	17.2
Código	Descripción Recurso	Materiales		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0230510112		HO P/AGUA DN 60MM		und	0.1667	1.86	0.3
0274010102	TUBO PVC C-10 U	F DN 60MM 2" X 5 M.		m	1.0500	16.13	16.9 17.2
Partida	01.06.01	(900405000028-0701025-01)	INSTALACION TUBERIA PVC C-10 SP DN 4	8MM			
				Costo u	nitario directo por:	m	3.1
Código	Descripción Recurso	Mano de Obra	•	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ	muno de Obio	-	hh	0.0053	25.20	0.1
0147010002	OPERARIO			hh	0.0533	21.00	1.1
0147010003	OFICIAL			hh	0.1067	17.02	1.8 3.0
0201800004	LUBRICANTE PAR	Materiales A Tuberia PVC uf Flexible		gln	0.0005	23.73	0.0
							0.0
and the same	guina na milita sin	Equipos		321.200		(Servente	0.0
0337010001	HERRAMIENTAS N	Equipos		%MO	3.0000	0.09	

0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, Presupuesto Subpresupuesto 001 RED DE AGUA POTABLE

Partida	01.06.02	(900405000024-0701025-01)	INSTALACION TUBERIA PVC C-10 SP DN 32MM			
			Cos	sto unitario directo por:	m	2.5
Código	Descripción Recurso	1;	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
		Mano de C	ora			
147010001	CAPATAZ		hh	0.0043	25.20	0.1
147010002	OPERARIO		hh	0.0432	21.00	0.0
147010003	OFICIAL		hh	0.0865	17.02	1.4
						2.4
Samuel Commercial		Material		READUSE.	. 75.005	120
201800004	LUBRICANTE PA	RA TUBERIA PVC UF FLEXIBLE	gln	0.0005	23.73	0.0
		Equipo				0.0
337010001	HERRAMIENTAS		%MO		0.07	0.0
						0.0
Partida	01.06.03	(900405000029-0701025-01)	INSTALACION TUBERIA PVC C-10 UF DN 60MM			
		**************************************	Co	Costo unitario directo por:		2.3
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ	Mano de C	ora hh	0.0040	25.20	0.1
0147010001	OPERARIO		hh	0.0400	21.00	0.0
0147010002	OFICIAL		hh	0.0800	17.02	1.3
7147010003	OFICIAL		· ·	0.000	11.02	2.3
		Material				
0201800004	LUBRICANTE PA	RA TUBERIA PVC UF FLEXIBLE	gin	0.0005	23.73	0.0
						0.0
0337010001	HERRAMIENTAS	Equipo	%мо		0.07	0.0
0337010001	HERRAMIENTAS	WANUALES	Allo		0.07	0.0
Partida	01.06.04	(900402413132-0701025-01)	PRUEBA HIDRAULICA Y DESINF, TUB. DN 32MM			
			Cos	Costo unitario directo por: m		3.2
Código	Descripción Recurso	Mano de C	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
147010001	CAPATAZ	mano de C	ora hh	0.0030	25.20	0.0
147010001	OPERARIO		hh	0.0302	21.00	0.6
0147010003	OFICIAL		hh	0.0302	17.02	0.5
147010004	PEON		hh	0.0302	15.32	0.4
						1.6
		Material				
0229030014	HIPOCLORITO D	E SODIO	kq	0.0057	24.58	0.1
239050000	AGUA		m3	0.0115	6.00	0.0
		E!				0.2
		Equipo	%MO		0.05	0.0
337010001	HEBDAMIENTAC		Jenio.		0.00	
0337010001	HERRAMIENTAS CAMION CISTER		hm	0.0075	150.00	1.1
0337010001 0348120094 0348330093	CAMION CISTER		hm hm	0.0075 0.0302	150.00 5.00	1.1 0.1

Presupuesto 0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, Subpresupuesto 001 RED DE AGUA POTABLE

	01.06.05	(900402413145-0701025-01)	PRUEBA HIDRAULICA Y DESINF				
				Costo ur	nitario directo por:	m	3.78
Código	Descripción Rec			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
147010001	CAPATAZ	Mano de	Obra	hh	0.0035	25.20	0.0
147010002	OPERARIO			hh	0.0348	21.00	0.7
147010002	OFICIAL			hh	0.0348	17.02	0.5
147010003				hh	0.0348	15.32	0.5
1147010004	PEON			nn.	0.0340	15.52	1.9
		Materia	les		8500	454	Obe
229030014	HIPOCLORITO	DE SODIO		kg	0.0082	24.58	0.2
239050000	AGUA			m3	0.0164	6.00	0.1 0.3
		Equipo	os				
337010001	HERRAMIENT	AS MANUALES		%MO		0.06	0.0
348120094	CAMION CIST			hm	0.0087	150.00	1.3
348330093		UEBA HIDRAULICA C/MANOMETRO (TUBEF	RIA)	hm	0.0348	5.00	0.1
							1.5
'artida	01.06.06	(900402413144-0701025-01)	PRUEBA HIDRAULICA Y DESINF	. TUB. DN 60MM			
				Costo ur	nitario directo por:	m	4.11
Código	Descripción Reci			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
1447040004	0.5.5.5	Mano de	Obra	LL	0.0000	25.20	
0147010001	CAPATAZ			hh	0.0038	25.20	0.1
147010002	OPERARIO			hh	0.0381	21.00	0.0
147010003	OFICIAL			hh	0.0381	17.02	0.6
147010004	PEON			hh	0.0381	15.32	0.9
		Materia	loc				2.1
229030014	HIPOCLORITO		ica	kg	0.0100	24.58	0.2
239050000	AGUA			m3	0.0201	6.00	0.1
,20000000	AGUA						0.3
		Equipo	os	,4307.8 -		1885a.r	10/2
0337010001	HERRAMIENT	AS MANUALES		%MO		0.06	0.0
0348120094	CAMION CIST	ERNA 10 M3		hm	0.0095	150.00	1.4
0348330093	BALDE DE PR	UEBA HIDRAULICA C/MANOMETRO (TUBER	RIA)	hm	0.0381	5.00	0.1 1.6
2 300	90.7						
artida	01.06.07	(900405000030-0701025-01)	EMPALME DE TUBERIA PVC/PV		омм Costo unitario directo por:		584.85
Código	Descripción Rec	urso		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
		Mano de	Obra				
147010002	OPERARIO			hh	2.0000	21.00	42.0
147010003	OFICIAL			hh	2.0000	17.02	34.0
147010004	PEON			hh	4.0000	15.32	61.2
		1 <u>0</u> 24,002	200				137.3
	LUBRICANTE	Materia PARA TUBERIA PVC UF FLEXIBLE	les	gin	0.0180	23.73	0.4
1201800004		RCUITO P/8" - 12" SEDALIB		und	0.5000	500.00	250.0
	0.0						250.4
			22).				
239130017		Equipo	OS .	h	2,000	10.00	20.0
239130017	TARRAJA P/TI		os	hh	2.0000	10.00	
239130017				hh	2.0000	10.00	
0239130017	TARRAJA P/TI	JBERIA A.C.		hh	2.0000	10.00 88.55	20.0 177.1
239130017	TARRAJA P/TI	JBERIA A.C. Subcontr					20.0 177.1
0201800004 0239130017 0337020042 0401010006	TARRAJA P/TI	JBERIA A.C. Subcontr		m			20.0 177.1
0239130017	TARRAJA P/TI	JBERIA A.C. Subcontr AGUA C-10 UF DN 200MM INC, ANILLOS	atos	m JB. PVC PN10 SP DN 32MM			20.0 20.0 177.1 177.1
0239130017	TARRAJA P/TI	JBERIA A.C. Subcontr AGUA C-10 UF DN 200MM INC. ANILLOS (900550010517-0701025-01)	CODO PVC 90° INYECTADO P/TU	m JB. PVC PN10 SP DN 32MM	2.0000	88.55	20.6 177.1 177.1

Fecha: 10/07/2019 12:54:29p.m.

14.56

DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, Presupuesto 0701025 Subpresupuesto RED DE AGUA POTABLE (900550010520-0701025-01) Partida 01.07.02 CODO PVC 90° INYECTADO P/TUB. PVC PN10 SP DN 48MM Costo unitario directo por: 14.56 und Código Descripción Recurso Precio S/. Materiales 1.0000 0272060066 CODO PVC 90° INYECTADO P/TUB. PVC PN10 SP DN 48MM 14.56 14.56 Partida 01.07.03 (900550010521-0701025-01) CODO PVC 22.5° INYECTADO P/TUB. PVC PN10 SP DN 60MM Costo unitario directo por: 68.56 und Código Descripción Recurso Unidad Precio S/. Parcial S/. Materiales CODO PVC 22.5° INYECTADO P/TUB. PVC PN10 SP DN 60MM 1.0000 68.56 und 68.56 0272060067 68.56 Partida 01.07.04 (900550010455-0701025-01) TEE PVC DN 32MM INYECTADO P/TUB. PVC SP PN10 DN 32MM Costo unitario directo por: und 15.60 Código Descripción Recurso Unidad Cantidad Precio S/. Parcial S/. Materiales 0272060059 TEE PVC DN 32MM INYECTADO P/TUB. PVC SP PN10 DN 32MM und 1.0000 15.60 15.60 15.60 Partida 01.07.05 (900550010459-0701025-01) TEE PVC DN 48MM INYECTADO P/TUB. PVC UF PN10 DN 48MM Costo unitario directo por: und 22.50 Descripción Recurso Código Unidad Cantidad Precio S/. Parcial S/. Materiales 0272060069 TEE PVC DN 48MM INYECTADO P/TUB.PVC UF PN10 DN 48MM und 1 0000 22 50 22 50 22.50 Partida 01.07.06 (900550010460-0701025-01) TEE PVC DN 60MM INYECTADO P/TUB. PVC UF PN10 DN 60MM Costo unitario directo por: 32.00 Descripción Recurso Código Unidad Cantidad Precio S/. Parcial S/. Materiales 0272060068 TEE PVC DN 60MM INYECTADO P/TUB.PVC UF PN10 DN 60MM 1.0000 32.00 32.00 32.00 (900550010461-0701025-01) CRUZ PVC DN 48MM INYECTADO P/TUB. PVC SP PN10 DN 48MM Partida 01.07.07 Costo unitario directo por: 22.60 Precio S/. Parcial S/. Materiales CRUZ PVC DN 48MM INYECTADO P/TUB.PVC SP PN10 DN 48MM 1.0000 0265410008 22.60 (900404952079-0701025-01) TAPON PVC INYECTADO P/TUB. PVC PN10 SP DN 32MM Partida 01.07.08 Costo unitario directo por: 6.56 und Unidad Parcial S/. Materiales TAPON PVC INYECTADO P/TUB.PVC PN10 SP DN 32MM 1.0000 0265410009 6.56 (900404952080-0701025-01) Partida 01.07.09 REDUCCION PVC INYECTADO DN 48X32 P/TUB. PVC PN10 UF Costo unitario directo por: und 7.45 Precio S/. Parcial S/. 0265410010 REDUCCION PVC INYECTADO DN 48X32 P/TUB. PVC PN10 SP und 1.0000 7.45 7.45

Partida	01.07.10	(900404952081-0701025-01)	REDUCCION PVC INYECTADO DN 60X32 P/TU	B. PVC PN10 UF			
			a tina ng salaya ya tigang lawa una lagu		nitario directo por:	und	8.90
Código	Descripción Recur			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0265410011	REDUCCION P	Materiales VC INYECTADO DN 60X32 P/TUB. PVC PN10 SP	1	und	1.0000	8.90	8.90
							8.90
Partida	01.07.11	(900404952082-0701025-01)	REDUCCION PVC INYECTADO DN 60X48 P/TU	B. PVC PN10 UF			
				Costo u	nitario directo por:	und	8.90
Código	Descripción Recur			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0265410012	REDUCCION P	Materiales VC INYECTADO DN 60X48 P/TUB. PVC PN10 UF		und	1.0000	8.90	8.90 8.90
Partida	01.07.12	(900403500096-0701025-01)	TEE FFD DN 200X60MM P/TUB. PVC UF PN10	10.000.0			****
				Costo u	nitario directo por:	und	1,210.14
Código	Descripción Recur	so Materiales		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0271290007	TEE FFD DN 20	0X60 MM P/TUB, PVC UF PN10		und	1.0000	1,210.14	1,210.14 1,210.14
Partida	01.07.13	(900403003025-0701025-01)	VALVULA DE AIRE DOBLE FUNCION DE Ø 1"			> 250040	
<u> </u>				Costo u	nitario directo por:	und	1,387.06
Código	Descripción Recur	so Materiales		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0265460025	ABRAZADERA			und	1.0000	61.88	61.88
0277040026		IRE DOBLE FUNCION 1*		pza	1.0000	1,182.18	1,182.18
0278600007	VALVULA COM	PUERTA BRONCE 1*		und	1.0000	143.00	143.00 1,387.06
Partida	01.07.14	(900403003026-0701025-01)	VALVULA DE PURGA DN 32MM COMPUERTA				
				Costo u	nitario directo por:	und	380.00
Código	Descripción Recur	so Materiales		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0230000017	VALV. CPTA. H	D BB JUNTA ELASTOMERICA VASTAGO DE AC	ERO DN 32MM	und	1.0000	380.00	380.00 380.00
Partida	01.07.15	(900403003041-0701025-01)	VALVULA COMP. FFD P/TUB. PVC UF DN 60N		nitario directo por:	und	400.59
Código	Descripción Recur			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
graden Johanna	Descripcion Necus	Materiales		Cindad			
0230000018	VALVULA COM	P. FFD-PVC CC ISO 7259 DN 60MM		und	1.0000	400.59	400.59 400.59
Partida	01.07.16	(900403003042-0701025-01)	GRIFO CONTRAINCENDIO ACERO TIPO POST			ros.20	
				Costo u	nitario directo por:	und	1,190.00
Código	Descripción Recur	80		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
cooligo		Materiales					

Análisis de precios unitarios

Presupuesto 0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, Subpresupuesto 001 RED DE AGUA POTABLE

Partida	01.07.17	(900403003043-0701025-01)	SUMINISTRO E INSTALACIO	ON DE MEDIDOR ELECTROMAGNE	TICO BB DN 60 PN 16		
				Costo u	nitario directo por:	und	15,320.1
Código	Descripción Re			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147000023	00501000	Mano de	Obra	hh	4.0000	21.92	87.
0147000023		DE EQUIPO PESADO		hh	0.4000	25.20	10.0
0147010001	CAPATAZ			hh	4.0000	21.00	84.0
0147010002	OPERARIO			hh	4.0000	15.32	61.2
0147010004	PEON			, miles	4.0000	10.32	243.0
		Materia	les .				
0202460092	PERNO INC	LUYE TUERCA P/BRIDA DN 63MM		und	64.0000	2.34	149.7
0202940065		CERO SCH40 DN 60MM		m	13.0600	184.92	2,415.0
0202940066		KIBLE DN 60MM		und	1.0000	189.45	189.4
0210140079		N BRIDA-CAMPANA DE HO. DÚCTIL PN10 DN	MMOA	und	1.0000	148.41	148.4
0229500096		A CELLOCORD AP E6011	oonim	kg	1.0000	10.30	10.3
0230350009		LECTROMAGNETICO BB DN 60 PN 16		und	1.0000	10,569.27	10,569.2
0239020105		ADURA DE JEBE ENLONADA DN 63MM		und	8.0000	98.56	788.4
0254020042		SMALTE SINTETICO		gln	0.1000	49.00	4.9
0254210001		NTICORROSIVA		gin	0.4362	135.00	58.8
0256010103		CERO C-207 AWWA O ISO SOLD-EMP DN 63/	AM .	und	3.0000	148.41	445.2
0200010100	DINDAGEA	OLINO O-201 ANNIA O ISO SOLD-LINI DIN USI	1111	W 17		47.75	14,779.7
		Equip	os				
0337010001	HERRAMIEN	ITAS MANUALES	5 T u 1	%MO		7.29	7.2
0348070020		CORTE Y SOLDEO (OXI-ACET)		hm	2.0000	3.01	6.0
0348100000	TECLE 5 TO			hh	4.0000	20.00	80.0
0349070050		ADORA DE 250 AMP.		hm	2.0000	31.00	62.0
0349120005		A PICK-UP 4x2 90HP 2 TON.		hm	1.0000	43.94	43.9
							199.2
		Subconti	ratos				
0401010007	DADOS COM	NCRETO F'C=140 KG/CM2+ANCLAJE P/ACC.D	N(60-200)MM	und	1.0000	98.14	98.1
							98.1
Partida	01.07.18	(900403003048-0701025-01)	UNION DE AMPLIO RANGO	"ESCALONADA" DN 60MM P/TUB I	PVC/AC.		
				Costo u	nitario directo por:	und	317.56
Código	Descripción Re	acties o		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
		Materia Materia	les			11000	1 0 0 0 0
0252010008	UNION DE A	MPLIO RANGO "ESCALONADA" DN 60MM P/		und	1.0000	317.56	317.5
							317.5
Partida	01.07.19	(900404953014-0701025-01)	INSTALACION DE ACCESOI	RIOS PVC HE DN(48-32) mm			
T dillod	01.01.10	(500-10-1000011+ 0101020-01)	INCIAL SOCIOLO DE ACCECCIO		nitario directo por:	und	40.22
Código	Descripción Re	ecurso		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
		Mano de	Obra				
0147010001	CAPATAZ			hh	0.1000	25.20	2.5
0147010002	OPERARIO			hh	1.0000	21.00	21.0
0147010004	PEON			hh	1.0000	15.32	15.3
							38.8
		Materia	les				
0201800004	LUBRICANT	E PARA TUBERIA PVC UF FLEXIBLE		gln	0.0088	23.73	0.2
							0.2
		Equip	os	wilden		3.23	. Est
0337010001	HERRAMIEN	ITAS MANUALES		%MO		1.17	1.1
							1.1

Análisis de precios unitarios

Partida	01.07.20	(900404953015-0701025-01)	INSTALACION DE ACCESORIOS PV	C UF DN(60-48) mm			
				Costo ui	nitario directo por:	und	26.8
Código	Descripción Recurso		3	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial :
0147010001	CAPATAZ	Mano de C	Obra	hh	0.0667	25.20	1.0
0147010002	OPERARIO			hh	0.6667	21.00	14.
0147010004	PEON			hh	0.6667	15.32	10.
							25.
000400004		Material	es		0.0008	22.72	
0201800004	LUBRICANTE PAR	A TUBERIA PVC UF FLEXIBLE		gln	0.0088	23.73	0.: 0.:
		Equipo	s				
0337010001	HERRAMIENTAS N	Proposition 1 Artists		%МО		0.78	0.7 0 .7
Partida	01.07.21	(900403003045-0701025-01)	INST. VALVULA COMPUERTA FFD	CC-PVC DN(200-60)MM INC.	REGISTRO		
<u></u>				Costo ui	nitario directo por:	und	94.6
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ	Mano de C	Obra	hh	0.1000	25.20	2.5
0147010002	OPERARIO			hh	1.0000	21.00	21.0
0147010004	PEON			hh	2.0000	15.32	30.6
							54.1
		Material	es			1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	524
0201800004 0212100101		A TUBERIA PVC UF FLEXIBLE		gin und	0.0050 1.0000	23.73 13.70	0.1 13.7
0269000053		DE CONCRETO ARMADO C/EMULSION ASFAL. UF DN60 C/ANILLO	e de lege e-tun	uno m	1.0000	25.00	25.0
0205000033	TOBERIA CSIVE. C	JEMOLSION ASPAL, OF DINOU C/ANILLO	S DE JEBE E-IMIN		1.0000	23.00	38.8
0337010001	HERRAMIENTAS N	Equipo	s	%MO		1.62	1.6
	TIETOVINENTAG	MINITALLO					1.6
Partida	01.07.22	(900403003046-0701025-01)	INSTALACION DE VALVULA AIRE [OBLE FUNCION (1 1/2" - 1")		
<u> </u>				Costo ui	nitario directo por:	und	40.1
Código	Descripción Recurso	Mano de C	Ohra	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ	mailo de C		hh	0.1000	25.20	2.5
0147010002	OPERARIO			hh	1.0000	21.00	21.0
0147010004	PEON			hh	1.0000	15.32	15.3 38.8
		Material	00				30.0
0201800004	LUBRICANTE PAR	A TUBERIA PVC UF FLEXIBLE	••	gin	0.0050	23.73	0.1
							0.1
22222		Equipo	s	****		- \$125 a	.812
0337010001	HERRAMIENTAS N	MANUALES		%MO		1.17	1.1
Partida	01.07.23	(900403003035-0701025-01)	INSTALACION DE VALVULA AIRE [OBLE FUNCION (1" - 2")	are en el al	::	52.5
92				Costo ui	nitario directo por:	und	45.8
Código	Descripción Recurso	ere and a	Jac	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ	Mano de C	Dora	hh	0.1143	25.20	2.8
0147010001	OPERARIO			hh	1.1429	21.00	24.0
0147010004	PEON			hh	1.1429	15.32	17.5
	ters on Pd						44.3
		Material	es		0.0045	22.72	0.1
000400000				gln	0.0045	23.73	0.1
0201800004	LUBRICANTE PAR	A TUBERIA PVC UF FLEXIBLE		0.000			
0201800004	LUBRICANTE PAR		s.	43 773 4			0.1
0201800004		Equipo	s	%МО		1.33	
	LUBRICANTE PAR	Equipo	s				Q

0337010001

HERRAMIENTAS MANUALES

Análisis de precios unitarios

Presupuesto 0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA,

Código 0202460093 0229070090 0239020106	Descripción Reco	Alberton egit gera (Alberton	Costo	unitario directo por:	und	4,156.2
0202460093 0229070090 0239020106	Descripción Reci			annuno emocio por	una	4,100.2
0229070090 0239020106		uso .	Unided	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0229070090 0239020106		Materiales				
0239020106	PERNO INCLU	IYE TUERCA P/BRIDA DN 32MM	und	32.0000	2.34	74.8
	ACOPLE MAX	FIT PARA TUBERIA DN 32MM	und	8.0000	106.50	852.0
	EMPAQUETAD	OURA DE JEBE ENLONADA DN 32MM	und	8.0000	319.00	2,552.0
0251020059	TEE DE ACER	O 2 ENCHUFES Y TUBULAR BRIDADA DN 32	kg	1.0000	304.67	304.6
0254020042	PINTURA ESM	IALTE SINTETICO	gin	0.0420	49.00	2.0
0254220009	PINTURA ANT	ICORROSIVA EPOXICA	gin	0.0420	135.00	5.0
0256010105	BRIDA DE ACE	ERO C-207 AWWA O ISO SOLD-EMP DN 32MM	und	7.0000	30.00	210.0
0256010106	BRIDA DE ACE	ERO PARA SOLDAR ANCLAJES DN 32MM	und	1.0000	18.75	18.7
0272520095	CODO HD1/4	ENCHUFES STD DN 32MM	und	3.0000	8.75	26.2
0272520096	CODO HD1/8	ENCHUFES STD DN 32MM	und	1.0000	8.75	8.1
0298010093		RO NEGRO DN 32MM E =3.65MM	und	3.0000	33.75	101.3
						4,156.
Partida	01.07.25	(900403003037-0701025-01)	MONTAJE DE VALVULA DE PURGA DN 32 E INSTALACION H	IDRAULICA		
- 4 <u> </u>	41 44 1		Costo	unitario directo por:	und	1,017.8
Código	Descripción Reci		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
		Mano de Ob		0.0000	05.00	
0147010001	CAPATAZ		hh	0.8000	25.20	20.
147010002	OPERARIO		hh	16.0000	21.00	336.
0147010003	OFICIAL		hh	8.0000	17.02	136.
0147010004	PEON		hh	16.0000	15.32	245. 737.
		Materiales				
0229500096	SOLDADURA	CELLOCORD AP E6011	kg	1.0000	10.30	10.
						10.
		Equipos				
0337010001	HERRAMIENT	AS MANUALES	%MO		22.12	22.
0349070050		DORA DE 250 AMP.	hm	8.0000	31.00	248.
						270.
Partida	01.07.26	(900403003038-0701025-01)	INSTALACIÓN DE GRIFO CONTRA INCENDIO TIPO POSTE DE	2 BOCAS INCL.		
	***************************************	And the series was the series	Costo	unitario directo por:	und	545.0
Código	Descripción Reco	urso Mano de Ob	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial
147010001	CAPATAZ	mano de Ob	ra hh	0.2667	25.20	6.
					21.00	56.
0147010002	OPERARIO		hh	2.6667		
0147010003	OFICIAL		hh	2.6667 5.3333	17.02 15.32	45. 81.
147010004	PEON		hh	5.3333	15.32	81. 189.
202120014	CLAVOS C/C	Materiales DE 2 1/2", 3" Y 4"	kg	0.0030	3.81	0.
205000036		ICADA DE 1/2" - 3/4"	m3	0.0590	38.14	2.
205010004	ARENA GRUE		m3	0.0340	21.19	0.
		AR DE CONCRETO ARMADO	und	1.0000	13.70	13.
		MAQUINADO 18 HUECOS (TIPO IV) 9x12.5x23		6.0000	50.00	300
		MAQUINADO 18 HUECOS (TIPO IV) 9X12.5X23 RTLAND TIPO I (42.5KG)	bls	0.4380	21.00	9
217000025		N 1 LAND 11 PU 1 (42.3 NU)	uis	0.4300	21.00	9
0217000025 0221000094				0.0140	6.00	
0212100101 0217000025 0221000094 0239050000	AGUA		m3	0.0140	6.00	0
0217000025 0221000094	AGUA MADERA TOR		p2	0.0140 0.0660 1.0000	6.00 6.36 25.00	0 0 25

%МО

Equipos

10/07/2019 12:54:29p.m. Fecha:

3.80

351.38

3.80 3.80

Análisis de precios unitarios

0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA , Presupuesto Subpresupuesto 001 RED DE AGUA POTABLE

Partida	01.08.01	(900405910022-0701025-01)	DADOS CONCRETO F'C=	140 KG/CM2 + ANCLAJE P/ACC. DN(3	2-48)MM		
50494 		Terrer of the Arther to After		Costo ur	nitario directo por:	und	78.00
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de	Obra				
0147010001	CAPATAZ			hh	0.0889	25.20	2.24
0147010002	OPERARIO			hh	0.8889	21.00	18.67
0147010003	OFICIAL			hh	0.4444	17.02	7.56
0147010004	PEON			hh	0.8889	15.32	13.62
							42.09
		Materia	ales				
0202040010	ALAMBRE NEGRO	N°8		kg	0.0100	3.81	0.04
0202120015	CLAVOS DE ACER	O CON CABEZA DE 3/4"		kg	0.2000	16.10	3.22
0205000004	PIEDRA CHANCAD	DA DE 3/4"		m3	0.0800	38.14	3.05
0205010004	ARENA GRUESA			m3	0.0800	21.19	1.70
0221000094	CEMENTO PORTL	AND TIPO I (42.5KG)		bls	0.5000	21.00	10.50
0239050000	AGUA			m3	0.0300	6.00	0.18
0243010003	MADERA TORNILL	.0		p2	2.5100	6.36	15.96
							34.65
		Equip	os				
0337010001	HERRAMIENTAS N			%MO		1.26	1.26
							1.26

Partida	01.08.02	(900405910024-0701025-01)	DADOS CONCRETO F'C=	140 KG/CM2 + ANCLAJE P/ACC. DN(4	8-60)MM		
<u> </u>		*** *** *** **************************		Costo ur	nitario directo por:	und	98.14
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de	Obra				
0147010001	CAPATAZ			hh	0.1143	25.20	2.88
0147010002	OPERARIO			hh	1.1429	21.00	24.00
0147010003	OFICIAL			hh	0.5714	17.02	9.73
0147010004	PEON			hh	1.1429	15.32	17.51
							54.12
		Materia	ales				
0202040010	ALAMBRE NEGRO	0 N°8		kg	0.0120	3.81	0.05
0202120015	CLAVOS DE ACER	RO CON CABEZA DE 3/4"		kg	0.2500	16.10	4.03
0205000004	PIEDRA CHANCAI	DA DE 3/4"		m3	0.0820	38.14	3.13
0205010004	ARENA GRUESA			m3	0.0820	21.19	1.74
0221000094	CEMENTO PORTL	AND TIPO I (42.5KG)		bls	0.5200	21.00	10.92
0239050000	AGUA			m3	0.0350	6.00	0.21
0243010003	MADERA TORNILI	LO		p2	3.5100	6.36	22.32
							42.40
		Equip	os				
0337010001	HERRAMIENTAS I			%МО		1.62	1.62
							1.62

Partida	01.08.03 (900405910023-07010	25-01) DADOS COI	NCRETO F'C=140 KG/CM2 + ANCLAJE P/ACC. DN(6	0-200)MM		
			Costo ur	nitario directo por:	und	120.43
Cádigo	Descripción Recurso		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
		Mano de Obra				
0147010001	CAPATAZ		hh	0.1600	25.20	4.03
0147010002	OPERARIO		hh	1.6000	21.00	33.60
0147010003	OFICIAL		hh	0.8000	17.02	13.62
0147010004	PEON		hh	1.6000	15.32	24.51
						75.76
		Materiales				
0202040010	ALAMBRE NEGRO N°8		kg	0.0120	3.81	0.05
0202120015	CLAVOS DE ACERO CON CABEZA DE 3/4"		kg	0.2500	16.10	4.03
0205000004	PIEDRA CHANCADA DE 3/4"		m3	0.0820	38.14	3.13
0205010004	ARENA GRUESA		m3	0.0820	21.19	1.74
0221000094	CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5KG)		bls	0.5200	21.00	10.92
0239050000	AGUA		m3	0.0350	6.00	0.21
0243010003	MADERA TORNILLO		p2	3.5100	6.36	22.32
						42.40
		Equipos				
0337010001	HERRAMIENTAS MANUALES	이 활호 이	%MO		2.27	2.27
						2.27

Análisis de precios unitarios

Partida	01.09.01	(900303020325-0701025-01)	EXCAVACIÓN ZANJA 0.60°0.80 MPP				
20 44	emini emini	Commence (A. P. Commence Comme		Costo u	nitario directo por:	m	17.52
Código	Descripción Recurso	22520-225		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0147010001	CAPATAZ	Mano de Obra	a]	hh	0.0267	25.20	0.67
0147010001	PEON			hh	1.0667	15.32	16.34
							17.01
0337010001	HERRAMIENTAS N	Equipos		%МО		0.51	0.51
0337010001	HERPAMIENTAS IV	ANUALES		, mo		0.51	0.51
Partida	01.09.02	(900402413135-0701025-01)	REFINE Y NIVELACIÓN DE TUBOS CONE				
				Costo ui	nitario directo por:	m	2.73
Código	Descripción Recurso	Mano de Obr	1	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0147010001	CAPATAZ	: ::::::::::::::::::::::::::::::::::::	. *	hh	0.0080	25.20	0.20
0147010004	PEON			hh	0.1600	15.32	2.45
		Equipos					2.65
0337010001	HERRAMIENTAS M			%МО		0.08	0.08
							30.0
Partida	01.09.03	(900402413118-0701025-01)	RELLENO Y COMPACTACION ZANJA 0.6			7477.0	5.2.2
·				Costo u	nitario directo por:	m	21.09
Código	Descripción Recurso	Mano de Obr	1	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0147010001	CAPATAZ			hh	0.0320	25.20	0.81
0147010004	PEON			hh	1.2800	15.32	19.61 20.42
		Materiales					
0239050000	AGUA			m3	0.0100	6.00	0.00
		Equipos					0.06
0337010001	HERRAMIENTAS M			%MO		0.61	0.61
							0.61
Partida	01.09.04	(900402420109-0701025-01)	SUMINISTRO E INSTALACION TUBO PVC	DN (20-32)MM			
				Costo ui	nitario directo por:	m	1.73
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0147010001	CAPATAZ	Mano de Obra	1	hh	0.0027	25.20	0.07
0147010001	OPERARIO			hh	0.0267	21.00	0.56
							0.63
0000400007	DE011151170 DAD	Materiales		ala	0.0010	80.51	0.00
0230460037 0272080038	PEGAMENTO PARA TUBERIA PVC C-10	A TUBERIA PVC D SP DN=20MM (1/2")		gin m	1.0300	0.99	1.02
		(12)					1.10
Partida	01.09.05	(900402420110-0701025-01)	SUMINISTRO E INSTALACION VALVULA	CORPORATION 1/2"			
				Costo u	nitario directo por:	und	15.33
Código	Descripción Recurso	Mano de Obr		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0147010001	CAPATAZ	mano de Obri	*	hh	0.0400	25.20	1.01
0147010002	OPERARIO			hh	0.4000	21.00	8.40
		10-1-2-1					9.41
0272130073	TEE PVC - SAP CL	Materiales ASE 10 SP - 1/2"		und	1.0000	0.32	0.32
0278600008	VALVULA CORPOR			und	1.0000	5.32	5.32
		**************************************					5.64
	HERRAMIENTAS M	Equipos		%МО		0.28	0.28
0337010001							

Análisis de precios unitarios

Codigo 0273250005 Parlida 0 Codigo 0147010001 0147010002 0147010004 0239020079 0239050000	01.09.07 Descripción Recurso	Materiali VC P/CONEXION AGUA DN 32x20 (900402420114-0701025-01) Materiali VC P/CONEXION AGUA DN 48x20 (900404920052-0701025-01)	SUMINISTRO ABRAZADERA PVC DN (48x20 es desinfección de la conexión agua	Unidad und)MM Costo u Unidad und	cantidad 1.0000 nitario directo por: Cantidad 1.0000 nitario directo por: Cantidad 1.0000	und Precio S/. 11.76 und Precio S/. 11.76	11.7 11.7 11.70 Parcial S 11.7
0273250003 Partida 0 Código 0273250005 Partida 0 047010001 0147010002 0147010004 0239020079 0239050000	ABRAZADERA PA 101.09.07 Descripción Recurso: ABRAZADERA PA 101.09.08 Descripción Recurso: CAPATAZ OPERARIO	Material VC P/CONEXION AGUA DN 32x20 (900402420114-0701025-01) Material VC P/CONEXION AGUA DN 48x20 (900404920052-0701025-01)	SUMINISTRO ABRAZADERA PVC DN (48x20 es desinfección de la conexión agua	und Costo ui Unidad und Costo ui	1.0000 nitario directo por: Cantidad 1.0000	11.76 und Precio S/. 11.76	11.70 11.76 Parcial S/ 11.70
Partida 0 Codigo 0273250005 Partida 0 Codigo 0147010001 0147010002 0147010004 0239020079 0239050000	Descripción Recurso: ABRAZADERA PO 11.09.08 Descripción Recurso: CAPATAZ OPERARIO	/C P/CONEXION AGUA DN 32x20 (900402420114-0701025-01) Material /C P/CONEXION AGUA DN 48x20 (900404920052-0701025-01)	SUMINISTRO ABRAZADERA PVC DN (48x20 es desinfección de la conexión agua	Costo un Unidad und Costo un	nitario directo por: Cantidad 1.0000 nitario directo por:	und Precio S/. 11.76	Parcial S/ 11.76 11.78
Codigo 0273250005 Parlida 0 0147010001 0147010002 0147010004 0239020079 0239050000	Descripción Recurso: ABRAZADERA P\ 01.09.08 Descripción Recurso: CAPATAZ OPERARIO	Materiali VC P/CONEXION AGUA DN 48x20 (900404920052-0701025-01)	DESINFECCIÓN DE LA CONEXIÓN AGUA	Costo ui	Cantidad 1.0000 nitario directo por:	Precio S/. 11.76	11.76 Parcial S/ 11.76 11.76
0273250005 Parlida 0 Codigo 0147010001 0147010002 0147010004 0239020079 0239050000	ABRAZADERA PA 01.09.08 Descripción Recurso CAPATAZ OPERARIO	Materiali VC P/CONEXION AGUA DN 48x20 (900404920052-0701025-01)	DESINFECCIÓN DE LA CONEXIÓN AGUA	Unidad und Costo un	Cantidad 1.0000 nitario directo por:	Precio S/. 11.76	Parcial S/ 11.76 11.76
Código 0147010001 0147010002 0147010004 0239020079 0239050000	ABRAZADERA PA 01.09.08 Descripción Recurso CAPATAZ OPERARIO	Materiali VC P/CONEXION AGUA DN 48x20 (900404920052-0701025-01)	DESINFECCIÓN DE LA CONEXIÓN AGUA	und Costo u	1.0000	11.76	11.76 11.76
Partida 0 Código 0147010001 0147010002 0147010004 0239020079 0239050000	01.09.08 Descripción Recurso CAPATAZ OPERARIO	VC P/CONEXION AGUA DN 48x20 (900404920052-0701025-01)	DESINFECCIÓN DE LA CONEXIÓN AGUA	Costo u	nitario directo por:	V 12133	11.76
Partida 0 Código 0147010001 0147010002 0147010004 0239020079 0239050000	01.09.08 Descripción Recurso CAPATAZ OPERARIO	(900404920052-0701025-01)	Talas Anti-Lamini (An Ali Anaes anti-	Costo u	nitario directo por:	V 12133	11.76
Código 0147010001 0147010002 0147010004 0239020079 0239050000	Descripción Recurso CAPATAZ OPERARIO		Talas Anti-Lamini (An Ali Anaes anti-	1811-1815 - Ar	An oakerys	und	22.46
0147010002 0147010004 0239020079 0239050000	CAPATAZ OPERARIO		Obra	1811-1815 - Ar	An oakerys	und	22.46
0147010001 0147010002 0147010004 0239020079 0239050000	CAPATAZ OPERARIO		Obra	Unidad	Contided		
0147010001 0147010002 0147010004 0239020079 0239050000	OPERARIO	Mano de C	Obra		Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0147010002 0147010004 0239020079 0239050000	OPERARIO			hh	0.0400	25.20	1.01
0147010004 0239020079 0239050000				hh	0.4000	21.00	8.40
0239020079 0239050000	FEON			hh	0.8000	15.32	12.26
0239050000				5- 111 5	0.0000	10.52	21.67
0239050000		Material	es	argen.	4	. može	
	HIPOCLORITO D	E CALCIO 70%		kg	0.0050	21.19	0.11
0337010001	AGUA			m3	0.0050	6.00	0.03 0.14
0337010001		Equipo	s				
5557575557	HERRAMIENTAS	MANUALES		%MO		0.65	0.65 0 .65
Partida 0	01.09.09	(900404920053-0701025-01)	SUMINISTRO CAJA DE REGISTRO AGUA			N	÷
				Costo u	nitario directo por:	und	53.66
Cádigo	Descripción Recurso			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0221030006	CA IA DE CONCE	Material RETO P/AGUA F'C =175KG/CM2	es	pza	1.0000	16.78	16.78
0231540003		TERMOPLASTICA P/MEDIDOR AGUA SIN	VISOR V SECLIPIDAD	und	1.0000	36.88	36.88
	mattee i i i i i i i i i i i i i i i i i i	izimo zienovimesiosivom	NOON FOLGONIONE		807.17	177777 W	53.66
Partida 0	01.09.10	(900404920054-0701025-01)	INSTALACIÓN CAJA REGISTRO AGUA				
				Costo u	nitario directo por:	und	33.33
Cádigo	Descripción Recurso	Mano de C) Dbra	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0147010001	CAPATAZ			hh	0.0500	25.20	1.26
0147010002	OPERARIO			hh	0.5000	21.00	10.50
0147010004	PEON			hh	0.7500	15.32	11.49 23.25
		Material	es				23.20
0205000003	PIEDRA CHANCA		77/	m3	0.0350	38.14	1.33
0205010004	ARENA GRUESA			m3	0.0300	21.19	0.64
0221000094		LAND TIPO I (42.5KG)		bls	0.3500	21.00	7.35
0239050000	AGUA			m3	0.0100	6.00	0.06
							9.38
gin role was a		Equipo	s			1995-1994	2200
0337010001	HERRAMIENTAS	MANUALES		%MO		0.70	0.70 0.7 0

10/07/2019 12:54:29p.m. Fecha:

0277020053

VALVULA DE PLASTICO TERMOPLASTICO, CON NIPLE TELESCOPICO P/AGUA DE 1/2*

Análisis de precios unitarios

Presupuesto 0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, Subpresupuesto RED DE AGUA POTABLE 001 Partida 01.09.11 (900404921093-0701025-01) PRUEBA HIDRAULICA AGUA Costo unitario directo por: 7.34 Descripción Recurso Parcial S/. Mano de Obra 0147010001 0.0160 25.20 0.40 CAPATAZ hh 0147010002 OPERARIO hh 0.1600 21.00 3.36 0147010004 PEON 0.1600 15.32 2.45 6.21 Materiales 0.0010 0229030014 HIPOCLORITO DE SODIO kg 24.58 0.02 0.0200 6.00 0239050000 AGUA m3 0.12 0.14 Equipos 0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %МО 0.19 0348330093 BALDE DE PRUEBA HIDRAULICA C/MANOMETRO (TUBERIA) 0.1600 5.00 0.80 0.99 Partida 01.09.12 (900404920055-0701025-01) LOSA DE CONCRETO F'C=175 KG/CM2 (1.0x1.0x0.10) M3 48.78 Costo unitario directo por: und Código Descripción Recurso Unidad Precio S/. Parcial S/. Cantidad Mano de Obra 0147010001 CAPATAZ hh 0.0667 25.20 1.68 0147010002 OPERARIO hh 0.6667 21.00 14.00 0.6667 15.32 0147010004 hh 10.21 PEON 25.89 Materiales 0205000003 0.0578 38.14 2.20 PIEDRA CHANCADA DE 1/2" 0205010004 ARENA GRUESA m3 0.0567 21.19 1.20 0221000094 CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5KG) bls 0.8852 21.00 18.59 0239050000 AGUA m3 0.0194 6.00 0.12 22.11 Equipos 0337010001 %МО 0.78 HERRAMIENTAS MANUALES 0.78 0.78 Partida 01.10.01 (900401250695-0701025-01) SUMINISTRO DE MEDIDORES DE 15MM (1/2") CHORRO UNICO Costo unitario directo por: und 100.00 Código Descripción Recurso Unidad Cantidad Precio S/. Parcial S/. Materiales 0230350008 100.00 100.00 MEDIDOR DE 15MM (1/2") CHORRO UNICO INCL. SERV. VERIFICACIÓN 100.00 Padida 01.10.02 (900401250696-0701025-01) SUMINISTRO DE ACCESORIOS PARA MEDIDORES DE 15MM Costo unitario directo por: 45.54 und Código Descripción Recurso Unidad Cantidad Precio S/. Parcial S/ Materiales 0202610007 ANCLAJE PARA MICROMEDIDOR 1 1/2" AGUA 2.0000 1.75 3.50 0230460037 PEGAMENTO PARA TUBERIA PVC gln 0.0020 80.51 0.16 0230990102 2.0000 0.19 0.38 UPR (UNION PRESION ROSCA) PVC P/TUB. Ø1/2* und 0239040002 2.0000 0.50 1.00 EMPAQUETADURA DE JEBE DE 1/2" und 0272080038 0.4000 TUBERIA PVC C-10 SP DN=20MM (1/2") 0.99 m 0272960019 CODO PVC - SAP CLASE 10 SP - 1/2"X90" und 0.4000 0.25 0.10

und

2.0000

10/07/2019 12:54:29p.m. Fecha:

20.00

40.00 45.54

Análisis de precios unitarios

Presupuesto	0701025	DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA,
Subpresupuesto	001 R	ED DE AGUA POTABLE

Partida	01.10.03	(900401250697-0701025-01)	INSTALACION DE MEDIDORES DE 15	MM (1/2") - RENOVACIÓN	L		
	7	and was traded in the large of the convention	A CONTACT CONTACT OF NAME OF STREET	Costo u	nitario directo por:	und	36.36
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
		Mano de	Obra				
0147010001	CAPATAZ			hh	0.0571	25.20	1.44
0147010002	OPERARIO			hh	0.5714	21.00	12.00
0147010004	PEON			hh	0.5714	15.32	8.75
							22.19
		Materia	iles				
0205010004	ARENA GRUESA			m3	0.0011	21.19	0.02
0221000094	CEMENTO PORTLA	ND TIPO I (42.5KG)		bls	0.0124	21.00	0.26
0229040005	CINTA TEFLON			pza	0.3333	1.27	0.42
0239050000	AGUA			m3	0.0020	6.00	0.01
0239050100		ACION RETIRO MEDIDOR (100 JUEG	OS)	BLK	0.0110	15.08	0.17
0239050101		ETIRO/INSTALACIÓN/REINSTALACIÓI		BLK	0.0110	22.62	0.25
0239050102	CAPA			BLK	0.0033	15.08	0.05
							1.18
		Equip	os.				
0337010001	HERRAMIENTAS M.		••	%MO		0.44	0.44
0349120005		JP 4x2 90HP 2 TON.		hm	0.2857	43.94	12.55
	OAMONE PATIONS	7. 4AZ 30111 Z 7011.					12.99
Partida	01.11.01	(900405200052-0701025-01)	BUZON Di=1.20m x 1.50 MPP				
<u> </u>				Costo u	nitario directo por:	und	2,448.52
Código	Descripción Recurso		15. B	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
		Mano de	Obra	200 Pr		05.00	
0147010001	CAPATAZ			hh	0.8000	25.20	20.16
0147010002	OPERARIO			hh	8.0000	21.00	168.00
0147010003	OFICIAL			hh	8.0000	17.02	136.16
0147010004	PEON			hh	32.0000	15.32	490.24 814.5 6

20		Costo u	nitario directo por:	und	2,448.52
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra				
0147010001	CAPATAZ	hh	0.8000	25.20	20.16
0147010002	OPERARIO	hh	8.0000	21.00	168.00
0147010003	OFICIAL	hh	8.0000	17.02	136.16
0147010004	PEON	hh	32.0000	15.32	490.24
					814.56
	Materiales				
0202010003	CLAVOS PARA MADERA C/C 2"	kg	0.9500	3.81	3.62
0204000000	ARENA FINA	m3	0.0200	21.19	0.42
0205000003	PIEDRA CHANCADA DE 1/2"	m3	0.9089	38.14	34.67
0205010004	ARENA GRUESA	m3	0.8926	21.19	18.91
0223010002	CEMENTO PORTLAND TIPO V	bls	16.5703	26.27	435.30
0231410005	TECHO DE BUZÓN De=1.60M CON TAPA DE CONCRETO ARMADO ANTIRROBO	und	1.0000	898.50	898.50
0239050000	AGUA	m3	0.2986	6.00	1.79
					1,393.21
	Equipos				
0337010001	HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		24.44	24.44
0348010011	MEZCLADORA DE CONCRETO DE 9 -11P3	hm	8.0000	18.50	148.00
0348990001	ENCOFRADO METALICO	m2	5.6500	4.50	25.43
0349070001	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.35°	hm	8.0000	5.36	42.88
					240.75

Partida	01.12.01	(909701060182-0701025-01)	REPARACIONES VARIAS (REDES AGUA,ELECT.,TELEF., ETC.)					
4				Costo uni	tario directo por:	und	55.00	
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	
		Materia	les					
0243400034	OBRAS CONEXAS (REDES AGUA, ELECTRICIDAD, TELÉFONOS, ETC)		FONOS, ETC)	und	1.0000	55.00	55.00	
							55.00	

Partida	01.12.02	(900402413136-0701025-01)	COSTO AMBIENTAL EN OBRAS DE	AGUA POTABLE			
		2		Costo u	nitario directo por:	dia	129.34
Código	Descripción R	lecurso		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de	Obra				
0147000031	TECNICO S	ANITARIO		hh	4.0000	23.10	92.40
							92.40
		Materia	es				
0229990048	JABON DES	SINFECTANTE		und	2.0000	3.81	7.62
0230010101	CAL HIDRA	TADA DE 8 Kg		BOL	3.1250	4.24	13.25
0230740006	PASTILLAS	FUNGICIDAS Y BACTERICIDAS		und	0.2000	2.50	0.50
0278030011	VACUNAS A	AL PERSONAL OPERARIO Y OBRERO		und	0.5000	25.60	12.80
							34.17
		Equip	os .				
0337010001	HERRAMIE	NTAS MANUALES		%MO		2.77	2.77
							2.77

Código 0147010001 0147010003 0147010004 0202010002 0243010003 0244030022 0254020042 0337010001	Descripción Reco CAPATAZ OFICIAL PEON CLAVOS PARA MADERA TOR	Mano de Ol	bra	Costo ur	nitario directo por:	und	2,170.59
0147010001 0147010003 0147010004 0202010002 0243010003 0244030022 0254020042	CAPATAZ OFICIAL PEON CLAVOS PARA		bra	Unidad			
0147010003 0147010004 0202010002 0243010003 0244030022 0254020042	OFICIAL PEON CLAVOS PARA	Mano de Ol	bra	univan	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010003 0147010004 0202010002 0243010003 0244030022 0254020042	OFICIAL PEON CLAVOS PARA				4 0000	05.00	40.0
0147010004 0202010002 0243010003 0244030022 0254020042	PEON CLAVOS PARA			hh hh	1.6000 16.0000	25.20 17.02	40.3 272.3
0202010002 0243010003 0244030022 0254020042	CLAVOS PARA			nn hh	64.0000	15.32	980.4
0243010003 0244030022 0254020042				101	04.0000	13.32	1,293.1
0243010003 0244030022 0254020042		Materiale	s	525	.272700	2426	70E
0244030022 0254020042	MADERA TOR	MADERA C/C 2 1/2*		kg	1.5000	3.81	5.7
0254020042				p2	6.0000 20.0000	6.36 37.29	38.1 745.8
	TRIPLAY DE 4			pin		49.00	49.0
0337010001	PINTURA ESM	ALTE SINTETICO		gin	1.0000	49.00	838.6
0337010001		Equipos		agency in		, et a	Nanao
	HERRAMIENT.	AS MANUALES		%МО		38.79	38.79 38.79
Partida	01.01.02	(900401950102-0701025-01)	CERCO PERIMETRICO PROVISIONAL P/OBRA	4			
<u> </u>				Costo ur	nitario directo por:	m	11.49
Código	Descripción Recu	urso	no.	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
15 14 <u>2015-1201-1</u> -150		Mano de Ol	bra	125	20.22		74.5 74.6
0147010001	CAPATAZ			hh	0.0040	25.20	0.10
0147010003	OFICIAL			hh	0.0400	17.02	0.68
0147010004	PEON			hh	0.0800	15.32	1.23 2.01
		Materiale	s				
0202000007	ALAMBRE NE	GRO RECOCIDO # 16		kg	1.0000	3.81	3.81
0202010005	CLAVOS PARA	MADERA C/C 3"		kg	0.0167	16.10	0.27
0230990101	ESTERAS DE	CARRIZO 3 X 2 MTS.		und	0.3500	15.25	5.34 9.42
		Equipos					3.42
0337010001	HERRAMIENT	AS MANUALES		%МО		0.06	0.06 0.0 6
~							U.UC
Partida	01.01.03	(900302010133-0701025-01)	BAÑO PORTATIL	Costo ur	nitario directo por:	día	13.70
Código	Descripción Recu	urso		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
		Materiale	s				
0210980004	ALQUILER DE	BAÑO PORTATIL		dia	1.0000	13.70	13.70 13.70
·							Q/W
Partida	01.02.01	(909401010122-0701025-01)	CINTA Y MALLA PLASTICA SEÑALIZADORA I		JRIDAD DE OBRA nitario directo por:	m	2.33
	Danifolds Dan			Unidad	Cantidad		ne constant
Código	Descripción Recu	Mano de Ol	bra	Ollidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0147010001	CAPATAZ			hh	0.0040	25.20	0.10
0147010002	OPERARIO			hh	0.0200	21.00	0.42
0147010004	PEON			hh	0.0400	15.32	0.61
		\$100 at 100 at 1					1.13
0205000003	PIEDRA CHAN	Materiale	S	m3	0.0010	38.14	0.04
0205010003	ARENA GRUE			m3	0.0010	21.19	0.02
0221000094		RTLAND TIPO I (42.5KG)		bis	0.0020	21.00	0.04
0239500101		IZACION PELIGRO LIMITE-OBRA		m	0.5000	0.13	0.07
0243010003	MADERA TOR			p2	0.0180	6.36	0.0
0246000040		NILLO GURIDAD C/NARANJA X 50MT		m	0.5000	1.78	0.89
UE-10000040	MALLA DE SE	DOLLOND CHANTANA Y 2011		e sin .	0.000	1.70	1.11
		Equipos					
0337010001	HERRAMIENT.	AS MANUALES		%МО		0.03	0.03 0.0 3

Análisis de precios unitarios

Partida	01.02.02	(900400040010-0701025-01)	TRANQUERAS DE MADERA 1.20X1.10	M P/DESVIO TRANSITO	VEHICULAR		
					unitario directo por:	und	95.5
Código	Descripción Recu	rso	>	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
		Mano de C	Obra				
0147010001	CAPATAZ			hh	0.0800	25.20	2.0
0147010002	OPERARIO			hh	0.8000	21.00	16.8
0147010004	PEON			hh	0.8000	15.32	12.2 31.0
		1-0-745-00	12				31.0
0202010005	CLAVOS DADA	Material MADERA C/C 3*	es	kg	0.2500	16.10	4.0
0243010003	MADERA TORN			p2	4.5000	6.36	28.6
0244030022	TRIPLAY DE 45			pln	0.5000	37.29	18.6
0254020036		ALTE PARA TRAFICO		gln	0.2500	49.00	12.2
							63.5
0337010001	HERRAMIENTA	Equipo	S	%MO		0.93	0.9
	TIETU VIIII ETT	O WANTONIES		14:T117114		87779	0.9
Parlida	01.02.03	(900312010304-0701025-01)	CONO DE PVC FOSFORESCENTE P/SE				
y				Costo	unitario directo por:	und	10.60
Código	Descripción Recu	rso		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
		Material	es	957 Gs	3.2222	200 die.	.0222
0202580005	CONO DE PVC	FOSFORESCENTE (ALQUILER)		und	1.0000	10.60	10.6 10.6
Partida	01.02.04	(900319010203-0701025-01)	NAL SOBRE ZANJA PF	ROVISIONAL			
		127 177 		Costo	unitario directo por:	und	61.69
Código	Descripción Recu		±4	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	0101717	Mano de C	Obra	hh	0.0800	25.20	2.0
0147010001	CAPATAZ OPERARIO			hh	0.8000	21.00	16.8
0147010002	OFICIAL			hh	0.4000	17.02	6.8
0147010003	PEON			hh	0.8000	15.32	12.2
0141010004	FLON			8778	0.000		37.8
		Material	ps.				
0202010005	CLAVOS PARA	MADERA C/C 3*		kg	0.0250	16.10	0.4
0243010003	MADERA TORM			p2	3.5000	6.36	22.2
							22.6
		Equipo	S				
0337010001	HERRAMIENTA	AS MANUALES		%MO		1.14	1.1- 1.1-
-					***************************************	***************************************	
Partida	01.02.05	(900302010134-0701025-01)	SEÑALIZACION NOCTURNA	Costo	unitario directo por:	dia	64.59
<u> </u>					unitario uncoto por.	dia	04.00
Código	Descripción Recu	rso Mano de C)hra	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ	mano de C		hh	0.0800	25.20	2.0
0147010004	PEON			hh	0.8000	15.32	12.2
							14.2
		Material	es				
	ASERRIN DE M	MADERA		sac	0.5000	12.71	6.3
				m	22.2222	1.78	39.5
0246000040		GURIDAD C/NARANJA X 50MT					1696
0243570051 0246000040 0253000002	MALLA DE SEG PETROLEO DIE			gin	0.5000	7.92	3.9
0246000040		ESEL # 2					3.9 49.8
0246000040		ESEL#2	s .				

	01.03.01	(900302070106-0701025-01)	TRAZO Y REPLANTEOS INICIALES DEL P	ROYECTO			
				Costo u	nitario directo por:	m	1.6
Código	Descripción Recur	so		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
	2011 (a. 1002)	Mano de Obi	ra	Asia.			
0147000008	DIBUJANTE			hh	0.0021	21.83	0.0
0147000032	TOPOGRAFO			hh	0.0084	21.83	0.1
0147010001	CAPATAZ			hh hh	0.0008 0.0084	25.20 17.02	0.0 0.1
0147010003 0147010004	OFICIAL			nn hh	0.0168	15.32	0.1
0147010004	PEON				0.0100	10.32	0.6
		Materiales		4.0	.525.255	5303	45.6
0202970043		IGADO F'Y=4200 KG/CM2		kg	0.0250	3.39	0.0
0230010101	CAL HIDRATAD			BOL	0.0313	4.24	0.1
0254020042	PINTURA ESMA	ALTE SINTETICO		gln	0.0150	49.00	0.74
		Equipos					9842
0337010001	HERRAMIENTA			%мо		0.02	0.02
0337540021	NIVEL TOPOGE	AFICO CON TRIPODE		hm	0.0084	4.50	0.0
Partida	01.03.02	(900302070107-0701025-01)	TRAZO Y REPLANTEOS FINALES DEL PR	OYECTO			
				Costo u	nitario directo por:	m	1.50
Código	Descripción Recur	Mano de Obi		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0147000008	DIBUJANTE	malio de Obi		hh	0.0040	21.83	0.09
0147000032	TOPOGRAFO			hh	0.0160	21.83	0.35
0147010001	CAPATAZ			hh	0.0016	25.20	0.04
0147010004	PEON			hh	0.0320	15.32	0.49
0111010001	7 2011			- 100%		V171870	0.97
		Materiales					
0230040003	PLOTEO DE ES			und	0.0116	6.00	0.07
0230040007	PLOTEO DE PL	ANOS		m2	0.0116	0.50	0.01
		Equipos					
0337010001	HERRAMIENTA	S MANUALES		%MO		0.03	0.03
0337540021	NIVEL TOPOGR	AFICO CON TRIPODE		hm	0.0160	4.50	0.07
0399010002	ESTACION TOT	AL		hm	0.0160	22.00	0.35 0.4 5
Parlida	01.03.03	(900302010136-0701025-01)	TRASLADO MAQ/EQUIP. MATERILAES Y	HERRAMIENTAS A O	BRA		
<u></u>				Costo u	nitario directo por:	vje	750.00
	Descripción Recur			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
Código	TRASLADO MA	Materiales Q./EQUIP., MAT. Y HERRAMIENTAS A OBRA		GLB	1.0000	750.00	750.00
Código 0271300003							750.00
	01.04.01.01	(900302070108-0701025-01)	TRAZO Y REPLANTEO DE RASANTE	Costo u	nitaria disasta nas		0.60
0271300003 Partida			TRAZO Y REPLANTEO DE RASANTE		nitario directo por:	m2	0.63
0271300003 Partida Código	Descripción Recur			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
0271300003 Partida Código 0147010001	Descripción Recur	50		Unidad	Cantidad 0.0013	Precio S/. 25.20	Parcial S/
0271300003 Partida Código 0147010001 0147010002	Descripción Recur CAPATAZ OPERARIO	50		Unidad hh hh	Cantidad 0.0013 0.0067	Precio S/. 25.20 21.00	Parcial S/ 0.03 0.14
0271300003 Partida	Descripción Recur	50		Unidad	Cantidad 0.0013	Precio S/. 25.20	Parcial S/ 0.03 0.14 0.20
0271300003 Partida Codigo 0147010001 0147010002 0147010004	Descripción Recur CAPATAZ OPERARIO PEON	so Mano de Obi Materiales	ra	Unidad hh hh hh	Cantidad 0.0013 0.0067 0.0133	Precio S/. 25.20 21.00 15.32	Parcial S/ 0.03 0.14 0.20 0.33
0271300003 Partida Código 0147010001 0147010002 0147010004	Descripción Recur CAPATAZ OPERARIO PEON YESO DE CONS	Mano de Obi Mano de Obi Materiales	ra	Unidad hh hh hh hh	Cantidad 0.0013 0.0067 0.0133	Precio S/. 25.20 21.00 15.32	Parcial S/ 0.03 0.14 0.20 0.31
0271300003 Partida Código 0147010001 0147010002 0147010004	Descripción Recur CAPATAZ OPERARIO PEON	Mano de Obi Mano de Obi Materiales	ra	Unidad hh hh hh	Cantidad 0.0013 0.0067 0.0133	Precio S/. 25.20 21.00 15.32	Parcial S/ 0.03 0.14 0.20 0.33
0271300003 Partida Codigo 0147010001 0147010002 0147010004 0230020099 0243510063	Descripción Recur CAPATAZ OPERARIO PEON YESO DE CONS ESTACAS DE M	Mano de Obi Materiales STRUCCION 8 KG IADERA Equipos	ra	Unidad hh hh hh	Cantidad 0.0013 0.0067 0.0133	Precio S/. 25.20 21.00 15.32 4.36 4.00	Parcial S/ 0.03 0.14 0.20 0.31 0.00 0.00
0271300003 Partida Codigo 0147010001 0147010002 0147010004 0230020099 0243510063 0337010001	Descripción Recur CAPATAZ OPERARIO PEON YESO DE CONS ESTACAS DE M HERRAMIENTA	Mano de Obi Materiales STRUCCION 8 KG ADERA Equipos S MANUALES	ra	Unided hh hh hh hD	Centidad 0.0013 0.0067 0.0133 0.0113 0.0050	Precio S/. 25.20 21.00 15.32 4.36 4.00	Parcial S/ 0.03 0.14 0.20 0.37 0.00 0.00
0271300003 Partida Codigo 0147010001 0147010002 0147010004 0230020099 0243510063	Descripción Recur CAPATAZ OPERARIO PEON YESO DE CONS ESTACAS DE M HERRAMIENTA	Mano de Obi Materiales STRUCCION 8 KG IADERA Equipos S MANUALES LAFICO CON TRIPODE	ra	Unidad hh hh hh	Cantidad 0.0013 0.0067 0.0133	Precio S/. 25.20 21.00 15.32 4.36 4.00	Parcial S/ 0.03 0.14 0.20 0.31 0.00 0.00

Costo unitario directo por: Codigo Descripción Recurso Unidad Cardidad	m3 Precio S/. 25 20 17 02 15 32 0.05 253.41 m3 Precio S/. 25 20 17 02 15 32	0.0 1.2 1.7 0.0 8.4 8.4 15.0
Codigo Descripción Recurso Mano de Obra Mano de Obra Mano de Obra Mano de Obra	Precio SJ. 25.20 17.02 15.32 0.05 253.41 m3 Precio SJ. 25.20 17.02	Parcial S 0.4 0.0 1.2 1.7 0.0 8.4 15.0 Parcial S
Namo de Obra Namo	25.20 17.02 15.32 0.05 253.41 m3 Precio S/.	0.4 0.0 1.2 1.7 0.0 8.4 8.4 15.0
D147010001	17.02 15.32 0.05 253.41 m3 Precio S/. 25.20 17.02	Parcial S
PEON	15.32 0.05 253.41 m3 Precio S/. 25.20 17.02	1.2 1.7 0.0 8.4 8.4 15.0
Equipos Sandon HERRAMIENTAS MANUALES Sandon Mano de Obra Sandon Sandon Mano de Obra Man	0.05 253.41 m3 Precio S/. 25.20 17.02	1.7 0.0 8.4 8.4 15.0 Parcial S
0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %MO hm 0.0333 Particle 01.04.01.03 (900303040108-0701025-01) RELLENO CON MATERIAL PROPIO C/EQUIPO Costo unitario directo por: Código Descripción Recurso Unidad Cantidad 0147010001 CAPATAZ hh 0.0016 0147010003 OFICIAL hh 0.0160 0147010004 PEON hh 0.0640 Equipos 0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %MO 0348040039 CAMION VOLQUETE 10 M3. hm 0.0160 0348040039 CAMION CISTERNA 4x2 (AGUA) 122 HP 2,000 GAL.+ MOTOBOMBA DE 4* hm 0.0160 0348040039 CADION CISTERNA 1x2 (AGUA) 127 HP 10-12T hm 0.0160 0348040039 CADION CISTERNA 1x2 (AGUA) 127 HP 10-12T hm 0.0160 0348040039 CARGADOR SILLANTAS 125 HP 2.5 YD3. hm 0.0160	m3 Precio S/. 25.20 17.02	0.0 8.4 8.4 15.0 Parcial S
0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %MO hm 0.0333 Particle 01.04.01.03 (900303040108-0701025-01) RELLENO CON MATERIAL PROPIO C/EQUIPO Costo unitario directo por: Código Descripción Recurso Unidad Cantidad 0147010001 CAPATAZ hh 0.0016 0147010003 OFICIAL hh 0.0160 0147010004 PEON hh 0.0640 Equipos 0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %MO 0348040039 CAMION VOLQUETE 10 M3. hm 0.0160 0348040039 CAMION CISTERNA 4x2 (AGUA) 122 HP 2,000 GAL.+ MOTOBOMBA DE 4* hm 0.0160 0348040039 CADION CISTERNA 1x2 (AGUA) 127 HP 10-12T hm 0.0160 0348040039 CADION CISTERNA 1x2 (AGUA) 127 HP 10-12T hm 0.0160 0348040039 CARGADOR SILLANTAS 125 HP 2.5 YD3. hm 0.0160	m3 Precio S/. 25.20 17.02	8.4 8.4 15.09 Parcial S
Partida	m3 Precio S/. 25.20 17.02	8.4 8.4 15.09 Parcial S
Partida	m3 Precio S/. 25.20 17.02	15.09 Parcial S
Costo unitario directo por: Codigo Descripción Recurso Unidad Cardidad	Precio S/. 25.20 17.02	Parcial S
Código Descripción Recurso Mano de Obra Unidad Cantidad 0147010001 CAPATAZ hh 0.0016 0147010003 OFICIAL hh 0.0160 0147010004 PEON hh 0.0640 Equipos S337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %MO 0348040038 CAMION VOLQUETE 10 M3. hm 0.0184 0348040039 CAMION CISTERNA 4x2 (AGUA) 122 HP 2,000 GAL.+ MOTOBOMBA DE 4* hm 0.0160 0349030007 RODILLO LISO VIBR AUTOP 101-135HP 10-12T hm 0.0160 0349040009 CARGADOR SILLANTAS 125 HP 2.5 YD3. hm 0.0160	Precio S/. 25.20 17.02	15.09 Parcial S 0.0
Mano de Obra Mano de Obra Mano de Obra Mano de Obra Mn 0.0016 0.0016 0.017010003 OFICIAL Mn 0.0160 0.017010004 PEON Mn 0.0560 0.0560 Mn	25.20 17.02	
0147010001 CAPATAZ hh 0.0016 0147010003 OFICIAL hh 0.0160 Equipos Equipos 337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %MO 0348040038 CAMION VOLQUETE 10 M3. hm 0.0184 0348040039 CAMION CISTERNA 4x2 (AGUA) 122 HP 2,000 GAL.+ MOTOBOMBA DE 4* hm 0.0160 0348040039 RODILLO LISO VIBR AUTOP 101-135HP 10-12T hm 0.0160 0348040009 CARGADOR SILLANTAS 125 HP 2.5 YD3. hm 0.0160	17.02	0.0
0147010003 OFICIAL hh 0.0160 0147010004 PEON hh 0.0640 *** **CRUIPOS** 0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES 0348040038 CAMION VOLQUETE 10 M3. 0348040039 CAMION CISTERNA 4x2 (AGUA) 122 HP 2,000 GAL.+ MOTOBOMBA DE 4* hm 0.0164 0348040039 RODILLO LISO VIBR AUTOP (01-135HP) 0-12T hm 0.0160 0349040009 CARGADOR SILANTAS 125 HP 2.5 YD3. hm 0.0160	17.02	0.0
D147010004 PEON hh 0.0640		1.00 m
Equipos 0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %MO 0348040038 CAMION VOLQUETE 10 M3. hm 0.0184 0348040039 CAMION CISTERNA 4x2 (AGUA) 122 HP 2,000 GAL.+ MOTOBOMBA DE 4* hm 0.0160 0349030007 RODILLO LISO VIBR AUTOP 101-135HP 10-12T hm 0.0160 0349040009 CARGADOR SILLANTAS 125 HP 2.5 YD3. hm 0.0160	15.32	0.2
0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %MO 0348040038 CAMION VOLQUETE 10 M3. hm 0.0184 0348040039 CAMION CISTERNA 4x2 (AGUA) 122 HP 2,000 GAL.+ MOTOBOMBA DE 4* hm 0.0160 0348040039 RODILLO LISO VIBR AUTOP 101-135HP 10-12T hm 0.0160 0349040099 CARGADOR SILLANTAS 125 HP 2.5 YD3. hm 0.0160		0.9 1.2
0348040038 CAMION VOLQUETE 10 M3. hm 0.0184 0348040039 CAMION CISTERNA 4x2 (AGUA) 122 HP 2,000 GAL.+ MOTOBOMBA DE 4* hm 0.0160 0349030007 RODILLO LISO VIBR AUTOP 101-135HP 10-12T hm 0.0160 0349040009 CARGADOR SILLANTAS 125 HP 2.5 YD3. hm 0.0160		
0348040039 CAMION CISTERNA 4x2 (AGUA) 122 HP 2,000 GAL+ MOTOBOMBA DE 4° hm 0.0160 0349030007 RODILLO LISO VIBR AUTOP 101-135HP 10-12T hm 0.0160 0349040009 CARGADOR SILLANTAS 125 HP 2.5 YD3. hm 0.0160	0.04	0.0
0349030007 RODILLO LISO VIBR AUTOP 101-135HP 10-12T hm 0.0160 0349040009 CARGADOR SILLANTAS 125 HP 2.5 YD3. hm 0.0160	221.96	4.0
0349040009 CARGADOR SILIANTAS 125 HP 2.5 YD3. hm 0.0160	142.01	2.2
	153.65 151.05	2.4
0349090000 MOTONIVELADORA DE 125 HP hm 0.0160	157.93	2.4 2.5
MO ONIVERSIONALE IZO (IP	107.30	13.8
Partida 01.04.01.04 (900303020319-0701025-01) ELIMINACION MATERIAL EXEDENTE C/EQUIPO HASTA 5KM		
Costo unitario directo por:	m3	17.3
Còdigo Descripción Recurso Unidad Cantidad	Precio S/.	Parcial S
Mano de Obra 0147010004 PEON hh 0.0381	45.00	0.5
0.0381 PEON	15.32	0.5 0. 5
Equipos	70° E257	
0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES	0.02 199.69	0.0 15.2
	160.05	1.5
0349040092 RETROEXCAVADORA SOBRE LLANTAS 80-110HP 0.50-1.3YD3 hm 0.0095	100.03	16.7
Parida 01.04.02.01 (900303020343-0701025-01) EXCAVACION C/MAQUINA T. NATURAL HASTA 1.00MPP		
Costo unitario directo por:	m	10.1
Código Descripción Recurso Unidad Cantidad Mano de Obra	Precio S/.	Parcial S
0147010001 CAPATAZ hh 0.0057	25.20	0.1
0147010004 PEON hh 0.0571	15.32	0.8
united to the second of the s		1.0
Equipos 0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %MO	0.03	0.0
0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %MO 0349040092 RETROEXCAVADORA SOBRE LLANTAS 80-110HP 0.50-1.3YD3 hm 0.0571	160.05	9.1
THE TRANSPORTATION OF CONTROL OF THE PROPERTY		9.1

Análisis de precios unitarios

Presupuest Subpresupu		DISENO, AMPLIACION Y MEJORA RED DE ALCANTARILLADO	MIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y AL	CANTARILLADO DEL AA I	nn EL MIKAUUK II, LI	A COPEKANZA
Partida	01.04.02.02	(900303020347-0701025-01)	EXCAVACION C/MAQUINA T. NATURAL HASTA 1.20M	PP :		
		* Same Constitution Constitution		Costo unitario directo por:	m	11.9
Código	Descripción Recurs		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ	Mano de Ob	ra hh	0.0067	25.20	0.1
0147010001	PEON		hh	0.0667	15.32	1.0
	LOIT					1.1
		Equipos	. Santana		haranti .	5552
0337010001 0349040092	HERRAMIENTAS		%MO 33 hm	0.0667	0.04 160.05	0.0 10.6
0349040092	RETROEXCAVA	DORA SOBRE LLANTAS 80-110HP 0.50-1.3YI	J3	0.000	100.00	10.7
Partida	01.04.02.03	(900303020335-0701025-01)	EXCAVACION C/MAQUINA T. NATURAL HASTA 1.50M	PP		
				Costo unitario directo por:	m	12.63
Código	Descripción Recurs	0	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
		Mano de Ob				
0147010001	CAPATAZ		hh	0.0071	25.20	0.1
0147010004	PEON		hh	0.0708	15.32	1.0 1.2
		Equipos				
0337010001	HERRAMIENTAS	MANUALES	%мо		0.04	0.0
0349040092	RETROEXCAVA	DORA SOBRE LLANTAS 80-110HP 0.50-1.3YI)3 hm	0.0708	160.05	11.3 11.3
Partida	01.04.02.04	(900303020337-0701025-01)	EXCAVACION C/MAQUINA T. NATURAL HASTA 2.00M	PP		
	11 49 25 42 1948		and the second s	Costo unitario directo por:	m	12.9
Código	Descripción Recurs		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0447040004		Mano de Ob		0.0073	25.20	0.1
0147010001 0147010004	CAPATAZ PEON		hh hh	0.0727	15.32	1.1
0147010004	PLON					1.2
		Equipos				
0337010001	HERRAMIENTAS		%мо	**************************************	0.04	0.0
0349040092	RETROEXCAVAI	DORA SOBRE LLANTAS 80-110HP 0.50-1.3YI)3 hm	0.0727	160.05	11.6 11.6
Partida	01.04.02.05	(900303020348-0701025-01)	EXCAVACION C/MAQUINA T. NATURAL HASTA 2.20M	PP		
		14 1 1 4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	~(Costo unitario directo por:	m	14.2
Código	Descripción Recurs		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ	Mano de Ob	ra hh	0.0080	25.20	0.2
0147010004	PEON		hh	0.0800	15.32	1.2
						1.4
		Equipos	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·			
0337010001 0349040092	HERRAMIENTAS		%MO 33 hm	0.0800	0.04 160.05	0.0 12.8
0349040092	RETROEXCAVAI	DORA SOBRE LLANTAS 80-110HP 0.50-1.3YI	33	0.0000	100.03	12.8
Partida	01.04.02.06	(900303020349-0701025-01)	EXCAVACION C/MAQUINA T. NATURAL HASTA 3.80M	PP		
<u> </u>				Costo unitario directo por:	m	20.39
Código	Descripción Recurs	o Mano de Ob	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ		hh	0.0114	25.20	0.2
0147010004	PEON		hh	0.1143	15.32	1.7
		n <u>u</u> nder e				2.0
0337010001	HERRAMIENTAS	Equipos S MANUALES	%мо		0.06	0.0
0349040092		S MANUALES DORA SOBRE LLANTAS 80-110HP 0.50-1.3YI		0.1143	160.05	18.2
			57 ST\$		100000000	18.3

Dortida	01.04.02.07	(900303020350-0701025-01)	EXCAVACION C/MAQUINA T. NATI	IDAI HARTA A COMDO			
Partida	U1.U4.U2.U7	(900303020350-0701025-01)	EXCAVACION C/MAQUINA I. NATI		nitario directo por:	m	23.78
Código	Descripción Recurs	50		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
	We wrotile 1	Mano de C	Obra	644s	0.0400	05.00	
0147010001 0147010004	CAPATAZ PEON			hh hh	0.0133 0.1333	25.20 15.32	0.34 2.04
0141010004	FEON				0.1000	10.02	2.38
		Equipo	s				
0337010001	HERRAMIENTA		40 1005	%MO	0.1333	0.07 160.05	0.07 21.33
0349040092	RETROEXCAVA	DORA SOBRE LLANTAS 80-110HP 0.50-1.3	YD3	hm	0.1333	160.05	21.40
Partida	01.04.02.08	(900303020320-0701025-01)	REFINE Y NIVELACION DE TUBOS	EN ORPA			
	01.04.02.00	(300303020320-0707023-07)	NET THE THIS EAGLON DE 18880		nitario directo por:	m	1.61
Código	Descripción Recurs			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0147010001	CAPATAZ	Mano de C	Obra	hh	0.0027	25.20	0.07
0147010001	OPERARIO			hh	0.0267	21.00	0.56
0147010004	PEON			hh	0.0533	15.32	0.82
							1.45
	\$10,000,000,000	Equipo	8	****		201	
0337010001	HERRAMIENTA	S MANUALES AFICO CON TRIPODE		%MO hm	0.0267	0.04 4.50	0.04 0.12
0007040021	NIVEL TOPOGN	AFICO CON TRIFODE			0.02.01	4.00	0.16
Partida	01.04.02.09	(900303020351-0701025-01)	RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIPO	T. NATURAL HASTA 1.00M	PP .		<u></u>
		# 1 · · · · · · · · · · · · · · · · · ·			nitario directo por:	m	24.14
Código	Descripción Recurs			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0147010001	CAPATAZ	Mano de C	Obra	hh	0.0101	25.20	0.25
0147010001	OPERARIO			hh	0.1015	21.00	2.13
0147010004	PEON			hh	0.5075	15.32	7.77
							10.15
0239050000	40114	Material	es	m3	0.0670	6.00	0.40
0239030000	AGUA			1110	0.0070	0.00	0.40
		Equipo	S				
0337010001	HERRAMIENTA			%МО		0.20	0.20
0349030004	COMPACTADO	R VIBR. TIPO PLANCHA 7 HP		hm	0.1015	30.79	3.13 3.33
		Subcontra	atos				5.55
0401010003	MATERIAL DE F	PRÉSTAMO SELECTO "ARENA GRUESA" (F		m3	0.0700	39.58	2.77
0401010004	MATERIAL PRO	PIO ZARANDEADO "TIPO SELECTO" (PRO	VISIÓN Y COLOCACIÓN)	m3	0.3450	21.70	7.49
							10.26
Partida	01.04.02.10	(900303020327-0701025-01)	RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIPO	T. NATURAL HASTA 1.20M	PP	· · · · ·	
				Costo ur	nitario directo por:	m	26.85
Código	Descripción Recurs	so Mano de C	Obra	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
0147010001	CAPATAZ			hh	0.0122	25.20	0.31
0147010002	OPERARIO			hh	0.1218	21.00	2.56
	PEON			hh	0.6090	15.32	9.33
0147010004		Material					12.20
0147010004		material	es	m3	0.0670	6.00	0.40
	AGUA						0.40
	AGUA						
0239050000		Equipo	s				
0239050000 0337010001	HERRAMIENTA	S MANUALES	S	%мо	0.1010	0.24	0.24
0239050000 0337010001	HERRAMIENTA		s	%MO hm	0.1218	0.24 30.79	3.75
0239050000 0337010001	HERRAMIENTA	S MANUALES R VIBR. TIPO PLANCHA 7 HP			0.1218		
0147010004 0239050000 0337010001 0349030004 0401010003	HERRAMIENTA COMPACTADOI	S MANUALES	atos		0.1218 0.0700		3.75

0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, Presupuesto

Análisis de precios unitarios

Partida	01.04.02.11	(900303020330-0701025-01) RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIP	O T. NATURAL HASTA 1.50	MPP		
			Costo u	nitario directo por:	m	29.43
Código	Descripción Recur	50	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S.
		Mano de Obra				
0147010001	CAPATAZ		hh	0.0142	25.20	0.3
0147010002	OPERARIO		hh	0.1421	21.00	2.9
0147010004	PEON		hh	0.7105	15.32	10.8 14.2
		Materiales				14.2
0239050000	AGUA	materiales	m3	0.0490	6.00	0.2
						0.2
		Equipos				
0337010001	HERRAMIENTA	S MANUALES	%MO		0.28	0.2
0349030004	COMPACTADO	R VIBR. TIPO PLANCHA 7 HP	hm	0.1421	30.79	4.3
						4.6
		Subcontratos	20.424	50/01.00P	2000 09A	3200
0401010003		PRESTAMO SELECTO "ARENA GRUESA" (PROVISIÓN Y COLOCACIÓN)	m3	0.0700	39.58	2.7
0401010004	MATERIAL PRO	PIO ZARANDEADO "TIPO SELECTO" (PROVISIÓN Y COLOCACIÓN)	m3	0.3450	21.70	7.49 10.20
Partida	01.04.02.12	(900303020332-0701025-01) RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIP	O T. NATURAL HASTA 2.00	MPP		
<u></u>	- 6 11 10 10 10 10 10	,		initario directo por:	m	29.54
Código	Descripción Recur	so	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
		Mano de Obra				
0147010001	CAPATAZ		hh	0.0142	25.20	0.3
0147010002	OPERARIO		hh	0.1421	21.00	2.9
0147010004	PEON		hh	0.7105	15.32	10.8
						14.2
	ALCONOMIC TO A STATE OF THE PARTY OF THE PAR	Materiales	6 <u>4</u> 8	0.0070	6.00	0.41
0239050000	AGUA		m3	0.0670	6.00	0.4
		Equipos				0.4
0337010001	HERRAMIENTA		%МО		0.28	0.2
0349030004		R VIBR. TIPO PLANCHA 7 HP	hm	0.1421	30.79	4.3
						4.6
		Subcontratos				
0401010003	MATERIAL DE F	PRÉSTAMO SELECTO "ARENA GRUESA" (PROVISIÓN Y COLOCACIÓN)	m3	0.0700	39.58	2.7
0401010004	MATERIAL PRO	PIO ZARANDEADO "TIPO SELECTO" (PROVISIÓN Y COLOCACIÓN)	m3	0.3450	21.70	7.4
						10.2
Partida	01.04.02.13	(900303020354-0701025-01) RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIP	O T. NATURAL HASTA 2.20	MPP		
,			Costo u	initario directo por:	m	34.95
Código	Descripción Recur		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ	Mano de Obra	hh	0.0183	25.20	0.4
0147010001	OPERARIO		hh	0.1827	21.00	3.8
0147010002	PEON		hh	0.9135	15.32	13.9
2010-0-220-0		26				18.2
	AGUA	Materiales	m3	0.0670	6.00	0.4
0239050000						0.4
0239050000						
		Equipos	galico ac		02020	and the
0337010001	HERRAMIENTA	S MANUALES	%мо	6 - 202	0.37	177
0337010001			%MO hm	0.1827	0.37 30.79	0.3 5.6
0337010001		S MANUALES R VIBR. TIPO PLANCHA 7 HP		0.1827	4.00000000	177
0337010001 0349030004	COMPACTADO	S MANUALES R VIBR. TIPO PLANCHA 7 HP Subcontratos	hm		30.79	5.6 6.0
0239050000 0337010001 0349030004 0401010003 0401010004	COMPACTADO	S MANUALES R VIBR. TIPO PLANCHA 7 HP		0.1827 0.0700 0.3450	4.00000000	5.6

s10 UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO

Análisis de precios unitarios

Presupuesto 0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, Subpresupuesto 002 RED DE ALCANTARILLADO

Partida	01.04.02.14	(900303020355-0701025-01)	RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIPO	T. NATURAL HASTA 3.80N	PP		
				Costo ui	nitario directo por:	m	26.8
Código	Descripción Rec	ozruco		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
		Mano de	Obra				
0147010001	CAPATAZ			hh	0.0122	25.20	0.3
0147010002	OPERARIO			hh	0.1218	21.00	2.5
0147010004	PEON			hh	0.6092	15.32	9.3 12.2
		Materia	ales				
0239050000	AGUA	Materia		m3	0.0670	6.00	0.4
							0.4
		Equipo	os	#2000 L. W		35550	20.0
0337010001		TAS MANUALES		%MO		0.24	0.2
0349030004	COMPACTAD	OR VIBR. TIPO PLANCHA 7 HP		hm	0.1218	30.79	3.7 3.9
		Subcontr	ratne				3.3
0401010003	MATERIAL DE	E PRÉSTAMO SELECTO "ARENA GRUESA" (m3	0.0700	39.58	2.7
0401010004		ROPIO ZARANDEADO "TIPO SELECTO" (PRO		m3	0.3450	21.70	7.4
		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·					10.2
Partida	01.04.02.15	(900303020356-0701025-01)	RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIPO) T. NATURAL HASTA 4.60N	PP		
				Costo u	nitario directo por:	m	29.54
Código	Descripción Rec	curso		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
2.12.1156		Mano de	Obra				1.1
0147010001	CAPATAZ			hh	0.0142	25.20	0.3
0147010002	OPERARIO			hh	0.1421	21.00	2.9
0147010004	PEON			hh	0.7105	15.32	10.8 14.2
		Materia	ilae				17.2
0239050000	AGUA	Materia	1105	m3	0.0670	6.00	0.4
							0.4
		Equipo	os				
0337010001	HERRAMIENT	TAS MANUALES		%MO		0.28	0.2
0349030004	COMPACTAD	OR VIBR. TIPO PLANCHA 7 HP		hm	0.1421	30.79	4.3
		agang extra					4.6
		Subcontr			0.0700	00.50	
0401010003		E PRÉSTAMO SELECTO "ARENA GRUESA" (m3	0.0700	39.58	2.7
0401010004	MATERIAL PR	ROPIO ZARANDEADO "TIPO SELECTO" (PRO	DVISION Y COLOCACION)	m3	0.3450	21.70	7.4 10.2
Partida	01.04.02.16	(900303020339-0701025-01)	ENTIBADO Y DESENTIBADO DE ZA	.NIA			
i arioa	01.04.02.10	(300303020333-0101023-01)	ENTIDADO I DESERTIDADO DE 25		nitario directo por:	m2	68.78
2000	ALTERNATION OF A COM-	ant treas			Mark to Country	5-20-20-20-20-20-20-20-20-20-20-20-20-20-	
Código	Descripción Rec	ourso Mano de	Ohra	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ	mano de	Obia	hh	0.0229	25.20	0.5
0147010001	OPERARIO			hh	0.4571	21.00	9.6
0147010002	PEON			hh	0.9143	15.32	14.0
0141010004	T LOI				0.01.0	10.02	24.1
		Materia	iles				
0201000014	GRILLETE DE	ACERO DE 1/2"		und	0.0089	4.24	0.0
0202010007	CLAVOS PAR	A MADERA C/C 4"		ka	0.0220	3.81	0.0
0202040010	ALAMBRE NE			kg	0.2607	3.81	0.9
0205000004	PIEDRA CHAI	NCADA DE 3/4"		m3	0.0350	38.14	1.3
0210000014		ACERO SIN TRABA DE SEGURIDAD		und	0.0010	48.68	0.0
0230020016	CABLE DE AC			m	0.0222	7.63	0.1
0243010003	MADERA TOP	RNILLO		p2	3.6015	6.36	22.9 25.5
		F					25.5
0337010001	HEDDAMIENT	Equipo FAS MANUALES	us .	%мо		0.73	0.7
0349040092		VADORA SOBRE LLANTAS 80-110HP 0.50-1.	3YD3	hm	0.1143	160.05	18.2
	IL INOLAGA						19.0

Fecha: 10/07/2019 01:09:48p.m.

DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, Presupuesto 0701025 Subpresupuesto 002 RED DE ALCANTARILLADO Partida 01.04.02.17 (900303020319-0701025-01) ELIMINACION MATERIAL EXEDENTE C/EQUIPO HASTA 5KM Costo unitario directo por: Código Descripción Recurso Unidad Precio S/. Parcial S/. Mano de Obra 0147010004 PEON 0.0381 15.32 0.58 Equipos 0.02 0.02 %МО 0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES 0348040025 0.0762 199.69 15.22 CAMION VOLQUETE 4x2 210-280 HP 8 M3. hm 0349040092 RETROEXCAVADORA SOBRE LLANTAS 80-110HP 0.50-1.3YD3 hm 0.0095 160.05 1.52 16.76 Partida 01.05.01 (900405000009-0701025-01) SUMINISTRO TUBO PVC SN4 UF DN 200 MM (8") Costo unitario directo por: 7.31 Código Descripción Recurso Unidad Cantidad Precio S/. Parcial S/. Materiales 0230510110 ANILLO DE CAUCHO 200mm U/F und 1.0300 3.56 3.67 0274010099 TUBO PVC SN4 UF DN 200 MM m 0.1667 21.85 3.64 7.31 Partida 01.06.01 (900325030209-0701025-01) INSTALACION DE TUBO PVC UF DN 200MM Costo unitario directo por: m 5.88 Código Descripción Recurso Unidad Cantidad Precio S/. Parcial S/. Mano de Obra 0147010001 CAPATAZ hh 0.0100 25.20 0.25 0.1000 0147010002 21.00 2.10 OPERARIO hh 0147010004 0.2000 15.32 PEON 5.41 Materiales 0.0008 LUBRICANTE PARA TUBERIA PVC UF FLEXIBLE 0.02 0201800004 gln 23.73 0.02 Equipos 0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %МО 0.16 0.16 0.16 Subcontratos 1.0000 0401010005 PUESTA A PIE DE ZANJA DE TUBERÍA PVC DN 200 MM 0.29 Partida (900325040405-0701025-01) 01.06.02 EMPALME A BUZON Y/O RED EXISTENTE Costo unitario directo por: und 122.04 Descripción Recurso Unidad Parcial S/. Mano de Obra 25.20 hh 0147010001 CAPATAZ 0147010002 OPERARIO 1.3333 21.00 28.00 0147010004 PEON hh 1.3333 15.32 20.43 51.79 **Materiales** 0205000003 PIEDRA CHANCADA DE 1/2* 0.1200 38.14 4.58 0205010004 ARENA GRUESA m3 0.1200 21.19 2.54 0223010002 CEMENTO PORTI AND TIPO V bls 1,6000 26.27 42.03 BOL 13.25 0230010101 CAL HIDRATADA DE 8 Kg 3.1250 4.24 0239050000 1.0500 6.00 6.30 68.70 Equipos 0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %мо 1.55 1.55

> 10/07/2019 01:09:48p.m. Fecha:

Análisis de precios unitarios

Partida	01.06.03	(900325040413-0701025-01)	PRUEBA HIDRAULICA DE TUBO PVC DN 200MM (8")			
				unitario directo por:	m	4.2
Código	Descripción Recurs	50	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
		Mano de O			And the state of t	
0147010001	CAPATAZ		hh	0.0044	25.20	0.1
0147010002	OPERARIO		hh	0.0444	21.00	0.9
0147010003	OFICIAL		hh 	0.0444	17.02	0.7
0147010004	PEON		hh	0.0444	15.32	0.6 2.4
		Materiale	s			
0221000094	CEMENTO POR	TLAND TIPO I (42.5KG)	bls	0.0033	21.00	0.0
0230020099	YESO DE CONS	STRUCCION 8 KG	BOL	0.2841	4.36	1.2
0239050000	AGUA		m3	0.0690	6.00	0.4 1.7
		Equipos	í			
0337010001	HERRAMIENTA		%MO		0.07	0.0
						0.0
Partida	01.07.01	(900303020340-0701025-01)	EXCAVACION DE ZANJA T.NORMAL CONEX. DESAGUE			
<u> </u>		Taris Mira sawa Mirasin	Costo	unitario directo por:	m	22.24
Código	Descripción Recurs		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ	Mano de O	bra hh	0.0229	25.20	0.5
0147010001	PEON		hh	1.3714	15.32	21.0
0147010004	FEON			1.07 14	10.02	21.5
		Equipos				
0337010001	HERRAMIENTA	S MANUALES	%MO		0.65	0.6
						0.6
Partida	01.07.02	(900303020341-0701025-01)	REFINE Y NIVELACION DE ZANJA CONEXION			en -
			Costo	unitario directo por:	m	2.73
Código	Descripción Recurs		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ	Mano de O	ora hh	0.0080	25.20	0.2
0147010001	PEON		hh	0.1600	15.32	2.4
0147010004	LON					2.6
		Equipos	. rs			
0337010001	HERRAMIENTA		%MO		0.08	0.0
						0.0
Partida	01.07.03	(900325040412-0701025-01)	SUMINISTRO DE TUBO PVC SN4 UF DN 160MM (6")			
		(**************************************		unitario directo por:	m	16.61
Cádigo	Descripción Recurs	50	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
		Materiale	s			
0230510111	ANILLO DE CAU	ICHO 160mm U/F	und	0.1667	2.97	0.5
0274010100	TUBO PVC LISC	S20 UF DN 160 MM (6")	m	1.0300	15.64	16.1 16.6
<u> </u>						2.47
Partida	01.07.04	(900325040414-0701025-01)	INSTALACION DE TUBO PVC SN4 UF DN 160MM (6")	All the Bright of Market State of the	4	, jii
<u> </u>			Costo	unitario directo por:	m	1.30
Código	Descripción Recurs	so Mano de O	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
0147010001	CAPATAZ	mano de O	hh	0.0032	25.20	0.0
0147010002	OPERARIO		hh	0.0320	21.00	0.6
0147010004	PEON		hh	0.0320	15.32	0.4
		2000.00				1.2
0201800004	LUBRICANTE PA	Materiale ARA TUBERIA PVC UF FLEXIBLE	s qin	0.0007	23.73	0.0
		ak indha e en i an anak an TTAT 55. Ilahara				0.0
0337010001	HERRAMIENTA	Equipos	; %МО		0.04	0.0

10/07/2019 01:09:48p.m. Fecha:

Análisis de precios unitarios

DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, Presupuesto 0701025 Subpresupuesto RED DE ALCANTARILLADO 002 (900325040416-0701025-01) EMPALME A COLECTOR PVC DN 200MM (8") Costo unitario directo por: und 94.76 Descripción Recurso Código Unidad Cantidad Precio S/ Parcial S/. Mano de Obra 0147010001 CAPATAZ 0.0800 25.20 2.02 0147010002 OPERARIO hh 0.8000 21.00 16.80 0147010003 OFICIAL hh 0.8000 17.02 13.62 32.44 Materiales 0202040009 1.0404 ALAMBRE NEGRO N°16 3.81 0230010101 CAL HIDRATADA DE 8 Kg BOL 0.8450 4.24 3.58 gln und 0230460037 PEGAMENTO PARA TUBERIA PVC 0.0530 80.51 4.27 1.0000 2.97 2.97 0230510111 ANILLO DE CAUCHO 160mm U/F 1.0000 28.95 28.95 0239640005 SILLA TEE PVC 200MM X 160MM 0272060065 CODO PVC ALCANT, 160MM x 45° UF SN4 TERMOF. 1.0000 17.62 61.35 Equipos 0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %MO 0.97 0.97 0.97 Partida 01.07.06 (900302010138-0701025-01) SUMINISTRO CAJA DE REGISTRO DESAGUE Costo unitario directo por: 91.36 Código Descripción Recurso Unidad Parcial S/. Materiales 0221030007 CAJA DE CONCRETO PARA DESAGUE DE 12"X24" 3.0000 16.95 50.85 MARCO C° Y TAPA C°A° 12*x24* PARA DESAGUE, Ø8mm und 1.0000 40.51 40.51 91.36 Partida 01.07.07 (900302010139-0701025-01) INSTALACION CAJA DE REGISTRO Y MEDIA CAÑA 36.41 Costo unitario directo por: und Código Descripción Recurso Unidad Parcial S/. Precio S/. Mano de Obra 0.0800 25.20 2.02 0147010001 CAPATAZ hh 0.8000 16.80 0147010002 hh 21.00 **OPERARIO** 0147010004 0.8000 15.32 PEON 31.08 Materiales 0205010004 ARENA GRUESA m3 0.0500 21.19 1.06 0205030007 PIEDRA CHANCADA DE 1/2* m3 0.0500 38.14 1.91 0.0500 26.27 1.31 0223010002 CEMENTO PORTLAND TIPO V bls 0239050000 0.12 AGUA 4 40 Equipos 0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %MO 0.93 0.93 0.93 (900303020342-0701025-01) Partida 01.07.08 RELLENO Y COMP. DE ZANJA CONEXION Costo unitario directo por: 18.98 Descripción Recurso Unidad Precio S/. Parcial S/. Mano de Obra 0147010001 0.0140 25.20 0.35 CAPATAZ 0147010002 OPERARIO 0.1399 21.00 2.94 0147010004 0.6993 15.32 10.71 14.00 Materiales 0239050000 m3 0.0420 6.00 0.25 AGUA 0.25 Equipos 0337010001 0.42 0.42 HERRAMIENTAS MANUALES 0349030004 COMPACTADOR VIBR. TIPO PLANCHA 7 HP 0.1399 30.79 4.31

10/07/2019 01:09:48p.m.

4.73

0349070001

VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.35°

Análisis de precios unitarios

DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, Presupuesto 0701025 Subpresupuesto RED DE ALCANTARILLADO Partida (900325040415-0701025-01) PRUFRA HIDRAULICA CONEX. DOMICII IARIA DESAGUE 01.07.09 Costo unitario directo por: 12.72 und Código Precio S/. Mano de Obra 0147010001 0.0133 25.20 0.34 hh CAPATAZ 0147010002 OPERARIO 0.1333 21.00 2.80 0147010004 PEON hh 0.1333 15 32 2 04 5.18 Materiales 0230010101 1.5625 6.63 CAL HIDRATADA DE 8 Kg BOL 0239050000 AGUA m3 0.1250 6.00 0.75 7.38 Equipos 0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %МО 0.16 0.16 Partida 01.07.10 (900326000007-0701025-01) LOSA DE CONCRETO F'C=175 KG/CM2 (1.0X1.0X0.10)M3 34.91 Costo unitario directo por: und Código Descripción Recurso Unidad Precio S/. Parcial S/. Mano de Obra 0147010001 CAPATAZ 0.0320 25.20 0.81 0147010002 OPERARIO hh 0.3200 21.00 0147010004 PEON 0.3200 15.32 12.43 Materiales 0.0578 38.14 2.20 0205000003 PIEDRA CHANCADA DE 1/2" m3 0205010004 ARENA GRUESA m3 0.0567 21.19 0221000094 CEMENTO PORTLAND TIPO I (42.5KG) 0.8852 21.00 18.59 m3 0239050000 AGUA 0.0194 6.00 0.12 22.11 Equipos 0337010001 HERRAMIENTAS MANUALES %МО 0.37 0.37 0.37 BUZON Di=1.20m x 1.00 MPP Partida 01.08.01 (900405200057-0701025-01) Costo unitario directo por: 2,396.79 Código Descripción Recurso Unidad Mano de Obra 0147000022 OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO hh 12.3077 21.74 267.57 0147010001 CAPATAZ hh 0.6154 25.20 15.51 0147010002 OPERARIO hh 6.1538 21.00 129.23 6.1538 17.02 104.74 0147010003 OFICIAL hh 0147010004 24.6154 15.32 377.11 PEON hh 894.16 Materiales 0.7600 CLAVOS PARA MADERA C/C 2* kg 3.81 2.90 0202010003 m3 0.0160 0204000000 21.19 0.34 ARENA FINA 0205000003 PIEDRA CHANCADA DE 1/2" 0.7537 38.14 28.75 0205010004 ARENA GRUESA m3 0.7402 21.19 15.68 0223010002 CEMENTO PORTLAND TIPO V bls 13.7412 26.27 360.98 0231410005 TECHO DE BUZÓN De=1.60M CON TAPA DE CONCRETO ARMADO ANTIRROBO 1.0000 898.50 898.50 m3 0.2476 6.00 1,308.64 Equipos 0337010001 %МО 26.82 HERRAMIENTAS MANUALES 26.82 MEZCLADORA DE CONCRETO DE 9-11P3 6.1538 113.85 0348010011 18.50 0348990001 ENCOFRADO METALICO m2 4.5200 4.50 20.34

> Fecha: 10/07/2019 01:09:48p.m.

5.36

6.1538

32.98 193.99

Análisis de precios unitarios

Presupuesto 0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, Subpresupuesto 002 RED DE ALCANTARILLADO

Partida	01.08.02 (900405200051-0701025-01) BUZON Di=1.20m x 1.20 MPP	•		
######################################	The first and the second of th	Costo unitario directo por:	und	2,396.79
Código	Descripción Recurso	Unidad Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra			
0147000022	OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO	hh 12.3077	21.74	267.57
0147010001	CAPATAZ	hh 0.6154	25.20	15.51
0147010002	OPERARIO	hh 6.1538	21.00	129.23
0147010003	OFICIAL	hh 6.1538	17.02	104.74
0147010004	PEON	hh 24.6154	15.32	377.11
				894.16
	Materiales			
0202010003	CLAVOS PARA MADERA C/C 2"	kg 0.7600	3.81	2.90
0204000000	ARENA FINA	m3 0.0160	21.19	0.34
0205000003	PIEDRA CHANCADA DE 1/2"	m3 0.7537	38.14	28.75
0205010004	ARENA GRUESA	m3 0.7402	21.19	15.68
0223010002	CEMENTO PORTLAND TIPO V	bls 13.7412	26.27	360.98
0231410005	TECHO DE BUZÓN De=1.60M CON TAPA DE CONCRETO ARMADO ANTIRROBO	und 1.0000	898.50	898.50
0239050000	AGUA	m3 0.2476	6.00	1.49
				1,308.64
	Equipos			
0337010001	HERRAMIENTAS MANUALES	%MO	26.82	26.82
0348010011	MEZCLADORA DE CONCRETO DE 9-11P3	hm 6.1538	18.50	113.85
0348990001	ENCOFRADO METALICO	m2 4.5200	4.50	20.34
0349070001	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.35"	hm 6.1538	5.36	32.98
				193.99

Partida	01.08.03 (900405200052-0701025-01) BUZON Di=1.20m x 1.50 MPP				
		Costo unita	rio directo por:	und	2,448.52
Código	Descripción Recurso	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
	Mano de Obra				
0147010001	CAPATAZ	hh	0.8000	25.20	20.16
0147010002	OPERARIO	hh	8.0000	21.00	168.00
0147010003	OFICIAL	hh	8.0000	17.02	136.16
0147010004	PEON	hh	32.0000	15.32	490.24
					814.56
	Materiales				
0202010003	CLAVOS PARA MADERA C/C 2"	kg	0.9500	3.81	3.62
0204000000	ARENA FINA	m3	0.0200	21.19	0.42
0205000003	PIEDRA CHANCADA DE 1/2"	m3	0.9089	38.14	34.67
0205010004	ARENA GRUESA	m3	0.8926	21.19	18.91
0223010002	CEMENTO PORTLAND TIPO V	bls	16.5703	26.27	435.30
0231410005	TECHO DE BUZÓN De=1.60M CON TAPA DE CONCRETO ARMADO ANTIRROBO	und	1.0000	898.50	898.50
0239050000	AGUA	m3	0.2986	6.00	1.79
					1,393.21
	Equipos				
0337010001	HERRAMIENTAS MANUALES	%MO		24.44	24.44
0348010011	MEZCLADORA DE CONCRETO DE 9-11P3	hm	8.0000	18.50	148.00
0348990001	ENCOFRADO METALICO	m2	5.6500	4.50	25.43
0349070001	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.35"	hm	8.0000	5.36	42.88
					240.75

10/07/2019 01:09:48p.m. Fecha:

0337010001

0348010011

0348990001

0349070001

HERRAMIENTAS MANUALES

ENCOFRADO METALICO

MEZCLADORA DE CONCRETO DE 9-11P3

VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.35*

Análisis de precios unitarios

Presupuesto 0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA , Subpresupuesto 002 RED DE ALCANTARILLADO

	01.08.04 (900405200058-0701025-01)	BUZON Di=1.20m x 2.20 MPP				
		100 100 100 100 100 100 100 100 100 100	Costo ur	nitario directo por:	und	3,224.2
Código	Descripción Recurso		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S
	Mano de Ol	bra				
0147000022	OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO		hh	20.0000	21.74	434.8
147010001	CAPATAZ		hh	1.0000	25.20	25.20
147010002	OPERARIO		hh	10.0000	21.00	210.00
0147010003	OFICIAL		hh	10.0000	17.02	170.20
0147010004	PEON		hh	40.0000	15.32	612.8
						1,453.0
	Materiale	S				
0202000007	ALAMBRE NEGRO RECOCIDO # 16		kg	0.9800	3.81	3.73
0202010006	CLAVOS PARA MADERA C/C 3/4"		kg	0.9800	3.81	3.73
0204000000	ARENA FINA		m3	0.3000	21.19	6.36
0205000003	PIEDRA CHANCADA DE 1/2*		m3	1.1675	38.14	44.53
0205010004	ARENA GRUESA		m3	1.1466	21.19	24.30
0223010002	CEMENTO PORTLAND TIPO V		bls	21.2855	26.27	559.17
0231410005	TECHO DE BUZÓN De=1.60M CON TAPA DE CONCRETO AF	RMADO ANTIRROBO	und	1.0000	898.50	898.50
0239050000	AGUA		m3	0.3836	6.00	2.30
						1,542.62
	Equipos	ř:				
0337010001	HERRAMIENTAS MANUALES		%MO		43.59	43.59
0348010011	MEZCLADORA DE CONCRETO DE 9-11P3		hm	10.0000	18.50	185.00
						228.59
Partida	01.08.05 (900405200053-0701025-01)					
	01.08.05 (900405200053-0701025-01)	BUZON Di=1.20m x 2.00 MPP				
	U1.08.05 (900405200055-0701025-01)	BUZON Di=1.20m x 2.00 MPP	Costo ur	nitario directo por:	und	3,559.02
	U1.u0.u3 (9804405280003-4/191025-01) Descripción Recurso	BUZON Di=1.20m x 2.00 MPP	Costo ur Unidad	nitario directo por:	und Precio S/.	3,559.02 Parcial S/
Código						
Código	Descripción Recurso					
Código 0147000022	Descripción Recurso Mano de Ol		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
	Descripción Recurso Mano de Ol OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO		Unidad	Cantidad 22.8571	Precio S/. 21.74	Parcial S/
Código 0147000022 0147010001	Descripción Recurso Mano de Ol OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO CAPATAZ		Unidad hh hh	Cantidad 22.8571 1.1429	Precio S/. 21.74 25.20	Parcial S/ 496.9 28.80
Código 0147000022 0147010001 0147010002	Descripción Recurso Mano de Ol OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO CAPATAZ OPERARIO		Unidad hh hh hh	Cantidad 22.8571 1.1429 11.4286	Precio S/. 21.74 25.20 21.00	Parcial S/ 496.9 28.80 240.00
Código 0147000022 0147010001 0147010002 0147010003	Descripción Recurso Mano de Ol OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO CAPATAZ OPERARIO OFICIAL		Unidad hh hh hh hh	Cantidad 22.8571 1.1429 11.4286 11.4286	Precio S/. 21.74 25.20 21.00 17.02	Parcial S/ 496.9' 28.80 240.00 194.5'
Código 0147000022 0147010001 0147010002 0147010003	Descripción Recurso Mano de Ol OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO CAPATAZ OPERARIO OFICIAL	bra	Unidad hh hh hh hh	Cantidad 22.8571 1.1429 11.4286 11.4286	Precio S/. 21.74 25.20 21.00 17.02	Parcial S/ 496.9* 28.80 240.00 194.5* 700.34
Código 0147000022 0147010001 0147010002 0147010003 0147010004	Descripción Recurso Mano de Ol OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON	bra	Unidad hh hh hh hh	Cantidad 22.8571 1.1429 11.4286 11.4286	Precio S/. 21.74 25.20 21.00 17.02	Parcial S/ 496.9* 28.80 240.00 194.5* 700.34
Código 0147000022 0147010001 0147010002 0147010003 0147010004	Descripción Recurso Mano de Ol OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON Materiale	bra	Unidad hh hh hh hh hh	Cantidad 22.8571 1.1429 11.4286 11.4286 45.7143	Precio S/. 21.74 25.20 21.00 17.02 15.32	Parcial S/ 496.9' 28.80 240.00 194.5' 700.34 1,660.50
Código 0147000022 0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0202010006 0202040009	Descripción Recurso Mano de Ol OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON Materiale CLAVOS PARA MADERA C/C 3/4*	bra	Unided hh hh hh hh hh	Cantidad 22.8571 1.1429 11.4286 11.4286 45.7143	Precio S/. 21.74 25.20 21.00 17.02 15.32	Parcial S/ 496.9* 28.80 240.00 194.5* 700.34 1,660.56
Cédigo 0147000022 0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0202010006 0202040009 0204000000	Descripción Recurso Mano de Ol OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON Materiale CLAVOS PARA MADERA C/C 3/4* ALAMBRE NEGRO N°16	bra	Unided hh hh hh hh hh kh	Cantidad 22.8571 1.1429 11.4286 11.4286 45.7143	Precio S/. 21.74 25.20 21.00 17.02 15.32 3.81 3.81	Parcial S/ 496.9 28.80 240.00 194.5' 700.3- 1,660.56
0147000022 0147010001 0147010001 0147010003 0147010004 0202010006 0202040009 0204000000 0205000003	Descripción Recurso Mano de Ol OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON Materiale CLAVOS PARA MADERA C/C 3/4* ALAMBRE NEGRO Nº16 ARENA FINA	bra	Unided th th th th th th th kh kh kh kh kg kg kg	Cantidad 22.8571 1.1429 11.4286 11.4286 45.7143 0.8210 0.9800 0.3000	Precio S/. 21.74 25.20 21.00 17.02 15.32 3.81 3.81 21.19	Parcial S/ 496.9' 28.8(240.0(194.5' 700.3/ 1,660.5(3.11' 3.7' 6.36
204digo 20147000022 20147010001 20147010002 20147010003 20147010004 20202010006 20202040009 2020400000 20205000003 20205010004	Descripción Recurso Mano de Ol OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON Materiale CLAVOS PARA MADERA C/C 3/4" ALAMBRE NEGRO N°16 ARENA FINA PIEDRA CHANCADA DE 1/2"	bra	Unided hh hh hh hh hh kg kg m3 m3	Cantidad 22.8571 1.1429 11.4286 11.4286 45.7143 0.8210 0.9800 0.3000 1.1675	Precio S/. 21.74 25.20 21.00 17.02 15.32 3.81 3.81 21.19 38.14	Parcial S/ 496.9 28.80 249.00 194.5' 700.3- 1,660.56 3.11 3.73 6.34 44.50
0147000022 0147010001 0147010002 0147010003 0147010004 0220210006 0202040009 0205000003 0205000003 0205010004 0202010004	Descripción Recurso Mano de Ol OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON Materiale CLAVOS PARA MADERA C/C 3/4" ALAMBRE NEGRO N° 16 ARENA FINA PIEDRA CHANCADA DE 1/2" ARENA GRUESA	bra S	Unided hh hh hh hh hh ah hh mh hh mh mh ma	Cantidad 22.8571 1.1429 11.4286 11.4286 45.7143 0.8210 0.9800 0.3000 1.1675 1.1466	Precio S/. 21.74 25.20 21.00 17.02 15.32 3.81 3.81 21.19 38.14 21.19	Parcial S/ 496.9: 28.80 240.00 194.5: 700.3-4 1,660.56 3.1: 3.7: 6.36 44.5: 24.30
Código 0147000022 0147010001 0147010002 0147010003	Descripción Recurso Mano de Ol OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO CAPATAZ OPERARIO OFICIAL PEON Materiale CLAVOS PARA MADERA C/C 3/4* ALAMBRE NEGRO Nº16 ARENA FINA PIEDRA CHANCADA DE 1/2* ARENA GRUESA CEMENTO PORTLAND TIPO V	bra S	Unided hh hh hh hh hh kg kg m3 m3 m3 bls	Cantidad 22.8571 1.1429 11.4286 11.4286 45.7143 0.8210 0.9800 0.3000 1.1675 1.1466 21.2855	Precio S/. 21.74 25.20 21.00 17.02 15.32 3.81 3.81 21.19 38.14 21.19 26.27	Parcial S 496.9 28.8 240.0 194.5 700.3 1,660.5 3.1 3.7 6.3 44.5 24.3

%МО

hm m2

Equipos

10/07/2019 01:09:48p.m.

49.82

18.50

4.50

5.36

11.4286

7.5400

11.4286

49.82

211.43

33.93

61.26 356.44

Análisis de precios unitarios

Presupuesto 0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, Subpresupuesto 002 RED DE ALCANTARILLADO

Partida	01.08.06 (900405200059-0701025-01) BUZON Di=1.20r	n x 3.80 MPP
	The state of the s	Costo unitario directo por: und 4,02
Código	Descripción Recurso	Unidad Cantidad Precio S/. Parc
	Mano de Obra	
0147000022	OPERADOR DE EQUIPO LIVIANO	hh 26.6667 21.74 5
0147010001	CAPATAZ	hh 1.3333 25.20
0147010002	OPERARIO	hh 13.3333 21.00 2
0147010003	OFICIAL	hh 13.3333 17.02 2
0147010004	PEON	hh 53.3333 15.32 8
		1,9
	Materiales	
0202010006	CLAVOS PARA MADERA C/C 3/4"	kg 1.0000 3.81
0202040009	ALAMBRE NEGRO N°16	kg 0.8000 3.81
0204000000	ARENA FINA	m3 0.0600 21.19
0205000003	PIEDRA CHANCADA DE 1/2"	m3 1.4261 38.14
0205010004	ARENA GRUESA	m3 1.4006 21.19
0223010002	CEMENTO PORTLAND TIPO V	bls 26.0006 26.27 6
0231410005	TECHO DE BUZÓN De=1.60M CON TAPA DE CONCRETO ARMADO ANTIRROBO	und 1.0000 898.50 8
0239050000	AGUA	m3 0.4686 6.00
		1,6
	Equipos	
0337010001	HERRAMIENTAS MANUALES	%MO 58.12
0348010011	MEZCLADORA DE CONCRETO DE 9-11P3	hm 13.3333 18.50 2
0348990001	ENCOFRADO METALICO	m2 7.5400 4.50
0349070001	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.35"	hm 13.3333 5.36
		4

Partida	01.08.07 (900	405200060-0701025-01)	BUZON Di=1.20m x 4.60 MPP				
				Costo u	nitario directo por:	und	4,486.78
Código	Descripción Recurso			Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano d	e Obra				
0147000022	OPERADOR DE EQUIPO L	IVIANO		hh	32.0000	21.74	695.68
0147010001	CAPATAZ			hh	1.6000	25.20	40.32
0147010002	OPERARIO			hh	16.0000	21.00	336.00
0147010003	OFICIAL			hh	16.0000	17.02	272.32
0147010004	PEON			hh	64.0000	15.32	980.48
							2,324.80
		Mater	riales				
0202010006	CLAVOS PARA MADERA C	/C 3/4"		kg	1.0000	3.81	3.81
0202040009	ALAMBRE NEGRO N°16			kg	0.8000	3.81	3.05
0204000000	ARENA FINA			m3	0.0600	21.19	1.27
0205000003	PIEDRA CHANCADA DE 1/	2*		m3	1.4261	38.14	54.39
0205010004	ARENA GRUESA			m3	1.4006	21.19	29.68
0223010002	CEMENTO PORTLAND TIP	ov		bls	26.0006	26.27	683.04
0231410005	TECHO DE BUZÓN De=1.6	OM CON TAPA DE CONCRET	O ARMADO ANTIRROBO	und	1.0000	898.50	898.50
0239050000	AGUA			m3	0.4686	6.00	2.81
							1,676.55
		Equ	pos				
0337010001	HERRAMIENTAS MANUAL		F778	%MO		69.74	69.74
0348010011	MEZCLADORA DE CONCR	ETO DE 9-11P3		hm	16.0000	18.50	296.00
0348990001	ENCOFRADO METALICO			m2	7.5400	4.50	33.93
0349070001	VIBRADOR DE CONCRETO	0 4 HP 1.35"		hm	16.0000	5.36	85.76
							485.43

Análisis de precios unitarios

DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, Presupuesto 0701025 Subpresupuesto 002 RED DE ALCANTARILLADO (900405200055-0701025-01) DISPOSITIVO DE CAIDA EN BUZON P/TUB. 200M (H=1.50M) 01.08.08 Costo unitario directo por: und 973.18 Descripción Recurso Código Unidad Precio S/. Parcial S/. Mano de Obra 0147010001 CAPATAZ 0.1600 25.20 4.03 0147010002 OPERARIO hh 1.6000 21.00 33.60 0147010004 PEON hh 1,6000 15.32 24.51 62.14 Materiales 0212100102 DADO DE CONCRETO F'C=140 KG/CM2 und 1.0000 40.00 40.00 0230510109 ANILLO DE CAUCHO 250mm U/F und 1.0000 9.24 9.24 0252000001 ABRAZADERA DE PLATINA DE 1/4"x2 1/2" INCL. PERNOS DE ANCLAJE pza 2.0000 45.00 90.00 1.0000 250.00 250.00 0272060062 TEE PVC ALCANT. 250MM x 200MM UF SN4 TERMOF und 1.0000 240.00 240.00 0272060063 CODO PVC ALCANT, 250MM x 90° UF SN4 TERMOF und 0272060064 TAPON PVC ALCANT. 250MM UF SN4 TERMOF und 0274010098 TUBO PVC SN4 UF DN 250 MM 1.5000 33.29 49.94 909.18 Equipos HERRAMIENTAS MANUALES 0337010001 %мо 1.86 1.86 1.86 Partida 01.09.01 (900401900002-0701025-01) PRUEBA COMPACTACION SUELOS (PROCTOR MODIFICADO) Costo unitario directo por: 16.80 Código Descripción Recurso Unidad Precio S/. Parcial S/. Materiales 0239900111 PRUEBA COMPACTACION DE SUELOS (PROCTOR MODIFICADO DENSIDAD DE CAMPO) 1.0000 9.48 Equipos 0349120005 CAMIONETA PICK-UP 4x2 90HP 2 TON. hm 0.1667 43.94 7.32 7.32 (900401900003-0701025-01) PRUEBA COMPACTACION SUELOS (PROCTOR MODIFICADO DENSIDAD CAMPO) 01.09.02 Partida Costo unitario directo por: 84.60 und Código Parcial S/. Precio S/. Materiales 77.28 1.0000 77.28 0239900110 PRUEBA CONTROL DE COMPACTACION (DENSIDAD DE CAMPO) und 77.28 Equipos 0349120005 CAMIONETA PICK-UP 4x2 90HP 2 TON. 0.1667 43 94 7.32 7.32 Partida 01.09.03 (900401900001-0701025-01) PRUEBA DE CALIDAD DEL CONCRETO (PRUEBA A LA COMPRESION) 20.10 Costo unitario directo por: und Unidad Precio S/. Parcial S/. 8.38 0239150000 PRUEBAS DE CALIDAD DE CONCRETO ROTURA und 2.0000 4.19 8.38 Equipos 0349120005 CAMIONETA PICK-UP 4x2 90HP 2 TON. 0.2667 11.72 11.72 Partida 01.10.01 (909701060182-0701025-01) REPARACIONES VARIAS (REDES AGUA, ELECT., TELEF., ETC.) Costo unitario directo por: und 55.00 Código Descripción Recurso Unidad Precio S/. Parcial S/. Cantidad Materiales 0243400034 OBRAS CONEXAS (REDES AGUA, ELECTRICIDAD, TELÉFONOS, ETC) und 1.0000 55.00 55.00

> 10/07/2019 01:09:48p.m. Fecha:

55.00

s10 UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO

Análisis de precios unitarios

Partida	01.10.02	(900402413141-0701025-01)	COSTO AMBIENTAL EN OBRAS DE DESAGUE				
				Costo u	nitario directo por:	día	129.34
Código	Descripción R	ecurso		Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/
		Mano de	Obra				
0147000031	TECNICO S.	ANITARIO	1979	hh	4.0000	23.10	92.40
							92.40
		Materia	es				
0229990048	JABON DES	SINFECTANTE	The state of the s	und	2.0000	3.81	7.62
0230010101	CAL HIDRA	TADA DE 8 Kg	4	BOL	3.1250	4.24	13.25
0230740006	PASTILLAS	FUNGICIDAS Y BACTERICIDAS		und	0.2000	2.50	0.50
0278030011	VACUNAS A	AL PERSONAL OPERARIO Y OBRERO		und	0.5000	25.60	12.80
							34.17
		Equip	s				
0337010001	HERRAMIE	NTAS MANUALES	<u> </u>	%мо		2.77	2.77
							2.77

10/07/2019 01:09:48p.m. Fecha:

Presupuesto

0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, TRUJILLO, LA LIBERTAD.
002 RED DE ALCANTARILLADO
UNIVERSIONAD CESAR VALLEJO
LA LIBERTAD. TRUJILLO - LA ESPERANZA 10/07/2019

ltem	Descripción	Und.	Metrado	Precio S/.	Mano de Obra	Material	Equipo	Subcontrate	Parcial S/.
01	ALCANTARILLADO SANITARIO				216,409.62	196,648.27	120,616.39	19,935.08	553,592.01
01.01	OBRAS PROVISIONALES				1,353.33	1,258.18	40.60		2,652.29
01.01.01	OFICINA PARA RESIDENTE E INSPECCION	und	1.00	2,170.59	1,293.12	838.68	38.79		2,170.55
01.01.02	CERCO PERIMETRICO PROVISIONAL P/OBRA	m	30.00	11.49	60.21	282.50	1.81		344.70
01.01.03	BAÑO PORTATIL	dia	10.00	13.70		137.00			137.0
01.02	SEÑALIZACION DE TRANSITO				4,812.07	5,884.99	143.97		10,811.14
01.02.01	CINTA Y MALLA PLASTICA SEÑALIZADORA PILIMITE DE SEGURIDAD DE OBRA	m	3,661.60	2.33	4,150.79	4,287.03	124.13		B,531.53
01.02.02	TRANQUERAS DE MADERA 1.20X1.10M PIDESVIO TRANSITO VEHICULAR	und	6.00	95.56	186.44	381.24	5.59		573.36
01.02.03	CONO DE PVC FOSFORESCENTE PISEÑALIZACION	und	10.00	10.60		106.00			106.00
01.02.04	PUENTE DE MADERA PIPASE PEATONAL SOBRE ZANJA PROVISIONAL	und	5.00	61.59	189.40	113.31	5.68		308.45
01.02.05	SEÑALIZACION NOCTURNA	dia	20.00	64.59	285.44	997.41	8.57		1,291.80
01.03	TRABAJOS PRELIMINARES				2,960.19	3,381.81	934.44		7,285.33
01.03.01	TRAZO Y REPLANTEOS INICIALES DEL PROYECTO	, m	1,830.80	1.66	1,189.51	1,743.77	104.90		3,039.1
1.03.02	TRAZO Y REPLANTEOS FINALES DEL PROYECTO	m	1,830.80	1.50	1,770.68	138.04	829.54		2,746.2
1.03.03	TRASLADO MAQ'EQUIP. MATERILAES Y HERRAMIENTAS A OBRA	vje	2.00	750.00		1,500.00			1,500.0
1.04	MOVIMIENTO DE TIERRAS				68,218.74	35,515.74	100,597.23	19,404.38	223,743.4
1.04.01	MOVIMIENTO DE TIERRAS PARA NIVELACION DEL TERRENO				7,699.50	241.51	43,522.10		51,460.0
01.04.01.01	TRAZO Y REPLANTEO DE RASANTE	m2	3,486.73	0.63	1,315.24	241.51	657.76		2,196.6
01.04.01.02	CORTE DE TERRENO MANUAL A NIVEL DE SUB-RASANTE, C/EQUIPO	m3	2,662.07	10.25	4,667.05		22,604.57		27,286.2
01.04.01.03	RELLENO CON MATERIAL PROPIO C/EQUIPO	m3	1,244.87	15.09	1,609.76		17,175.47		18,785.0
1.04.01.04	ELIMINACION MATERIAL EXEDENTE C/EQUIPO HASTA 5KM	m3	184.09	17.34	107.45		3,084.30		3,192.1
1.04.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS PARA ALCANTARILLADO				60,519.24	35,274.23	57,075.13	19,404.38	172,283.4
01.04.02.01	EXCAVACION CIMAQUINA T. NATURAL HASTA 1.00MPP	m	459.40	10.18	467.86		4,212.30		4,676.8
01.04.02.02	EXCAVACION C/MAQUINA T. NATURAL HASTA 1.20MPP	m	1,162.00	11.91	1,383.57		12,446.22		13,839.4
01.04.02.03	EXCAVACION CIMAQUINA T. NATURAL HASTA 1.50MPP	m	52.40	12.63	66.21		595.75		661.8
1.04.02.04	EXCAVACION C/MAQUINA T. NATURAL HASTA 2.00MPP	m	55.30	12.97	71.76		645.59		717.2
1.04.02.05	EXCAVACION C/MAQUINA T. NATURAL HASTA 2.20MPP	m	61.00	14.27	87.06		783.66		870.4
01.04.02.06	EXCAVACION CIMAQUINA T. NATURAL HASTA 3.80MPP	m	52.20	20.39	108.41		958.13		1,064.3
1.04.02.07	EXCAVACION C/MAQUINA T. NATURAL HASTA 4.60MPP	m	49.50	23.78	117.68		1,059.59		1,177.1
1.04.02.08	REFINE Y NIVELACION DE TUBOS EN OBRA	m	1,830.80	1.61	2,646.05		299.61		2,947.5
01.04.02.09	RELLENO COMP. ZANJA G/EQUIPO T. NATURAL HASTA 1.00MPP	m	459.40	24.14	4,667.93	184.68	1,528.97	4,712.11	11,089.90
01.04.02.10	RELLENO COMP. ZANJA CIEQUIPO T. NATURAL HASTA 1,20MPP	m	1,162.00	26.85	14,170.73	467.12	4,641.29	11,918.75	31,199.7
01.04.02.11	RELLENO COMP. ZANJA CIEQUIPO T. NATURAL HASTA 1.50MPP	m	52.40	29.43	745.49	15.41	244.16	537.47	1,542.1
01.04.02.12	RELLENO COMP. ZANJA CIEQUIPO T. NATURAL HASTA 2.00MPP	m	55.30	29.54	796.74	22.23	257.68	567.21	1,633.5

Fecha: 10/07/2019 01:45:56a.m.

S10 MUNICIPALIDAD DISTRITAL DE COSPAN

Presupuesto

Presupuesto

DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, TRUJILLO, LA LIBERTAD.

102 RED DE ALCANTARILLADO
UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO
UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO 10/07/2019

ltem -	Descripción	Und.	Metrado	Precio SI.	Mano de Obra	Material	Equipo	Subcontrato	Parcial S/.
01.04.02.13	RELLENO COMP. ZANJA CJEQUIPO T. NATURAL HASTA 2.20MPP	m	61.00	34.95	1,115.85	24.52	365.46	625.69	2,131.9
11.04.02.14	RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIPO T. NATURAL HASTA 3.80MPP	m	52.20	26.85	636.75	20.98	208.50	535.43	1,401.5
01.04.02.15	RELLENO COMP. ZANJA C/EQUIPO T. NATURAL HASTA 4.60MPP	m	49.50	29.54	704.22	19.90	230.65	507.72	1,462.2
01.04.02.16	ENTIBADO Y DESENTIBADO DE ZANJA	m2	1,349.82	68.78	32,643.04	34,519.39	25,672.78		92,840.6
11.04.02.17	ELIMINACION MATERIAL EXEDENTE C/EQUIPO HASTA 5KM	m3	174.57	17.34	101.89		2,924.79		3,027.0
1.05	SUMINISTRO DE TUBOS COLECTOR					13,375.82			13,377.3
01.05.01	SUMINISTRO TUBO PVC SN4 UF DN 200 MM (8")	m	1,830.00	7.31		13,375.82			13,377.3
01.06	INSTALACION DE TUBOS COLECTOR/EMISOR				16,364.20	5,727.91	490.65	530.70	23,089.9
01.06.01	INSTALACION DE TUBO PVC UF DN 200MM	m	1,830.00	5.88	9,911.28	34.74	297.01	530.70	10,760.4
01.06.02	EMPALME A BUZON Y/O RED EXISTENTE	und	37.00	122.04	1,916.03	2,541.95	57.49		4,515.4
01.06.03	PRUEBA HIDRAULICA DE TUBO PVC DN 200MM (8")	m	1,830.00	4.27	4,536.89	3,151.22	136.15		7,814.1
01.07	CONEXIONES DOMICILIARIAS DESAGUE				85,698.60	73,284.25	9,885.67		168,084.7
01.07.01	EXCAVACION DE ZANJA T.NORMAL CONEX. DESAGUE	m	1,655.93	22.24	35,746.44		1,072.55		36,827.8
01.07.02	REFINE Y NIVELACION DE ZANJA CONEXION	m	1,655.93	2.73	4,392.85		131.65		4,520.6
01.07.03	SUMINISTRO DE TUBO PVC SN4 UF DN 160MM (6")	m	1,655.93	16.61		27,495.56			27,505.0
01.07.04	INSTALACION DE TUBO PVC SN4 UF DN 160MM (6")	m	1,655.93	1.30	2,058.12	27.51	61.60		2,152.7
01.07.05	EMPALME A COLECTOR PVC DN 200MM (8")	und	243.00	94.76	7,880.98	14,908.96	236.49		23,026.6
01.07.06	SUMINISTRO CAJA DE REGISTRO DESAGUE	und	243.00	91.36		22,200.48			22,200.4
01.07.07	INSTALACION CAJA DE REGISTRO Y MEDIA CAÑA	und	243.00	36.41	7,550.50	1,069.20	226.57		8,847.6
01.07.08	RELLENO Y COMP. DE ZANJA CONEXION	m	1,655.93	18.98	23,189.60	417.29	7,828.44		31,429.5
01.07.09	PRUEBA HIDRAULICA CONEX. DOMICILIARIA DESAGUE	und	243.00	12.72	1,257.91	1,792.13	37.76		3,090.9
01.07.10	LOSA DE CONCRETO FC=175 KG/CM2 (1.0X1.0X0.10)M3	und	243.00	34.91	3,020.20	5,373.12	90.61		8,483.1
01.08	BUZONES Y/O CAJA DE INSPECCION				36,865.29	50,616.37	7,931.09		95,413.0
01.08.01	BUZON Di=1.20m x 1.00 MPP	und	10.00	2,396.79	8,941.53	13,086.33	1,939.94		23,967.9
01.08.02	BUZON Di=1.20m x 1.20 MPP	und	22.00	2,396.79	19,671.37	28,789.91	4,267.89		52,729.3
01.08.03	BUZON Di=1.20m x 1.50 MPP	und	1.00	2,448.52	814.56	1,393.21	240.75		2,448.5
01.08.04	BUZON Di=1.20m x 2.20 MPP	und	1.00	3,224.21	1,453.00	1,542.62	228.59		3,224.2
01.08.05	BUZON Di=1.20m x 2.00 MPP	und	1.00	3,559.02	1,660.56	1,542.02	356.44		3,559.0
01.08.06	BUZON Di=1.20m x 3.80 MPP	und	1.00	4,024.07	1,937.33	1,676.55	410.19		4,024.0
01.08.07	BUZON Di=1.20m x 4.60 MPP	und	1.00	4,486.78	2,324.80	1,676.55	485.43		4,488.7
01.08.08	DISPOSITIVO DE CAIDA EN BUZON PITUB. 200M (H=1.50M)	und	1.00	973.18	62,14	909.18	1.86		973.1
01.09	PRUEBAS DE CONTROL DE CALIDAD					6,339.84	770.56		7,110.0
1.09.01	PRUEBA COMPACTACION SUELOS (PROCTOR MODIFICADO)	und	6.00	16.80		56.88	43.95		100.8
01.09.02	PRUEBA COMPACTACION SUELOS (PROCTOR MODIFICADO DENSIDAD CAMPO)	und	80.00	84.60		6,182.40	585.98		6,768.0

Fecha: 10/07/2019 01:45:56a.m.

S10 MUNICIPALIDAD DISTRITAL DE COSPAN

0701025 DISEÑO, AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DEL AA HH EL MIRADOR II, LA ESPERANZA, TRUJILLO, LA LIBERTAD.

082 RED DE ALCANTARILLADO
UNIVERSIDAD CESAR VALLEJO
LA LIBERTAD - TRUJILLO - LA ESPERANZA 10/07/2019 Costo al

ltem	Descripción	Und.	Metrado	Precio S/.	Mano de Obra	Material	Equipo	Subcontrato	Parcial S/.
01.09.03	PRUEBA DE CALIDAD DEL CONCRETO (PRUEBA A LA COMPRESION)	und	12.00	20.10		100.56	140.63		241.20
01.10	VARIOS				739.20	1,283.36	22.18		2,624.72
01.10.01	REPARACIONES VARIAS (REDES AGUA, ELECT., TELEF., ETC.)	und	18.00	55.00		990.00			990.00
01.10.02	COSTO AMBIENTAL EN OBRAS DE DESAGUE	día	8.00	129.34	739.20	273.36	22.18		1,034.72
	COSTO DIRECTO								553,592.01
	GASTOS GENERALES (10%)								55,359.20
	UTLILIDAD (10%)								55,359.20
	SUBTOTAL								664,310.41
	IMPUESTO IGV (18%)								119,575.87
	TOTAL PRESUPUESTO								783,886.28

SON: SETECIENTOS OCHENTITRES MIL OCHOCIENTOS OCHENTISEIS Y 28/100 NUEVOS SOLES

Fecha: 10/07/2019 01:45:58a.m.

ANEXO 21.-ESPECIFICACIONES TÉCNICAS

ESTE DOCUMENTO TÉCNICO HA SIDO ELABORADO TENIENDO EN CONSIDERACIÓN LOS SIGUIENTES CRITERIOS:

01 TRABAJOS PRELIMINARES

01.01 TRAZOS Y REPLANTEOS INICIALES DEL INVESTIGACIÓN

(m)

DESCRIPCIÓN.-

El Constructor deberá realizar los trabajos topográficos necesarios para el trazo y replanteo de la investigación, tales como: ubicación y fijación de ejes y líneas de referencia por medio de puntos ubicados en elementos inamovibles. Los niveles y cotas de referencia indicados en los Planos se fijan de acuerdo a estos y después se verificaran las cotas del terreno, etc.

El constructor no podrá continuar con los trabajos correspondientes sin que previamente se aprueben los trazos. Esta aprobación debe anotarse en el cuaderno de investigación.

El trazo, alineamiento, distancias y otros datos, deberán ajustarse previa revisión de la nivelación de las calles y verificación de los cálculos correspondientes.

Cualquier modificación de los niveles por exigirlos, así circunstancias de carácter local, deberá recibir previamente la aprobación de la supervisión.

FORMA DE MEDICIÓN Y PAGO.-

Se medirá el área o la longitud efectiva en la cual se ha realizado el replanteo. Para el cómputo del área o longitudes de replanteo no se considerará, las mediciones y replanteo de puntos auxiliares o referenciales. El pago de la partida se hará por metro cuadrados (m2) para las edificaciones y en metro lineales (m) para investigaciones lineales.

01.02 TRAZOS Y REPLANTEOS FINALES DE LA INVESTIGACIÓN (m) DESCRIPCIÓN.

El Constructor deberá realizar los trabajos topográficos necesarios para el replanteo de la investigación, los cuales deberán ser presentados en los planos de replanteo que se deberán entregar al finalizar la investigación.

FORMA DE MEDICIÓN Y PAGO

Se medirá el área o la longitud efectiva en la cual se ha realizado el replanteo. El pago de la partida se hará por metro cuadrado (m2) para las edificaciones y en metro lineales (**m**) para investigaciones lineales.

01.03 TRASLADO MAQUINARIA, EQUIPOS Y HERRAMIENTAS A INVESTIGACIÓN (glb)

DESCRIPCIÓN

El contratista trasladará los equipos y herramientas al almacén general y luego a pie de investigación desde las instalaciones de propiedad del contratista, así como al personal de técnico y obrero.

FORMA DE MEDICIÓN Y PAGO

El pago está considerado en forma global, donde está incluido el traslado de ida y vuelta de maquinaria, equipos y herramientas.

02. SEÑALIZACIÓN DE TRÁNSITO

02.01 PARANTE PARA CINTA PLÁSTICA SEÑAL (u)

DESCRIPCIÓN

Esta partida considera el suministro e instalación de cinta señalizadora plástica para seguridad de la investigación. El costo incluye el dado de concreto de 20 x 20cm., los parantes de madera de 1 ½" x 1 ½" en el cual se fijará la cinta, el distanciamiento se aprecia en el gráfico que se adjunta.

FORMA DE MEDICIÓN

Se medirá por unidad sobre la cual se ha ejecutado la partida.

FORMA DE PAGO

El pago se hará por unidad, el costo incluye el pago por materiales, mano de

investigación y equipo.

02.02 TRANQUERAS DE MADERA 1.20X1.10 m PARA DESVÍO TRÁNSITO VEHÍCULAR (u)

DESCRIPCIÓN.-

Esta partida se considera toda la mano de investigación que incluye los beneficios sociales, materiales y equipo necesario para la elaboración y colocación de las tranqueras de madera de 1.20m x 1.10m., dichas tranqueras serán de madera y triplay y tendrán un acabado con pintura de tráfico con dimensiones y texto de acuerdo al gráfico que se adjunta.



FORMA DE MEDICIÓN Y PAGO

Se medirá como la unidad (u). La forma de pago se realizará por unidad.

02.03 CONO DE FIBRA DE VIDRIO FOSFORESCENTE P/SEÑALIZACIÓN (u) DESCRIPCIÓN

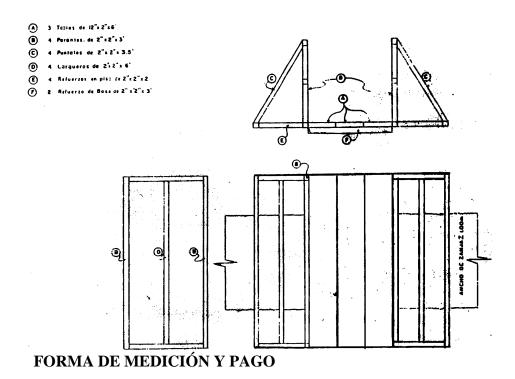
Esta partida se considera toda la mano de investigación que incluye los beneficios sociales, materiales y equipo necesario para la colocación de cono de fibra de vidrio fosforescente para señalización, dichos conos irán apoyados en una base de metal de 0.40 x 0.40m Las dimensiones del cono se aprecian en el gráfico siguiente.

FORMA DE MEDICIÓN Y PAGO

Esta partida se medirá como la unidad (u). La forma de pago se realizará por unidad.

02.04 PUENTE DE MADERA PASE PEATONAL SOBRE ZANJA PROVISIONAL (u)

Esta partida considera toda la mano de investigación que incluye los beneficios sociales, materiales y equipo necesario para la elaboración y colocación de puentes de madera de pase peatonal cada 50 metros en donde se encuentre la zanja abierta. A continuación se anexa el diseño de los puentes peatonales que dio origen al análisis.



PUENTE DE MADERA PARA PÀSE Peatonal/límite de seguridad de investigación en metro lineal (m.)

02.05 SEÑALIZACIÓN NOCTURNA (d)

DESCRIPCIÓN

Está conformado por dispositivos que proporciona iluminación artificial, y se

usarán exclusivamente en los trabajos de noche o cuando la visibilidad es escasa (Ejemplo. En un túnel, neblina densa), con el fin de advertir a los conductores de las obstrucciones y peligros en la vía.

Mecheros

Los mecheros se colocarán de modo tal que delimite las obstrucciones y peligros en las zonas de trabajo, quedando encendidos durante toda la noche.

Los mecheros proporcionan poca iluminación y por lo tanto condiciones adversas (noche con neblina densa por ejemplo), se complementará con el auxilio de lamparines.

FORMA DE MEDICIÓN Y PAGO

El pago se hará por día, entendiéndose que dicho precio y pago constituirá la compensación por la actividad.

03. MOVIMIENTO DE TIERRAS

03.02 EXCAVACIÓN C/EQUIP. T.ARENA HASTA 1.40M PP. (M)

DESCRIPCIÓN

1.1 Generalidades

La excavación en corte abierto será hecha con equipo mecánico, a trazos, anchos y profundidades necesarias para la construcción, de acuerdo a los planos replanteados en investigación.

Por la naturaleza del terreno, en algunos casos será necesario el tablestacado, entibamiento y/o pañeteo de las paredes, a fin de que estas no cedan.

1.2 Características de un Terreno normal

El terreno está conformado por materiales sueltos tales como: arena, limo, arena limosa, gravillas, etc. Y terrenos consolidados tales como; hormigón compacto, afirmado o mezcla de ellos, etc. los cuales pueden ser excavados sin dificultad a pulso y/o con equipo mecánico.

1.3 Dimensiones de las Zanjas

El ancho de la zanja dependerá de la naturaleza del terreno en trabajo y del diámetro de la tubería por instalar, pero en ningún caso será menor de los estrictamente indispensables para el fácil manipuleo de la tubería y sus accesorios dentro de dicha zanja, debiendo permitir un adecuado relleno y compactación de la tubería.

Tendrá como mínimo 0,25 m a cada lado del diámetro exterior de la tubería.

Las zanjas para la instalación de tuberías PVC, serán idénticas a las que se ejecutan para tubos metálicos; serán de suficiente profundidad para permitir la instalación conveniente de válvulas y grifos contra incendio y para resguardar la tubería de las vibraciones producidas por el tráfico pesado; y se excavaran con o sin hoyos adicionales para las uniones, según el tipo de tubería por instalar.

La zanja se excavará por lo menos 10 cm debajo de la gradiente exterior del fondo del tubo, teniendo en cuenta la profundidad mínima del entierro exigible. Si la tubería se coloca en la calzada o en el campo el entierro mínimo sobre la cabeza de los tubos, nunca será menor de 1.00 m, teniendo en cuenta que los extremos exteriores de los vástagos de las válvulas deben quedar a un mínimo de treinta centímetros (0,30 m) de la superficie. Si la tubería se coloca en las aceras, o en jardines laterales o centrales, el relleno sobre la cabeza del tubo puede disminuirse hasta ochenta centímetros (0,80 m) si las válvulas y grifos contra incendios u otros accesorios lo permiten.

Las dimensiones de las zanjas deberán atender al previsto en el plano de detalles típicos para zanjas y entibados.

1.4 Cruce con Vías de Primera Clase

En los cruces con vías de primera clase, la excavación debe profundizarse de manera que el entierro mínimo sobre la cabeza de los tubos llegue a un metro veinte centímetros (1.20 m), debiéndose proteger el tubo con alcantarillas, con tubos tipo Armco, con canaletas o arcos de concreto o de ladrillo. Esta última protección es aplicable también a los puntos en los que no se puede dar a la zanja la profundidad necesaria.

1.5 Programación de la Excavación

Como regla general no debe procederse a cavar las zanjas con demasiada anticipación al trabajo de colocación de la tubería.

A menudo, se obtendrán ventajas evitándose tramos demasiado largos de zanja abierta, por ejemplo:

- Reduce al mínimo la posibilidad que la zanja se inunde.
- Reduce las cavernas causadas por el agua subterránea.
- Se evita la rotura del talud de la zanja.
- Reducir en la posible necesidad del entibar los taludes de la zanja.
- Reducción de peligros para tránsito y trabajadores.

1.6 Disposición del Material

El material proyectante excavado, si es apropiado para el relleno de las estructuras, podrá ser amontonado y usado como material selecto y/o calificado de relleno, tal como sea determinado por la Empresa. El Constructor acomodará adecuadamente el material evitando que se desparrame o extienda en la parte de la calzada, que debe seguir siendo usada para tránsito vehicular y peatonal.

1.7 Sobre-Excavaciones

El sobre - excavaciones se pueden producir en dos casos:

a. Autorizada

Cuando los materiales encontrados, excavados a profundidades determinadas, no son las apropiadas tales como: terrenos sin compactar o terreno con material orgánico objetable, basura u otros materiales fangosos.

b. No Autorizada

Cuando el Constructor por negligencia, ha excavado más allá y más debajo de las líneas y gradientes determinadas.

En ambos casos el Constructor está obligado a llenar todo el espacio de la sobre-excavación con concreto f´c = 140 kg/cm2 u otro material debidamente acomodado y/o compactado, tal como sea ordenado por la Empresa.

FORMA DE MEDICIÓN

Se medirá volumen excavado por m3 de zanja excavada, diferenciándose el tipo de suelo, el diámetro de tubería y la altura promedio de la zanja.

FORMA DE PAGO

El pago se hará por metro cúbico, el costo incluye el pago por materiales, mano de investigación y equipo.

03.03 ENTIBADO Y DESENTIBADO DE ZANJA 1.50 PP (m)

Generalidades

Se define como entibado al conjunto de medios mecánicos o físicos utilizados en forma transitoria para impedir que una zanja excavada modifique sus dimensiones (geometría) en virtud al empuje de tierras.

Antes de decidir sobre el uso de entibados en una zanja se deberá observar cuidadosamente lo siguiente:

- Al considerar que los taludes de las zanjas no sufrirán grandes deslizamientos, no se deberá olvidar que probablemente se producirán pequeñas deformaciones que traducidas en asentamientos diferenciales pueden dañar estructuras vecinas.
- Las fluctuaciones del nivel freático en el terreno modifican su cohesión, ocasionando por lo tanto rupturas del mismo.
- La presencia de sobrecargas eventuales tales como maquinaria y equipo o la provocada por el acopio de la misma tierra, producto de la excavación, puede ser determinante para que sea previsto un entibamiento. En estos casos será la experiencia y el buen criterio los factores que determinen o no el uso de un entibado.

Los elementos de un entibado que vienen a ser las piezas que se utilizan, reciben sus nombres de acuerdo con su posición en la zanja (véase figura 3), conforme se indica a continuación:

OPS/CEPIS/05.165

UNATSABAR - 10 -

- Estacas: Son colocadas en posición vertical. El largo utilizado para clavar la estaca se denomina ficha; si la tierra la empuja directamente se llamarían tablestacas.
- Vigas (o tablones): Llamado también soleras, son colocados longitudinalmente y corren paralelas al eje de la zanja.
- Puntal: Son colocadas transversa1mente, cortan el eje de la zanja y transmiten la fuerza resultante del empuje de la tierra desde un lado de la zanja para el otro. Se acostumbran emplear como puntales rollizos.

FORMA DE MEDICIÓN

Se medirá por ml

FORMA DE PAGO

El pago se hará por metro lineal, el costo incluye el pago por materiales, mano de investigación y equipo

03.04 RELLENO COMP.ZANJA C/EQUIP. T.ARENA HASTA1.20MPP (m)

03.05 RELLENO COMP.ZANJA C/EQUIP. T.ARENA HASTA1.40MPP (m)

DESCRIPCIÓN

1.1 Generalidades

El relleno debe seguir a la instalación de la tubería tan cerca como sea posible, los fines esenciales que debe cumplir este relleno son:

- Proporcionar un lecho para la tubería.
- Proporcionar por encima de la tubería, una capa de material escogido que sirva de amortiguador al impacto de las cargas exteriores.
- La forma de ejecutar el relleno será como sigue:
- Primero, se debe formar el lecho o soporte de la tubería, el material regado

tiene que ser escogido, de calidad adecuada, libre de piedras y sin presencia de materia orgánica.

- El primer relleno compactado comprende a partir de la cama de apoyo de la estructura (tubería), hasta 0,30 m por encima de la clave del tubo, será de material selecto. Este relleno se colocará en capas de 0,10 m de espesor terminado desde la cama de apoyo compactándolo íntegramente con pisones manuales de peso apropiado, teniendo cuidado de no dañar la tubería.
- El segundo relleno compactado, entre el primer relleno y la sub-base de ser el caso, se harán por capas no mayores de 0,15 de espesor, compactándolo con vibroapisonadores, planchas y7o rodillos vibratorios. No se permitirá el uso de pisones u otra herramienta manual. El porcentaje de compactación para el primer y segundo relleno, no será menor del 95% de la máxima densidad seca del proctor modificado ASTM D698 o AASHTO T-180. De no alcanzar el porcentaje establecido, la empresa contratista deberá de efectuar nuevos ensayos hasta alcanzar la compactación deseada.
- Durante la prueba de la tubería, es importante comprobar la impermeabilidad de las uniones, para lo cual se deben dejar las mismas descubiertas.

1.2 Precauciones para el Relleno

Después de las pruebas parciales y corregidos los defectos, se completarán el relleno de la zanja, tomando las precauciones necesarias como si se tratara de material vítreo. La manera de efectuar el relleno de la zanja se hará con el objeto de que siempre se evite la formación de cavidades en la parte inferior de los tubos.

1.3 Material de Préstamo

Consistirá en la excavación y empleo de material apropiado, de acuerdo a las especificaciones para la formación de terraplenes y taludes o ejecución de rellenos en particular. El préstamo procederá cuando no se encuentre cantidad suficiente de material adecuado proveniente de la excavación de la laguna, de acuerdo con las alineaciones, rasantes y dimensiones marcadas en los planos.

Se considera como distancia de transporte gratuito hasta 350 m de la zona de trabajo, estacada por el Ingeniero Inspector.

La cantidad de metros cúbicos de transporte, será el producto del volumen de material de préstamo transportado más allá de trescientos cincuenta metros (350 ml) medidos en su posición original en metros cúbicos dividido por cien (100).

Transporte que serápagado =
$$\frac{m^3 x m}{100}$$

En él se incluye mano de investigación, equipo, herramientas, imprevistos necesarios y gastos indirectos.

La parte superior de los terraplenes y el relleno de cortes sobre excavados será construido con material de préstamo selecto para acabados o material escogido y reservado para este fin desde la excavación.

Modo de Efectuar el Relleno

Se colocará en la zanja primeramente tierra fina o material seleccionado, libre de piedras raíces, maleza, etc. y se pisoneará uniformemente debajo y a los costados de la longitud total, de cada tubo hasta alcanzar su diámetro horizontal. El relleno se seguirá pisoneando convenientemente, en forma tal que no levante el tubo o lo mueva de su alineamiento horizontal o vertical, y en capas sucesivas que no excedan de 10 cm. De espesor, hasta obtener una altura mínima de 30 cm sobre la generatriz superior del tubo. Esta primera etapa puede ser ejecutada parcialmente antes de iniciar las pruebas parciales de la tubería.

El resto del relleno se compactará con rodillos aplanadores y otras máquinas apropiadas de acuerdo con el material de que se disponga. Las máquinas deberán pasarse tantas veces sean necesarias para obtener una densidad del relleno no menor del 95% de la máxima obtenida mediante el ensayo standard del Proctor. La compactación se hará a humedad óptima y en capas horizontales no mayores de 15 cm. Tanto la clase del material de relleno como la compactación deben controlarse continuamente durante la ejecución de la investigación.

No debe emplearse en el relleno tierra que contenga materias orgánicas en cantidades deletéreas ni raíces, o arcillas o limos uniformes. No deben emplearse material cuyo peso seco sea menor de 1,600 Kg/m3.

Todos los espacios entre rocas se rellenarán completamente con tierra.

No deben tirarse a la zanja piedras grandes por lo menos hasta que el relleno haya alcanzado una altura de 1 m sobre el lomo del tubo o parte superior del colector de concreto.

En las calles sin pavimento, se dejará la superficie del terreno pareja, tal como estaba antes de la excavación, y los rellenos sucesivos que fuesen menester para acondicionar, la superficie de la zanja en esta forma será parte de la responsabilidad del constructor, hasta por seis meses después de hecho el relleno. En las calles pavimentadas el constructor mantendrá la superficie del relleno al nivel de las calles mientras se repone el pavimento.

Asentamiento con Agua

Si fuera posible, conviene apisonar la tierra del primer relleno con agua, evitando la utilización de pisones, los que podrían admitirse solamente en las capas superiores Tipos de Rellenos

Zona de relleno alrededor del tubo

Se distinguen:

- el relleno de sujeción (resistencia a la movilización únicamente en el caso de los grandes diámetros), realizado en tierra expurgada o en materiales de aporte y compactado hasta el tercio inferior;
- el relleno de protección (en el caso de terrenos de granulometría muy heterogénea), efectuado con tierra expurgada o arena; este relleno puede actuar como protección y sujeción.

Zona de relleno superior

Por lo general se va llenando con la tierra sacada sin compactar (caso general) o con materiales de aporte compactados (por debajo de calzada).

FORMA DE MEDICIÓN

Se medirá la longitud de zanja en la que se ha ejecutado el relleno, diferenciándose por el tipo de suelo descrito en el ítem relativo a excavaciones, el diámetro de tubería y altura de zanja.

FORMA DE PAGO

El pago se hará por metro lineal, el costo incluye el pago por materiales, mano de investigación y equipo.

03.06 REFINE Y NIVELACIÓN DE TUBOS EN INVESTIGACIÓN (m)

DESCRIPCIÓN

Generalidades

El fondo de la zanja constituye la zona de asiento de la tubería debe ser continúo, plano y libre de piedras, troncos o materiales duros y cortantes.

Debe tener la pendiente prevista en la investigación, libre de protuberancias o cangrejeras, las cuales deben ser rellenadas con material adecuado y convenientemente compactado al nivel del suelo natural.

Deberán ser retiradas las rocas o piedras del borde de la zanja, para evitar el deslizamiento al interior de ocasiones posibles roturas.

FORMA DE MEDICIÓN

Se medirá la longitud de sobre la cual se ha ejecutado la partida, diferenciándose el tipo de suelo y el diámetro de tubería.

FORMA DE PAGO

El pago se hará por metro lineal, el costo incluye el pago por materiales, mano de investigación y equipo

03.07 ELIMINACIÓN MATERIAL EXCEDENTE C/EQUIPO HASTA 5KM (m3)

DESCRIPCIÓN

Comprende la remoción, carguío y transporte de todo aquel material proyectante de los rellenos o material no apropiado para ellos a puntos de eliminación de desmonte, previa verificación de la disponibilidad de terreno por parte del contratista y autorización de la Supervisión, ubicadas en el área fuera de la influencia de las investigaciones hasta una distancia variable.

FORMA DE MEDICIÓN

Se determinará como diferencia entre volumen de material excavado y el volumen del relleno compactado, a este resultado se le afectará por el coeficiente esponjamiento de acuerdo al tipo de material a eliminar.

FORMA DE PAGO

El pago se efectuará por metro cúbico de acuerdo a las partidas aprobadas en el presupuesto.

04. INSTALACIÓN DE TUBOS COLECTOR/EMISOR

04.01 TUBERÍA PVC S20 UF ISO4435 DN160 INC.ANILLOS (m)

04.02 INSTALACIÓN TUBO PVC S20 DN (160) MM UF (m)

DESCRIPCIÓN

1 REQUISITOS DE LA ZANJA.-

Antes de excavar la zanja se requiere estar seguro de la alineación que ha de seguir el tramo, así como el ancho de la misma y de la pendiente. Para conferirle a la zanja estos 3 parámetros en forma correcta se acostumbra hacer uso de niveles y escantillones. El ancho de la zanja para las tuberías es según el diámetro, el tipo de material selecto y el equipo de compactación a utilizar, así:

ANCHOS DE ZANJA

DIÁMETRO (mm)	MÍNIMO (*)	MÁXIMO (**)
200 a 800	D+40	
850 a 1000	D+60	2D
1050 a 3000	D+80	

- (*) Según el material a emplear en el entorno del tubo y los regímenes de carga se pueden emplear valores inferiores.
- (**) En condiciones sumamente adversas, de mucha profundidad y suelos de muy mala calidad el ancho de la zanja se incrementará según la rigurosidad de las condiciones del sitio, hasta un máximo de dos veces el diámetro (2D). Anchos mayores no retribuyen beneficios adicionales en la respuesta estructural de la tubería, sino más bien incrementan el costo de la investigación.

2 CAMA DE APOYO

La cama debe ofrecer un apoyo firme, continuo y homogéneo con una sola pendiente para cada tramo, donde se puede posar adecuadamente la tubería. En general, la cama se deberá conformar colocando una capa continua de material selecto con un espesor que oscile de 5 a 10 cm permitiendo absorber o eliminar irregularidades que siempre quedan en el fondo de la zanja después de realizar la excavación. Si se presentara el caso de un material poco consistente en el fondo de la zanja se debe llevar a cabo una sustitución de por lo menos 30 cm, dependiendo de la magnitud del problema.

Dicha sustitución se deberá efectuar con un material grueso como lastrón o piedra bruta, hasta lograr proporcionar una buena consistencia.

En el caso de existir sumideros de agua o napa friática alta, se recomienda una cama de piedra o piedrilla con suficiente espesor como para drenar el agua y así poder "trabajar en seco".

3 COLOCACIÓN Y UNIÓN DE LA TUBERÍA

COLOCACIÓN.- Por su bajo peso este tipo de tubería puede ser colocada manualmente, sin tener que hacer uso de medios mecánicos. Para bajar los tubos al fondo de la zanja, si ésta no es muy profunda se puede hacer por medio de dos personas Cuando se trata de una zanja de más de dos metros de profundidad, deben colocarse cuerdas a cada extremo del tubo para luego bajarlo lentamente hasta el fondo de la zanja.

UNIÓN DE LA TUBERÍA.- La unión que se practica entre los tubos PVC S20, es una unión con pegamento si la tubería es de tipo enchufe campana; si es de tipo

unión flexible, para su instalación se usa lubricante para hacer la unión con el anillo de caucho.

* También en el momento de realizar la unión, tanto la espiga como la campana deben limpiarse bien con acetona o thinner, para eliminar cualquier suciedad y para preparar químicamente las superficies a unir. Posteriormente, se coloca una capa uniforme de pegamento especial y se ensambla rápidamente, conformado así una unión químicamente unida.

4 RELLENO Y COMPACTACIÓN

Existen dos zonas bien marcadas en el relleno y compactación de una zanja con tuberías flexibles de PVC las cuales son:

RELLENO ALREDEDOR DEL TUBO.- El relleno alrededor del tubo se debe realizar con un material adecuado. Se puede usar arenas arcillosas, arenas limosas, gravas arcillosas, gravas limosas, arenas limpias, gravas limpias, piedra quebrada o cualquier subproducto del triturado entre 6 y 40 mm. También es posible usar suelocemento con cualquier material que tenga un contenido de arcilla inferior al 35%

La conformación de esta zona es de vital importancia. Es necesario poner una especial atención, ya que el material y la manera en que se coloque van a influir directamente en el comportamiento mecánico y estructural del sistema tubo-suelo. Para ejecutar el relleno de esta zona se deberá colocar capa por capa el material selecto, alternándolas de un lado a otro y compactando cada capa hasta el 90% del Proctor Standard si se tratara de un material cohesivo; o densificándolo convenientemente si fuera arena o gravilla de río, y si se colocara piedra triturada acomodándola bien.

El relleno deberá llegar hasta el nivel de corona excepto en casos especiales en que se deberá seguir hasta 30 ó 50 cm por encima de la corona del tubo. El espesor de cada capa depende del tipo de material selecto y del equipo de compactación con que se cuente.

Si se tratara de un material cohesivo o arena gravosa compactada en forma manual, deberán ser capas de 15 cm. Si la compactación va a ser con equipo mecánico las capas serán de 25 a 30 cm Si se usa material pétreo triturado (*) las capas no deberán

exceder de 25 cm.

(*) Este tipo de material, por ser muy fácil de acomodar, genera un significativo ahorro en equipo mecánico y en mano de investigación con el consiguiente mejoramiento en los rendimientos. Paralelamente provee un adecuado drenaje subterráneo. Por sus excelentes características como drenante, funciona muy bien cuando se presentan sumideros de agua o napa freática alta en las zanjas. Se debe tomar precauciones para eliminar posibles vacíos en el relleno y evitar daños a la instalación, sobre todo cuando la tubería va con el 100% de su calado.

RELLENO SOBRE EL TUBO.- El material que se usa más frecuente para el relleno de esta zona es el mismo que se saca al excavar la zanja. Este relleno se realiza en capas de 25 a 30 cm hasta llegar al nivel deseado. Normalmente se exige una compactación mínima de 90% del Proctor Standard. Si este trabajo se va a emplear tamper (sapo), hay que tener cuidado de no pasar el caite del sapo exactamente sobre la corona del tubo. En las capas subsiguientes se puede perder cuidado al respecto.

FORMA DE MEDICIÓN Y PAGO

La unidad de medida, para todas las subpartidas es el metro lineal. Se pagará de acuerdo al avance en los periodos por valorizar, el precio de la partida incluye la mano de investigación, materiales, equipo, herramientas y todo lo necesario para la buena ejecución de los trabajos.

04.03 PRUEBA HIDRÁULICA TUBO PVC DN 160 mm (m)

DESCRIPCIÓN

1 GENERALIDADES

La finalidad de las pruebas en investigación, es la de verificar que todos las partes de línea de desagüe, hayan quedado correctamente instalados, lista para prestar servicios.

Tanto el proceso de prueba como sus resultados, serán dirigidos y verificados por la Empresa con asistencia de constructor, debiendo este último proporcionar el personal, material, aparatos de prueba, de medición

y cualquier otro elemento que se requiera en esta prueba.

2 PRUEBAS DE NIVELACIÓN Y ALINEAMIENTO

<u>Pruebas de Alineamiento.</u>- Todos los tramos de la tubería deberán ser inspeccionados visualmente para verificar el alineamiento, de tal forma que la línea de tuberías se encuentre libre de obstáculos y su diámetro se aprecie completamente cuando se observe entre buzones consecutivos.

<u>Prueba de Nivelación</u>.- Se realizará con el uso de niveles y escantillones, nivelando la cota de fondo de los buzones y la corona de la tubería en intervalos de 10 m.

Prueba de Deflexión.- Se verificará una vez tendida la tubería y para todos los tramos. Que el porcentaje de deflexión no supere al valor máximo permisible del 5% del diámetro interno del tubo. Una vez colocado el material alrededor del tubo hasta la altura mínima de relleno debidamente compactado, se hará pasar una bola compacta de madera o un mandril con un diámetro equivalente al 95% del diámetro interno del tubo; debiendo rodar o pasar libremente por el interior del tramo de tubería en prueba. Luego de comprobar y aprobar el porcentaje de deflexión de la tubería se procederá al tapado de la zanja. Situaciones puntuales en las que se exceda este valor, no afectan el comportamiento del sistema.

3 PRUEBAS HIDRÁULICAS

Para la prueba hidráulica se identifican los tramos a evaluar, luego se enrasa la superficie del agua con la parte superior del buzón o caja de inspección ubicado aguas arriba y se tapa el extremo de la tubería aguas abajo. Esto permite detectar fugas de agua en las uniones o en el cuerpo de la tubería mediante lecturas del nivel de agua en el buzón de prueba.

La pérdida de agua en la tubería instalada, incluyendo el buzón, no deberá exceder del siguiente volumen:

Ve = 0.0047 * Di * L Donde:

Ve: volumen exfiltrado (lt/día)

Di: diámetro interno del tubo (mm)

L: longitud del tramo.

No se autorizará realizar la prueba hidráulica con relleno compactado,

mientras que el tramo de desagüe no haya cumplido satisfactoriamente la

prueba a zanja abierta.

Estas pruebas serán de dos tipos: la de filtración, cuando la tubería haya sido

instalada en terrenos - secos sin presencia de agua freática y, la de

infiltración para terrenos con agua freática.

A). Prueba de filtración

Se procederá llenando de agua limpia el tramo por el buzón aguas arriba a

una altura mínima de 0.30 más bajo el nivel del terreno y

convenientemente taponado en el buzón aguas abajo. El tramo

permanecerá con agua, 12 horas como mínimo para poder realizar la

prueba.

Para las pruebas a zanja abierta, el tramo deberá estar libre sin ningún

relleno, con sus uniones totalmente descubiertas, así mismo no deben

ejecutarse los anclajes de los buzones y/o de las conexiones domiciliarias

hasta después de realizada la prueba.

En las pruebas con relleno compactado, también se incluirá las pruebas de

las cajas de registro domiciliarias.

La prueba tendrá una duración mínima de 10 minutos, y la cantidad de

pérdida de agua no sobrepasa lo establecido por SEDALIB.

También podrá efectuarse la prueba de filtración en forma práctica,

midiendo la altura que baja el agua en el buzón en un tiempo determinado;

la cual no debe sobrepasar lo indicado por SEDALIB.

215

B). Prueba de infiltración

La prueba será efectuada midiendo el flujo del agua infiltrada por intermedio de un vertedero de medida, colocado sobre la parte inferior de la tubería, o cualquier otro instrumento, que permita obtener la cantidad infiltrada de agua en un tiempo mínimo de 10 minutos.

PÉRDIDA ADMISIBLE DE AGUA EN LAS PRUEBAS DE FILTRACIÓN O INFILTRACIÓN (F)

DIÁMETRO DE LA TUBERÍA		PÉRDIDA ADMISIBLE (F)	
(PULG.)	(MM.)	(CM3/ 15 MIN/ ML)	
08	200	25	
10	250	32	
12	300	38	
14	350	44	
16	400	50	
18	450	57	
20	500	67	
24	600	76	

REPARACIÓN DE FUGAS

Cuando se presente fugas por rajadura y/o humedecimiento total en el cuerpo del tubo de desagüe, serán de inmediato cambiados por el constructor, no permitiéndose bajo ningún motivo, resanes o colocación de dados de concreto; efectuándose la prueba hidráulica hasta obtener resultados satisfactorios y sea decepcionado por la Empresa.

FORMA DE MEDICIÓN Y PAGO

La unidad de medida, para todas las subpartidas es el metro lineal. Se pagará de acuerdo al avance en los periodos por valorizar, el precio de la partida incluye la mano de investigación, materiales, equipo, herramientas y todo lo necesario para la buena ejecución de los trabajos

04.04 EMPALME A BUZÓN NUEVO (u)

DESCRIPCIÓN

Comprende la acción de ejecutar el empalme de la red con el buzón nuevo, el empalme consistirá en colocar el tubo dentro de la pared de concreto del buzón, para lo cual se alineara y se mantendrá la pendiente del tramo. Para fijar el extremo del tubo, se empleara mezcla de concreto, posteriormente se construirá su dado de concreto respectivo.

FORMA DE MEDICIÓN Y PAGO

La unidad de medida, es la unidad. Se pagará de acuerdo al avance en los periodos por valorizar, el precio de la partida incluye la mano de investigación, materiales, equipo, herramientas y todo lo necesario para la buena ejecución de los trabajos.

04.05 INVESTIGACIONES CONEXAS (Agua, electricidad, teléfono, etc.) (glb.)

DESCRIPCIÓN

Comprende todas las actividades complementarias, relacionadas a cubrir los gastos de la reparación y acondicionamiento de servicios existentes.-

FORMA DE MEDICIÓN Y PAGO

La unidad de medida, es en forma global.

05 CONEXIONES DOMICILIARIAS DESAGÜE

05.01 INSTALACIÓN TUBO PVC S25 DN 160MM (m)

05.02 TUBERÍA PVC S25 UF ISO4435 DN160 INC. ANILLOS (m) DESCRIPCIÓN

1 REQUISITOS DE LA ZANJA.-

Antes de excavar la zanja se requiere estar seguro de la alineación que ha de seguir el tramo, así como el ancho de la misma y de la pendiente. Para conferirle a la zanja estos 3 parámetros en forma correcta se acostumbra hacer uso de niveles y escantillones. El ancho de la zanja para las tuberías es según el diámetro, el tipo de material selecto y el equipo de compactación a utilizar, así:

ANCHOS DE ZANJA

DIÁMETRO (mm)	MÍNIMO (*)	MÁXIMO (**)
200 a 800	D+40	
850 a 1000	D+60	2D
1050 a 3000	D+80	

(*) Según el material a emplear en el entorno del tubo y los regímenes de carga se pueden emplear valores inferiores.

(**) En condiciones sumamente adversas, de mucha profundidad y suelos de muy mala calidad el ancho de la zanja se incrementará según la rigurosidad de las condiciones del sitio, hasta un máximo de dos veces el diámetro (2D). Anchos mayores no retribuyen beneficios adicionales en la respuesta estructural de la tubería, sino más bien incrementan el costo de la investigación.

2 CAMA DE APOYO

La cama debe ofrecer un apoyo firme, continuo y homogéneo con una sola pendiente para cada tramo, donde se puede posar adecuadamente la tubería. En general, la cama se deberá conformar colocando una capa continua de material selecto con un espesor que oscile de 5 a 10 cm permitiendo absorber o eliminar irregularidades que siempre quedan en el fondo de la zanja después de realizar la excavación. Si se presentara el caso de un material poco consistente en el fondo de la zanja se debe llevar a cabo una sustitución de por lo menos 30 cm, dependiendo de la magnitud del problema.

Dicha sustitución se deberá efectuar con un material grueso como lastrón o piedra

bruta, hasta lograr proporcionar una buena consistencia.

En el caso de existir sumideros de agua o napa friática alta, se recomienda una cama de piedra o piedrilla con suficiente espesor como para drenar el agua y así poder "trabajar en seco".

3 COLOCACIÓN Y UNIÓN DE LA TUBERÍA

COLOCACIÓN.- Por su bajo peso este tipo de tubería puede ser colocada manualmente, sin tener que hacer uso de medios mecánicos. Para bajar los tubos al fondo de la zanja, si ésta no es muy profunda se puede hacer por medio de dos personas Cuando se trata de una zanja de más de dos metros de profundidad, deben colocarse cuerdas a cada extremo del tubo para luego bajarlo lentamente hasta el fondo de la zanja.

UNIÓN DE LA TUBERÍA.- La unión que se practica entre los tubos PVC S20, es una unión con pegamento si la tubería es de tipo enchufe campana; si es de tipo unión flexible, para su instalación se usa lubricante para hacer la unión con el anillo de caucho.

* También en el momento de realizar la unión, tanto la espiga como la campana deben limpiarse bien con acetona o thinner, para eliminar cualquier suciedad y para preparar químicamente las superficies a unir. Posteriormente, se coloca una capa uniforme de pegamento especial y se ensambla rápidamente, conformado así una unión químicamente unida.

4 RELLENO Y COMPACTACIÓN

Existen dos zonas bien marcadas en el relleno y compactación de una zanja con tuberías flexibles de PVC las cuales son:

RELLENO ALREDEDOR DEL TUBO.- El relleno alrededor del tubo se debe realizar con un material adecuado. Se puede usar arenas arcillosas, arenas limosas, gravas arcillosas, gravas limosas, arenas limpias, gravas limpias, piedra quebrada o cualquier subproducto del triturado entre 6 y 40 mm. También es posible usar suelocemento con cualquier material que tenga un contenido de arcilla inferior al 35%

La conformación de esta zona es de vital importancia. Es necesario poner una

especial atención, ya que el material y la manera en que se coloque van a influir directamente en el comportamiento mecánico y estructural del sistema tubo-suelo. Para ejecutar el relleno de esta zona se deberá colocar capa por capa el material selecto, alternándolas de un lado a otro y compactando cada capa hasta el 90% del Proctor Standard si se tratara de un material cohesivo; o densificándolo convenientemente si fuera arena o gravilla de río, y si se colocara piedra triturada acomodándola bien.

El relleno deberá llegar hasta el nivel de corona excepto en casos especiales en que se deberá seguir hasta 30 ó 50 cm por encima de la corona del tubo. El espesor de cada capa depende del tipo de material selecto y del equipo de compactación con que se cuente.

Si se tratara de un material cohesivo o arena gravosa compactada en forma manual, deberán ser capas de 15 cm. Si la compactación va a ser con equipo mecánico las capas serán de 25 a 30 cm Si se usa material pétreo triturado (*) las capas no deberán exceder de 25 cm.

(*) Este tipo de material, por ser muy fácil de acomodar, genera un significativo ahorro en equipo mecánico y en mano de investigación con el consiguiente mejoramiento en los rendimientos. Paralelamente provee un adecuado drenaje subterráneo. Por sus excelentes características como drenarte, funciona muy bien cuando se presentan sumideros de agua o napa freática alta en las zanjas. Se debe tomar precauciones para eliminar posibles vacíos en el relleno y evitar daños a la instalación, sobre todo cuando la tubería va con el 100% de su calado.

RELLENO SOBRE EL TUBO.- El material que se usa más frecuente para el relleno de esta zona es el mismo que se saca al excavar la zanja. Este relleno se realiza en capas de 25 a 30 cm hasta llegar al nivel deseado. Normalmente se exige una compactación mínima de 90% del Proctor Standard. Si este trabajo se va a emplear tamper (sapo), hay que tener cuidado de no pasar el caite del sapo exactamente sobre la corona del tubo. En las capas subsiguientes se puede perder cuidado al respecto.

FORMA DE MEDICIÓN Y PAGO

La unidad de medida, para todas las subpartidas es el metro lineal. Se pagará de

acuerdo al

Avance en los periodos por valorizar, el precio de la partida incluye la mano de investigación, materiales, equipo, herramientas y todo lo necesario para la buena ejecución de los trabajos.

05.03 EXCAVACIÓN DE ZANJA T.NORMAL CONEX.DESAGUE (m)

DESCRIPCIÓN

1.1 Generalidades

La excavación en corte abierto será hecha con equipo mecánico, a trazos, anchos y profundidades necesarias para la construcción, de acuerdo a los planos replanteados en investigación.

Por la naturaleza del terreno, en algunos casos será necesario el tablestacado, entibamiento y/o pañeteo de las paredes, a fin de que estas no cedan.

1.2 Características de un Terreno normal

El terreno está conformado por materiales sueltos tales como: arena, limo, arena limosa, gravillas, etc. Y terrenos consolidados tales como; hormigón compacto, afirmado o mezcla de ellos, etc. los cuales pueden ser excavados sin dificultad a pulso y/o con equipo mecánico.

1.3 Dimensiones de las Zanjas

El ancho de la zanja dependerá de la naturaleza del terreno en trabajo y del diámetro de la tubería por instalar, pero en ningún caso será menor de los estrictamente indispensables para el fácil manipuleo de la tubería y sus accesorios dentro de dicha zanja, debiendo permitir un adecuado relleno y compactación de la tubería.

Tendrá como mínimo 0.25 m a cada lado del diámetro exterior de la tubería.

Las zanjas para la instalación de tuberías PVC, serán idénticas a las que se ejecutan para tubos metálicos; serán de suficiente profundidad para permitir la instalación conveniente de válvulas y grifos contra incendio y para resguardar la tubería de las vibraciones producidas por el tráfico pesado; y se excavaran

con o sin hoyos adicionales para las uniones, según el tipo de tubería por instalar.

La zanja se excavará por lo menos 10 cm debajo de la gradiente exterior del fondo del tubo, teniendo en cuenta la profundidad mínima del entierro exigible. Si la tubería se coloca en la calzada o en el campo el entierro mínimo sobre la cabeza de los tubos, nunca será menor de 1.00 m, teniendo en cuenta que los extremos exteriores de los vástagos de las válvulas deben quedar a un mínimo de treinta centímetros (0,30 m) de la superficie. Si la tubería se coloca en las aceras, o en jardines laterales o centrales, el relleno sobre la cabeza del tubo puede disminuirse hasta ochenta centímetros (0,80 m) si las válvulas y grifos contra incendios u otros accesorios lo permiten.

Las dimensiones de las zanjas deberán atender al previsto en el plano de detalles típicos para zanjas y entibados.

1.4 Cruce con Vías de Primera Clase

En los cruces con vías de primera clase, la excavación debe profundizarse de manera que el entierro mínimo sobre la cabeza de los tubos llegue a un metro veinte centímetros (1.20 m), debiéndose proteger el tubo con alcantarillas, con tubos tipo Armco, con canaletas o arcos de concreto o de ladrillo. Esta última protección es aplicable también a los puntos en los que no se puede dar a la zanja la profundidad necesaria.

1.5 Programación de la Excavación

Como regla general no debe procederse a cavar las zanjas con demasiada anticipación al trabajo de colocación de la tubería.

A menudo, se obtendrán ventajas evitándose tramos demasiado largos de zanja abierta, por ejemplo:

- Reduce al mínimo la posibilidad que la zanja se inunde.
- Reduce las cavernas causadas por el agua subterránea.
- Se evita la rotura del talud de la zanja.
- Reducir en la posible necesidad del entibar los taludes de la zanja.

Reducción de peligros para tránsito y trabajadores.

1.6 Disposición del Material

El material sin investigación ante excavado, si es apropiado para el relleno de las estructuras, podrá ser amontonado y usado como material selecto y/o calificado de relleno, tal como sea determinado por la Empresa. El Constructor acomodará adecuadamente el material evitando que se desparrame o extienda en la parte de la calzada, que debe seguir siendo usada para tránsito vehicular y peatonal.

1.7 Sobre-Excavaciones

La sobre - excavaciones se pueden producir en dos casos:

a. Autorizada

Cuando los materiales encontrados, excavados a profundidades determinadas, no son las apropiadas tales como: terrenos sin compactar o terreno con material orgánico objetable, basura u otros materiales fangosos.

b. No Autorizada

Cuando el Constructor por negligencia, ha excavado más allá y más debajo de las líneas y gradientes determinadas.

En ambos casos el Constructor está obligado a llenar todo el espacio de la sobre-excavación con concreto f'c = 140 kg/cm2 u otro material debidamente acomodado y/o compactado, tal como sea ordenado por la Empresa.

FORMA DE MEDICIÓN

Se medirá volumen excavado por m3 de zanja excavada, diferenciándose el tipo de suelo, el diámetro de tubería y la altura promedio de la zanja.

FORMA DE PAGO

El pago se hará por metro cúbico, el costo incluye el pago por materiales, mano de investigación y equipo.

05.04 REFINE Y NIVELACIÓN DE ZANJA CONEXIÓN

DESCRIPCIÓN

1.1 Generalidades

El fondo de la zanja constituye la zona de asiento de la tubería debe ser continúo, plano y libre de piedras, troncos o materiales duros y cortantes.

(m)

Debe tener la pendiente prevista en la investigación, libre de protuberancias o cangrejeras, las cuales deben ser rellenadas con material adecuado y convenientemente compactado al nivel del suelo natural.

Deberán ser retiradas las rocas o piedras del borde de la zanja, para evitar el deslizamiento al interior de ocasiones posibles roturas.

FORMA DE MEDICIÓN

Se medirá la longitud de sobre la cual se ha ejecutado la partida, diferenciándose el tipo de suelo y el diámetro de tubería.

FORMA DE PAGO

El pago se hará por metro lineal, el costo incluye el pago por materiales, mano de investigación y equipo.

05.05 RELLENO Y COMP.DE ZANJA CONEXIÓN (m)

DESCRIPCIÓN

1.1 Generalidades

El relleno debe seguir a la instalación de la tubería tan cerca como sea posible, los fines esenciales que debe cumplir este relleno son:

- Proporcionar un lecho para la tubería.
- Proporcionar por encima de la tubería, una capa de material escogido que sirva de amortiguador al impacto de las cargas exteriores.

- La forma de ejecutar el relleno será como sigue:
- Primero, se debe formar el lecho o soporte de la tubería, el material regado tiene que ser escogido, de calidad adecuada, libre de piedras y sin presencia de materia orgánica.
- El primer relleno compactado comprende a partir de la cama de apoyo de la estructura (tubería), hasta 0,30 m por encima de la clave del tubo, será de material selecto. Este relleno se colocará en capas de 0,10 m de espesor terminado desde la cama de apoyo compactándolo íntegramente con pisones manuales de peso apropiado, teniendo cuidado de no dañar la tubería.
- El segundo relleno compactado, entre el primer relleno y la sub-base de ser el caso, se harán por capas no mayores de 0,15 de espesor, compactándolo con vibro-apisonadores, planchas y7o rodillos vibratorios. No se permitirá el uso de pisones u otra herramienta manual. El porcentaje de compactación para el primer y segundo relleno, no será menor del 95% de la máxima densidad seca del proctor modificado ASTM D698 o AASHTO T-180. De no alcanzar el porcentaje establecido, la empresa contratista deberá de efectuar nuevos ensayos hasta alcanzar la compactación deseada.
- Durante la prueba de la tubería, es importante comprobar la impermeabilidad de las uniones, para lo cual se deben dejar las mismas descubiertas.

1.2 Precauciones para el Relleno

Después de las pruebas parciales y corregidos los defectos, se completarán el relleno de la zanja, tomando las precauciones necesarias como si se tratara de material vítreo. La manera de efectuar el relleno de la zanja se hará con el objeto de que siempre se evite la formación de cavidades en la parte inferior de los tubos.

1.3 Material de Préstamo

Consistirá en la excavación y empleo de material apropiado, de acuerdo a las especificaciones para la formación de terraplenes y taludes o ejecución de rellenos en particular. El préstamo procederá cuando no se encuentre cantidad suficiente de

material adecuado proveniente de la excavación de la laguna, de acuerdo con las alineaciones, rasantes y dimensiones marcadas en los planos.

Se considera como distancia de transporte gratuito hasta 350 m de la zona de trabajo, estacada por el Ingeniero Inspector.

La cantidad de metros cúbicos de transporte, será el producto del volumen de material de préstamo transportado más allá de trescientos cincuenta metros (350 ml) medidos en su posición original en metros cúbicos dividido por cien (100).

Transporte que serápagado =
$$\frac{\text{m}^3 \text{x m}}{100}$$

En él se incluye mano de investigación, equipo, herramientas, imprevistos necesarios y gastos indirectos.

La parte superior de los terraplenes y el relleno de cortes sobre excavados será construido con material de préstamo selecto para acabados o material escogido y reservado para este fin desde la excavación.

1.4 Modo de Efectuar el Relleno

Se colocará en la zanja primeramente tierra fina o material seleccionado, libre de piedras raíces, maleza, etc. y se pisoneará uniformemente debajo y a los costados de la longitud total, de cada tubo hasta alcanzar su diámetro horizontal. El relleno se seguirá pisoneando convenientemente, en forma tal que no levante el tubo o lo mueva de su alineamiento horizontal o vertical, y en capas sucesivas que no excedan de 10 cm. De espesor, hasta obtener una altura mínima de 30 cm sobre la generatriz superior del tubo. Esta primera etapa puede ser ejecutada parcialmente antes de iniciar las pruebas parciales de la tubería.

El resto del relleno se compactará con rodillos aplanadores y otras máquinas apropiadas de acuerdo con el material de que se disponga. Las máquinas deberán pasarse tantas veces sean necesarias para obtener una densidad del relleno no menor del 95% de la máxima obtenida mediante el ensayo standard del Proctor. La compactación se hará a humedad óptima y en capas horizontales no mayores de 15 cm. Tanto la clase del material de relleno como la compactación deben controlarse continuamente durante la ejecución de la investigación.

No debe emplearse en el relleno tierra que contenga materias orgánicas en cantidades deletéreas ni raíces, o arcillas o limos uniformes. No deben emplearse material cuyo peso seco sea menor de 1,600 Kg/m3.

Todos los espacios entre rocas se rellenarán completamente con tierra.

No deben tirarse a la zanja piedras grandes por lo menos hasta que el relleno haya alcanzado una altura de 1 m sobre el lomo del tubo o parte superior del colector de concreto.

En las calles sin pavimento, se dejará la superficie del terreno pareja, tal como estaba antes de la excavación, y los rellenos sucesivos que fuesen menester para acondicionar, la superficie de la zanja en esta forma será parte de la responsabilidad del constructor, hasta por seis meses después de hecho el relleno. En las calles pavimentadas el constructor mantendrá la superficie del relleno al nivel de las calles mientras se repone el pavimento.

1.5 Asentamiento con Agua

Si fuera posible, conviene apisonar la tierra del primer relleno con agua, evitando la utilización de pisones, los que podrían admitirse solamente en las capas superiores.

1.6 Tipos de Rellenos

1.6.1 Zona de relleno alrededor del tubo

Se distinguen:

- El relleno de sujeción (resistencia a la ovalización únicamente en el caso de los grandes diámetros), realizado en tierra expurgada o en materiales de aporte y compactado hasta el tercio inferior;
- El relleno de protección (en el caso de terrenos de granulometría muy heterogénea), efectuado con tierra expurgada o arena; este relleno puede actuar como protección y sujeción.

1.6.2 Zona de relleno superior

Por lo general se va llenando con la tierra sacada sin compactar (caso

general) o con materiales de aporte compactados (por debajo de calzada).

FORMA DE MEDICIÓN

Se medirá la longitud de zanja en la que se ha ejecutado el relleno, diferenciándose por el tipo de suelo descrito en el ítem relativo a excavaciones, el diámetro de tubería y altura de zanja.

FORMA DE PAGO

El pago se hará por metro lineal, el costo incluye el pago por materiales, mano de investigación y equipo.

05.06 EMPALME A COLECTOR PVC DN 160mm (u

DESCRIPCIÓN

Las conexiones domiciliarias de desagüe tendrán una pendiente uniforme mínima entre la caja de registro y el empalme al colector de servicio del 15% (quince por mil).

Los componentes de una conexión domiciliaria de desagüe son:

Caja de registro

La constituye una caja de registro de concreto f'c = 140 Kg/cm2, conformada por módulos prefabricados y de dimensiones 12" x 24". El acabado interior de la caja deberá ser de superficie lisa o tarrajeada con mortero 1:3.

El módulo base tendrá su fondo en forma de "media caña".

La tapa de la caja de registro, deberá ser normalizada, e instalarse dentro del retiro de la propiedad y si no lo tuviese en un patio o pasaje de circulación.

En caso de no poder instalarse la caja en un lugar de la propiedad que no tenga zona libre, la conexión domiciliaria terminará en el límite de la fachada.

b) Tubería de descarga

La tubería de descarga comprende desde la caja de registro, hasta el empalme al colector de servicio. El acoplamiento de la tubería a la caja se hará con resane de mortero 1:3 completándose posteriormente con un anclaje de concreto f'c = 140

Kg/cm2.

c) Elemento de empotramiento

El empalme de la conexión con el colector de servicio, se hará en la clave del tubo colector, obteniéndose una descarga con caída libre sobre ésta; para ello se perforará previamente el tubo colector, mediante el uso de plantillas metálicas, permitiendo que el tubo cachimba a empalmar quede totalmente apoyado sobre el colector, sin dejar huecos de luz que posteriormente puedan implicar riesgos para el sello hidráulico de la unión.

El acoplamiento será asegurado mediante sujetadores a ambos lados del tubo cachimba con el colector antes de la prueba hidráulica y por un dado de concreto f'c = 140 kg/cm2 después de efectuado ello.

METODO DE MEDICIÓN

Los trabajos de empalme a tubería serán ejecutados por la unidad (und).

FORMA DE PAGO

La partida será pagada a Suma Alzada de acuerdo al contrato por und según lo indicado en los planos y aceptados por el Supervisor, entendiéndose que dicho precio y pago constituirá compensación total por toda la mano de investigación incluyendo Leyes Sociales, materiales y cualquier actividad o suministro necesario para la ejecución del trabajo. Este precio será la compensación total por toda la labor, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para completar este ítem.

05.07 INSTALACIÓN CAJA DE REGISTRO/TARRAJEO (u)

DESCRIPCIÓN

Las cajas de registro estarán compuestas por 2 o más cuerpos prefabricados, cuya profundidad debe estar supeditado al flujo normal del desagüe, teniendo en cuenta, asimismo, la profundidad máxima establecido para conexiones domiciliarias según las normas.

La actividad será dada por realizada, luego de comprobar la ejecución de las siguientes sub-partidas:

Picado de veredas y excavación de zanjas para la caja de registro.

Apisonado de la base para la ubicación de la caja de registro.

Colocación de los cuerpos (cajas de concreto) necesarios en la caja de registro.

Colocación y fijación del marco y tapa en la caja de registro.

Emboquillado y anclaje de la tubería domiciliaria y la caja de registro.

Para lijar la caja de concreto con su respectivo marco de concreto se utilizará un mortero de cemento: arena (1:2), al igual que para unir y sellar las juntas entre cajas.

Cuando la caja debe insertare en vereda existente, se efectuará el resane del paño completo comprendido entre bruñas.

Las paredes y el fondo de las cajas serán tarrajeadas con mortero 1:3 cementoarena, con un espesor de ½" en el fondo tendrá una media caña de diámetro igual al de las tuberías respectivas, será de cemento pulido. Las dimensiones de las cajas serán de 12" x 24".

METODO DE MEDICIÓN

El trabajo ejecutado, de acuerdo a las prescripciones antes dichas, se medirá por unidad (Und).

FORMA DE PAGO

El pago se hará por unidad (Und) según precio unitario del contrato, entendiéndose que dicho precio y pago constituirá compensación total por toda la mano de investigación, incluyendo las leyes; sociales, materiales y cualquier actividad o suministro necesario para la ejecución del trabajo.

05.08 PRUEBA HIDRÁULICA CONEX. DOMICILIARIA DESAGÜE (u)

DESCRIPCIÓN

1 GENERALIDADES

La finalidad de las pruebas en investigación, es la de verificar que todos las partes de línea de desagüe, hayan quedado correctamente instalados, lista para prestar servicios.

Tanto el proceso de prueba como sus resultados, serán dirigidos y verificados por la Empresa con asistencia de constructor, debiendo este último proporcionar el personal, material, aparatos de prueba, de medición y cualquier otro elemento que se requiera en esta prueba.

2 PRUEBAS DE NIVELACIÓN Y ALINEAMIENTO

Pruebas de Alineamiento.- Todos los tramos de la tubería deberán ser inspeccionados visualmente para verificar el alineamiento, de tal forma que la línea de tuberías se encuentre libre de obstáculos y su diámetro se aprecie completamente cuando se observe entre buzones consecutivos.

Prueba de Nivelación.- Se realizará con el uso de niveles y escantillones, nivelando la cota de fondo de los buzones y la corona de la tubería en intervalos de 10 m.

Prueba de Deflexión.- Se verificará una vez tendida la tubería y para todos los tramos. Que el porcentaje de deflexión no supere al valor máximo permisible del 5% del diámetro interno del tubo. Una vez colocado el material alrededor del tubo hasta la altura mínima de relleno debidamente compactado, se hará pasar una bola compacta de madera o un mandril con un diámetro equivalente al 95% del diámetro interno del tubo; debiendo rodar o pasar libremente por el interior del tramo de tubería en prueba. Luego de comprobar y aprobar el porcentaje de deflexión de la tubería se procederá al tapado de la zanja. Situaciones puntuales en las que se exceda este valor, no afectan el comportamiento del sistema.

3 PRUEBAS HIDRÁULICAS

Para la prueba hidráulica se identifican los tramos a evaluar, luego se enrasa la superficie del agua con la parte superior del buzón o caja de inspección ubicado aguas arriba y se tapa el extremo de la tubería aguas abajo. Esto permite detectar fugas de agua en las uniones o en el cuerpo de la tubería mediante lecturas del nivel de agua en el buzón de prueba.

La pérdida de agua en la tubería instalada, incluyendo el buzón, no deberá exceder del siguiente volumen:

Ve = 0.0047 * Di * L Donde:

Ve: volumen exfiltrado (lt/día)

Di: diámetro interno del tubo (mm)

L: longitud del tramo.

No se autorizará realizar la prueba hidráulica con relleno compactado, mientras que

el tramo de desagüe no haya cumplido satisfactoriamente la prueba a zanja abierta.

Estas pruebas serán de dos tipos: la de filtración, cuando la tubería haya sido

instalada en terrenos - secos sin presencia de agua freática y, la de infiltración para

terrenos con agua freática.

A). Prueba de filtración

Se procederá llenando de agua limpia el tramo por el buzón aguas arriba a una altura

mínima de 0.30 más bajo el nivel del terreno y convenientemente taponado en el

buzón aguas abajo. El tramo permanecerá con agua, 12 horas como mínimo para

poder realizar la prueba.

Para las pruebas a zanja abierta, el tramo deberá estar libre sin ningún relleno, con

sus uniones totalmente descubiertas, así mismo no deben ejecutarse los anclajes de

los buzones y/o de las conexiones domiciliarias hasta después de realizada la

prueba.

En las pruebas con relleno compactado, también se incluirá las pruebas de las cajas

de registro domiciliarias.

La prueba tendrá una duración mínima de 10 minutos, y la cantidad de pérdida de

agua no sobrepasa lo establecido por SEDALIB.

También podrá efectuarse la prueba de filtración en forma práctica, midiendo la

altura que baja el agua en el buzón en un tiempo determinado; la cual no debe

sobrepasar lo indicado por SEDALIB.

B). Prueba de infiltración

La prueba será efectuada midiendo el flujo del agua infiltrada por intermedio de un

vertedero de medida, colocado sobre la parte inferior de la tubería, o cualquier otro

232

instrumento, que permita obtener la cantidad infiltrada de agua en un tiempo mínimo de 10 minutos.

05.09 PÉRDIDA ADMISIBLE DE AGUA EN LAS PRUEBAS DE FILTRACIÓN O INFILTRACIÓN (F)

DIÁMETRO DE LA TUBERÍA		PÉRDIDA ADMISIBLE (F)
(PULG.)	(MM.)	(CM3/ 15 MIN/ ML)
08	200	25
10	250	32
12	300	38
14	350	44
16	400	50
18	450	57
20	500	67
24	600	76

REPARACIÓN DE FUGAS

Cuando se presente fugas por rajadura y/o humedecimiento total en el cuerpo del tubo de desagüe, serán de inmediato cambiados por el constructor, no permitiéndose bajo ningún motivo, resanes o colocación de dados de concreto; efectuándose la prueba hidráulica hasta obtener resultados satisfactorios y sea decepcionado por la Empresa.

FORMA DE MEDICIÓN Y PAGO

La unidad de medida, para todas las subpartidas es el metro lineal. Se pagará de acuerdo al avance en los periodos por valorizar, el precio de la partida incluye la

mano de investigación, materiales, equipo, herramientas y todo lo necesario para la buena ejecución de los trabajos

05.09 SUMINISTRO CAJA DE REGISTRO DESAGUE (u)

DESCRIPCIÓN

Comprende el suministro de las cajas de registro que estarán compuestas por 02 o más cuerpos prefabricados, marco y tapa de concreto armado; dicho material deberá ser normalizado y contar con la certificación de calidad de fábrica otorgado por SEDALIB SA. Deberán cumplir con las siguientes características:

- Resistencia de abrasión (desgaste por fricción)
- Facilidad en su operación
- No propicio al robo
- Concreto de f'c = 175 kg/cm2.

METODO DE MEDICIÓN

El trabajo ejecutado, de acuerdo a las prescripciones antes dichas, se medirá por unidad (Und).

FORMA DE PAGO

El pago se hará por unidad (Und) según precio unitario del contrato, entendiéndose que dicho precio y pago constituirá compensación total por toda la mano de investigación, incluyendo las leyes; sociales, materiales y cualquier actividad o suministro necesario para la ejecución del trabajo.

05.10 LOSA DE C° 1.0*0.10 M (u)

DESCRIPCIÓN

Se construirá una losa de concreto de 1 m x 1 m de un espesor de 0.10 m la que servirá para fijar las cajas instaladas y se deberá colocar previamente una capa de afirmado debidamente compactada. El concreto será de f´c=140 Kg/cm2.

METODO DE MEDICIÓN

El Metrado se realizará en metro cuadrado (m2), la misma que será verificada por

FORMA DE PAGO

La partida será pagada a Suma Alzada de acuerdo al contrato por m2 según lo indicado en los planos y aceptados por el Supervisor, entendiéndose que dicho precio y pago constituirá compensación total por toda la mano de investigación incluyendo Leyes Sociales, materiales y cualquier actividad o suministro necesario para la ejecución del trabajo. Este precio será la compensación total por toda la labor, materiales, equipo, herramientas e imprevistos necesarios para completar este ítem.

06 BUZONES/CAJAS DE INSPECCIÓN

- 06.01 BUZÓN Di=1.20M x 1.20 MPP (u)
- 06.02 BUZÓN Di=1.20M x 1.30 MPP (u)

DESCRIPCIÓN

Los buzones podrán ser prefabricados de concreto, o de concreto vaciado en sitio.

De acuerdo al diámetro de la tubería, sobre la que se coloca al buzón, estos se clasifican en cuatro tipos:

TIPO	PROFUNDID	DIÁMETR	DIÁMETRO	TIPO
	AD	О		
	(m)	INTERIOR	TUBERÍA	CONCRET
				0
		BUZÓN		
	Hasta 3.00	1.2	Hasta 450 mm(18")	simple
I	de 3.01 a 4.50	1.2	Hasta 450 mm(18")	armado
	de 4.50 a más	1.5	Hasta 450 mm(18")	armado

	Hasta 3.00	1.5	Hasta 500mm(20") a 700mm(28")	simple
II	de 3.01 a 5.00	1.5	Hasta 500mm(20") a 700mm(28")	armado
	de 5.00 a más	1.8	Hasta 500mm(20") a 700mm(28")	armado
III	Hasta 5.00	1.8	Hasta 800mm(32") a 1200mm(48")	armado
	más de 5.00	2	Hasta 800mm(32") a 1200mm(48")	armado
IV	más de 2.50	2.2	1300 mm a más	armado

Las demás características, de cada uno de los tipos de buzón referidos, están detalladas en los croquis que se adjuntan indicándose dimensiones, resistencia de concreto 210 kg/cm2. para el cuerpo de buzón y techo, para el fondo y dados de anclaje con f'c = 175 kg/cm2., para la tapa del techo con un f'=350 kg/cm2. y otros detalles. El cuerpo del buzón tendrá un espesor de 20 cm, en todos los casos para buzones con profundidad mayor o igual a 1.20 m.

El tipo de cemento a utilizar para la construcción del buzón debe ser con cemento TIPO V.

Para tuberías de mayor diámetro o situaciones especiales, se desarrollarán diseños apropiados de buzones o cámaras de reunión.

Toda tubería de desagües que drene caudales significativos, con fuerte velocidad y tenga gran caída a un buzón requerirá de un diseño de caída especial.

En los buzones tipo II, III y IV no se permitirá la dirección del flujo de desagüe en ángulo menos o igual de 90°.

No está permitido la descarga directa, de la conexión domiciliaria de desagüe a ningún buzón.

Los buzones serán construidos sin escalinas, sus tapas de registro deberán ir al centro del techo, o dirección de flujo.

Para su construcción se utilizará obligatoriamente mezcladora y vibrador. El encofrado interno y externo de preferencia metálico. Sus paredes interiores serán

de superficie lisa o tarrajeada con mortero 1:3.

Las canaletas irán revestidas con mortero 1:2.

Las tapas de los buzones, además de ser normalizadas deberán cumplir las siguientes condiciones: resistencia a la abrasión (desgaste por fricción), facilidad de operación y no propicia al robo.

En el caso de que las paredes del buzón se construyan por secciones, éstas se harán en forma conjunta unidas con mortero 1:3, debiendo quedar estancas. Cuando se requiera utilizar tuberías de concreto normalizado para formar los cuerpos de los buzones, el constructor a su opción, podrá usar empaquetadura de jebe, debiendo ir siempre acompañado con mortero 1:3 en el acabado final de las juntas.

Para condiciones especiales de terreno, que requiera buzón de diseño especial, éste previamente deberá ser probado por la Empresa.

FORMA DE MEDICIÓN Y PAGO

La unidad de medida, es la unidad. Se pagará de acuerdo al avance en los periodos por valorizar, el precio de la partida incluye la mano de investigación, materiales, equipo, herramientas y todo lo necesario para la buena ejecución de los trabajos.

07 VARIOS

07.01 COSTO AMBIENTAL INVESTIGACIONES DESAGÜE (d)

DESCRIPCIÓN

Esta partida consiste en la capacitación ambiental ejercida para los trabajadores como para los pobladores para concientizar para el desarrollo óptimo de la investigación

FORMA DE MEDICIÓN

Se medirá por día

FORMA DE PAGO

El pago se realizara por día según el precio del contrato incluyendo las leyes sociales, materiales y cualquier actividad necesaria para realizar dicho trabajo.

ANEXO 22.- PLANOS GENERALES





