

## FACULTAD DE INGENIERÍA CIVIL ESCUELA ACADÉMICO PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL

"Causas que generaron el colapso del canal IRCHIM entre la progresiva 11+300 al 11+930 y propuesta de solución – Santa – Ancash – 2018"

## TESIS PARA OBTENER EL TÍTULO PROFESIONAL DE: INGENIERO CIVIL

#### **AUTOR:**

Guzman Diaz, Jhonatan Jose

#### **ASESOR:**

Ing. Sparrow Álamo, Edgar Gustavo

#### LÍNEA DE INVESTIGACIÓN

Diseño de obras hidráulicas y saneamiento

CHIMBOTE- PERÚ 2018

#### Página del Jurado



#### ACTA DE APROBACIÓN DE LA TESIS

Código: F07-PP-PR-02.02

Versión: 09

Fecha : 23-03-2018

Página : 1 de 68

El Jurado encargado de evaluar la tesis presentada por don(a)GUZMAN DIAZ JHONATAN JOSE cuyo título es: CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN – SANTA- ANCASH 2018

Chimbote, lunes, 16 de julio de 2018

Dr. CERNA CHAVEZ RIGOBERTO

PRESIDENTE

Ing. SPARROW/ALAMO EDGAR GUSTAVO .

**SECRETARIO** 

Mgtr. FERNANDEZ MANTILLA JENISSE DEL ROCIO

VOCAL

Elaboró Dirección de Investigación	Revisó	Representante de la Dirección / Vicerrectorado de Investigación y Calidad	Aprobó	Rectorado
------------------------------------	--------	---	--------	-----------

#### **DEDICATORIA**

#### A Dios:

A Dios que me ha dado la vida, sabiduría, fortaleza y humildad. Por permitirme llegar hasta este momento. Por los triunfos y los momentos difíciles que me han enseñado a valorar cada día más.

#### A mis padres y hermanos:

A mi Madre Morayma y Padre Jose, por depositar su confianza en mí y formarme con buenos valores, ayudándome a salir adelante. Por su sacrificio y dedicación constante hacia mi persona. A mi hermana Sara por alentarme en los momentos más difíciles y por ser motor de mi superación, a quien los amo, respeto y admiro gracias padres y hermana mía.

#### **A Nuestro Docente:**

A los Ingenieros de la universidad, los cuales fueron pieza clave en mi formación como profesional; a mis amigos que me han brindado su apoyo incondicional y demás personas que conocí en el transcurso de mi desarrollo profesional.

Jhonatan Jose Guzman Diaz

#### **AGRADECIMIENTO**

Son muchas las personas que directamente o indirectamente han aportado en la redacción de esta tesis, y quisiera en este momento dejar constancia de mi más cordial y sincero agradecimiento hacia esas personas.

En primer lugar, quisiera agradecer al asesor metodológico Dr. Ing. Rigoberto Cerna Chávez y a mi asesor temático Ing. Edgar Gustavo Sparrow Álamo, por su orientación y recomendaciones dadas en el transcurso del trabajo y por el momento que le dedicaron al desarrollo de esta tesis.

Otras personas que merecen mi agradecimiento son todos los docentes en el transcurso de mi formación profesional, ya que gracias a sus conocimientos otorgados pude cumplir con la culminación de este proyecto.

Agradezco a mis amigos Christian y Jorge que me brindan su apoyo y amistad cuando los necesito para seguir adelante, nuestra amistad perdure con la bendición de Dios.

Por último, también quiero mencionar mi enorme agradecimiento padres Morayma y Jose, quienes me apoyaron y estuvieron conmigo en todos estos años desde que decidí empezar esta carrera, y fueron los encargados de financiar gran parte de los gastos que esta tesis conllevaba y siempre confiaron en mí a pesar de los tropiezos en el transcurso de mis estudios.

#### DECLARATORIA DE AUTENTICIDAD

Yo, Jhonatan Jose Guzman Diaz con DNI Nº 70229348, a efecto de cumplir con las disposiciones vigentes consideradas en el Reglamento de Grados y Títulos de la Universidad Cesar Vallejo, Facultad de Ingeniería, Escuela\* Académico Profesional de Ingeniería Civil, declaro bajo juramento que toda la documentación que acompaño.

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

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

Nuevo Chimbote, 16 de Julio del 2018

Jhonatan Jose Guzman Diaz

D.N.I. Nº 70229348

#### <u>Índice</u>

Página del Jurado	ii
Dedicatoria	iii
Agradecimiento	iv
Declaratoria de Autenticidad	v
Índice	vi
RESUMEN	vii
ABSTRACT	viii
I. INTRODUCCIÓN	9
II. METODOLOGÍA	15
2.1. Tipo y Diseño de investigación.	15
2.2. Operacionalización de variables	15
2.3. Población, muestra y muestreo	17
2.4. Técnicas e instrumentos de recolección de datos, validez y confiabilidad	17
2.5.Procedimiento	18
2.6. Métodos de análisis de datos	18
2.7. Aspectos éticos	18
III. RESULTADOS:	19
IV. DISCUSIÓN	25
V. CONCLUSIONES	26
VI. RECOMENDACIONES	27
REFERENCIAS:	28
ANEXOS	30

**RESUMEN** 

En el presente estudio estuvo orientado en determinar la "causas que generaron el colapso

del canal "IRCHIM" entre la progresiva 11+300 al 11+930", con la finalidad de determinar

la causa principal que genero el colapso en el canal fue por el incremento del caudal

producido por la precipitación fluvial en el evento extraordinario en el fenómeno del "Niño

Costero".

Así mismo se presentan trabajos previos, teorías relacionas con el tema destacado se

viene utilizando el manual de hidrología, hidráulica y drenaje y el manual: criterios de

diseños de obras hidráulicas para la formulación de proyectos hidráulicos multisectoriales de

afianzamiento hídrico y ASTM, SUCS, AASHT, por lo tanto con este estudio realizado

se pretende beneficiar que el agua a los sectores de Vinzos, Rinconada, El Castillo, Alto

Perú, Tambo Real Nuevo y Santa, que mediante su colapso de la infraestructura se realice

una propuesta para dar una mejora a los sectores mencionados anteriormente,

Para el Canal "IRCHIM" desde la progresiva 11+300 km al 11+930 km, se halló para

poder tener una muestra y así será necesario para las encuestas y charla que brindaremos a

los funcionarios del canal.

Concluyendo con la investigación, se pudo determinar que los funcionarios están sumamente

preocupados por lo que actualmente está ocurriendo hoy en día, y afectando a todos los

sectores mencionados.

Palabras Clave: Hidrología, Microcuenca, Niño Costero, Colapso

vii

**ABSTRACT** 

In the present study it was oriented to determine the cause that caused the collapse of the channel

IRCHIM "between the progression 11 + 300 to 11 + 930", with the purpose of determining the

main cause that generated the collapse in the channel was by the increase of the flow produced

by the fluvial precitación in the extraordinary event in the phenomenon of "Coastal Child".

Likewise, previous works are presented, the theories are related to the highlighted subject, the

manual of hydrology, hydraulics and drainage has been used and ASTM, SUCS, AASHT,

therefore this study is intended to benefit water in the sectors of Vinzos, Rinconada, El Castillo,

Alto Perú, Tambo Real Nuevo and Santa, that through the collapse of the infrastructure a proposal

is made to give an improvement to the sectors previously,

For the Channel "IRCHIM" from progression 11 + 300 km to 11 + 930 km, it can be used to have

a sample and thus be necessary for the surveys and the talk we will give to the channel's officials.

Concluding with the investigation, it can be determined that the officials are very concerned about

what is currently happening today, and affecting all sectors.

**Keywords:** Hydrology, Microbasin, Coastal Child, Collapse

viii

#### I. INTRODUCCIÓN

La presente investigación se basa en el colapso que sufrió el canal de irrigación IRCHIM creado para desarrollo del agro en nuestra región Ancash, por lo que este designio brindará procedimientos alternos, tales como tener un mejor manejo del caudal para el bienestar de la población ancashina, para entender la realidad problemática que acontece y faculta esta indagación paso a puntualizar en los siguientes párrafos los problemas encontrados.

Para lo cual vamos a dar a conocer la realidad problemática que no solo acontece a nivel local sino a nivel internacional como es el caso que Musa y Terwase (2018, p. 5) mencionan que los desastres naturales causados por los cambios climáticos existentes como existe en Adamawa, Nigeria donde las inundaciones afectan sobre todo a suelos fértiles para agricultura debido a que las capacidades de resistencia y capacidad de caudal de agua no estuvieron preparados para este tipo de eventos naturales donde según el historial histórico de la zona del 2012 al 2014 las inundaciones de tierras agrícolas aumentó de 38% al 51 donde las cuales se vieron afectadas.

Según el reporte periodístico de Rocha (2017, p. 23) publicó en el mes marzo del 2017 donde manifiesta que en las costas de los países del Perú y Ecuador se exhibió una singularidad climática denominada niño costero; donde se caracteriza por elevar la temperatura superficial del mar próximo a las costas, sobre todo al de nuestro país. Desde hace muchos periodos se ha mostrado este fenómeno denominado como Meganiño generando grandes pérdidas económicas en diferentes temporadas entre los intervalos, 1578, 1720, 1728, 1791, 1828, 1877,1878, 1891, 1925, 1926, 1983 y 1998; ocasionando preocupación a la población y autoridades, ya que en estos periodos se registra pérdidas de vidas humanas y destrucciones de vías hidráulicas, vías asfálticas, etc.

Los poblados de Tambo Real Nuevo, Rinconada, Vinzos, Santa, El Castillo y Alto Perú son favorecidos del canal primario de IRCHIM con el servicio de agua que brinda para la actividad agrícola de estas zonas, siendo actividad primordial mente económica, donde un fenómeno como lo acontecido en el año 2017, amenaza directamente con la producción agrícola debido a si volviera el colapso de este canal.

Por lo expuesto en párrafos anteriores del conducto de agua IRCHIM, el investigador decidió evaluar el trecho 11+300 al 12+500, debido a que en estos tramos se encuentra

los túneles N° 05 y N° 06, tramo donde se perpetró el colapso (11+650 y 11+850) debido a que su estructura cambia de rectangular a trapezoidal, las paredes no resistieron el fluido acuífero producto de la lluvia del 16 de marzo de 2017. Debido a este colapso, el estudio de esta investigación se dividirá en dos sectores de 21 metros y de 25 metros ubicados en la creciente 11+570 y 11+780, conjuntamente en la creciente 11+730 y 11+970.

Las características de la sección trapezoidal donde profundidad de 3.30 metros, borde exterior de 3 metros, base superior 5.20 metros, base interior 4.20 metros y su ancho de las paredes laterales es de 0.17 metros; es de concreto frotachado con un revestimiento de mampostería, presentando aberturas, hendeduras e imperfecciones de su infraestructura lateral interna y externa donde las filtraciones son muy notables.

El presente trabajo de investigación se ha logrado identificar algunos antecedentes de otros autores a Nivel Nacional; según Fernández (1998, p. 140) investigó el colapsado del Cano – Vítor Arequipa, su conclusión de la investigación donde se determinó que mediante el suelo gravoso se llegó a encontrar humedades dentro 2% y puede llegar al 5% si se llega a humedecer con flujo, este puede auto colapsar. Su alta cementación se debe a la presencia de los carbonatos esencialmente de calcio, que funcionan como ligantes de los restos líticos.

Según Delgado (2013, p.3), nos indica que la gravedad es una energía que permite que los fluidos recorren sin presión a través de un canal, el recorrido de estos fluidos tiene una relación directa con la atmósfera.

También se le llama canal de origen que de tal forma se proyecta la pendiente mínima, que mayormente es utilizado por un solo lado porque por el otro lado se presenta en terrenos altos (Rodríguez, 2008, p.5).

El canal de segundo orden es llamado canales laterales, esto quiere decir que su salida es del canal origen donde el caudal que llega a ingresar es el que reparte a los sublaterales (Rodríguez, 2008, p.5).

Son denominados sub-laterales, el caudal se incorpora a ellos siendo así establecidos hacia las propiedades individuales a la toma del solar. (Rodríguez,2008, p.5).

La transición según Máximo (2005, p.14) es una estrategia en la construcción de canales cuyo objetivo es que no exista perdidas de carga en un canal, cuando entre dos tramos tienen que unirse, pero con diferentes formas de sección transversal, pendiente o dirección.

Es un conducto que de tal forma se penetra con el propósito de poder llegar atravesar la loma, es decir esto será utilizado para así llegar a conducir el flujo de un lugar a otro, pero su pendiente será demasiado elevada y el material encontrado es de una mala calidad que de tal forma con estos percances deberán establecer la estabilidad del canal (Pérez, 2007, p.12).

Es el que contiene demasiada cantidad de flujo que en todo ello está circulando dentro tubería, cañería, entre otros. En pocas palabras es el volumen que entrada por todas las tuberías en una unidad de tiempo. (Herrera. 2003, p.34).

El caudal se puede calcular a través de la fórmula DOUMA donde la concentración de aire en porcentaje(C) se calcula con el número de Froude (F) elevado al cuadrado y multiplicado por 0.2, donde este resultado se le resta 1 y resultado de estos se le saca la raíz cuadrada. Para calcular el gasto máximo que existe en la mixtura agua-aire en m³/s/ml de ancho de la superficie libre con la siguiente formula se puede calcular. Donde 0.0002 para paredes lisas., 0.0035 para paredes rugosas., v valor máximo de la velocidad en m/seg, v/u =1.1 Para paredes lisas y v/u =1.3 Para paredes rugosas y para finalizar u es la velocidad media. Cuando las velocidades son mayores a 10 m/seg se debe de analizar la posibilidad de aumento de volumen (Rosell, 1998, p.147).

Según America Concrete Institute (1987, p.32), Vallarino (1977, p.78) así como McDonald, J.F. anda LIU, T.C, (1980) indican que la erosión es el daño manifestado que se distingue en la superficie del concreto con formas redondeadas y lisas, los espesores pueden variar desde unos pocos centímetros hasta unos pocos metros cubriendo grandes áreas; La posibilidad de causar daños es mayor en las áreas de cambio de régimen que están vinculadas a cambios en la geometría; de lo contrario, la erosión de la abrasión puede ocurrir desde cualquier etapa del proyecto. El material es el componente básico de la resistencia a la abrasión.

Según Marín (1998, p.146) y Hudson (2006, p.11) indican que la velocidad en un canal no se encuentra bien intercambiadas debido a las pendientes que puede tener el caudal, por la fisonomía de la fachada libre y a la fricción. de tal modo la distribución de la velocidad existe mediante otros factores, como es la rugosidad del canal; para valorar 13 la velocidad en canales abiertos es el método de MANNING que puede estilarse potencialmente en unidades métricas como anglosajas. Dónde: R = Radio Hidráulico, S= Pendiente y n = Rugosidad.

Rosell (1998, p. 146) así como Espejo y Aguirre (2009, p.23) indican que el desgaste de los recubrimientos de las paredes y del fondo de los canales en su gran mayoría de deben a las velocidades altas, la calidad de material grueso que ordinariamente transporta en suspensión del agua; para evitar esto es será necesario aumentar la sección para disminuir la erosión, la cual influye en la velocidad ya que esta reduce, pero el coste del canal ensancha. También encaja meditar que un conducto amplio transportará fluidos a extraordinarias velocidades, pues la erosión es producida importantemente por la velocidad del fondo. La erosión puede disminuir.

Nos expone que "Esta necesita del conducto y el desplome, dado a las márgenes laterales como, flora, anomalía y diseño del conducto, radio hidráulico y obstáculos en el conducto, normalmente se traza conductos en el territorio se conjetura que el conducto está al nivel de la subrasante, generalmente cuando se traza el conducto esta de be estar al nivel de la subrasante natural. (Autoridad Nacional del Agua, 2010, p.13).

Este material es excelente para los canales en cuanto a su revestimiento, piedra, ladrillo y bloques son necesarios para trabajar y muy recomendable cuando estos abundan, se pueden edificar con mortero o acomodándola.

Tiene un costo elevado, pero de tal manera tiene cantidades de ventajas, que así mismo es muy duradero (Arrué, 2012, p.24).

Realmente son usados para canales en tamaño pequeños, que de tal manera ello se llega a encontrar con fallas como es la presión hidrostática, donde así mismo su espeso es de 5 cm (Sotelo, 2001, p.605).

Nos menciona que el caparazón con colchones de reno "llegan actuar como defensa de bordes y corteza total del fondo, que de tal manera los canales de aducción llegan actuar como defensa del elemento impermeabilizante" (Arrué, 2012, p.33).

Nos dicen que "son revestimiento de canales de ríos, donde se encuentra la defensa de estribos de puentes" (Alvarado, 2009, p.23).

Según Álvarez (1994, p.59) nos afirma que dentro de la hidrología la meteorología es primordial, instaura el perfil mediante la cual influye con el fluido exterior en el ciclo hidrológico. Es el acopio de fluido que cae a la y proviene de la al área del terreno saturación atmosférica, esta puede ser en estado líquido, sólido.

Clavero (1997, p.56) señala que se basa en los rangos de pluviómetro registrados con anterioridad el cual se le considera normal para un determinado mes; si en caso el valor

del pluviómetro en ese mes varia a la precipitación media registrada con anterioridad se le registra como anómalo.

Donde APi = anomalía pluviométrica del mes i., Pi = Precipitación del mes i., P = Precipitación media del mes i.

Nos menciona que "todo ello tarta de que el fluido tiene un ingreso por el suelo, así mismo el autor menciona que la tasa de infiltración es una medida a la cual la superficie es idóneo de consumir la precipitación o la irrigación, que de tal modo tiene su medición en pulgadas por milímetros por hora" (Gómez Navarro ,1996, p.14).

Nos dice que "También llamado flujo no atiborrado, determinado por el corriente adyacente a partir de la sección de saturación de la superficie." (Martínez Andrés,2006, p.2). Donde V = Velocidad del agua, K = Coeficiente de permeabilidad y i = gradiente hidráulica.

El flujo del agua en la superficie a Flujo saturado puede constar a través de la "Primera ley de flujo de la humedad" de Darcy.

Donde Q = Caudal: cantidad de agua en función del tiempo (cm3/h)., A= Área (cm2)., V= velocidad de flujo (cm/h). y así mismo se utiliza donde K= conductividad hidráulica (cm/h)., h= gradiente hidráulico (cm)., L= distancia (cm) y i= h/L = gradiente de potencial hídrico (adimensional).

El caudal se expresa como: Donde Qp= caudal máximo, correspondiente al periodo de retorno seleccionado, en m³/s., C= coeficiente de escorrentía, Ic= intensidad de la lluvia, concentrada en mm/h. y Ad= área de la cuenca hidrográfica en m².

Ic= (i\*tc)/(t\*i)y donde i= intensidad de la precipitación en m/s., tc= tiempo de concentración en segundos, ti= tiempo durante el que se medió la intensidad de la precipitación en segundos.

Menciona que "Las áreas pequeñas, sin red hidrográfica, en las cuales el escurrimiento es laminar en la superficie, se determinar el tiempo de concentración **tc**" (Izzard, 2001, p.129).

Tc=(526.42\*b\*((L)^1/3) / ((k\*i) ^ (2/3)); donde Tc= tiempo de concentración en minutos, L= longitud en metros del cauce principal y K= coeficiente de escurrimiento y i= intensidad de precipitación en mm/hora y b= coeficiente que se define con la expresión:

B=0.0000276 \* i + Cr / S^(1/2), Siendo S= pendiente media de la superficie y Cr= coeficiente de retardo función del tipo de superficie.

Nos detalla que "El agua originada por un arroyo en el perfil de flujo superficial, en el momento que el agua no llega a penetrar en el terreno, sino filtrarse hacia un cauce fluvial" (García Rodríguez ,2004, p.34).

La evaluación en cuanto a la escorrentía puede establecerse con diferentes técnicas para obtener el aproximado sobre todo cuando la medición no se encuentra en una estación pluviométrica, debido a que en estas estaciones si se puede obtener datos exactos; mientras que en otros casos como por ejemplo laderas de cerros este se estima por método racional. (García, 2004, p.34).

Para el proyecto de obras hidráulicas es ineludible realizar un estudio antepuesto en cuanto a los volúmenes, picos y distribución de los eventos hidráulicos que existen en la zona; es necesario que siempre se verifique volumen (Q); para así de esta manera el pico de escorrentía quede instaurado para cálculo de la construcción hidráulica. (Murillo, 2004, p.19).

Se basa en la precipitación e infiltración, donde estos pueden ser calculados por diferentes métodos, otro valor importante que permite este cálculo es el número de curva. (Murillo, 2004, p.21):

 $Q=(P-0.2S)^2/(P+0.8 S)$ ; Donde Q= escorrentía total en milímetros, P= precipitación total del evento, S:

infiltración potencial calculada en función del CN. Los valores para CN: Bosque, Pasto y Cultivos.

En contraste con la realidad problemática se formula la siguiente pregunta ¿Cuáles son las causas que generaron el colapso del canal "IRCHIN" entre la progresiva 11+300 al 11+930 y propuesta de solución?

Así también la presente investigación se justifica porque su estudio de este va generar una propuesta basado es métodos científicos, para la prevención de futuros eventos similares o superiores explicados con anterioridad, donde el principal objetivo es buscar el beneficio de las áreas agrícolas aledañas a la zona de estudio del canal IRCHIM y su fortalecimiento de este; las zonas a las que se menciona son las siguientes: Nuevo Chimbote, Alto Perú, Vinzos, Rinconada, El Castillo, Tambo Real Nuevo, y Santa.

Seguidamente nuestro objetivo general con respecto al tema de investigación es decretar las procedencias que forjaron el colapso del canal "IRCHIM" entre la progresiva 11+300 a 11+930 y propuesta de solución – Santa – Ancash - 2018. Para ello nuestro

primer objetivo específico es establecer el nivel del caudal que tránsito en el acontecimiento del canal "IRCHIM" entre la progresiva 11+300 al 11+930, como segundo objetivo es valuar el estado actual y el entorno del canal "IRCHIM" entre la progresiva 11+300 al 11+930 y como tercer objetivo tenemos proponer un diseño para optimizar la infraestructura existente del canal "IRCHIM" entre la progresiva 11+300 al 11+930.

#### II. METODOLOGÍA

#### 2.1. Tipo y diseño de investigación.

El diseño de esta investigación es no experimental porque no se perpetra la operación deliberada de las variables y de tipo exploratorio debido a que solo se observan los fenómenos en su ambiente natural para después analizarlos.



Dónde:

M<sub>i</sub> = Canal "IRCHIM" en la progresiva 11+300 al 11+930, sector Vinzos, distrito Chimbote, provincia Santa.

 $X_i$  = Causa que generó el colapso en el canal.

**Oi** = Observaciones (o resultados).

#### 2.2. Operacionalización de Variables

#### . Variable Independiente

- Causas que generaron el colapso del canal.

**Tabla 1.** Matriz de Operacionalización de Variable Independiente

Variable	Definición Conceptual	Definición Operacional	Dimensión	Sub Dimensión	Indicadores	Escala de Medición
Causas que generaron el colapso del Canal  Canal  Canales son conductos por lo cual el agua radica mediante la acción de gravedad y sin ninguna presión.  (Segura, 1993,p. 07).		Através del Manual de Hidrología, hidráulica y drenaje poder determinar los caudales máximos activados en las quebradas secas colindante al canal.	Causas	Escorrentía	Área	Nominal
					Pendiente	
	Acción de identificar el				Coeficiente de Escorrentía	
	infraestructura del canal.	Para obtener los datos estadísticos del caudal horario que transporto el canal durante el evento extraordinario recurrí al PE- CHINECAS		Caudal -	Área	Nominal
	por lo cual el agua radica mediante la acción de				Velocidad	
	Inspección visual para identificación de los tipos de		Daños	Erosión	Nominal	
		patologías existentes en el tramo de estudio del canal.	_		Grieta	
		Estudio de Suelo con el apoyo de un laboratorio.		Suelo	Tipo de Suelo	Nominal
					Consolidación de Suelo	

Fuente: Elaboración Propia

#### 2.3. Población y muestra y muestreo

#### . Población

Canal "IRCHIM" en la progresiva 11+300 al 11+930 del Centro Poblado de Vinzos, Distrito Chimbote, Provincia Santa.

#### . Muestra

Para el estudio de la presente investigación, la muestra de estudio es desde la progresiva 11+300 al 11+930 del Centro Poblado de Vinzos, cual se obtuvo un tipo de muestra probabilística, donde los instrumentales poseen la misma eventualidad de ser elegidos.

#### 2.4. Técnicas e Instrumentos de Recolección de Datos, Validez y Confiabilidad

#### . Técnicas e instrumentos de recolección de datos

La técnica de para la recolección de datos para la presente investigación se trabajará con fichas técnicas y protocolo de laboratorio.

#### . Protocolos de Información

Es un procedimiento que permite obtener datos o información establecidos en parámetros, dados por estudios o ensayos hechos en una investigación, (Hernández, 2010, p.114).

#### . Guía de Observación

Es un instrumento que permite procesar la labor de observar ciertas anomalías a la infraestructura, su estructura es através de columnas y filas que favorecen la organización de datos recogidos in situ.

#### .Instrumentos

El instrumento a utilizar será la toma de datos a través de la guía de observación y equipo para el levantamiento topográfico del canal, así mismo con otra guía de observación se realizó in situ el levantamiento de la infraestructura del canal para determinar las patologías y otro para determinar el tipo y resistencia de suelo elaborada por el Laboratorio de Suelos en la UNIVERIDAD PRIVADA CESAR VALLEJO.; además para poder estimar los caudales por el fenómeno extraordinario, se obtuvo que obtener através del METODO RACIONAL indicado en el Manual de Hidrología, Hidráulica y Drenaje del MTC, de la cual primero se halló las áreas de las quebradas que están colindantes a la infraestructura hidráulica con el apoyo de los software ArcGIS 10.5 y AutoCAD Civil 3D, que conciernen desde la progresiva 0+000 Km a la zona de estudio 11+930 Km.

#### 2.5. Procedimiento

#### . Visita de campo

Se procedió a la visita de campo, para la indagación del estado actual de la infraestructura del canal y los impactos que generan las futuras avenidas a la infraestructura del canal y a los cultivos colindantes del canal.

#### . Recolección de datos

Se recogieron datos in situ como el levantamiento topográfico en el tramo de estudio, luego se recogieron muestras para un estudio de suelos para establecer el tipo de suelo y la resistencia de la misma, por otro lado, el recojo de información con una "ficha técnica" para la evaluación de la infraestructura del canal y proponer un diseño de un puente canal "Canoa" con la nueva estimación de caudal para nuevas avenidas que se activaran en las quebradas colindantes al canal.

#### . Trabajo de gabinete

Se utilizó toda la información obtenida para poder proponer una nueva alternativa o sistema y ver la influencia que género en el momento del fenómeno extraordinario en la infraestructura del canal IRCHM en los centros poblados Vinzos -Santa-Ancash -2018.

#### . Validación y Confiabilidad de Instrumentos

Elaborado el instrumento y esta no posea un autor, entidad o software que lo respalde a la validación se empleará la sabiduría de jueces, la consideración por parte de tres profesionales es parte fundamental para esta investigación, siendo estos dos especialistas ingenieros en conjunto de un metodólogo, a fin que manifiesten su opinión, compresión y aceptación.

#### 2.6. Métodos de Análisis de Datos

La presente tesis utiliza un análisis descriptivo, se empleó la estadística básica como la media aritmética donde el resultado de este cociente no concordará esencialmente con valor alguno de la variable, pero si se debe ser un valor del recorrido de la misma y vendrá expresado en las mismas unidades de medida de esa variable.

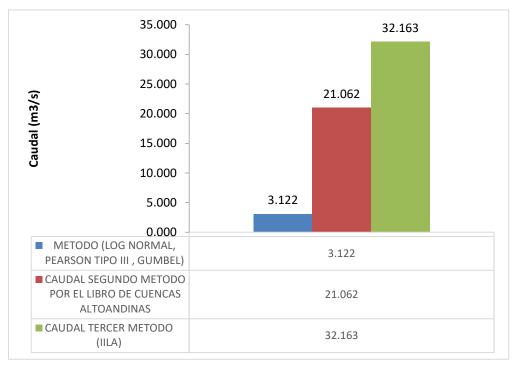
#### 2.7. Aspectos Éticos

El investigador asegura que la información obtenida no ha sido alterada, por lo que amerita la importancia del trabajo que comprende y se compromete con la responsabilidad social que genera la propuesta de esta investigación, respetando las leyes medio ambientales y los derechos de las personas envueltos a la realidad encontrada en la presente.

#### **III.RESULTADOS:**

3.1. Establecer el nivel del caudal que tránsito en el acontecimiento del canal "IRCHIM" entre la progresiva 11+300 a 11+930:

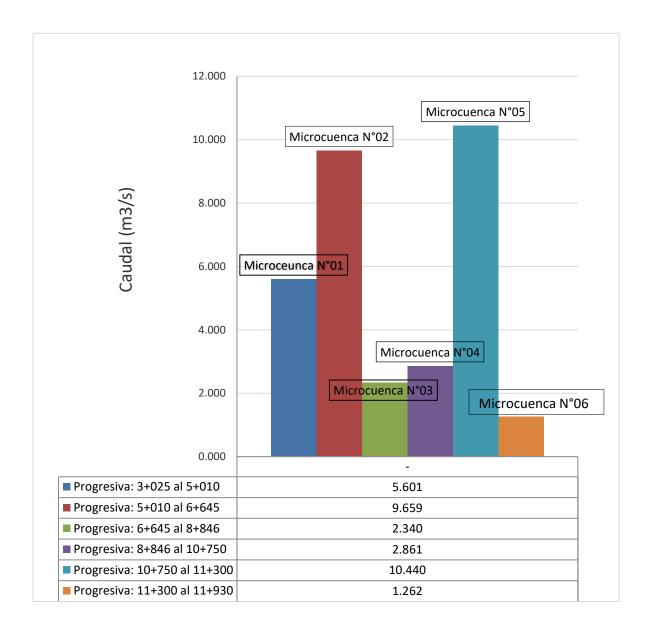
GRÁFICO N°01: CAUDALES MÁXIMOS CON LOS TRES METODOS RACIONALES



Fuente: Elaboración Propia

**INTERPRETACIÓN:** En la presente gráfica se muestran los caudales máximos desarrollados con los tres métodos racionales donde se obtiene por el método IILA un caudal de 32.16 m3/s, así mismo por el método Long Normal, Pearson, Tipo III, Gumbel su valor calculado es de 3.12 m3/s. Estos valores se estimaron con el área de cada tramo de microcuenca.

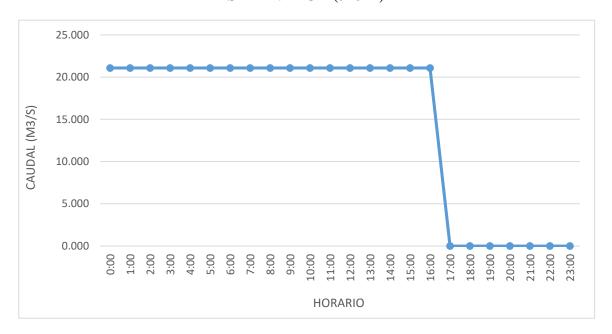
#### GRÁFICO N°02: CAUDALES MÁXIMOS POR ÁREA DE MICROCUENCAS



Fuente: Elaboración Propia

**INTERPRETACIÓN:** En la presente gráfica se muestran los caudales máximos obtenidos en las microcuencas que son colindantes al canal teniendo entre la progresiva 10 +750 al 11+300 un mayor caudal de 10.44 m3/s. correspondiente a la microcuenca N°05 y un menor caudal de 1.262 m3/s. en la progresiva 11+300 al 11+930 de la microcuenca de N°06 estas estimaciones se obtienen por el método IILA.

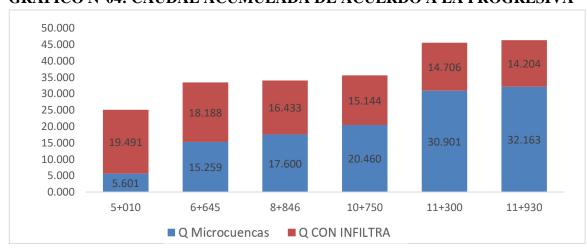
GRÁFICO N°03: CAUDAL HORARIO DEL CANAL IRCHIM DEL 14/03/2017 DEL DESARENADOR (3+312)



Fuente: PE. CHINECAS

**INTERPRETACIÓN:** Del presente gráfico se interpreta que el caudal emitido es de 21.073 m3/s desde las 00 hrs. hasta las 16:00 hrs, después de estas horas no se ha enviado caudal alguna a causa del acontecimiento.

GRÁFICO N°04: CAUDAL ACUMULADA DE ACUERDO A LA PROGRESIVA

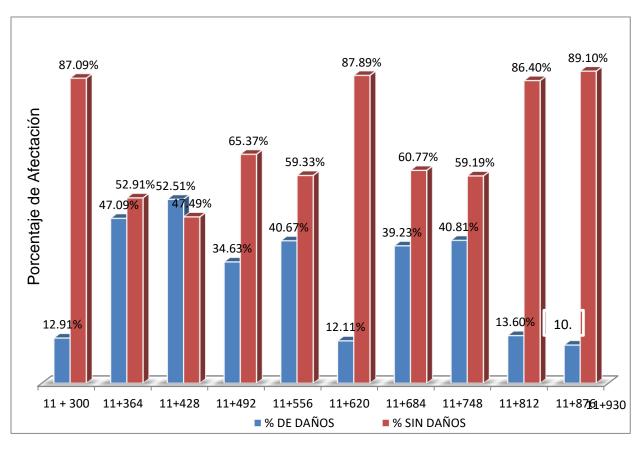


Fuente: Elaboración Propia.

**INTERPRETACIÓN:** En la presente grafica se afirma que en el la progresiva 11+930 se obtiene un acumulado de caudal de 32.16 m3/s provenientes de las microcuencas entre las progresivas 3+312 y 11+930. Mientras que el caudal emitido desde el desarenador es de 21.073 m3/s teniendo perdida por infiltración de acuerdo a los kilómetros recorridos.

## 3.2. Valuar el estado actual y el entorno del canal "IRCHIM" entre la progresiva 11+300 al 11+930.

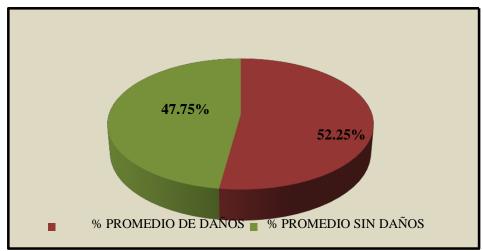




Fuente: Elaboración Propia.

**INTERPRETACIÓN:** De la recolección de datos obtenidas mediante ficha técnica de patologías y aplicada desde la progresiva 11+300 a la 11+930, se procesó y se analizó obteniendo el siguiente gráfico de barras, donde se plasma que en la progresiva 11+428 se encuentra el mayor daño con un porcentaje de 52.51 % de daños, el cual, influenciado por grietas, erosión, delaminación, desintegración, fisuración, descascaramiento entre otras.

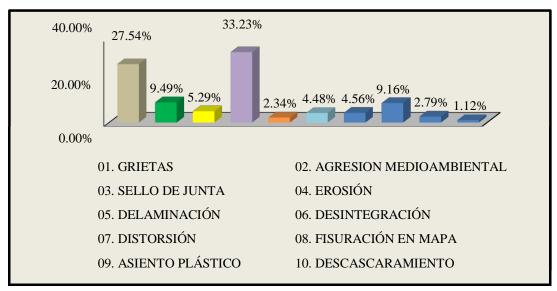
GRÁFICO N°06: PORCENTAJE DE ÁREA AFECTADA EN TODA LA MUESTRA EVALUADA



Fuente: Elaboración Propia.

**INTERPRETACIÓN:** Según la gráfica presentada se puede afirmar que el canal entre las progresivas 11+300 a la 11+930 se encuentra con un 52.25% de daños dadas por patologías de concreto.

GRÁFICO N°07: RESUMEN DE PATOLOGÍAS



Fuente: Elaboración Propia.

**INTERPRETACIÓN:** Según la gráfica presentada se puede aseverar que el canal entre las progresivas 11+300 a la 11+930 presenta el daño por erosión con un porcentaje de 33.23% siendo predominante ante las demás patologías, pero seguidamente por daños por grietas con un porcentaje de 27.54%. y la patología que afecta menos al canal es por descascaramiento con un 1.12%.

### 3.3. Proponer un diseño para optimizar la infraestructura existente del canal "IRCHIM" entre la progresiva 11+300 al 11+930.

Se propone diseñar obras de complementación e instalar barreras dinámicas a la estructura hidráulica o reforzamiento, dada que en la actualidad no presenta ninguna obra de complementarias y pone en riesgo su estabilidad.

El proyecto de diseño es realizar a futuro un puente canal o canoa, en la progresiva 11+ 765 hasta 11+875, su objetivo de esta estructura es derivar el caudal proveniente de las quebradas secas que se activen en futuras avenidas por precipitación pluvial, protegiendo el canal y dándole una mayor estabilidad a la infraestructura, la estructura complementaria está diseñada para un periodo de retorno a 25 años. (Ver plano PD-01). Esta estructura se debe de complementar con la instalación de mallas dinámicas, se trata de estructuras de acero que se sitúan en las trayectorias de los desprendimientos de la microcuenca y son capaces de detener y acumularlas rocas, dejando pasar el flujo liquido hacia a la estructura (Puente canal).

A continuación, se describe las siguientes características del diseño hidráulico del puente canal (Ver anexo n°08):

Características Hidráulicas: Caudal de diseño = 3.1854 m3/seg.

Desnivel= 3 mts.

Longitud de transición de recta de entrada = 2.41 mts.

Longitud de transición de recta de salida = 3.00 mts.

Sección del puente canal = 6.00 mts

Altura total de la sección del puente canal = 0.7 mts.

Longitud de protección = 1.40 mts.

#### IV. DISCUSIÓN

El propósito de la presente tesis es de conocer las procedencias del colapso del canal "IRCHIM", entre la progresiva 11+300 al 11+930 ubicada en el Centro Poblado de Vinzos, Distrito Chimbote, Provincia Santa.

Los caudales conseguidos en los aforos del mes de marzo del 2017, se obtuvo que el caudal emitido en el evento extraordinario desde el Desarenador fue de 21.073 m3/s. Según lo estipulado por el PE-CHINECAS.

De los cálculos de precipitación producido por las quebradas se estima un caudal de 23.321 m3/s. obtenido por el método racional donde se establece por el Manual de hidrología, hidráulica y drenaje, donde tiene el respaldo del IILA y SENAMHI – UNI, donde establece para zonas de estudio que no cuenten con estaciones meteorológicos se utiliza el método Racional, realizando con este método se obtiene un total de caudal del caudal emitido por el PE- CHINECAS y la estimación de por el Método racional en el tramo colapsado de 44.394 m3/s, sobrepasando el caudal de diseño del canal que es de 35 m3/s. Desde la progresiva 3+850 hasta la zona de estudio 11+300

Según el instrumento aplicado se comprobó la existencia de daños generados por el flujo y los sedimentos que afluyeron desde la captación del canal, con erosiones del recubrimiento de las paredes y fondo del canal, todo esto fue producto por la falta de mantenimiento del canal, sobre todo en el tramo ya mencionado

Así mismo de acuerdo al levantamiento de datos y plasmado en los planos PC-01 se puede decir que en la pendiente máxima es de 3.85%.

Al no encontrar antecedentes directos para poder relacionarlos con la investigación realizada se ha tenido que basar en el manual de hidrología, hidráulica y drenaje, manual: criterios de diseños de obras hidráulicas para la formulación de proyectos hidráulicos multisectoriales de afianzamiento hídrico, ASTM, SUCS, AASHT y El Reglamento de edificaciones OS.060.

#### V. CONCLUSIONES

- 1. Se obtiene el caudal horario emitido en el evento extraordinario del 14 de marzo del 2017 por el PE- CHINECAS un caudal de 21.073 m3/s. esto a las 16:00 horas, y así mismo a las 17:00 horas del mismo día se tiene un registro de 0.00 m3/s. se analiza que esa hora la compuerta de derivación fueron cerradas.
- 2. Los caudales máximos se determinaron en cada uno de los tramos de la microcuenca se realizó con tres métodos racionales, que mediante el método IILA se estimó un caudal de 32.16 m3/s,y continuamente se hallaron los siguientes métodos como el método Long Normal, método Pearson, el método tipo III y por último el método Gumbel donde se analizó el caudal con un valor de 3.12 m3/s.
- 3. El estado actual del canal "IRCHIM" al entorno del tramo colapsado entre la progresiva 11+300 al 11+930, que, mediante los resultados obtenidos, se pudo analizar que presenta un daño por erosión con un porcentaje de 33.23%, así mismo se presentan 27.54% de grietas y por último también se determinó que un 1.12% se encuentra el canal con descascaramiento.
- 4. Se analizó el estudio de suelo con 4 calicatas, con una profundidad de 2.50m, donde la Calicata 1 se encuentra con un 60% de arena, 23% de fino y 17% de grava; continuamente en la calicata 2 se encuentra con un 39% de arena, 20% de fino y 41% de grava; por lo tanto, la calicata 3 tiene el mismo resultado que la calicata 1, así mismo la calicata 2 que es el mismo resultado para la última calicata que es la calicata 4.

#### VI. RECOMENDACIONES

Las formulas presentadas en la presente investigación se debe considerar como estrategia para solucionar los problemas estrechamente relacionados con las estructuras diseñadas para el servicio de regadío, estas fórmulas pueden ser elegidas por el diseñador ya que se cuenta con fórmulas de naturaleza teórica y otras experimentales.

Por la gran pérdida del flujo del canal se recomienda poder mejorar los materiales y herramientas para la ejecución de una buena infraestructura hidráulica para poder evitar las fallas estructurales que puede causar en el canal y tener mejor caudal para las siembras agrícolas.

Así mismo no modificando o rediseñando la infraestructura del canal esta se verá afectada, si no se implementa con obras complementarias en las zonas donde se activan las quebradas durante el trayecto del canal, se recomienda obras como puente canal, muros de contención y mallas dinámicas que puedan derivar el caudal e impidiendo los escombros que se pueden componer por las quebradas que se activaran en futuras avenidas.

Para futuras tesis se recomienda realizar un monitoreo continuo de aforamiento de caudales en diversos meses del año con la finalidad de evaluar el comportamiento de la infraestructura en épocas de avenidas.

Se recomienda realizar una investigación profunda donde se establezcan rangos se severidad del daño con respecto a la cantidad de concentración de sedimentos y velocidades del fluido.

#### **REFERENCIAS:**

1. ÁLVAREZ, Sainz. Hidrología – Precipitación Fluvial. [En Línea]. Guarenas: Misión Sucre, 1994. [Fecha de consulta: 23 de junio del 2017].

Disponible en:

http://www.ciclohidrologico.com/precipitación

 CLAVERO, Pedro. Anomalías de precipitación. [En Línea]. México: Grijalbo, 1997. [Fecha de consulta:17 de junio de 2017].

Disponible en:

http://www.meteorologia.com.uy/reportes/noticias/docs/pdf/rrpp/188\_30838. pdf

3. GÓMEZ, Navarro. Infiltración. [En Línea]. México: McGraw-Hill, 1996. [Fecha de consulta: 17 de junio de 2017].

Disponible en:

https://www.traxco.es/blog/tecnología-del-riego/infiltración- del-agua

4. HERRERA, Sánchez. Dinámica de fluidos. [En Línea]. Argentina: BANUS, 2007. [Fecha de consulta: 18 de mayo de 2017].

Disponible en:

http://www.sc.ehu.es/sbweb/fisica/fluidos/dinamica/bernoulli/bernouilli.htm

5. MURILLO, Juan. Escorrentía. [En Línea]. México: McGraw-Hill, 2004. [Fecha de consulta: 05 de junio del 2017].

Disponible en:

http://www.ciclohidrologico.com/escorrenta\_superficial

6. PÉREZ, Julián. Infraestructuras Hidráulicas – Túneles. 2a ed. Madrid: Universidad Alicante, 2011. 12pp.

ISBN: 978-84-9717-171-7

7. ROCHA, Arturo. Reporte Periodístico del Fenómeno del Niño. [En Línea]. Perú: Académica Peruana de Ingeniería, 2013. [Fecha de consulta: 19 de mayo del 2017].

Disponible en:

http://apiperu.com.pe/Presentaciones/hidraulica/0AUTOR/FRAME/home.htm

8. RODRÍGUEZ, Pedro. Canales [En Línea]. Oaxaca: Instituto Tecnológico de Oaxaca, 2001. [Fecha de consulta: 09 de mayo del 2017].

Disponible en:

https://es.slideshare.net/AneuryGonzalez/sistemas-convencionales-decanales.

9. ROSELL. Velocidades en Canales. [En Línea]. Bolivia: Universidad Mayor San Simón, 2008. [Fecha de consulta: 01 de junio del 2017].

Disponible e n:

http://biblioteca.uns.edu.pe/saladocentes/archivoz/curzoz/canales\_i\_parte.pdf

SÁNCHEZ, Guzmán. Erosión. [En Línea]. Colombia: Escuela colombiana de ingeniería,
 2007. 45pp.

ISB: 958-957420-3

11. SOTELO, Ávila. Flujos de Canales, México: McGraw, 2001. 10pp.

ISBN: 968-292655-6

12. VILLÓN, Máximo. "Hidráulica de canales". (2a ed.) Perú: Editorial Villón, 2007. 55pp. ISBN 99778-66-081-6

## **ANEXOS**

# Anexo 1: PANEL FOTOGRÁFICO



Fotografía. Nº 01. Vista área en el tramo de estudio.





**Fotografía.** Nº 02. Visita a la zona de estudio después de una semana ocurrido el evento, en la imagen se aprecia el margen derecho del canal "IRCHIM" colapsado.



**Fotografía.**  $N^o$  03. Actualmente el canal transporta un caudal de 12 m3/s aprox., siendo su capacidad de diseño max. de 35 m3/s.



**Fotografía.** Nº 04. En la imagen se aprecia el margen izquierdo del canal IRCHIM ubicado en la progresiva 11+765.



**Fotografía.** Nº 05. En la imagen se aprecia el margen izquierdo del canal colapsado, asimismo se aprecia partículas grandes al entorno entre flujo de canal y la quebrada.



**Fotografía.** Nº 06. Salida del túnel N°05, e ingreso a la zona de estudio del canal "IRCHIM", ubicada en la progresiva 11+300.



**Fotografía.** Nº 07. En la imagen se puede apreciar en el margen izquierdo del canal grietas longitudinales ubicadas en el entorno del tramo más afectado que es el área de manteniendo ubicada en la progresiva 11+850.



**Fotografía. Nº 08.** Ingreso al túnel N°06, y finalización del tramo a estudiar, ubicada en la progresiva 11+930.



**Fotografía.** Nº 09. Se aprecia en la imagen después del evento extraordinario las obras provisionales realizadas por PE-CHINECAS, ubicada en la progresiva 11+875.



**Fotografía.** Nº 10. Se observa en la imagen la segunda quebrada activada en de la microcuenca Dos de Mayo.



Fotografía.  $N^o$  11. Se observa en la imagen la tercera quebrada activada en de la microcuenca Dos de Mayo.



**Fotografía.** Nº 12. Se dan inicios de los trabajos in situ del levantamiento topográfico por poligonal abierta en el canal "IRCHIM" en la progresiva 11+315.



**Fotografía. Nº 13.** Se realizó el cambio de estación en la progresiva 11+650 considerando la vista atrás y vista adelante.



**Fotografía.** Nº 14. Se da inicio a la extracción de la muestra N°03 correspondiente a la calicata N°03.



**Fotografía.** Nº 15. Se observa en la imagen el perfil del suelo del área de mantenimiento del canal "IRCHIM", correspondiente en la progresiva 11+ 450.



**Fotografía.** Nº 16. Se observa en la imagen el ensayo de tamizado de granulometría de la muestra extraída in situ del canal "IRCHIM".



**Fotografía.** Nº 17. Se observa en la imagen los trabajos de mantenimiento por parte del área de OPEMAN perteneciente al PE-CHINECAS.



**Fotografía.** Nº 18. Se observa en la imagen al personal realizando trabajos de mantenimiento.



**Fotografía.** Nº 19. Se observa en la imagen el fondo y el margen derecho del canal "IRCHIM", erosionado producto del flujo que transita en la infraestructura.



**Fotografía.** Nº 20. Se observa en la imagen el fondo del canal "IRCHIM", erosionado producto del flujo que tránsito en el evento extraordinario que transita en la infraestructura.



**Fotografía.** Nº 21. Se observa en la imagen una grieta diagonal en el margen izquierdo del canal "IRCHIM", producto del empuje del caudal de la escorrentia activada en la quebrada.



**Fotografía.** Nº 22. Se observa en la imagen el colapso del margen izquierdo de la infraestructura con material de mampostería.

# Anexo 2: REPORTES HIDRÁULICOS PE-CHINECAS





# APORTE TOTAL DEL RIO SANTA AGUAS ARRIBA DE BOCATOMA LA HUACA DESCARGAS HORARIAS DIARIAS (m³/s)

																									ME	S:	MARZ	ZO 2017
DIA												I	I 0	R	A	S									Caudal	Volumen	Max	Min
DIA	00:00	01:00	02:00	03:00 0	4:00 05	00 06:	<b>0</b> 0 07:0	00:80	09:00	10:00	11:00	12:00	13:00	14:00 1:	<b>5:00</b> 1	16:00	17:00	<b>1</b> 8:00 19	00 20:	00 21	00 22	00 23:	po		Promedio	Promedio	Inst	Inst
1	294.073	294.073	297.073	300.073	304.073	304.073	304.073	304.073	304.073	304.073	297.073	297.073	297.073	297.073	291.073	280.073	277.073	277.073	274.073	274.073	271.073	271.073	268.073	263.073	289.365	25,001,107	304.073	263.073
2	260.073	263.073	263.073	266.073	266.073	263.073	266.073	262.073	263.073	263.073	260.073	260.073	257.073	257.073	252.073	247.073	247.073	263.073	261.073	259.073	259.073	258.073	236.073	233.073	257.740	22,268,707	266.073	233.073
3	238.073	235.073	235.073	238.073	236.073	242.073	242.073	239.073	239.073	236.073	236.073	234.073	228.073	223.073	220.073	220.073	218.073	215.073	213.073	213.073	213.073	210.073	210.073	210.073	226.865	19,601,107	242.073	210.073
4	210.073	213.073	213.073	220.073	226.073	226.073	228.073	231.073	226.073	224.073	229.073	233.073	235.073	242.073	255.073	261.073	256.073	249.073	247.073	247.073	250.073	257.073	254.073	247.073	236.698	20,450,707	261.073	210.073
5	242.073	247.073	250.073	247.073	254.073	263.073	220.073	275.073	275.073	273.073	267.073	261.073	255.073	255.073	253.073	253.073	253.073	256.073	242.073	236.073	236.073	229.073	232.073	236.073	250.490	21,642,307	275.073	220.073
6	242.073	248.073	256.073	266.073	276.073	283.073	286.073	292.073	290.073	296.073	291.073	285.073	276.073	273.073	273.073	271.073	268.073	265.073	262.073	256.073	256.073	256.073	259.073	259.073	270.281	23,352,307	296.073	242.073
7	262.073	268.073	273.073	288.073	294.073	297.073	299.073	299.073	330.073	243.073	333.073	327.073	320.073	324.073	326.073	323.073	315.073	306.073	309.073	299.073	286.073	278.073	278.073	284.073	298.448	25,785,907	333.073	243.073
8	297.073	305.073	314.073	320.073	326.073	332.073	365.073	365.073	361.073	358.073	382.073	382.073	382.073	379.073	379.073	379.073	368.073	372.073	368.073	365.073	355.073	360.073	365.073	416.073	358.198	30,948,307	416.073	297.073
9	435.073	445.073	458.073	458.073	461.073	461.073	476.073	481.073	481.073	481.073	497.073	497.073	497.073	482.073	482.073	474.073	466.073	466.073	442.073	415.073	393.073	390.073	424.073	451.073	458.948	39,653,107	497.073	390.073
10	466.073	547.073	577.073	584.073	600.073	607.073	612.073	615.073	611.073	611.073	606.073	606.073	606.073	602.073	597.073	593.073	588.073	573.073	573.073	561.073	575.073	612.073	622.073	627.073	590.531	51,021,907	627.073	466.073
11	632.073	632.073	632.073	632.073	609.073	609.073	609.073	602.073	604.073	599.073	594.073	594.073	590.073	590.073	585.073	590.073	590.073	585.073	539.073	532.073	532.073	532.073	516.073	527.073	585.740	50,607,907	632.073	516.073
12	527.073	527.073	516.073	501.073	501.073	501.073	501.073	515.000	515.000	519.118	510.118	501.118	492.118	501.118	497.118	495.000	495.000	498.000	490.000	485.000	488.110	473.073	464.073	443.073	498.190	43,043,573	527.073	443.073
13	447.073	452.073	460.073	440.073	455.073	447.073	444.073	440.073	440.073	436.073	431.073	424.073	431.073	431.073	428.073	436.073	436.073	440.073	431.073	427.073	427.073	423.073	419.073	415.073	435.906	37,662,307	460.073	415.073
14	411.073	420.073	426.073	430.073	434.073	436.000	464.073	484.073	499.073	512.073	520.073	532.073	524.073	507.073	499.073	484.073	480.073	623.000	650.000	720.000	0.000	0.000	0.000	0.000	419.007	36,202,205	720.000	0.000
15	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0	0.000	0.000
16	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0	0.000	0.000
17	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0	0.000	0.000
18	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0	0.000	0.000
19	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0	0.000	0.000
20	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0	0.000	0.000
21	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	540.000	540.000	546.000	550.000	570.000	565.000	560.000	564.000	537.000	516.000	532.000	532.000	522.000	507.000	507.000	517.000	528.000	543.000	403.167	34,833,600	570.000	0.000
22	569.000	581.000	586.000	602.000	586.000	553.000	532.000	506.000	497.000	482.000	492.000	506.000	492.000	492.000	482.000	482.000	629.000	610.000	516.000	478.000	468.000	450.000	454.000	460.000	521.042	45,018,000	629.000	450.000
23	460.000	460.000	460.000	468.000	478.000	488.000	505.000	515.000	530.000	575.000	511.000	501.000	501.000	516.000	526.000	545.000	550.000	565.000	587.000	583.000	577.000	474.000	461.000	434.000	511.250	44,172,000	587.000	434.000
24	425.000	430.000	430.000	434.000	447.000	465.000	608.000	618.000	618.000	608.000	600.000	595.000	580.000	565.000	550.000	540.000	535.000	530.000	525.000	525.000	522.000	522.000	522.000	519.000	529.708	45,766,800	618.000	425.000
25	532.000	532.000	519.000	515.000	523.000	528.000	533.000	537.000	542.000	546.000	556.000	565.000	493.000	485.000	481.000	477.000	468.000	468.000	468.000	468.000	469.000	469.000	466.000	466.000	504.417	43,581,600	565.000	466.000
26	466.000	470.000	474.000	483.000	487.000	496.000	500.000	500.000	500.000	509.000	505.000	500.000	496.000	491.000	487.000	483.000	453.000	440.000	428.000	408.000	389.000	382.000	382.000	371.000	462.500	39,960,000	509.000	371.000
27	367.000	364.000	371.000	425.000	580.000	620.000	630.000	643.000	633.000	629.000	607.000	598.000	588.000	580.000	502.000	497.000	453.000	445.000	536.000	528.000	493.000	489.000	489.000	489.000	523.167	45,201,600	643.000	364.000
28	485.000	493.000	497.000	501.000	532.000	540.000	554.000	563.000	597.000	597.000	597.000	613.000	549.000	539.000	519.000	501.000	496.000	485.000	476.000	464.000	466.000	457.000	449.000	445.000	517.292	44,694,000	613.000	445.000
29	445.000	445.000	445.000	440.000	437.000	437.000	433.000	457.000	469.000	477.000	473.000	473.000	465.000	442.000	442.000	451.000	447.000	447.000	442.000	447.000	447.000	448.000	448.000	443.000	450.000	38,880,000	477.000	433.000
30	443.000	452.000	456.000	464.000	473.000	485.000	485.000	490.000	498.000	493.000	490.000	476.000	502.000	502.000	512.000	516.000	516.000	512.000	502.000	493.000	476.000	458.000	441.000	452.000	482.792	41,713,200	516.000	441.000
31	461.000	490.000	485.000	498.000	508.000	523.000	532.000	532.000	619.000	635.000	657.000	667.000	640.000	630.000	615.000	595.000	595.000	595.000	571.000	562.000	553.000	521.000	516.000	516.000	563.167	48,657,600	667.000	461.000

 Promedio
 =
 343.384
 29,668,383

 Maximo Maximorum
 =
 590.531
 720.000

 Minimo Minimorum
 =
 0.000
 0.000

 Total en M.M.C.
 =
 919.72





# DESCARGAS ENTREGADOS AL CANAL DE DERIVACIÓN LA HUACA NEPEÑA SALIDA DESARENADOR - MIRA LIMNIMETRICA KM

MES: **MARZO 2017** Candal Volumen Min 00:00 01:00 02:00 03:00 04:00 05:00 06:00 07:00 08:00 09:00 10:00 11:00 12:00 13:00 14:00 15:00 16:00 17:00 18:00 19:00 20:00 21:00 22:00 23:00 Promedic Promedio Inst Inst 1,820,707 21.073 1,820,707 21.073 1.820.707 21.073 1.820,707 21.073 1,820,707 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 1.820.707 21.073 1,820,707 21.073 1,820,707 21.073 21.073 9 21.073 21 073 1 820 707 21.073 1,820,707 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 11 21.073 1,820,707 21.073 21.073 21.073 12 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 0.000 0.000 22.118 22.118 22.118 22.118 22.118 22.118 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 10.110 21.073 21.073 21.073 1,272,773 0.000 21.073 13 21.073 1,820,707 21.073 21.073 14 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 0.000 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 14.049 1.213.805 21.073 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 15 0.000 0.0000.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 16 0.000 17 0.000 18 0.000 19 0.000 0 0.000 20 0.000 22 0.000 23 0.000 25 0.000 26 0.000 28 0.000 29 0.000 30 0.000

 Promedio
 =
 9.086
 785,002

 Maximo Maximorum
 =
 21.073
 22.118

 Minimo Minimorum
 =
 0.000
 0.000

 Total en M.M.C.
 =
 24.34





### CAPTACIÓN BOCATOMA LA HUACA CANAL ADUCTOR - MIRA LIMNIMETRICA

MES: **MARZO 2017** Candal Volumen Min 00:00 01:00 02:00 03:00 04:00 05:00 06:00 07:00 08:00 09:00 10:00 11:00 12:00 13:00 14:00 15:00 16:00 17:00 18:00 19:00 20:00 21:00 22:00 23:00 Promedic Promedio Inst Inst 2,252,707 26.073 26,073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26,073 26.073 26.073 26,073 26,073 26.073 26.073 26,073 26,073 26,073 26.073 26.073 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 21.073 26.073 24.823 2,144,707 26.073 21.073 26.073 2,252,707 26.073 2,252,707 26,073 26 073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26,073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 2,252,707 26.073 2,252,707 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26,073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26,073 26,073 26.073 26.073 26.073 26,073 2,252,707 26,073 26,073 26 073 2 252 707 9 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26 073 26.073 26.073 26.073 26,073 26,073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26 073 26,073 26.073 2,252,707 26.073 26.073 26.073 2,252,707 11 26.073 12 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 26.073 0.000 0.000 27.118 27.118 27.118 27.118 27.118 27.118 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 16.110 27.073 27.073 27.073 18.440 1,593,173 0.000 13 27.073 2,339,107 27.073 27.073 6.000 27.073 27.073 27.073 27.073 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 18.299 1.581,005 27.073 0.000 15 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 16 0.000 17 0.000 0 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 18 0.000 19 0.000 0 0.000 20 0.000 0.000 0.000 21 0.000 22 0.000 23 0.000 25 0.000 26 0.000 28 0.000 29 0.000 30 0.000

 Promedio
 =
 11.270
 973,712

 Maximo Maximorum
 =
 27.073
 27.118

 Minimo Minimorum
 =
 0.000
 0.000

Total en M.M.C.

30.19

# Anexo 3: METODO RACIONAL PARA CAUDALES MÁXIMOS

"CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN"

PROGRESIVA: 3+025 al 5+010

DATOS TOPOGRÁFICOS DE LA MIC	CROCUENCA			
Area de Cuenca	A =	1.174 km2		
Longitud de Recorrido	Lc =	$0.48~\text{km}\approx$	1000 m	
Coef. de Escorrentia	C =	0.75 (Tabla)		
Punto más alto de Cuenca	Hmax=	480 msnm		
Punto bajo de Interes	Hmin=	260 msnm		me have the second

TABLA Nº 08: Coeficientes de escorrentía método racional

		PENDIENTE DEL TERRENO									
COBERTURA	TIPO DE SUELO	PRONUNCIADA	ALTA	MEDIA	SUAVE	DESPRECIABLE					
VEGETAL		> 50%	> 20%	> 5%	> 1%	< 1%					
	Impermeable	0,80	0,75	0,70	0,65	0,60					
Sin vegetación	Semipermeable	0,70	0,65	0,60	0,55	0,50					
	Permeable	0,50	0,45	0,40	0,35	0,30					

			CÁLC	ULOS BA	SICOS		
Desnivel de	la cuenca	Dł	n =	220	m		
Pendiente de	el cauce	S	=	45.74	%		

### CÁLCULO DEL TIEMPO DE CONCENTRACIÓN

Método de California:

$$\left(Tc = \left(\frac{0.87 L^{-3}}{H}\right)^{0.385}\right)$$

Tc = 148.854

Método de Kirpich:  $TC=0.01947*(L^{(0.77)})*(S^{(-0.385)})$ 

Tc = 0.51929 hr

### CÁLCULO DEL CAUDAL MÁXIMO

### CÁLCULO DE INTENSIDAD

### Primer método

Cálculo de la intensidad de lluvia para un periodo de 20 años

Este parámetro se cálculo por el método log Normal, Gumbell, Pearson Tipo III

Intensidad empírica I = 4.75 mm/hr

### Segundo método

Cálculo de la intensidad de lluvia

Este parámetro tomaremos del cuadro N 5.21 del libro MANEJO DE CUENCAS ALTOANDINAS

tomando el Tiempo de concentración igual a la duración y para un periodo de retorno de

20 años

	INTENSIDAD EN mm/hr									
Duración		Tiempo de Retorno								
MIN	1	10	20	50	100					
10	4.6	6.7	7.4	9.5	12.5					
20	4.1	6.2	6.9	9.0	11.9					
30	3.6	5.9	6.4	8.3	11.0					
60	3.4	5.2	5.9	7.4	10.4					

Para un periodo de retorno 20 años tenemos Del Cuadro se Obtiene

I = **7.40** mm/hr

### Tercer método

$$I(t,T) = a \cdot (1 + K \log T) \cdot (t+b)^{n-1}$$

- I = Intensidad de la lluvia en (mm/Hr)
- a = Parámetro de Intensidad (mm)
- $\mathbf{K}$  = Parámetro de frecuencia.
- **b** = Parámetro (Hora)
- n = Parámetro de Duración
- t = Duración (hora)
- T = Periodo de retorno

### Consideraciones:

Tiempo de Retorno considerado

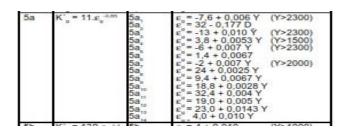
REGIÓN	PARÁMETRO		]
Selva	b=	0.2	1
Sierra	b=	0.4	k
Costa	b=	0.5	

T=	20 años	LOG(T)=	1.3
b=	0.5 horas		

El parámetro de frecuencia será:

El lugar de estudio se encuentra en una Zona 1235 tal como podemos observar en el plano n2-C(Subdivisión del territorio en Zonas y Subzonas Pluviométricas) y el valor del parámetro de frecuencia lo obtenemos con la tabla 3.a que se encuentran al final de este anexo

**K**= 0.706



La duración será igual al tiempo de concentración Calculado

**Tc** = 0.5193 horas

Parámetro de duración e intensidad

Tomando datos para Vinzos los valores de n y a obteniéndose

Parámetro de duración e intensidad VVVV  $\mathbf{a} = 12.1$   $\mathbf{n} = 0.242$ 

Tabla 3.b

Valores de los parámetros a y n que junto con K, definen las curvas de probabilidad Pluviométrica en cada punto de las subzonas

SUB	ESTACION	Nº TOTAL DE ESTACIONES		VALOR DE a
123	321-385	2	0.357	32.2
123	384-787-805	3	0.405	a = 37.85 - 0,0083 Y
123	244-193	2	0.432	80 80
123	850-903	2	0.353	9.2
123	840-913-918 958	4	0.380	11.0
123 <sub>s</sub>	654-674-679 709-713-714 732-745-752	9	0.232	14.0
123	769	1	0.242	12.1
123,	446-557-594 653-672-696 708-711-712 715-717-724 757-773	14	0.254	a = 3,01 + 0,0025 Y
123,,	508-667-719 750-771	5	0.286	a = 0,46 + 0,0023 Y
5a,	935-968	2	0.301	a = 14,1 - 0,078 D
5a	559	1	0.303	a = -2.6 + 0.0031  Y
5a,	248	1	0.434	a = 5,80 + 0,0009 Y

Remplazando en la expresión anterior obtendremos

Intensidad empírica de la zona Referencial Usando el método racional I = 22.88 mm/hr

Donde;

Q = Caudal máximo en m3/seg

C = Coeficiente de escorrentia(tabla)

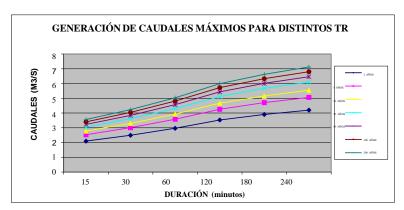
I = Intensidad de lluvia obtenido anteriormente mm/hr

A = Área de la cuenca en (km2)

## CÁLCULO DE CAUDALES MÁXIMOS.

Cálculo de caudales máximos (m3/seg) para diferentes duraciones.

	Tiempo de Retorno (años)									
Duración min.	2	5	10	25	50	100	200			
15	2.10	2.53	2.77	3.05	3.23	3.40	3.56			
30	2.50	3.01	3.30	3.62	3.84	4.04	4.23			
60	2.97	3.58	3.92	4.31	4.57	4.81	5.03			
120	3.53	4.25	4.66	5.12	5.43	5.72	5.99			
180	3.91	4.71	5.16	5.67	6.01	6.33	6.62			
240	4.20	5.06	5.55	6.09	6.46	6.80	7.12			



CAUDAL PRIMER MÉTODO(LOG NORMAL, PEARSON TIPO III , GUMBEL	Q máx. =	<b>1.163</b> m3/seg
CAUDAL SEGUNDO MÉTODO POR EL LIBRO DE CUENCAS ALTOANDINAS	Q máx. =	<b>1.811</b> m3/seg
CAUDAL TERCER MÉTODO (IILA)	Q máx.=	<b>5.601</b> m3/seg

"CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN"

PROGRESIVA: 5+010 al 6+645

TROOKESIVA. 3+010 at 0+043				
DATOS TOPOGRÁFICOS DE LA M	<b>IICROCUENCA</b>			
Área de Cuenca	A =	4.673 km2		
Longitud de Recorrido	Lc =	$2.84~\text{km}\approx$	1000 m	
Coef. de Escorrentia	C =	0.75 (Tabla)		<b>*</b>
Punto más alto de Cuenca	Hmax=	960 msnm		
Punto bajo de Interes	Hmin=	250 msnm		The second second

TABLA Nº 08: Coeficientes de escorrentia método racional

		PENDIENTE DEL TERRENO								
COBERTURA	TIPO DE SUELO	PRONUNCIADA	ALTA	MEDIA	SUAVE	DESPRECIABLE				
VEGETAL		> 50%	> 20%	> 5%	> 1%	< 1%				
	Impermeable	0,80	0,75	0,70	0,65	0,60				
Sin vegetación	Semipermeable	0,70	0,65	0,60	0,55	0,50				
	Permeable	0,50	0,45	0,40	0,35	0,30				

	CÁ	LCULOS BÁ	SICOS	
Desnivel de la cuenca	Dh =	710 m		
Pendiente del cauce	S =	24.99 %		

CÁLCULO DEL TIEMPO DE CONCENTRACIÓN

Método de California:  $(Tc = \left(\frac{0.87 L^{-3}}{H}\right)^{0.385}$ 

Tc = 737.462 hr

2.57271 hr

Método de Kirpich:  $TC=0.01947*(L^{(0.77)})*(S^{(-0.385)})$  **Tc=** 

CÁLCULO DEL CAUDAL MÁXIMO

# CÁLCULO DE INTENSIDAD

# Primer método

Cálculo de la intensidad de lluvia para un periodo de 20 años

Este parámetro se cálculo por el método log Normal, Gumbell, Pearson Tipo III

intensidad empírica I = 0.75 mm/hr

### Segundo método

Cálculo de la intensidad de lluvia

Este parámetro tomaremos del cuadro N 5.21 del libro MANEJO DE CUENCAS ALTOANDINAS  $\,$ 

tomando el Tiempo de concentración igual a la duración y para un periodo de retorno de

20 años

INTENSIDAD EN mm/hr							
Duración		Tiempo de Retorno					
MIN	1	10	20	50	100		
10	4.6	6.7	7.4	9.5	12.5		
20	4.1	6.2	6.9	9.0	11.9		
30	3.6	5.9	6.4	8.3	11.0		
60	3.4	5.2	5.9	7.4	10.4		

Para un periodo de retorno 20 años tenemos Del Cuadro se Obtiene

I = **7.40** mm/hr

### Tercer método

$$I(t,T) = a \cdot (1 + K \log T) \cdot (t+b)^{n-1}$$

- I = Intensidad de la lluvia en (mm/Hr)
- a = Parámetro de Intensidad (mm)
- $\mathbf{K}$  = Parámetro de frecuencia.
- **b** = Parámetro (Hora)
- **n** = Parámetro de Duración
- t = Duración (hora)
- T = Periodo de retorno

### Consideraciones:

Tiempo de Retorno considerado

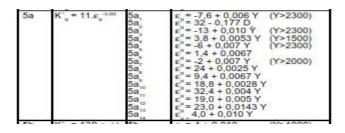
REGIÓN	PARÁMETRO	
Selva	b=	0.2
Sierra	b=	0.4
Costa	b=	0.5

T=	20 años	LOG(T)=	1.3
b=	0.5 horas		

El parámetro de frecuencia será:

El lugar de estudio se encuentra en una Zona 1235 tal como podemos observar en el plano n2-C(Subdivisión del territorio en Zonas y Subzonas Pluviométricas) y el valor del parámetro de frecuencia lo obtenemos con la tabla 3.a que se encuentran al final de este anexo

**K**= 0.706



La duración será igual al tiempo de concentración Cálculado

Parámetro de duración e intensidad

2.5727 horas

Tomando datos para Vinzos los valores de n y a obteniéndose

Parámetro de duración e intensidad

12.1 a = 0.242

Tabla 3.b

Valores de los parámetros a y n que junto con K, definen las curvas de probabilidad Pluviométrica en cada punto de las subzonas

SUB	ESTACION	Nº TOTAL DE ESTACIONES		VALOR DE a
123	321-385	2	0.357	32.2
123	384-787-805	3	0.405	a = 37,85 - 0,0083 Y
123,	244-193	2	0.432	
123	850-903	2	0.353	9.2
123	840-913-918 958	4	0.380	11.0
123 <sub>s</sub>	654-674-679 709-713-714 732-745-752	9	0.232	14.0
123_	769	1	0.242	12.1
123,	446-557-594 653-672-696 708-711-712 715-717-724 757-773	14	0.254	a = 3,01 + 0,0025 Y
123,,	508-667-719 750-771	5	0.286	a = 0.46 + 0.0023  Y
5a.	935-968	2	0.301	a = 14,1 - 0,078 D
5a.	559	1	0.303	a = -2.6 + 0.0031  Y
5a,	248	1	0.434	a = 5.80 + 0.0009 Y

Remplazando en la expresión anterior obtendremos

Intensidad empírica de la zona Referencial Usando el método racional

I = 9.9132 mm/hr

# Q = 0,278 CIA

Donde;

Q = Caudal máximo en m3/seg

C = coeficiente de escorrentia(tabla)

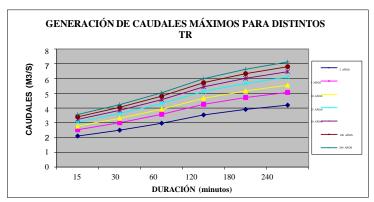
I = Intensidad de lluvia obtenido anteriormente mm/hr

A = Área de la cuenca en (km2)

## CÁLCULO DE CAUDALES MÁXIMOS.

Cálculo de caudales máximos (m3/seg) para diferentes duraciones.

	Tiempo de Retorno (años)								
Duración min.	2	5	10	25	50	100	200		
15	2.10	2.53	2.77	3.05	3.23	3.40	3.56		
30	2.50	3.01	3.30	3.62	3.84	4.04	4.23		
60	2.97	3.58	3.92	4.31	4.57	4.81	5.03		
120	3.53	4.25	4.66	5.12	5.43	5.72	5.99		
180	3.91	4.71	5.16	5.67	6.01	6.33	6.62		
240	4.20	5.06	5.55	6.09	6.46	6.80	7.12		



CAUDAL PRIMER MÉTODO(LOG NORMAL, PEARSON TIPO III , GUMBEL	Qmax =	<b>0.734</b> m3/seg
CAUDAL SEGUNDO MÉTODO POR EL LIBRO DE CUENCAS ALTOANDINAS	Qmax =	<b>7.210</b> m3/seg
CAUDAL TERCER MÉTODO (IILA)	Q max=	<b>9.659</b> m3/seg

"CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN"

PROGRESIVA: 6+645 a1 8+846

DATOS TOPOGRÁFICOS DE LA	MICROCUENCA			
Área de Cuenca	A =	0.645 km2		
Longitud de Recorrido	Lc =	$0.91~\mathrm{km} \approx$	1000 m	
Coef. de Escorrentia	C =	0.75 (Tabla)		
Punto más alto de Cuenca	Hmax=	550 msnm		
Punto bajo de Interes	Hmin=	250 msnm		Marca de posición en truo

TABLA Nº 08: Coeficientes de escorrentía método racional

		PENDIENTE DEL TERRENO					
COBERTURA	TIPO DE SUELO	PRONUNCIADA	ALTA	MEDIA	SUAVE	DESPRECIABLE	
		> 50%	> 20%	> 5%	> 1%	< 1%	
Sin vegetación	Impermeable	0,80	0,75	0,70	0,65	0,60	
	Semipermeable	0,70	0,65	0,60	0,55	0,50	
	Permeable	0,50	0,45	0,40	0,35	0,30	

CÁLCULOS BASICOS							
Desnivel de la cuenca	Dh =	300	m				
Pendiente del cauce	S =	32.97	%				

### CÁLCULO DEL TIEMPO DE CONCENTRACIÓN

Método de California:  $(Tc = \left(\frac{0.87 L^{-3}}{H}\right)^{0.385}$  **Tc = 275.877 hr**.

Método de Kirpich:  $TC=0.01947*(L^{(0.77)})*(S^{(-0.385)})$  **Tc= 0.96243 hr.** 

### CÁLCULO DEL CAUDAL MÁXIMO

### CÁLCULO DE INTENSIDAD

### Primer método

Cálculo de la intensidad de lluvia para un periodo de 20 años Este parámetro se cálculo por el método log Normal, Gumbell, Pearson Tipo III

Intensidad empírica I = 0.75 mm/hr

### Segundo método

Cálculo de la intensidad de lluvia

Este parámetro tomaremos del cuadro N 5.21 del libro MANEJO DE CUENCAS ALTOANDINAS tomando el Tiempo de concentración igual a la duración y para un periodo de retorno de 20 años

INTENSIDAD EN mm/hr								
Duración		Tiempo de Retorno						
MIN	1	10	20	50	100			
10	4.6	6.7	7.4	9.5	12.5			
20	4.1	6.2	6.9	9.0	11.9			
30	3.6	5.9	6.4	8.3	11.0			
60	3.4	5.2	5.9	7.4	10.4			

Para un periodo de retorno 20 años tenemos Del Cuadro se Obtiene I = -7.40 mm/hr

### Tercer método

$$I(t,T) = a \cdot (1 + K \log T) \cdot (t+b)^{n-1}$$

- I = Intensidad de la lluvia en (mm/Hr)
- a = Parámetro de Intensidad (mm)
- K = Parámetro de frecuencia.
- **b** = Parámetro (Hora)
- n = Parámetro de Duración
- t = Duración (hora)
- T = Periodo de retorno

Consideraciones:

Tiempo de Retorno considerado

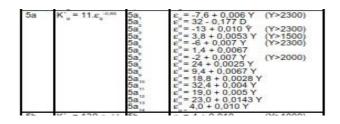
PARÁMETR	0
b=	0.2
b=	0.4
b=	0.5
	1

T= 20 años LOG(T)= 1.3 b= 0.5 horas

El parámetro de frecuencia será:

El lugar de estudio se encuentra en una Zona 1235 tal como podemos observar en el plano n2-C(Subdivisión del territorio en Zonas y Subzonas Pluviométricas) y el valor del parámetro de frecuencia lo obtenemos con la tabla 3.a que se encuentran al final de este anexo

0.706



La duración será igual al tiempo de concentración Calculado

Tc = 0.962 horas

Parámetro de duración e intensidad

Tomando datos para Vinzos los valores de n y a obteniéndose

Parámetro de duración e intensidad 12.1 0.242

Tabla 3.b

Valores de los parámetros a y n que junto con K, definen las curvas de probabilidad Pluviométrica en cada punto de las subzonas

UB ESTACION Nº TOTAL DE VALOR DE VALOR DE A CON A CON ADE STACIONES NO CON A CON ADE STACIONES NO CON A CON ADE STACIONES NO CON ADELECTRICA NO CONTRACTOR NO CO SUB ZONA 123, 221-385 384-787-805 244-193 850-903 840-913-918 958 654-674-679 709-713-714 732-745-752 769 446-557-594 653-672-696 708-711-712 757-773 508-667-719 750-771 935-968 559 248 0.357 32.2 a = 37,85 - 0,0083 Y 0.405 0.432 0.353 0.380 123 3 2 2 4 123, 123, 123, 9.2 11.0 123 9 0.232 14.0 123<sub>9</sub> 0.242 12.1 a = 3,01 + 0,0025 Y 123,, 5 0.286 a = 0.46 + 0.0023 Y0.301 0.303 0.434 a = 14,1 - 0,078 D a = -2,6 + 0,0031 Ŷ a = 5,80 + 0,0009 Y 5a,

Remplazando en la expresión anterior obtendremos

intensidad empírica de la zona Referencial

I = 17.4 mm/hr

Usando el método racional

Q = 0,278 CIA

Donde;

Q = Caudal máximo en m3/seg

C = coeficiente de escorrentia(t a b l a )

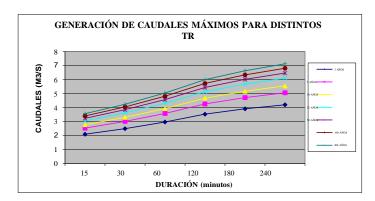
Intensidad de lluvia obtenido anteriormente mm/hr

Área de la cuenca en (km2)

<u>CÁLCULO DE CAUDALES MÁXIMOS.</u>

Cálculo de caudales máximos (m3/seg) para diferentes duraciones.

Duración	Tie	Tiempo de Retorno (años)						
min.	2	5	10	25	50	100	200	
15	2.10	2.53	2.77	3.05	3.23	3.40	3.56	
30	2.50	3.01	3.30	3.62	3.84	4.04	4.23	
60	2.97	3.58	3.92	4.31	4.57	4.81	5.03	
120	3.53	4.25	4.66	5.12	5.43	5.72	5.99	
180	3.91	4.71	5.16	5.67	6.01	6.33	6.62	
240	4.20	5.06	5.55	6.09	6.46	6.80	7.12	



CAUDAL PRIMER MÉTODO (LOG NORMAL, PEARSON TIPO III, GUMBEL Qm	ax =	<b>0.101</b> m3/seg
CAUDAL SEGUNDO MÉTODO POR EL LIBRO DE CUENCAS ALTOANDINAS Qm	ax =	<b>0.995</b> m3/seg
CAUDAL TERCER MÉTODO (IILA) Q n	nax=	<b>2.340</b> m3/seg

"CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN"

PROGRESIVA: 8+846 al 10+750

DATOS TOPOGRÁFICOS DE LA M				
DATOS TOPOGRAFICOS DE LA N	TICKOCUENCA			
Área de Cuenca	A =	1.024 km2		
Longitud de Recorrido	Lc =	1.05 km $\approx$	1000 m	The second secon
Coef. de Escorrentia	C =	0.75 (Tabla)		
Punto más alto de Cuenca	Hmax=	340 msnm		10+020 210 225 \$100 25 40
Punto bajo de Interes	Hmin=	210 msnm		10-420 210-025 10-220 210-025 211-025 5

TABLA Nº 08: Coeficientes de escorrentia método racional

		PENDIENTE DEL TERRENO						
COBERTURA	TIPO DE SUELO	PRONUNCIADA	ALTA	MEDIA	SUAVE	DESPRECIABLE		
		> 50%	> 20%	> 5%	> 1%	< 1%		
	Impermeable	0,80	0,75	0,70	0,65	0,60		
Sin vegetación	Semipermeable	0,70	0,65	0,60	0,55	0,50		
	Permeable	0,50	0,45	0,40	0,35	0,30		

CÁLCULOS BASICOS									
Desnivel de la cue	nca	D	h =	130	m				
Pendiente del cauc	e	S	=	12.39	%				

# CÁLCULO DEL TIEMPO DE CONCENTRACIÓN

Método de California:  $(Tc = \left(\frac{0.87 L^{-3}}{H}\right)^{0.385}$  Tc = 448.583 hr

Método de Kirpich: TC=0.01947\*(L^(0.77))\*(S^(-0.385)) Tc= **1.56492 hr** 

### CÁLCULO DEL CAUDAL MÁXIMO

### CÁLCULO DE INTENSIDAD

### Primer método

Cálculo de la intensidad de lluvia para un periodo de 20 años Este parámetro se cálculo por el método log Normal, Gumbell, Pearson Tipo III

Intensidad empírica I = 0.75 mm/hr

### Segundo método

Cálculo de la intensidad de lluvia

Este parámetro tomaremos del cuadro N 5.21 del libro MANEJO DE CUENCAS ALTOANDINAS tomando el Tiempo de concentración igual a la duración y para un periodo de retorno de 20 años.

INTENSIDAD EN mm/hr							
Duración		Tiempo de Retorno					
MIN	1	10	20	50	100		
10	4.6	6.7	7.4	9.5	12.5		
20	4.1	6.2	6.9	9.0	11.9		
30	3.6	5.9	6.4	8.3	11.0		
60	3.4	5.2	5.9	7.4	10.4		

Para un periodo de retorno 20 años tenemos Del Cuadro se Obtiene  $I = -7.40 \ mm/hr$ 

### Tercer m é t o d o

$$I(t,T) = a \cdot (1 + K \log T) \cdot (t+b)^{n-1}$$

- I = Intensidad de la lluvia en (mm/Hr)
- a = Parámetro de Intensidad (mm)
- K = Parámetro de frecuencia.
- **b** = Parámetro (Hora)
- n = Parámetro de Duración
- t = Duración (hora)
- T = Periodo de retorno

### Consideraciones:

Ì	REGIÓN	PARÁMETRO			
	Selva	b=			
	Sierra	0.2 b=			
	Costa	0.4			

Tiempo de Retorno considerado

T=	20	años	LOG(T)=	1.3
b=	0.5	horas		

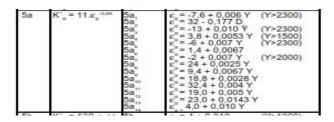
El parámetro de frecuencia Sera:

El lugar de estudio se encuentra en una Zona 1235 tal como podemos observar en el plano n2-C

(Subdivisión del territorio en Zonas y Subzonas Pluviométricas) y el valor del parámetro de frecuencia

lo obtenemos con la tabla 3.a que se encuentran al final de este anexo:

**K**= 0.706



La duración será igual al tiempo de concentración Calculado

Tc = 1.5649 horas

Parámetro de duración e intensidad

Tomando datos para Vinzos lo s valores de n y a obteniéndose

Parámetro de duración e intensidad

a = 12.1 n = 0.242

Tabla 3.b

Valores de los parámetros a y n que junto con K, definen las curvas de probabilidad Pluviométrica en cada punto de las subzonas

				las subzonas
SUB	ESTACION	Nº TOTAL DE ESTACIONES		VALOR DE a
123	321-385	2	0.357	32.2
123	384-787-805	3	0.405	a = 37,85 - 0,0083 Y
123	244-193	2	0.432	80 80 10
123_	850-903	2	0.353	9.2
123	840-913-918 958	4	0.380	11.0
123 <sub>s</sub>	654-674-679 709-713-714 732-745-752	9	0.232	14.0
123	769	1	0.242	12.1
123,	446-557-594 653-672-696 708-711-712 715-717-724 757-773	14	0.254	a = 3,01 + 0,0025 Y
123,,	508-667-719 750-771	5	0.286	a = 0,46 + 0,0023 Y
5a.	935-968	2	0.301	a = 14,1 - 0,078 D
5a.	559	1	0.303	a = -2.6 + 0.0031  Y
5a,	248	1	0.434	a = 5,80 + 0,0009 Y

Remplazando en la expresión anterior obtendremos

intensidad empírica de la zona Referencial

I = 13.398 mm/hr

Usando el método racional

### Q = 0,278 CIA

Donde;

Caudal máximo en m3/seg

C = Coeficiente de escorrentia(tabla)

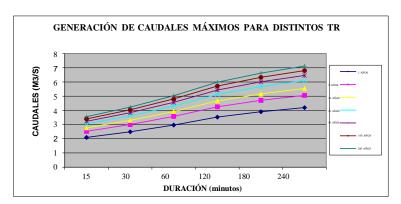
I = Intensidad de lluvia obtenido anteriormente mm/hr

A = Área de la cuenca en (km2)

<u>CÁLCULO DE CAUDALES MÁXIMOS.</u>

Cálculo de caudales máximos (m3/seg) para diferentes duraciones.

Duración	T	Tiempo de Retorno (años)					
min.	2	5	10	25	50	100	200
15	2.10	2.53	2.77	3.05	3.23	3.40	3.56
30	2.50	3.01	3.30	3.62	3.84	4.04	4.23
60	2.97	3.58	3.92	4.31	4.57	4.81	5.03
120	3.53	4.25	4.66	5.12	5.43	5.72	5.99
180	3.91	4.71	5.16	5.67	6.01	6.33	6.62
240	4.20	5.06	5.55	6.09	6.46	6.80	7.12



CAUDAL PRIMER MÉTODO(LOG NORMAL, PEARSON TIPO III , GUMBEL	Qmax =	<b>0.161</b> m3/seg
CAUDAL SEGUNDO MÉTODO POR EL LIBRO DE CUENCAS ALTOANDINAS	Qmax =	<b>1.580</b> m3/seg
CAUDAL TERCER MÉTODO (IILA)	Q max=	2.861 m3/seg

"CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN"

PROGRESIVA: 10+750 al 11+300

TROOKESTVA. 10+730 at 11+300				
DATOS TOPOGRÁFICOS DE LA MI	CROCUENCA			
Área de Cuenca	A =	6.395 km2		
Longitud de Recorrido	Lc =	$3.52~\text{km}\approx$	1000 m	The state of the s
Coef. de Escorrentia	C =	0.7 (Tabla)		
Punto más alto de Cuenca	Hmax=	920 msnm		10-920 210, 225 51-920 45
Punto bajo de Interes	Hmin=	230 msnm		(0+32) 10+32 10+32 10+32 10+32

TABLA Nº 08: Coeficientes de escorrentia método racional

		PENDIENTE DEL TERRENO						
COBERTURA	TIPO DE SUELO	PRONUNCIADA	ALTA	MEDIA	SUAVE	DESPRECIABLE		
VEGETAL		> 50%	> 20% > 5%	> 5%	> 1%	< 1%		
	Impermeable	0,50	0,75	0,70	0,65	0,60		
Sin vegetación	Semipermeable	0,70	0,65	0,60	0,55	0,50		
	Permeable	0,50	0,45	0,40	0,35	0,30		

	CÁLCULOS BASICOS								
Desnivel de la cuenca		Dh =	690	m					
Pendiente del cauce		S =	19.61	%					

### CÁLCULO DEL TIEMPO DE CONCENTRACIÓN

Método de California:  $(Tc = \left(\frac{0.87 L^{-3}}{H}\right)^{0.385}$  Tc = 954.398 hr

Método de Kirpich:  $TC=0.01947*(L^{(0.77)})*(S^{(-0.385)})$  Tc= 3.32951 hr

### CÁLCULO DEL CAUDAL MÁXIMO

### CÁLCULO DE INTENSIDAD

### Primer método

Cálculo de la intensidad de lluvia para un periodo de 20 años Este parámetro se cálculo por el método log Normal, Gumbell, Pearson Tipo III

Intensidad empírica I = 0.75 mm/hr

### Segundo método

Cálculo de la intensidad de lluvia

Este parámetro tomaremos del cuadro N 5.21 del libro MANEJO DE CUENCAS ALTOANDINAS tomando el Tiempo de concentración igual a la duración y para un periodo de retorno de

INTENSIDAD EN mm/hr									
Duración		Tiempo de Retorno							
MIN	1	10	20	50	100				
10	4.6	6.7	7.4	9.5	12.5				
20	4.1	6.2	6.9	9.0	11.9				
30	3.6	5.9	6.4	8.3	11.0				
60	3.4	5.2	5.9	7.4	10.4				

Para un periodo de retorno 20 años tenemos Del Cuadro se Obtiene

 $I = \phantom{-} 7.40 \ mm/hr$ 

### $Tercer\ m\ \acute{e}\ t\ o\ d\ o$

$$I(t,T) = \alpha \cdot (1 + K \log T) \cdot (t+b)^{n-1}$$

- I = Intensidad de la lluvia en (mm/Hr)
- a = Parámetro de Intensidad (mm)
- K = Parámetro de frecuencia.
- **b** = Parámetro (Hora)
- n = Parámetro de Duración
- t = Duración (hora)
- T = Periodo de retorno

### Consideraciones

REGIÓN	PARÁMETRO	
Selva	b=	0.2
Sierra	b=	0.4
Costa	b=	0.5

Tiempo de Retorno considerado

T=	20	años	LOG(T)=	1.3
b=	0.5	horas		

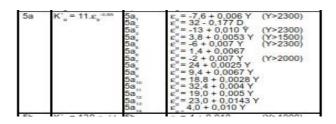
El parámetro de frecuencia será:

El lugar de estudio se encuentra en una Zona 1235 tal como podemos observar en el plano n2-C

(Subdivisión del territorio en Zonas y Subzonas Pluviométricas) y el valor del parámetro de frecuencia

lo obtenemos con la tabla 3.a que se encuentran al final de este anexo

**K**= 0.706



La duración será igual al tiempo de concentración Calculado

Tc = 3.3295 horas

Parámetro de duración e intensidad

Tomando datos para Vinzos los valores de n y a obteniéndose

Parámetro de duración e intensidad

a = 12.1 n = 0.242

Tabla 3.b

Valores de los parámetros a y n que junto con K, definen las curvas de probabilidad Pluviométrica en cada punto de las subzonas

SUB	ESTACION	Nº TOTAL DE ESTACIONES		VALOR DE a
123	321-385	2	0.357	32.2
123	384-787-805	3	0.405	a = 37.85 - 0.0083 Y
123,	244-193	2	0.432	
123.	850-903	2	0.353	9.2
123	840-913-918 958	4	0.380	11.0
123 <sub>s</sub>	654-674-679 709-713-714 732-745-752	9	0.232	14.0
123	769	1	0.242	12.1
123,	446-557-594 653-672-696 708-711-712 715-717-724 757-773	14	0.254	a = 3,01 + 0,0025 Y
123,,	508-667-719 750-771	5	0.286	a = 0.46 + 0.0023  Y
5a.	935-968	2	0.301	a = 14,1 - 0,078 D
5a.	559	1	0.303	a = -2.6 + 0.0031  Y
5a,	248	1	0.434	a = 5,80 + 0,0009 Y

Remplazando en la expresión anterior obtendremos

intensidad empírica de la zona Referencial Usando el método racional I = 8.3894 mm/hr

Q = 0,278 CIA

### Q = 0,278 CIA

Donde;

Caudal máximo en m3/seg

C = coeficiente de escorrentia(tabla)

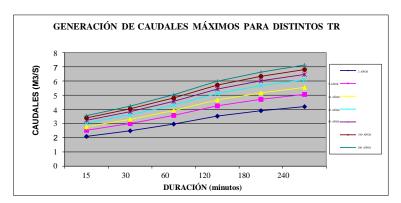
I = Intensidad de lluvia obtenido anteriormente mm/hr

A = Área de la cuenca en (km2)

<u>CÁLCULO DE CAUDALES MÁXIMOS.</u>

Cálculo de caudales máximos (m3/seg) para diferentes duraciones.

Duración	T	Tiempo de Retorno (años)							
min.	2	5	10	25	50	100	200		
15	2.10	2.53	2.77	3.05	3.23	3.40	3.56		
30	2.50	3.01	3.30	3.62	3.84	4.04	4.23		
60	2.97	3.58	3.92	4.31	4.57	4.81	5.03		
120	3.53	4.25	4.66	5.12	5.43	5.72	5.99		
180	3.91	4.71	5.16	5.67	6.01	6.33	6.62		
240	4.20	5.06	5.55	6.09	6.46	6.80	7.12		



CAUDAL PRIMER MÉTODO(LOG NORMAL, PEARSON TIPO III , GUMBEL	Qmax =	<b>0.937</b> m3/seg
CAUDAL SEGUNDO MÉTODO POR EL LIBRO DE CUENCAS ALTOANDINAS	Qmax =	<b>9.209</b> m3/seg
CAUDAL TERCER MÉTODO (IILA)	Q max=	10.440 m3/seg

"CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN"

DATOS TOPOGRÁFICOS DE LA	MICROCUENO	CA		
Área de Cuenca	A =	0.005 km2		
Longitud de Recorrido	Lc =	$0.12~km\approx$	1000 m	
Coef. de Escorrentia	C =	0.8 (Tabla)		
Punto más alto de Cuenca	Hmax=	305 msnm		
Punto bajo de Interes	Hmin=	240 msnm		

TABLA Nº 08: Coeficientes de escorrentia método racional

		PENDIENTE DEL TERRENO						
VEGETAL	TIPO DE SUELO	PRONUNCIADA	ALTA	MEDIA	SUAVE	DESPRECIABLE		
		> 50%	> 20%	> 5%	> 1%	< 1%		
	Impermeable	0,80	0,75	0,70	0,65	0,60		
Sin vegetación	Semipermeable	0,70	0,65	0,60	0,55	0,50		
	Permeable	0,50	0,45	0,40	0,35	0,30		

		CÁLCULOS B	ASICOS		
Desnivel de la cuenca	Dh =	65 m			
Pendiente del cauce	S =	53.81 %			

### CÁLCULO DEL TIEMPO DE CONCENTRACIÓN

Método de California:  $(Tc = \left(\frac{0.87 L^{-3}}{H}\right)^{0.385}$ 

 $Tc = 48.2537 \, hr$ 

Método de Kirpich:  $TC=0.01947*(L^{(0.77)})*(S^{(-0.385)})$  **Tc=** 

= 0.16834 hr

### CÁLCULO DEL CAUDAL MÁXIMO

### CÁLCULO DE INTENSIDAD

### Primer método

Cálculo de la intensidad de lluvia para un periodo de 20 años Este parámetro se cálculo por el método log Normal, Gumbell, Pearson Tipo III

Intensidad empírica I = 0.753 mm/hr

### Segundo método

Cálculo de la intensidad de lluvia

Este parámetro tomaremos del cuadro N 5.21 del libro MANEJO DE CUENCAS ALTOANDINAS tomando el Tiempo de concentración igual a la duración y para un periodo de retorno de 20 años

INTENSIDAD EN mm/hr									
Duración	Tiempo de Retorno								
MIN	1	1 10 20 50 100							
10	4.6	6.7	7.4	9.5	12.5				
20	4.1	6.2	6.9	9.0	11.9				
30	3.6	5.9	6.4	8.3	11.0				
60	3.4	5.2	5.9	7.4	10.4				

Para un periodo de retorno 20 años tenemos Del Cuadro se Obtiene I= **7.40 mm/**hr

### Tercer m é t o d o

$$I(t,T) = a \cdot (1 + K \log T) \cdot (t+b)^{n-1}$$

- I = Intensidad de la lluvia en (mm/Hr)
- a = Parámetro de Intensidad (mm)
- K = Parámetro de frecuencia.
- b = Parámetro (Hora)
- n = Parámetro de Duración
- t = Duración (hora)
- T = Periodo de retorno

### Consideraciones:

Tiempo de Retorno considerado

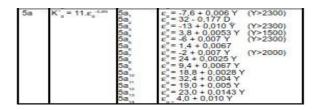
REGIÓN	PARÁMETRO	)
Selva	b=	0.2
Sierra	b=	0.4
Costa	b=	0.5

20 años LOG(T)= 1.301 0.5 horas b=

El parámetro de frecuencia será:

El lugar de estudio se encuentra en una Zona 1235 tal como podemos observar en el plano n2-C(Subdivisión del territorio en Zonas y Subzonas Pluviométricas) y el valor del parámetro de frecuencia lo obtenemos con la tabla 3.a que se encuentran al final de este anexo

K= 0.84



La duración será igual al tiempo de concentración Calculado

**Tc** = 0.1683 horas

Parámetro de duración e intensidad

Tomando datos para Vinzos l o s valores de n y a obteniéndose

Parámetro de duración e intensidad a =

12.1 0.242

Tabla 3.b

Valores de los parámetros a y n que junto con K, definen las curvas de probabilidad Pluviométrica en cada punto de las subzonas

SUB	ESTACION	Nº TOTAL DE ESTACIONES	VALOR DE	VALOR DE a
123	321-385	2	0.357	32.2
123	384-787-805	3	0.405	a = 37,85 - 0,0083 Y
123	244-193	2	0.432	
123_	850-903	2	0.353	9.2
123	840-913-918 958	4	0.380	11.0
123 <sub>s</sub>	654-674-679 709-713-714 732-745-752	9	0.232	14.0
123	769	1	0.242	12.1
123,0	446-557-594 653-672-696 708-711-712 715-717-724 757-773	14	0.254	a = 3,01 + 0,0025 Y
123,,	508-667-719 750-771	5	0.286	a = 0.46 + 0.0023  Y
5a,	935-968	2	0.301	a = 14,1 - 0,078 D
5a.	559	1	0.303	a = -2.6 + 0.0031  Y
5a,	248	1	0.434	a = 5.80 + 0.0009 Y

Remplazando en la expresión anterior obtendremos

Intensidad empírica de la zona Referencial I = 34.37 mm/hr

Usando el método racional

Q = 0,278 CIA

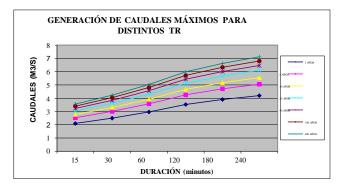
Q = Caudal máximo en m3/seg

- C = Coeficiente de escorrentia(tabla)
- Intensidad de lluvia obtenido anteriormente mm/hr
- A = Área de la cuenca en (km2)

<u>CÁLCULO DE CAUDALES MÁXIMOS.</u>

Cálculo de caudales máximos (m3/seg) para diferentes duraciones.

Duración	Tiempo de Retorno (años)							
min.	2	5	10	25	50	100	200	
15	2.10	2.53	2.77	3.05	3.23	3.40	3.56	
30	2.50	3.01	3.30	3.62	3.84	4.04	4.23	
60	2.97	3.58	3.92	4.31	4.57	4.81	5.03	
120	3.53	4.25	4.66	5.12	5.43	5.72	5.99	
180	3.91	4.71	5.16	5.67	6.01	6.33	6.62	
240	4.20	5.06	5.55	6.09	6.46	6.80	7.12	



CAUDAL PRIMER METODO(LOG NORMAL, PEARSON TIPO III, GUMBEL)
CAUDAL SEGUNDO MÉTODO POR EL LIBRO DE CUENCAS ALTOANDINAS
CAUDAL TERCER MÉTODO (IILA)

Qmax =	<b>0.001</b> m3/seg
Qmax =	<b>0.008</b> m3/seg
Q max=	<b>0.038</b> m3/seg

"CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN"

DATOS TOPOGRÁFICOS DE LA	MICROCUEN	CA		
Área de Cuenca	A =	0.020 km2		
Longitud de Recorrido	Lc =	$0.26~km\approx$	1000 m	3
Coef. de Escorrentia	C =	0.8 (Tabla)		
Punto más alto de Cuenca	Hmax=	365 msnm		
Punto bajo de Interes	Hmin=	225 msnm		

TABLA Nº 08: Coeficientes de escorrentia método racional

				PENDIE	NTE DEL		
	COBERTURA	TIPO DE SUELO	PRONUNCIADA	ALTA	MEDIA	SUAVE	DESPRECIABLE
	VEGETAL		> 50%	> 20%	> 5%	> 1%	< 1%
		Impermeable	0,50	0,75	0,70	0,65	0,60
	Sin vegetación	Semipermeable	0,70	0,65	0,60	0,55	0,50
		Permeable	0,50	0,45	0,40	0,35	0,30
		C	ÁLCULOS BASIC	os			
Desnivel de la cuenca Dh =		140 m					
Pendiente del cauce S =		54.24 %					

### CÁLCULO DEL TIEMPO DE CONCENTRACIÓN

Método de California:  $(Tc = \left(\frac{0.87 L^{-3}}{H}\right)^{0.385}$ 

Tc = 86.3235hr

Método de Kirpich:  $TC=0.01947*(L^{(0.77)})*(S^{(-0.385)})$  **Tc= 0.30115 hr** 

### CÁLCULO DEL CAUDAL MÁXIMO

### CÁLCULO DE INTENSIDAD

### Primer método

Cálculo de la intensidad de lluvia para un periodo de 20 años Este parámetro se cálculo por el método log Normal, Gumbell, Pearson Tipo III

Intensidad empírica I = 0.75 mm/hr

### Segundo método

Cálculo de la intensidad de lluvia

Este parámetro tomaremos del cuadro N 5.21 del libro MANEJO DE CUENCAS ALTOANDINAS tomando el Tiempo de concentración igual a la duración y para un periodo de retorno de 20 años

INTENSIDAD EN mm/hr								
Duración		Tiempo de Retorno						
MIN	1	10	20	50	100			
10	4.6	6.7	7.4	9.5	12.5			
20	4.1	6.2	6.9	9.0	11.9			
30	3.6	5.9	6.4	8.3	11.0			
60	3.4	5.2	5.9	7.4	10.4			

Para un periodo de retorno 20 años tenemos Del Cuadro se Obtiene  $I = {\color{blue} {\bf 7.40~mm/hr}}$ 

### Tercer m é t o d o

$$I(t,T) = a \cdot (1 + K \log T) \cdot (t+b)^{n-1}$$

- I = Intensidad de la lluvia en (mm/Hr)
- a = Parámetro de Intensidad (mm)
- K = Parámetro de frecuencia.
- b = Parámetro (Hora)
- n = Parámetro de Duración
- t = Duración (hora)
- T = Periodo de retorno

### Consideraciones:

Tiempo de Retorno considerado

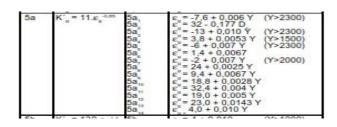
REGIÓN	PARÁMETRO			
Selva	b=	0.2		
Sierra	b=	0.4		
Costa	b=	0.5		

T=	20	años	LOG(T)=	1.3
b=	0.5	horas		

El parámetro de frecuencia será:

El lugar de estudio se encuentra en una Zona 1235 tal como podemos observar en el plano n2-C(Subdivisión del territorio en Zonas y Subzonas Pluviométricas) y el valor del parámetro de frecuencia lo obtenemos con la tabla 3.a que se encuentran al final de este anexo

**K**= 0.84



La duración será igual al tiempo de concentración Calculado

Tc = 0.3011 horas

Parámetro de duración e intensidad

Tomando datos para Vinzos lo s valores de n y a obteniéndose

Parámetro de duración e intensidad

12.1 0.242 n =

Tabla 3.b

Valores de los parámetros a y n que junto con K,
definen las curvas de probabilidad
Pluviométrica en cada punto de las subzonas
UB ESTACION Nº TOTAL DE VALOR DE VALOR DE a
ESTACIONES n SUB ZONA 123, 123, 123, 123, 123, 321-385 384-787-805 244-193 850-903 840-913-918 0.357 32.2 0.405 0.432 0.353 0.380 a = 37,85 - 0,0083 Y 958 654-674-679 123 14.0 0.232 709-713-714 732-745-752 769 446-557-594 0.242 0.254 12.1 a = 3,01 + 0,0025 Y 123<sub>9</sub> 14 750-771 750-771 750-771 750-771 750-771 750-771 750-771 935-968 123,, 0.286 a = 0,46 + 0,0023 Y 0.301 a = 14,1 - 0,078 D a = -2,6 + 0,0031 Ŷ a = 5,80 + 0,0009 Y 5a 5a, 559 0.303 248

Remplazando en la expresión anterior obtendremos

Intensidad empírica de la zona Referencial

I = 29.958 mm/hr

Usando el método racional

## Q = 0,278 CIA

Donde;

Q = Caudal máximo en m3/seg

C = Coeficiente de escorrentia(tabla)

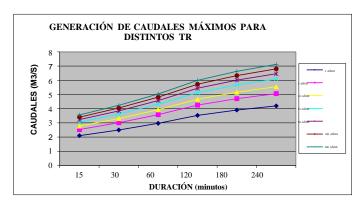
I = Intensidad de lluvia obtenido anteriormente mm/hr

A = Área de la cuenca en (km2)

CÁLCULO DE CAUDALES MÁXIMOS.

Cálculo de caudales máximos (m3/seg) para diferentes duraciones.

Duración	Tiempo de Retorno (años)							
min.	2	5	10	25	50	100	200	
15	2.10	2.53	2.77	3.05	3.23	3.40	3.56	
30	2.50	3.01	3.30	3.62	3.84	4.04	4.23	
60	2.97	3.58	3.92	4.31	4.57	4.81	5.03	
120	3.53	4.25	4.66	5.12	5.43	5.72	5.99	
180	3.91	4.71	5.16	5.67	6.01	6.33	6.62	
240	4.20	5.06	5.55	6.09	6.46	6.80	7.12	



CAUDAL PRIMER MÉTODO(LOG NORMAL, PEARSON TIPO III, GUMBEL	Qmax =	<b>0.003</b> m3/seg
CAUDAL SEGUNDO MÉTODO POR EL LIBRO DE CUENCAS ALTOANDINAS	Qmax =	<b>0.033</b> m3/seg
CAUDAL TERCER MÉTODO (IILA)	Q max=	<b>0.133</b> m3/seg

"CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN"

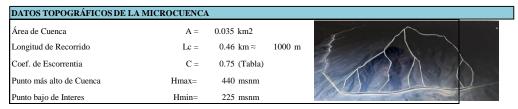


TABLA Nº 08: Coeficientes de escorrentía método racional

	COBERTURA		PENDIENTE DEL TERRENO						
		TIPO DE SUELO	PRONUNCIADA > 50%	ALTA > 20%	MEDIA > 5%	SUAVE > 1%	DESPRECIABLE		
	VEGETAL						< 1%		
1		Impermeable	0,80	0,75	0,70	0,65	0,60		
	Sin vegetación	Semipermeable	0,70	0,65	0,60	0,55	0,50		
		Permeable	0,50	0,45	0,40	0,35	0,30		
			CÁLCULOS BASIC	os					

 CÁLCULOS BASICOS

 Desnivel de la cuenca
 Dh =
 215 m

 Pendiente del cauce
 S =
 46.59 %

### CÁLCULO DEL TIEMPO DE CONCENTRACIÓN

Método de California:  $(Tc = \left(\frac{0.87 L^{-3}}{H}\right)^{0.385}$  Tc = 143.167 hr

Método de Kirpich:  $TC=0.01947*(L^{(0.77)})*(S^{(-0.385)})$  Tc= **0.49945 hr** 

### CÁLCULO DEL CAUDAL MÁXIMO

### CÁLCULO DE INTENSIDAD

### Primer método

Cálculo de la intensidad de lluvia para un periodo de 20 años Este parámetro se cálculo por el método log Normal, Gumbell, Pearson Tipo III

Intensidad empírica I = 0.75 mm/hr

### Segundo método

Cálculo de la intensidad de lluvia

Este parámetro tomaremos del cuadro N 5.21 del libro MANEJO DE CUENCAS ALTOANDINAS tomando el Tiempo de concentración igual a la duración y para un periodo de retorno de

20 años.

INTENSIDAD EN mm/hr									
Duración		Tiempo de Retorno							
MIN	1	1 10 20 50 100							
10	4.6	6.7	7.4	9.5	12.5				
20	4.1	6.2	6.9	9.0	11.9				
30	3.6	5.9	6.4	8.3	11.0				
60	3.4	5.2	5.9	7.4	10.4				

Para un periodo de retorno 20 años tenemos  $\label{eq:periodo} \mbox{Del Cuadro se Obtiene}$   $\mbox{I} = \mbox{\bf 7.40} \mbox{ mm/hr}$ 

### Tercer método

$$I(t,T) = a \cdot (1 + K \log T) \cdot (t+b)^{n-1}$$

- I = Intensidad de la lluvia en (mm/Hr)
- a = Parámetro de Intensidad (mm)
- K = Parámetro de frecuencia.
- **b** = Parámetro (Hora)
- n = Parámetro de Duración
- t = Duración (hora)
- T = Periodo de retorno

### Consideraciones:

Tiempo de Retorno considerado

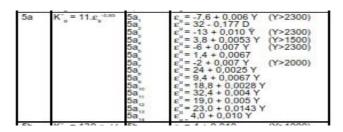
REGIÓN	PARÁMETRO	
Selva	b=	0.2
Sierra	b=	0.4
Costa	b=	0.5

T=	20 años	LOG(T)=	1.3
b=	0.5 horas		

El parámetro de frecuencia será:

El lugar de estudio se encuentra en una Zona 1235 tal como podemos observar en el plano n2-C(Subdivisión del territorio en Zonas y Subzonas Pluviométricas) y el valor del parámetro de frecuencia lo obtenemos con la tabla 3.a que se encuentran al final de este anexo





La duración será igual al tiempo de concentración Calculado

**Tc** = 0.4995 horas

Parámetro de duración e intensidad

Tomando datos para Vinzos los valores de n y a obteniéndose

Parámetro de duración e intensidad **a** = 12.1

 $\mathbf{n} = 0.242$ 

Tabla 3.b

Valores de los parámetros a y n que junto con K, definen las curvas de probabilidad Pluviométrica en cada punto de las subzonas

SUB	ESTACION	Nº TOTAL DE ESTACIONES		VALOR DE a
123	321-385	2	0.357	32.2
123	384-787-805	3	0.405	a = 37,85 - 0,0083 Y
123,	244-193	2	0.432	
123	850-903	2	0.353	9.2
123	840-913-918 958	4	0.380	11.0
123 <sub>s</sub>	654-674-679 709-713-714 732-745-752	9	0.232	14.0
123_	769	1	0.242	12.1
123,0	446-557-594 653-672-696 708-711-712 715-717-724 757-773	14	0.254	a = 3,01 + 0,0025 Y
123,,	508-667-719 750-771	5	0.286	a = 0.46 + 0.0023  Y
5a,	935-968	2	0.301	a = 14,1 - 0,078 D
5a.	559	1	0.303	a = -2.6 + 0.0031  Y
5a,	248	1	0.434	a = 5.80 + 0.0009 Y

Remplazando en la expresión anterior obtendremos

Intensidad empírica de la zona Referencial

Usando el método racional

I = 25.334 mm/hr

# Q = 0,278 CIA

Donde;

Q = Caudal máximo en m3/seg

C = Coeficiente de escorrentia(tabla)

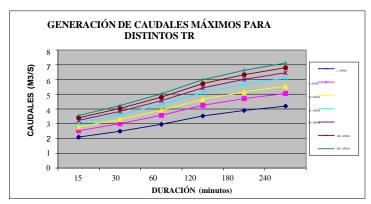
I = Intensidad de lluvia obtenido anteriormente mm/hr

A = Área de la cuenca en (km2)

## CÁLCULO DE CAUDALES MÁXIMOS.

Cálculo de caudales máximos (m3/seg) para diferentes duraciones.

Duración	Tiempo de Retorno (años)								
min.	2	5	10	25	50	100	200		
15	2.10	2.53	2.77	3.05	3.23	3.40	3.56		
30	2.50	3.01	3.30	3.62	3.84	4.04	4.23		
60	2.97	3.58	3.92	4.31	4.57	4.81	5.03		
120	3.53	4.25	4.66	5.12	5.43	5.72	5.99		
180	3.91	4.71	5.16	5.67	6.01	6.33	6.62		
240	4.20	5.06	5.55	6.09	6.46	6.80	7.12		



CAUDAL PRIMER MÉTODO(LOG NORMAL, PEARSON TIPO III , GUMBEL	Qmax =	<b>0.006</b> m3/seg
CAUDAL SEGUNDO MÉTODO POR EL LIBRO DE CUENCAS ALTOANDINAS	Qmax =	<b>0.054</b> m3/seg
CAUDAL TERCER MÉTODO (IILA)	Q max=	<b>0.185</b> m3/seg

"CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN"

DATOS TOPOGRÁFICOS DE LA M	IICROCUENCA			
Área de Cuenca	A =	0.007 km2		
Longitud de Recorrido	Lc =	$0.19~\text{km}{\approx}$	1000 m	3
Coef. de Escorrentia	C =	0.8 (Tabla)		
Punto más alto de Cuenca	Hmax=	315 msnm		
Punto bajo de Interes	Hmin=	225 msnm		

TABLA Nº 08: Coeficientes de escorrentía método racional

		PENDIENTE DEL TERRENO						
COBERTURA	TIPO DE SUELO	PRONUNCIADA	ALTA	MEDIA	SUAVE	DESPRECIABLE		
VEGETAL		> 50%	> 20%	> 5%	> 1%	< 1%		
Sin vegetación	Impermeable	0,80	0,75	0,70	0,65	0,60		
	Semipermeable	0,70	0,65	0,60	0,55	0,50		
	Permeable	0,50	0,45	0,40	0,35	0,30		

CÁLCULOS BASICOS						
Desnivel de la cuenca	Dh =	90	m			
Pendiente del cauce	S =	48.57	%			

### CÁLCULO DEL TIEMPO DE CONCENTRACIÓN

Método de California:  $(Tc = \left(\frac{0.87 L^{-3}}{H}\right)^{0.385}$   $Tc = 69.7795 \, hr$ 

Método de Kirpich: TC=0.01947\*(L^(0.77))\*(S^(-0.385)) Tc= **0.24343 hr** 

### CÁLCULO DEL CAUDAL MÁXIMO

### CÁLCULO DE INTENSIDAD

### Primer método

Cálculo de la intensidad de lluvia para un periodo de 20 años Este parámetro se cálculo por el método log Normal, Gumbell, Pearson Tipo III

 $Intensidad\ empírica \qquad \qquad I=\ 0.75\ mm/hr$ 

### Segundo método

Cálculo de la intensidad de lluvia

Este parámetro tomaremos del cuadro N 5.21 del libro MANEJO DE CUENCAS ALTOANDINAS tomando el Tiempo de concentración igual a la duración y para un periodo de retorno de 20 años

INTENSIDAD EN mm/hr										
Duración		Tiempo de Retorno								
MIN	1	10	20	50	100					
10	4.6	6.7	7.4	9.5	12.5					
20	4.1	6.2	6.9	9.0	11.9					
30	3.6	5.9	6.4	8.3	11.0					
60	3.4	5.2	5.9	7.4	10.4					

Para un periodo de retorno 20 años tenemos  $\label{eq:periodo} \mbox{Del Cuadro se Obtiene}$   $\mbox{I} = - \mbox{\bf 7.40} \ \mbox{mm/hr}$ 

### Tercer método

$$I(t,T) = a \cdot (1 + K \log T) \cdot (t+b)^{n-1}$$

#### Donde:

- I = Intensidad de la lluvia en (mm/Hr)
- a = Parámetro de Intensidad (mm)
- $\mathbf{K}$  = Parámetro de frecuencia.
- **b** = Parámetro (Hora)
- **n** = Parámetro de Duración
- t = Duración (hora)
- T = Periodo de retorno

#### Consideraciones:

Tiempo de Retorno considerado

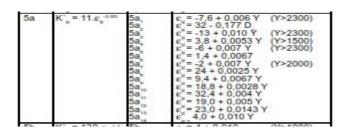
REGIÓN	PARÁMETRO			
Selva	b=	0.2		
Sierra	b=	0.4		
Costa	b=	0.5		

T=	20	años	LOG(T)=	1.3
b=	0.5	horas		

#### El parámetro de frecuencia será:

El lugar de estudio se encuentra en una Zona 1235 tal como podemos observar en el plano n2-C(Subdivisión del territorio en Zonas y Subzonas Pluviométricas) y el valor del parámetro de frecuencia lo obtenemos con la tabla 3.a que se encuentran al final de este anexo





La duración será igual al tiempo de concentración Calculado

**Tc** = 0.2434 horas

Parámetro de duración e intensidad

Tomando datos para Vinzos los valores de n y a obteniéndose

Parámetro de duración e intensidad  $\mathbf{a} = 12.1$  $\mathbf{n} = 0.242$ 

Tabla 3.b

Valores de los parámetros a y n que junto con K, definen las curvas de probabilidad Pluviométrica en cada punto de las subzonas

SUB	ESTACION	Nº TOTAL DE ESTACIONES	VALOR DE	VALOR DE a
123	321-385	2	0.357	32.2
123	384-787-805	3	0.405	a = 37,85 - 0,0083 Y
123,3	244-193	2	0.432	20 20 11
123_	850-903	2	0.353	9.2
123	840-913-918 958	4	0.380	11.0
123 <sub>s</sub>	654-674-679 709-713-714 732-745-752	9	0.232	14.0
123	769	1	0.242	12.1
123,	446-557-594 653-672-696 708-711-712 715-717-724 757-773	14	0.254	a = 3,01 + 0,0025 Y
123,,	508-667-719 750-771	5	0.286	a = 0.46 + 0.0023  Y
5a.	935-968	2	0.301	a = 14,1 - 0,078 D
5a	559	1	0.303	a = -2.6 + 0.0031  Y
5a,	248	1	0.434	a = 5.80 + 0.0009 Y

Remplazando en la expresión anterior obtendremos

Intensidad empírica de la zona Referencial

I = 31.705 mm/hr

Usando el método racional

#### Q = 0,278 CIA

Donde;

Q = Caudal máximo en m3/seg

C = Coeficiente de escorrentia(tabla)

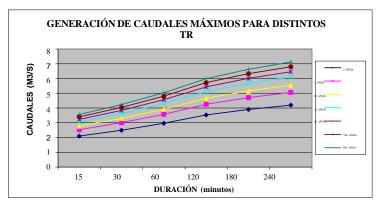
I = Intensidad de lluvia obtenido anteriormente mm/hr

A = Área de la cuenca en (km2)

#### CÁLCULO DE CAUDALES MÁXIMOS.

Cálculo de caudales máximos (m3/seg) para diferentes duraciones.

Duración	Tiempo de Retorno (años)						
min.	2	5	10	25	50	100	200
15	2.10	2.53	2.77	3.05	3.23	3.40	3.56
30	2.50	3.01	3.30	3.62	3.84	4.04	4.23
60	2.97	3.58	3.92	4.31	4.57	4.81	5.03
120	3.53	4.25	4.66	5.12	5.43	5.72	5.99
180	3.91	4.71	5.16	5.67	6.01	6.33	6.62
240	4.20	5.06	5.55	6.09	6.46	6.80	7.12



${\bf CAUDAL\ PRIMER\ METODO(LOG\ NORMAL, PEARSON\ TIPO\ III\ ,\ GUMBEL}$	Qmax =	<b>0.001</b> m3/seg
CAUDAL SEGUNDO MÉTODO POR EL LIBRO DE CUENCAS ALTOANDINAS	Qmax =	<b>0.012</b> m3/seg
CAUDAL TERCER MÉTODO (IILA)	Q max=	<b>0.052</b> m3/seg

#### MÉTODO RACIONAL PARA CAUDALES MÁXIMOS

"CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN"

DATOS TOPOGRÁFICOS DE LA M	IICROCUENCA			
Área de Cuenca	A =	0.088 km2		
Longitud de Recorrido	Lc =	$0.52~\text{km}\approx$	1000 m	3
Coef. de Escorrentia	C =	0.75 (Tabla)		
Punto más alto de Cuenca	Hmax=	465 msnm		
Punto bajo de Interes	Hmin=	225 msnm		

TABLA Nº 08: Coeficientes de escorrentia método racional

		PENDIENTE DEL TERRENO					
COBERTURA	TIPO DE SUELO	PRONUNCIADA	ALTA	MEDIA	SUAVE	DESPRECIABLE	
VEGETAL		> 50%	> 20%	> 5%	> 1%	< 1%	
	Impermeable	0,80	0,75	0,70	0,65	0,60	
Sin vegetación	Semipermeable	0,70	0,65	0,60	0,55	0,50	
	Permeable	0,50	0,45	0,40	0,35	0,30	

CÁLCULOS BASICOS				
Desnivel de la cuenca	Dh =	240 m		
Pendiente del cauce	S =	46.15 %		

#### CÁLCULO DEL TIEMPO DE CONCENTRACIÓN

Método de California:  $(Tc = \left(\frac{0.87 L^{-3}}{H}\right)^{0.385}$ 

 $Tc=\ 0.05399\ hr$ 

Método de Kirpich:  $TC=0.01947*(L^{(0.77)})*(S^{(-0.385)})$  Tc= **0.00916 hr** 

#### CÁLCULO DEL CAUDAL MÁXIMO

#### CÁLCULO DE INTENSIDAD

#### Primer método

Cálculo de la intensidad de lluvia para un periodo de 20 años Este parámetro se cálculo por el método log Normal, Gumbell, Pearson Tipo III

Intensidad empírica I = 0.75 mm/hr

#### Segundo método

Cálculo de la intensidad de lluvia

Este parámetro tomaremos del cuadro N 5.21 del libro MANEJO DE CUENCAS ALTOANDINAS tomando el Tiempo de concentración igual a la duración y para un periodo de retorno de

INTENSIDAD EN mm/hr							
Duración		Tiempo de Retorno					
MIN	1	10	20	50	100		
10	4.6	6.7	7.4	9.5	12.5		
20	4.1	6.2	6.9	9.0	11.9		
30	3.6	5.9	6.4	8.3	11.0		
60	3.4	5.2	5.9	7 4	10 4		

Para un periodo de retorno 20 años tenemos Del Cuadro se Obtiene  $I = \phantom{-} \textbf{7.40} \ mm/hr$ 

#### Tercer método

Uso de la fórmula del Instituto Italo Latinoamericano (IILA), que desarrollaron curvas I,D,F para diferentes regiones del Perú en convenio con la UNI y el SENAMHI

$$I(t,T) = a \cdot (1 + K \log T) \cdot (t+b)^{n-1}$$

#### Donde:

- I = Intensidad de la lluvia en (mm/Hr)
- a = Parámetro de Intensidad (mm)
- K = Parámetro de frecuencia.
- **b** = Parámetro (Hora)
- n = Parámetro de Duración
- t = Duración (hora)
- T = Periodo de retorno

#### Consideraciones:

Tiempo de Retorno considerado

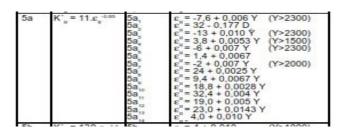
REGIÓN	PARÁMETRO			
Selva	b=	0.2		
Sierra	b=	0.4		
Costa	b=	0.5		

T=	20 años	LOG(T)=	1.3
b=	0.5 horas		

#### El parámetro de frecuencia será:

El lugar de estudio se encuentra en una Zona 1235 tal como podemos observar en el plano n2-C(Subdivisión del territorio en Zonas y Subzonas Pluviométricas) y el valor del parámetro de frecuencia lo obtenemos con la tabla 3.a que se encuentran al final de este anexo





La duración será igual al tiempo de concentración Calculado

Parámetro de duración e intensidad

Tomando datos para Vinzos los valores de n y a obteniéndose

Parámetro de duración e intensidad a = 12.1n = 0.242

Tabla 3.b

Valores de los parámetros a y n que junto con K, definen las curvas de probabilidad Pluviométrica en cada punto de las subzonas

SUB	ESTACION	Nº TOTAL DE ESTACIONES		VALOR DE a
123	321-385	2	0.357	32.2
123	384-787-805	3	0.405	a = 37,85 - 0,0083 Y
123,	244-193	2	0.432	
123	850-903	2	0.353	9.2
123	840-913-918 958	4	0.380	11.0
123 <sub>s</sub>	654-674-679 709-713-714 732-745-752	9	0.232	14.0
123	769	1	0.242	12.1
123,	446-557-594 653-672-696 708-711-712 715-717-724 757-773	14	0.254	a = 3,01 + 0,0025 Y
123,,	508-667-719 750-771	5	0.286	a = 0.46 + 0.0023  Y
5a,	935-968	2	0.301	a = 14,1 - 0,078 D
5a.	559	1	0.303	a = -2.6 + 0.0031  Y
5a,	248	1	0.434	a = 5.80 + 0.0009 Y

Remplazando en la expresión anterior obtendremos

Intensidad empírica de la zona Referencial

I = 4 2 . 2 4 1 mm/hr

Usando el método racional

#### Q = 0,278 CIA

Donde;

Q = Caudal máximo en m3/seg

C = Coeficiente de escorrentia(tabla)

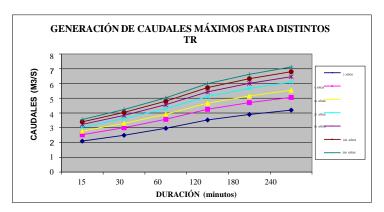
I = Intensidad de lluvia obtenido anteriormente mm/hr

A = Área de la cuenca en (km2)

#### CÁLCULO DE CAUDALES MÁXIMOS.

Cálculo de caudales máximos (m3/seg) para diferentes duraciones.

Duración	Tiempo de Retorno (años)									
min.	2	5	10	25	50	100	200			
15	2.10	2.53	2.77	3.05	3.23	3.40	3.56			
30	2.50	3.01	3.30	3.62	3.84	4.04	4.23			
60	2.97	3.58	3.92	4.31	4.57	4.81	5.03			
120	3.53	4.25	4.66	5.12	5.43	5.72	5.99			
180	3.91	4.71	5.16	5.67	6.01	6.33	6.62			
240	4.20	5.06	5.55	6.09	6.46	6.80	7.12			



CAUDAL PRIMER MÉTODO(LOG NORMAL, PEARSON TIPO III , GUMBEL	Qmax =	<b>0.014</b> m3/seg
CAUDAL SEGUNDO MÉTODO POR EL LIBRO DE CUENCAS ALTOANDINAS	Qmax =	<b>0.135</b> m3/seg
CAUDAL TERCER MÉTODO (IILA)	Q max=	<b>0.773</b> m3/seg

#### MÉTODO RACIONAL PARA CAUDALES MÁXIMOS

"CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN"

#### DATOS TOPOGRÁFICOS DE LA MICROCUENCA Área de Cuenca 0.009 km2 Longitud de Recorrido Lc = $0.20~km\approx$ 1000 m Coef. de Escorrentia C = 0.75 (Tabla) Punto más alto de Cuenca 310 msnm Hmax= Punto bajo de Interes Hmin= 240 msnm

TABLA Nº 08: Coeficientes de escorrentia método racional

		PENDIENTE DEL TERRENO							
COBERTURA	TIPO DE SUELO	PRONUNCIADA	ALTA	MEDIA	SUAVE	DESPRECIABLE			
		> 50%	> 20%	> 5%	> 1%				
	Impermeable	0,80	0,75	0,70	0,65	0,60			
Sin vegetación	Semipermeable	0,70	0,65	0,60	0,55	0,50			
	Permeable	0,50	0,45	0,40	0,35	0,30			

CÁLCULOS BASICOS						
Desnivel de la cuenca	Dh =	70 m				
Pendiente del cauce	S =	34.28 %				

#### CÁLCULO DEL TIEMPO DE CONCENTRACIÓN

Método de California:  $(Tc = \left(\frac{0.87 L^{-3}}{H}\right)^{0.385}$  Tc = 0.02948 hr

Método de Kirpich: TC=0.01947\*(L^(0.77))\*(S^(-0.385)) Tc= **0.005 hr** 

#### CÁLCULO DEL CAUDAL MÁXIMO

#### CÁLCULO DE INTENSIDAD

#### Primer método

Cálculo de la intensidad de lluvia para un periodo de 20 años Este parámetro se cálculo por el método log Normal, Gumbell, Pearson Tipo III

Intensidad empírica I = 0.753 mm/hr

#### Segundo método

Cálculo de la intensidad de lluvia

Este parámetro tomaremos del cuadro N 5.21 del libro MANEJO DE CUENCAS ALTOANDINAS tomando el Tiempo de concentración igual a la duración y para un periodo de retorno de 20 años

INTENSIDAD EN mm/hr									
Duración		Tiempo de Retorno							
MIN	1	10	20	50	100				
10	4.6	6.7	7.4	9.5	12.5				
20	4.1	6.2	6.9	9.0	11.9				
30	3.6	5.9	6.4	8.3	11.0				
60	3.4	5.2	5.9	7.4	10.4				

Para un periodo de retorno 20 años tenemos Del Cuadro se Obtiene I = **7.40** mm/hr

#### Tercer método

Uso de la fórmula del Instituto Italo Latinoamericano (IILA), que desarrollaron curvas I,D,F para diferentes regiones del Perú en convenio con la UNI y el SENAMHI

$$I(t,T) = a \cdot (1 + K \log T) \cdot (t+b)^{n-1}$$

#### Donde:

- I = Intensidad de la lluvia en (mm/Hr)
- a = Parámetro de Intensidad (mm)
- $\mathbf{K}$  = Parámetro de frecuencia.
- **b** = Parámetro (Hora)
- n = Parámetro de Duración
- t = Duración (hora)
- T = Periodo de retorno

#### Consideraciones:

Tiempo de Retorno considerado

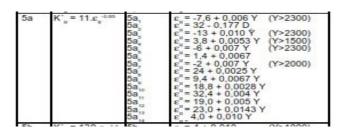
REGIÓN	PARÁMETRO	
Selva	b=	0.2
Sierra	b=	0.4
Costa	b=	0.5

T=	20	años	LOG(T)=	1.3
b=	0.5	horas		

#### El parámetro de frecuencia será:

El lugar de estudio se encuentra en una Zona 1235 tal como podemos observar en el plano n2-C(Subdivisión del territorio en Zonas y Subzonas Pluviométricas) y el valor del parámetro de frecuencia lo obtenemos con la tabla 3.a que se encuentran al final de este anexo





La duración será igual al tiempo de concentración Calculado

**Tc** = 0.005 horas

Parámetro de duración e intensidad

Tomando datos para Vinzos los valores de n y a obteniéndose

Parámetro de duración e intensidad a = 12.1n = 0.242

Tabla 3.b

Valores de los parámetros a y n que junto con K, definen las curvas de probabilidad Pluviométrica en cada punto de las subzonas

	a rioinetiie	cii cada p		THE SHIPE STREET
SUB	ESTACION	Nº TOTAL DE ESTACIONES		VALOR DE a
123	321-385	2	0.357	32.2
123	384-787-805	3	0.405	a = 37,85 - 0,0083 Y
123,	244-193	2	0.432	
123	850-903	2	0.353	9.2
123	840-913-918 958	4	0.380	11.0
123 <sub>s</sub>	654-674-679 709-713-714 732-745-752	9	0.232	14.0
123_	769	1	0.242	12.1
123,0	446-557-594 653-672-696 708-711-712 715-717-724 757-773	14	0.254	a = 3,01 + 0,0025 Y
123,,	508-667-719 750-771	5	0.286	a = 0.46 + 0.0023  Y
5a,	935-968	2	0.301	a = 14,1 - 0,078 D
5a,	559	1	0.303	$a = -2.6 + 0.0031 ^{\circ}$
5a,	248	1	0.434	a = 5.80 + 0.0009 Y

Remplazando en la expresión anterior obtendremos

Intensidad empírica de la zona Referencial

aı

I = 42.504 mm/hr

Usando el método racional

#### Q = 0,278 CIA

Donde;

Q = Caudal máximo en m3/seg

C = Coeficiente de escorrentia(tabla)

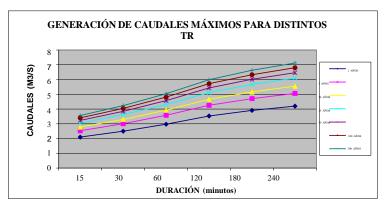
I = Intensidad de lluvia obtenido anteriormente mm/hr

A = Área de la cuenca en (km2)

#### CÁLCULO DE CAUDALES MÁXIMOS.

Cálculo de caudales máximos (m3/seg) para diferentes duraciones.

Duración	Tiempo de Retorno (años)								
min.	2	5	10	25	50	100	200		
15	2.10	2.53	2.77	3.05	3.23	3.40	3.56		
30	2.50	3.01	3.30	3.62	3.84	4.04	4.23		
60	2.97	3.58	3.92	4.31	4.57	4.81	5.03		
120	3.53	4.25	4.66	5.12	5.43	5.72	5.99		
180	3.91	4.71	5.16	5.67	6.01	6.33	6.62		
240	4.20	5.06	5.55	6.09	6.46	6.80	7.12		

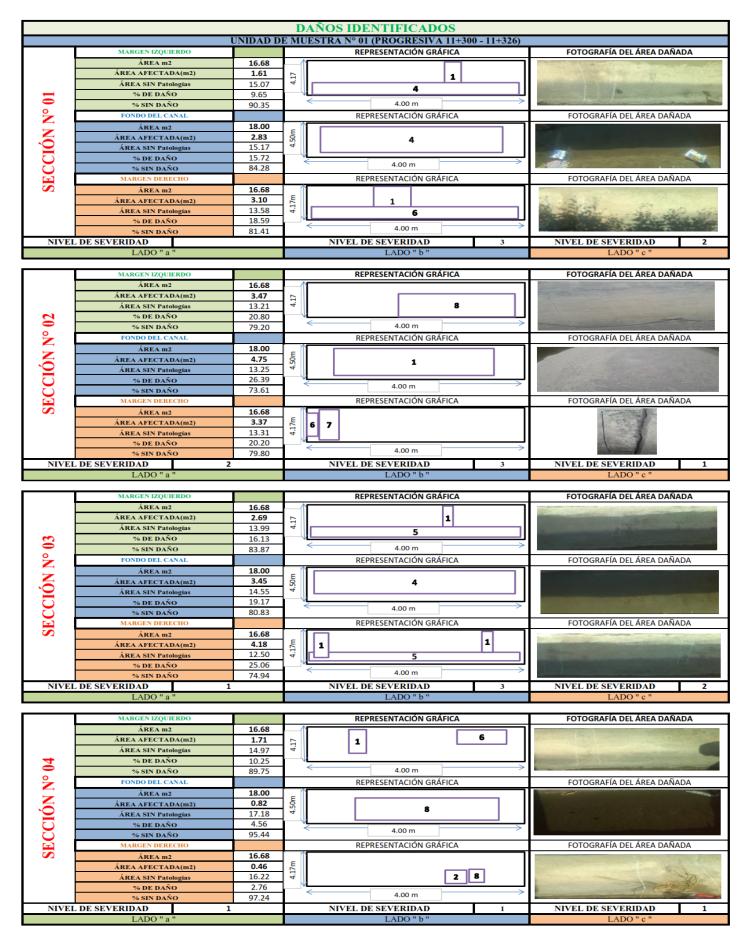


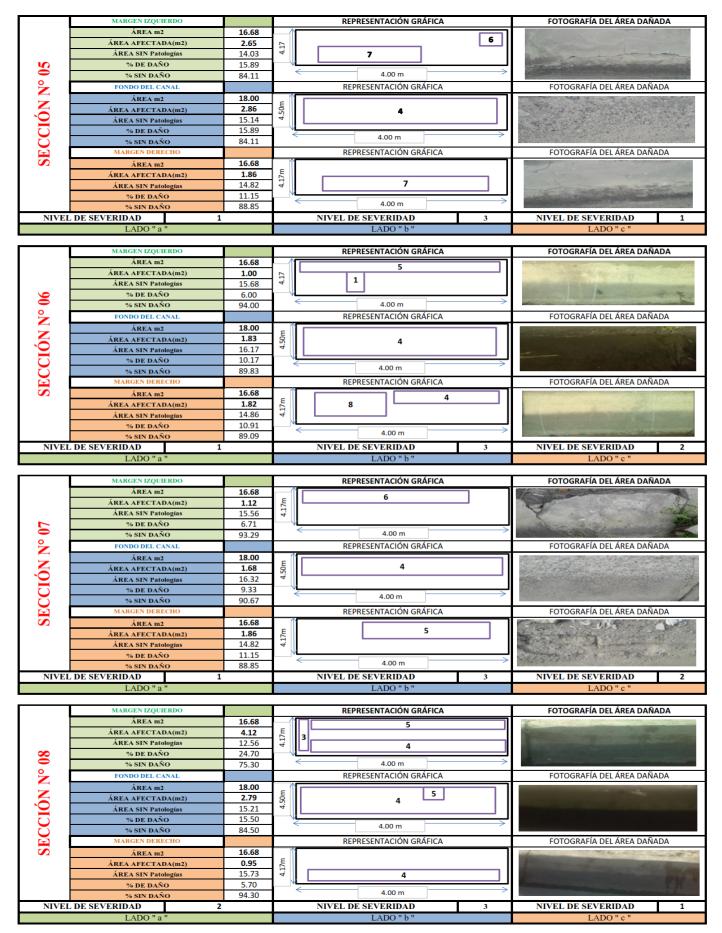
CAUDAL PRIMER MÉTODO(LOG NORMAL, PEARSON TIPO III , GUMBEL	Qmax =	<b>0.001</b> m3/seg
CAUDAL SEGUNDO MÉTODO POR EL LIBRO DE CUENCAS ALTOANDINAS	Qmax =	<b>0.014</b> m3/seg
CAUDAL TERCER MÉTODO (IILA)	Q max=	<b>0.080</b> m3/seg

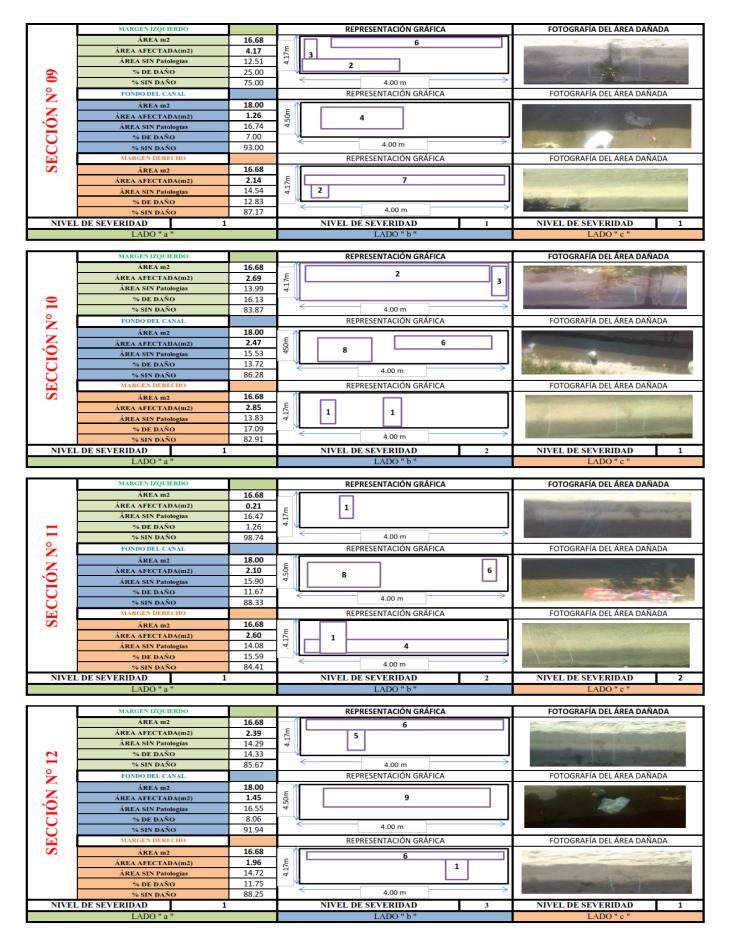
# Anexo 4: ÁREAS AFECTADAS EN EL CANAL

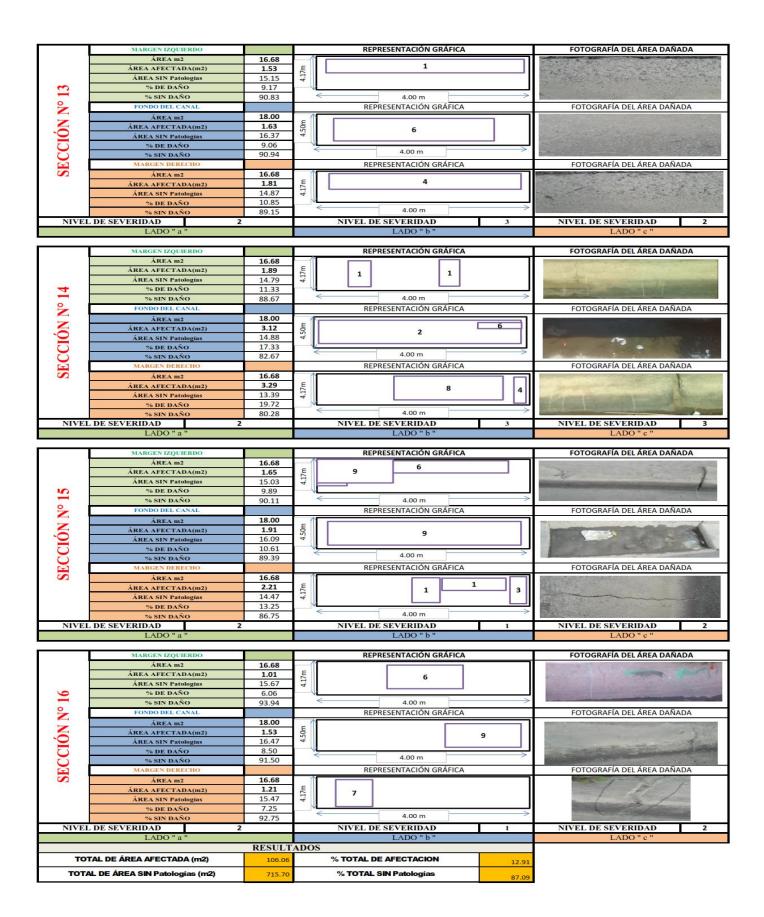
			TÍTUI	LO DE TEMA DE INV	ESTIGACIÓN	N		
	DAT	TOS DE EVALUACIÓN		LADOS	Longitud	Ancho	Sub. Total(m2)	DATEOG DE LA
MUESTR	A O TRAMO							DATOS DE LA SECCIÓN DE UNIDAD
PROG	GRESIVA							DE MUESTRA
		DATOS DE TESIS						
DIS	STRITO		MUESTRA					
PRO	OVINCIA		USO					
RE	EGIÓN		N° MUESTRAS					
ANTI	GUEDAD		ÁREA DE PAÑOS					
EVAI	LUADOR							
FI	ЕСНА							
		LISTA DE PATOLO	)GÍAS				,	
N°		Patologías	N°	Patologías			ÁFICO DE LA	
1		AS LONGITUDINALES, RSALES, DIAGONALES Y VERTICALES	9	ASIENTO PLASTICO			ECCIÓN DE IUESTRA	
2	AGRESIO	ON MEDIOAMBIENTAL	10	DESCASCARAMIENTO	1			
3	S	ELLO DE JUNTA						
4		EROSIÓN	NIVEL D	E SEVERIDAD				
5	I	DELAMINACIÓN	NIVELD	E SE I EKIDAD				
6	D	ESINTEGRACIÓN	1	LEVE				
7		DISTORSIÓN	2	MODERADO				
8	FISU	JRACIÓN EN MAPA	3	SEVERO				

Causas que generaron el colapso del canal IRCHIM entre la progresiva 11+300 al 11+930 y propuesta de solución - Santa - Ancash -2018									
	DATOS DE EVALUACIÓN			LADOS	Longitud	Ancho	Sub. Total(m2)	DATOS DE LA SECCIÓN DE	
MUESTRA	A O TRAMO		01	MARGEN IZQUIERDO "a"	4.00	3.97 + 0.20	16.68 m2	UNIDAD DE MUESTRA	
PROG	GRESIVA	11 + 300	11+364	FONDO DE ESTRUCTURA "b"	4.00	4.50	18.00 m2	DE WOESTRA	
		DATOS DE TESIS		MARGEN DERECHA"c"	4.00	3.97 + 0.20	16.68 m2		
DIS	TRITO	VINZOS	MUESTRA	CANAL					
PRO	VINCIA	SANTA	USO	REGADIO					
RE	EGIÓN	ANCASH	N° MUESTRAS	16 UNIDADES					
ANTI	GUEDAD	40 AÑOS	ÁREA DE PAÑOS	51.36 m2		// >	//////		
EVAI	LUADOR		Jhonatan Jose Guzman Di	iaz	/	' / /			
FF	ЕСНА		Abril, 2018			/ /			
		LISTA	DE PATOLOGÍAS			/ /	/ / // 4,00		
N°		Patologías	N°	Patologías	//	/			
1	TRANSVEI	S LONGITUDINALES, RSALES, DIAGONALES Y VERTICALES	9	ASIENTO PLÁSTICO	19.20	+9/20 F/			
2	AGRESIO	ON MEDIOAMBIENTAL	10	DESCASCARAMIENTO		/ //	0.20	7.40 0.20	
3	SI	ELLO DE JUNTA			3.97	/ 1 9//39	37	B C//	
4		EROSIÓN	NIVEL I	DE SEVERIDAD	3.5		3.97	b 3.97	
5	D	ELAMINACIÓN	MYEDI	D D D D D D D D D D D D D D D D D D D		4.50		4.50	
6	DE	SINTEGRACIÓN	1	LEVE					
7		DISTORSIÓN	2	MODERADO		SECO	CIÓN DE MUE	STRA	
8	FISU	RACIÓN EN MAPA	3	SEVERO		0200	DE MOE	J	







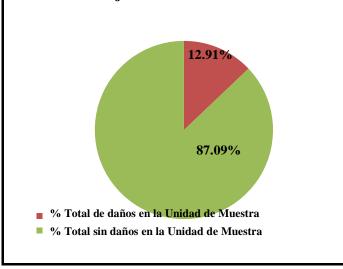


#### RESULTADOS DE LA UNIDAD DE MUESTRA N° 01 (TRAMO: 11+300 - 11+364)

ÁREA total de la Unidad de Muestra (m2)	821.76	
ÁREA total de la Unidad de Muestra afectada (m2)		106.06
ÁREA total de la Unidad de Muestra sin Patologías (	715.70	
% Total de daños en la Unidad de Muestra	12.91	
% Total sin daños en la Unidad de Muestra	87.09	
Nivel de severided de la Und de Muestre	MODERADO	2

Nivel de severidad de la Und. de Muestra MODERADO

#### Porcentaje de Áreas Afectadas

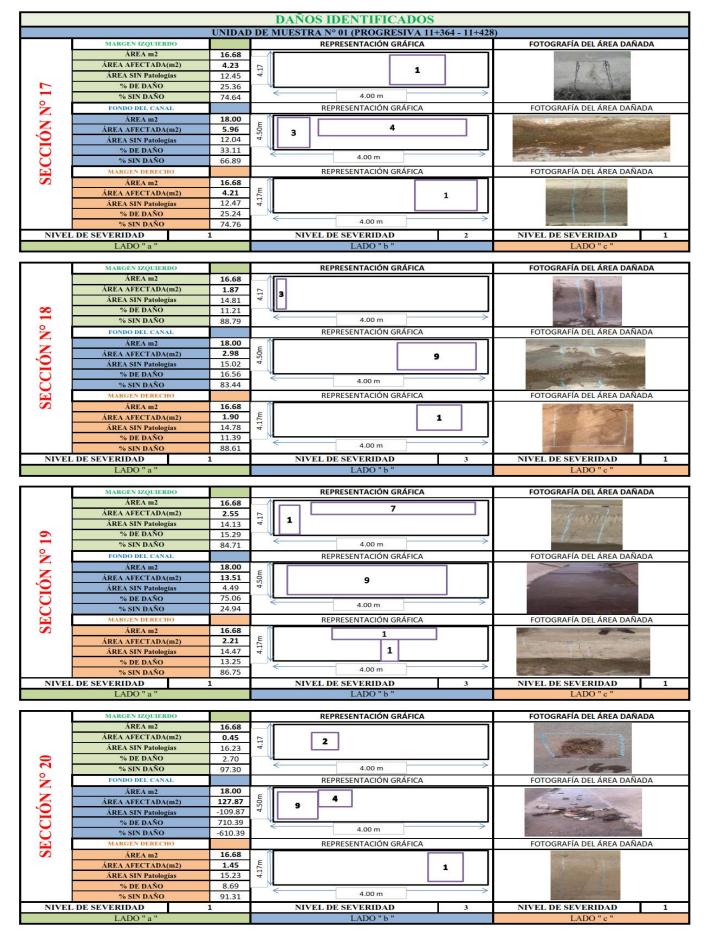


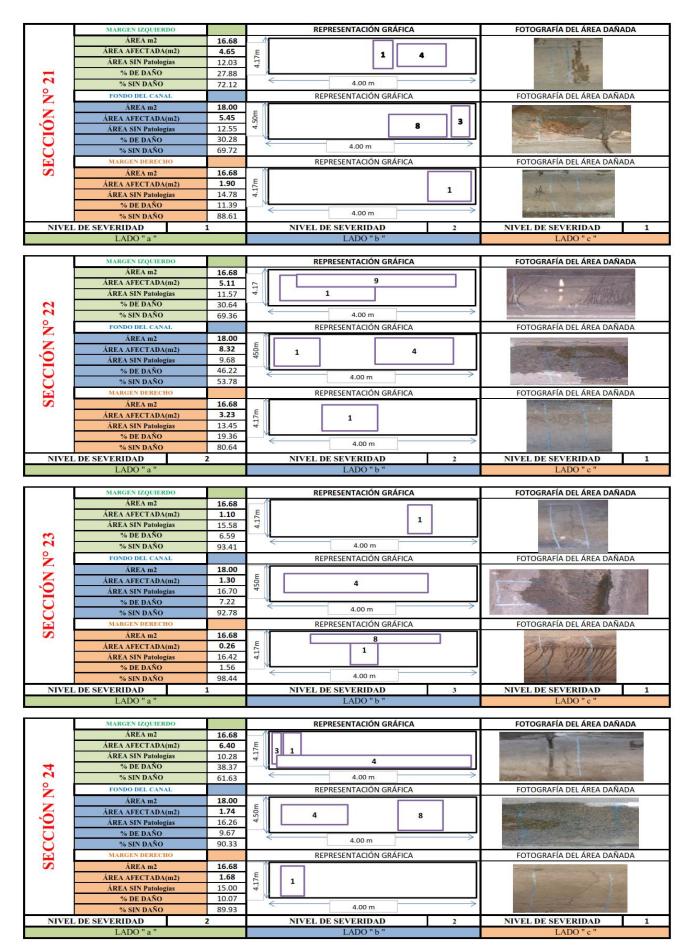
PATOLOGÍAS	ÁREA (m2)	% DE INCIDENCIA	NIVEL DE	SEVERIDAD
01. GRIETAS	21.36	2.60%	3	SEVERO
02. AGRESION MEDIOAMBIENTAL	5.91	0.72%	1	LEVE
03. SELLO DE JUNTA	6.64	0.81%	1	LEVE
04. EROSIÓN	22.39	2.72%	3	SEVERO
05. DELAMINACIÓN	8.34	1.01%	2	MODERADO
06. DESINTEGRACIÓN	15.69	1.91%	2	MODERADO
07. DISTORSIÓN	9.57	1.16%	1	LEVE
08. FISURACIÓN EN MAPA	11.27	1.37%	2	MODERADO
09. ASIENTO PLÁSTICO	4.89	0.60%	1	LEVE
10. DESCASCARAMIENTO	0.00	0.00%	1	LEVE

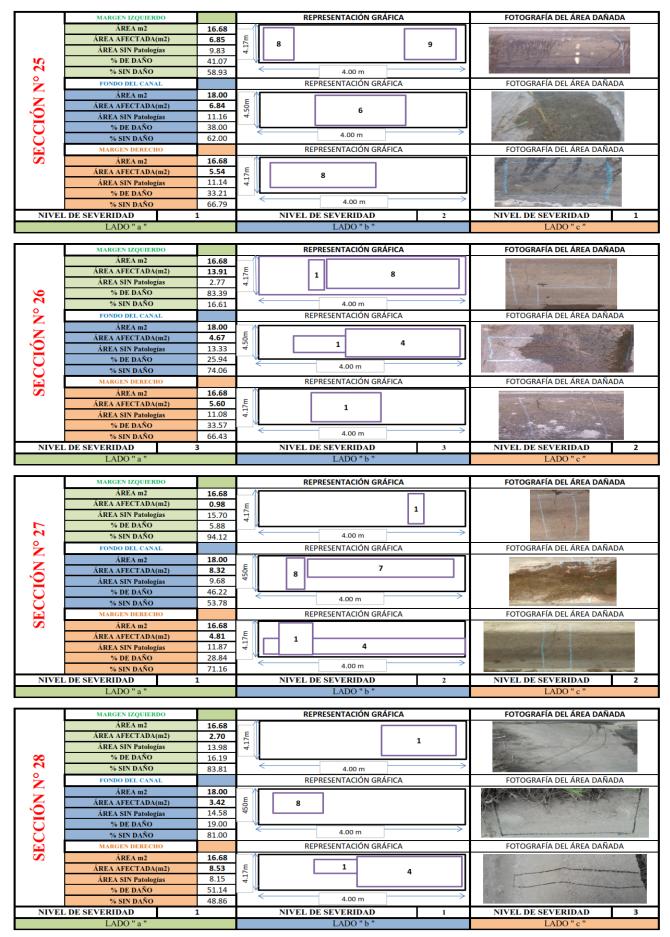


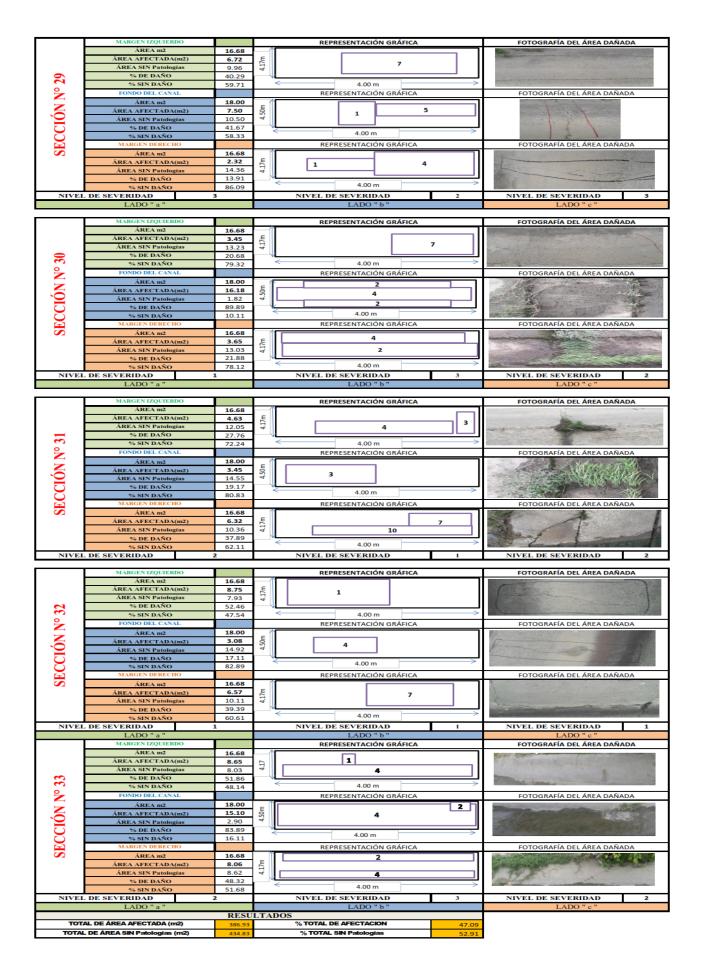
# MUESTRAS N°02 PROGRESIVA (11+364 KM – 11+428 KM)

Causas que generaron el colapso del canal IRCHIM entre la progresiva 11+300 al 11+930 y propuesta de solución - Santa - Ancash -2018									
	DATOS DE EVALUACIÓN			LADOS	Longitud	Ancho	Sub. Total(m2)	DATOS DE LA SECCIÓN DE	
MUESTRA	A O TRAMO	02		MARGEN IZQUIERDO "a"	4.00	UNIDAD			
PROG	GRESIVA	11 + 364	11 + 428	FONDO DE ESTRUCTURA "b"	4.00	4.50	18.00 m2	DE MUESTRA	
		DATOS DE TESIS	-	MARGEN DERECHA"c"	4.00	4.00 3.97 + 0.20 16.68 m2			
DIS	TRITO	VINZOS	MUESTRA	CANAL		40	50 58		
PRO	VINCIA	SANTA	USO	REGADIO					
RE	EGIÓN	ANCASH	N° MUESTRAS	16 UNIDADES					
ANTI	GUEDAD	40 AÑOS	ÁREA DE PAÑOS	51.36 m2		// /			
EVAI	LUADOR		Jhonatan Jose Guzmar	n Diaz	/				
FF	ECHA		Abril, 2018		// ////				
		LISTA DE	PATOLOGÍAS						
N°		Patologías	N°	Patologías	//	/			
1	TRANSVEI	AS LONGITUDINALES, RSALES, DIAGONALES Y VERTICALES	9	ASIENTO PLÁSTICO	10/20	/ /	7.40 10.20		
2	AGRESIO	ON MEDIOAMBIENTAL	10	DESCASCARAMIENTO		1 1/	0.20		
3	SI	ELLO DE JUNTA			3.97	3.97			
4		EROSIÓN	NIVE	L DE SEVERIDAD		4.50	3.97	b 3.97	
5	D	ELAMINACIÓN	141 4 12	L DE SEVERIDAD	4.50				
6	DF	SINTEGRACIÓN	1	LEVE					
7		DISTORSIÓN	2	MODERADO		SECO	CIÓN DE MUES	STRA	
8	FISU	RACIÓN EN MAPA	3	SEVERO				movement of the	









RESULTADOS DE LA UNIDAD DE MUESTRA N° 02 (TRAMO: 11+364 - 11+428)									
ÁREA total de la Unidad de Muestra (m2)	821.76	PATOLOGÍAS	ÁREA (m2)	% DE INCIDENCIA	NIVEL DE				
ÁREA total de la Unidad de Muestra afectada (m2)	386.93	01. GRIETAS	53.28	6.48%	3				
ÁREA total de la Unidad de Muestra sin Patologías (m2)	434.83	02. AGRESION MEDIOAMBIENTAL	3.45	0.42%	1				
% Total de daños en la Unidad de Muestra	47.09	03. SELLO DE JUNTA	11.50	1.40%	1				

52.91

Nivel de severidad de la Und. De Muestra MODERADO 2

% Total sin daños en la Unidad de Muestra

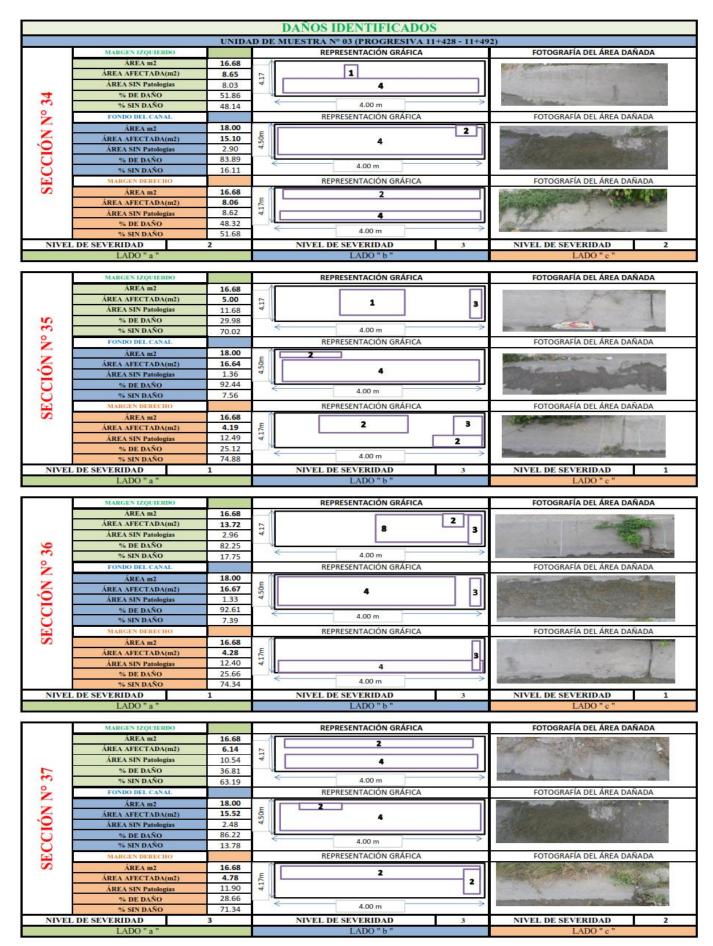
# Porcentaje de Áreas Afectadas 52.91% 47.09% Notal de daños en la Unidad de Muestra Total sin daños en la Unidad de Muestra

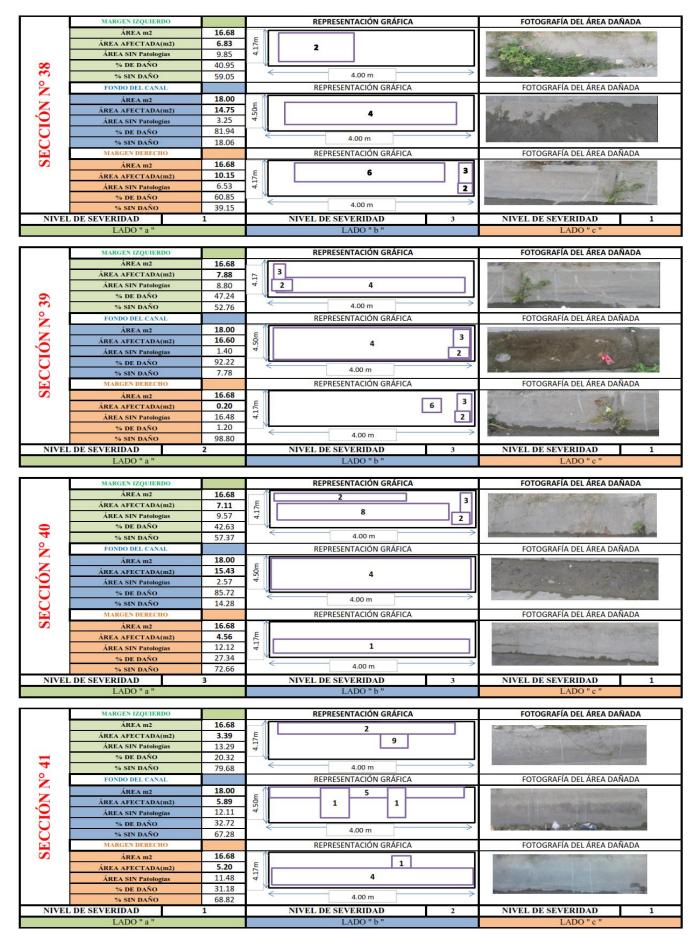
PATOLOGÍAS	ÁREA (m2)	% DE INCIDENCIA	NIVEL DE	SEVERIDAD
01. GRIETAS	53.28	6.48%	3	SEVERO
02. AGRESION MEDIOAMBIENTAL	3.45	0.42%	1	LEVE
03. SELLO DE JUNTA	11.50	1.40%	1	LEVE
04. EROSIÓN	178.31	21.70%	3	SEVERO
05. DELAMINACIÓN	3.00	0.37%	1	LEVE
06. DESINTEGRACIÓN	6.84	0.83%	1	LEVE
07. DISTORSIÓN	20.96	2.55%	2	MODERADO
08. FISURACIÓN EN MAPA	30.81	3.75%	2	MODERADO
09. ASIENTO PLÁSTICO	25.23	3.07%	2	MODERADO
10. DESCASCARAMIENTO	3.34	0.41%	1	LEVE

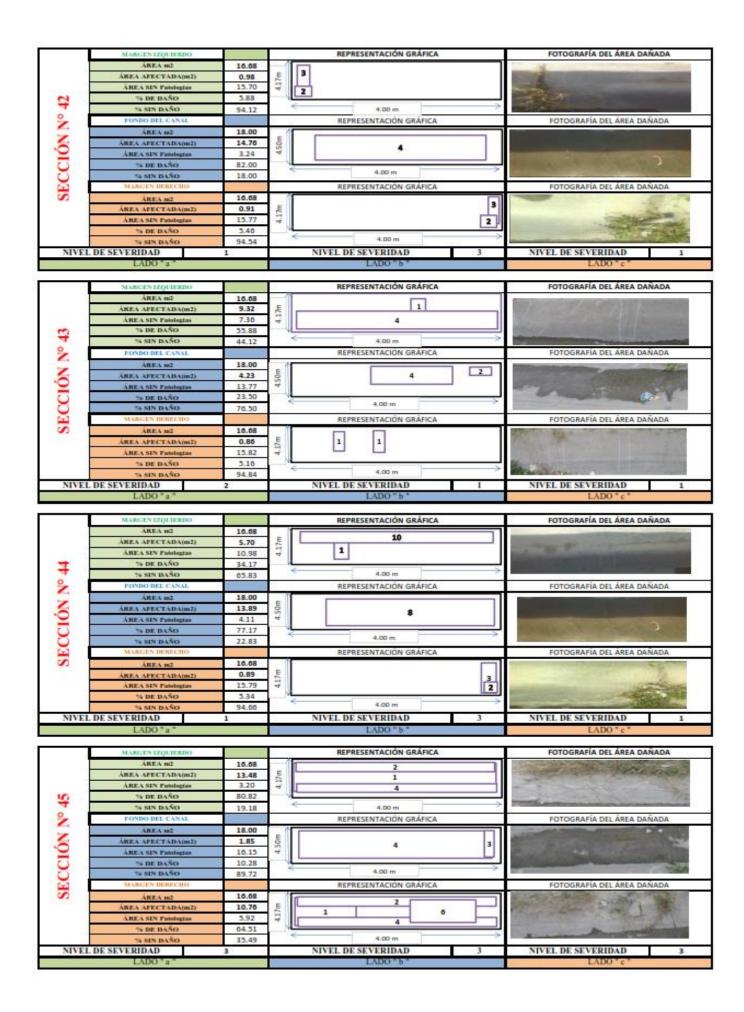


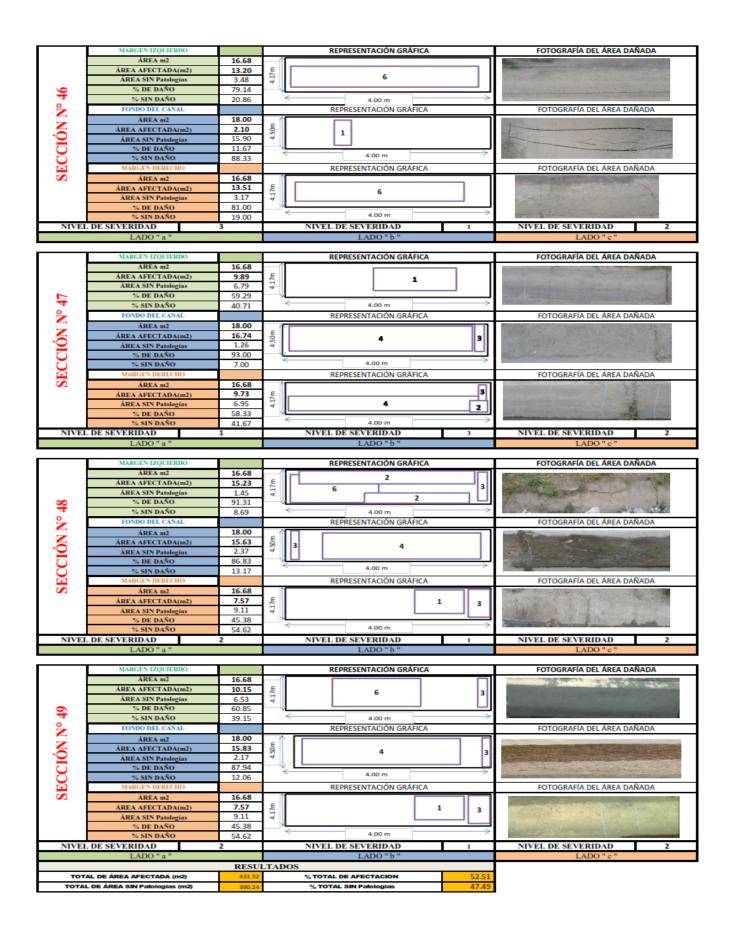
# MUESTRAS N°03 PROGRESIVA (11+428 KM – 11+492 KM)

Causas que generaron el colapso del canal IRCHIM entre la progresiva 11+300 al 11+930 y propuesta de solución - Santa - Ancash -2018										
	DA	TOS DE EVALUACIÓN		LADOS	Longitud	Ancho	Sub. Total(m2)	DATOS DE LA SECCIÓN		
MUESTRA	A O TRAMO	03	3	MARGEN IZQUIERDO "a"	4.00	3.97 + 0.20	DE UNIDAD DE			
PROG	GRESIVA	11 + 428	11 + 492	FONDO DE ESTRUCTURA "b"	4.00	4.50	18.00 m2	MUESTRA		
		DATOS DE TESIS	-	MARGEN DERECHA"c"	4.00	3.97 + 0.20	7 + 0.20 16.68 m2			
DIS	TRITO	VINZOS	MUESTRA	CANAL						
PRO	VINCIA	SANTA	USO	REGADIO						
RE	GION	ANCASH	N° MUESTRAS	16 UNIDADES						
ANTIO	GUEDAD	40 AÑOS	ÁREA DE PAÑOS	51.36 m2		// )				
EVAL	LUADOR		Jhonatan Jose Guzman	Diaz	/	/////				
FE	ECHA		Abril, 2018		// /////					
		LISTA DE	PATOLOGÍAS							
N°		Patologías	<b>N</b> °	Patologías	//	/				
1	TRANSVEI	S LONGITUDINALES, RSALES, DIAGONALES Y VERTICALES	9	ASIENTO PLÁSTICO	19.20		1020	7.40 0.20		
2	AGRESIO	ON MEDIOAMBIENTAL	10	DESCASCARAMIENTO		/ 4/	5			
3	SI	ELLO DE JUNTA			3.97	_ b // 3	3.97	97 b 3,97		
4		EROSIÓN	NIVEL	DE SEVERIDAD	4.50					
5	D	ELAMINACIÓN				050	OIÓN DE MUE	TOTOA		
6	DE	SINTEGRACIÓN	1	LEVE	]	SEC	CIÓN DE MUE	ESTRA		
7		DISTORSIÓN	2	MODERADO	]					
8	FISU	RACIÓN EN MAPA	3	SEVERO	<u>l</u>					





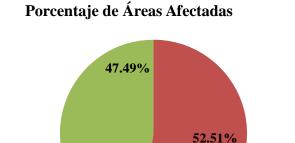




#### RESULTADOS DE LA UNIDAD DE MUESTRA N° 03 (TRAMO: 11+428 - 11+492)

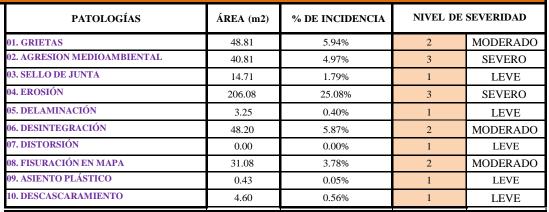
ÁREA total de la Unidad de Muestra (m2)	821.76
ÁREA total de la Unidad de Muestra afectada (m2)	431.52
ÁREA total de la Unidad de Muestra sin Patologías (	390.24
% Total de daños en la Unidad de Muestra	52.51
% Total sin daños en la Unidad de Muestra	47.49
Nivel de severidad de la Und. De Muestra	2

Nivel de severidad de la Und. De Muestra MODERADO
---



% Total de daños en la Unidad de Muestra

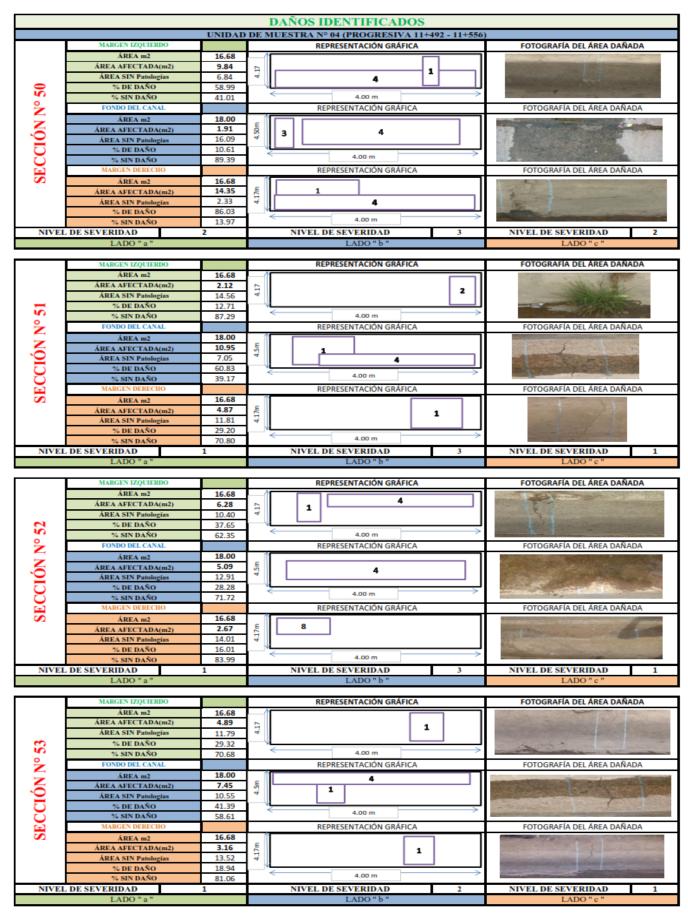
% Total sin daños en la Unidad de Muestra

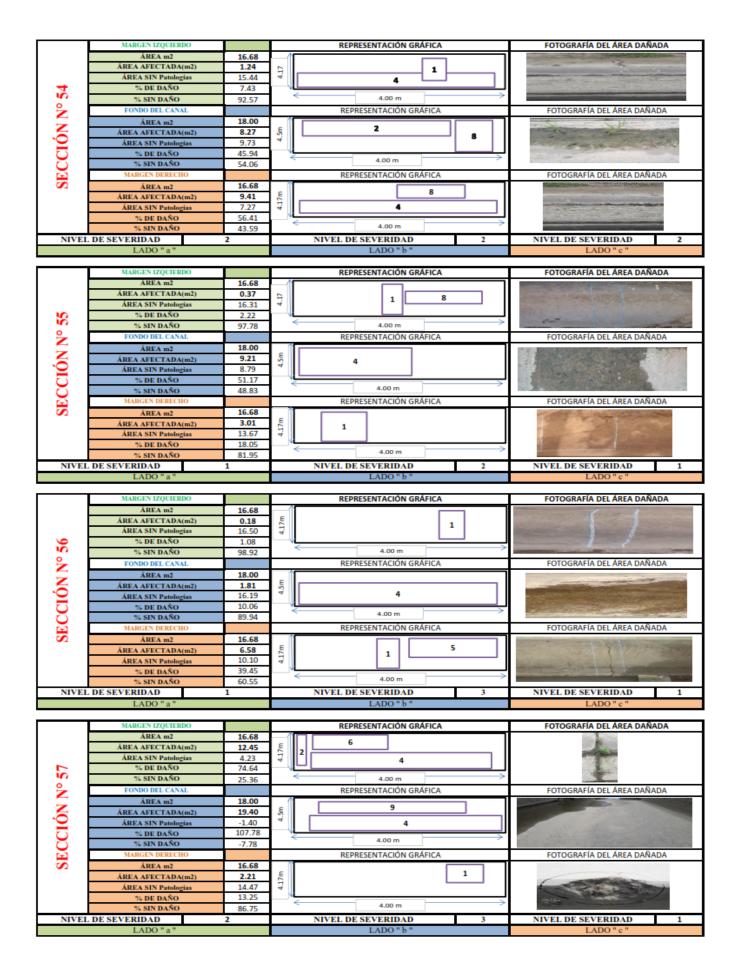


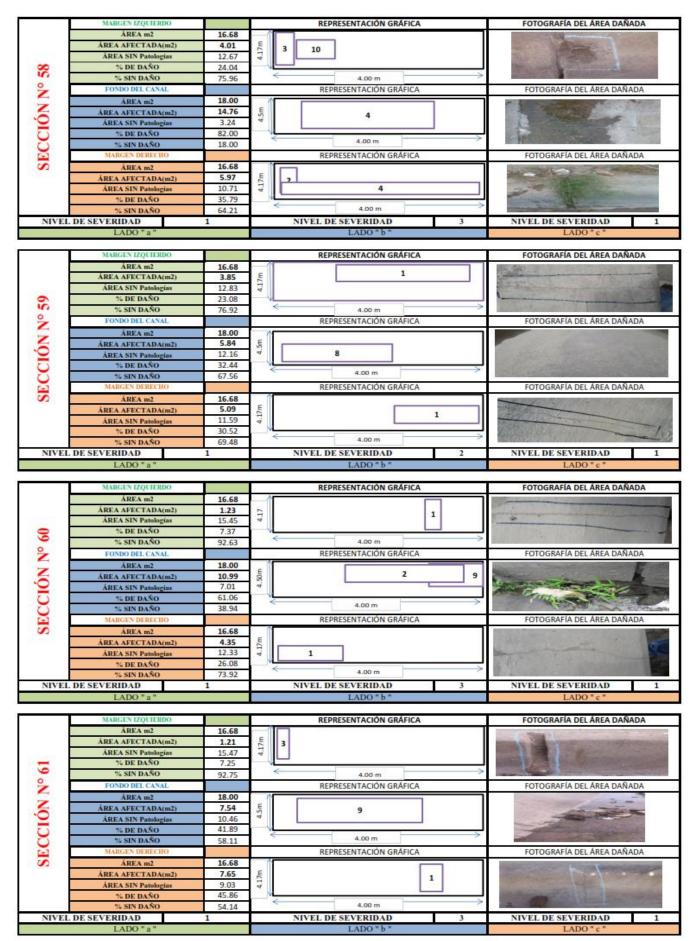


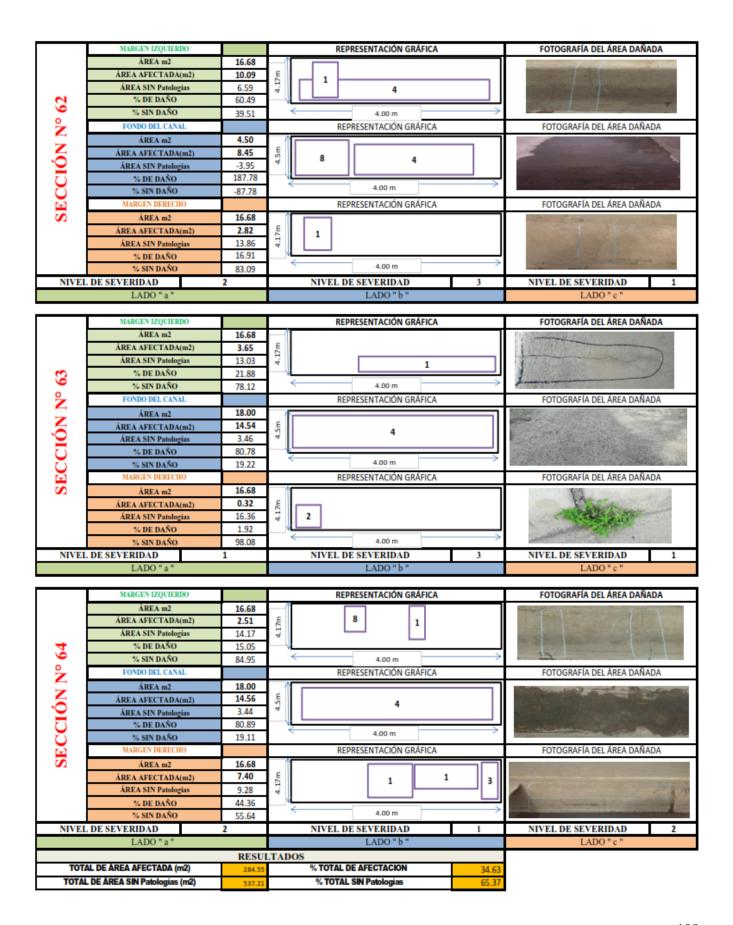
### MUESTRAS N°04 PROGRESIVA (11+492 KM – 11+556 KM)

	Causas que generaron el colapso del canal IRCHIM entre la progresiva 11+300 al 11+930 y propuesta de solución - Santa - Ancash -2018										
	DATOS DE EVALUACIÓN			DATOS DE EVALUACIÓN			LADOS	Longitud	Ancho	Sub. Total(m2)	DATOS DE LA
MUESTRA	RA O TRAMO 04		1	MARGEN IZQUIERDO "a"	4.00	3.97 + 0.20	16.68 m2	SECCIÓN DE UNIDAD			
PROG	RESIVA	11 + 492 KM	11 + 556 KM	FONDO DE ESTRUCTURA "b"	4.00	4.50	18.00 m2	DE MUESTRA			
		DATOS DE TESIS	-	MARGEN DERECHA"c"	4.00 3.97 + 0.20 16.68 m2						
DIST	TRITO	VINZOS	MUESTRA	CANAL							
PROV	VINCIA	SANTA	USO	REGADIO							
RE	GIÓN	ANCASH	N° MUESTRAS	16 UNIDADES							
ANTIC	GUEDAD	40 AÑOS	ÁREA DE PAÑOS	51.36 m2		//					
EVAL	UADOR		Jhonatan Jose Guzman	Diaz							
FE	FECHA Abril, 2018										
		LISTA DE	PATOLOGÍAS		/	/ / /	4,00				
N°		Patologías	N°	Patologías	/		/////				
1	TRANSVE	S LONGITUDINALES, RSALES, DIAGONALES Y VERTICALES	9	ASIENTO PLÁSTICO	19/20		7.40				
2	AGRESIO	ON MEDIOAMBIENTAL	10	DESCASCARAMIENTO	39		397	-			
3	SI	ELLO DE JUNTA				150	3.97	b 3.97			
4		EROSIÓN	MINE	L DE SEVERIDAD		4.50		4.50			
5	D	DELAMINACIÓN	NIVE	L DE SE VERIDAD							
6	DI	ESINTEGRACIÓN	1	LEVE		SEC	CCIÓN DE MUE	STRA			
7		DISTORSIÓN	2	MODERADO							
8	FISU	RACIÓN EN MAPA	3	SEVERO							









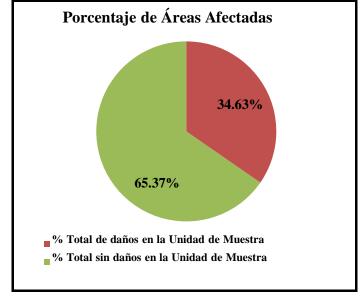
## RESULTADOS DE LA UNIDAD DE MUESTRA N° 04 (TRAMO: 11+492 - 11+556)

ÁREA total de la Unidad de Muestra (m2)		821.76
ÁREA total de la Unidad de Muestra afectada (m2)		284.55
ÁREA total de la Unidad de Muestra sin Patologías (	m2)	537.21
% Total de daños en la Unidad de Muestra		34.63
% Total sin daños en la Unidad de Muestra		65.37
Nivel de severided de la Und De Muestre	LEVE	1

Nivel de severidad de la Und. De Muestra

LEVE

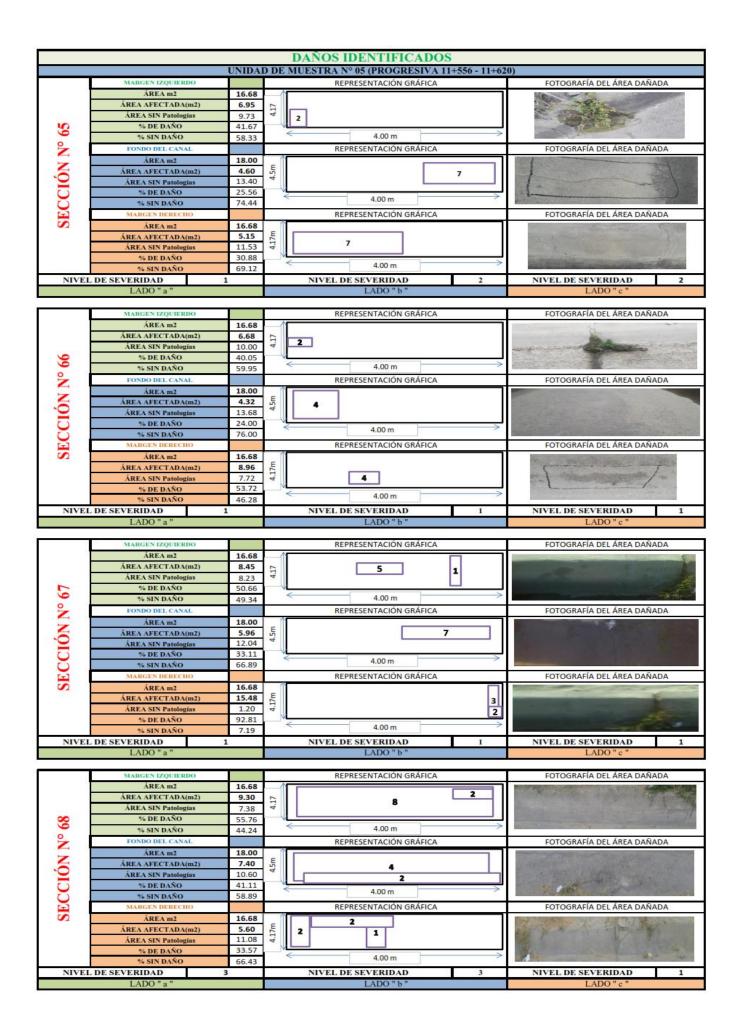
PATOLOGÍAS	ÁREA (m2)	% DE INCIDENCIA	NIVEL DE	SEVERIDAD
01. GRIETAS	76.23	9.28%	2	MODERADO
02. AGRESION MEDIO AMBIENTAL	15.78	1.92%	1	LEVE
03. SELLO DE JUNTA	3.47	0.42%	1	LEVE
04. EROSIÓN	143.89	17.51%	3	SEVERO
05. DELAMINACIÓN	4.02	0.49%	1	LEVE
06. DESINTEGRACIÓN	2.98	0.36%	1	LEVE
07. DISTORSIÓN	0.00	0.00%	1	LEVE
08. FISURACIÓN EN MAPA	19.59	2.38%	1	LEVE
09. ASIENTO PLÁSTICO	14.74	1.79%	1	LEVE
10. DESCASCARAMIENTO	3.85	0.47%	1	LEVE
I	1 / 1 17			

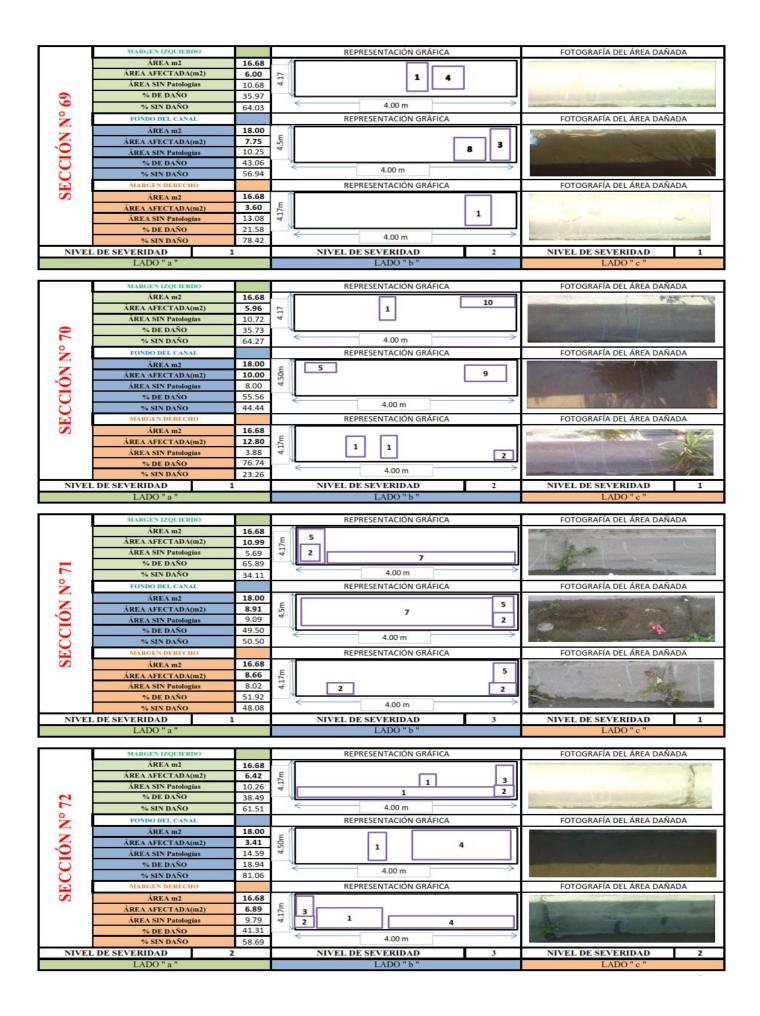


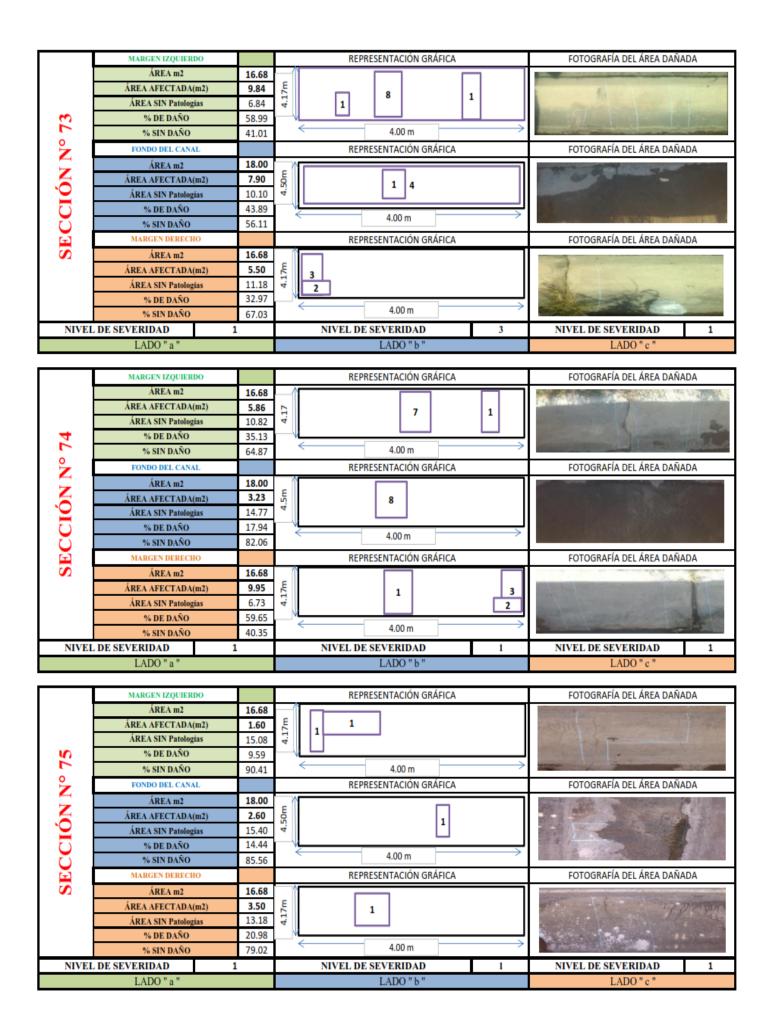


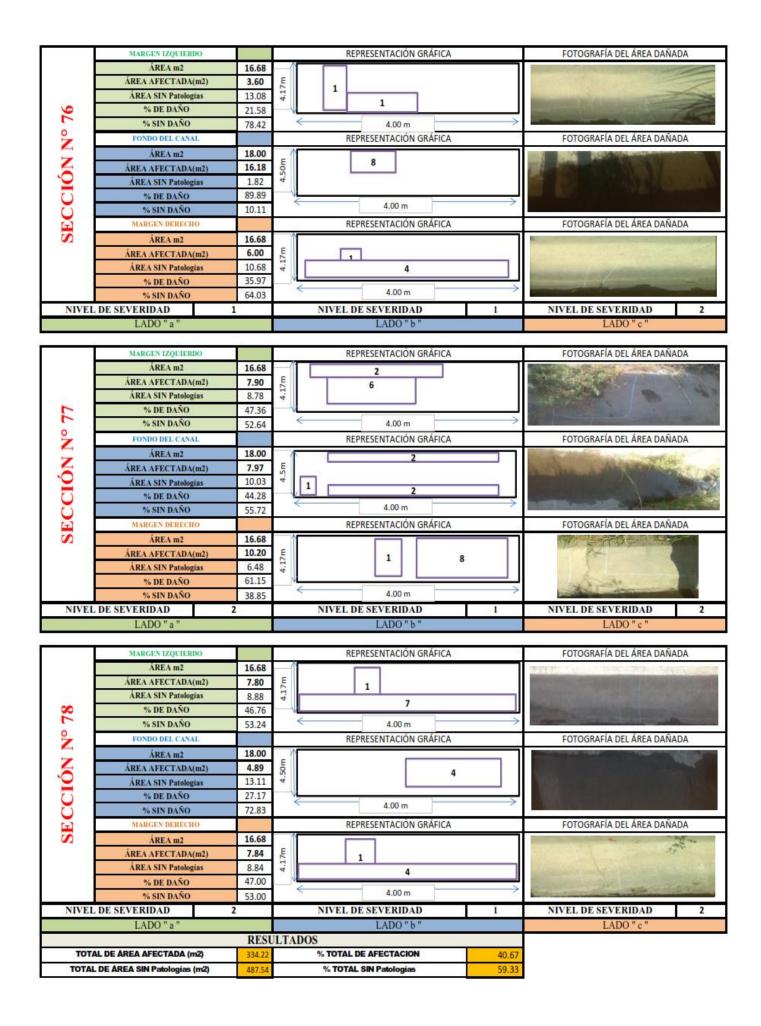
# MUESTRAS N°05 PROGRESIVA (11+556 KM – 11+620 KM)

	Causas q	ue generaron el colaps	so del canal IRCHI	M entre la progresiva 11+300	) al 11+930 y p	propuesta de s	olución - Santa - Anca	sh -2018
	DAT	OS DE EVALUACIÓN		LADOS	Longitud	Ancho	Sub. Total(m2)	DATEOG DE
MUESTR	RA O TRAMO	05		MARGEN IZQUIERDO "a"	4.00	3.97 + 0.20	16.68 m2	DATOS DE LA SECCIÓN
PROC	GRESIVA	11 + 556	11 + 620	FONDO DE ESTRUCTURA "b"	4.00	4.50	18.00 m2	DE UNIDAD
		DATOS DE TESIS		MARGEN DERECHA"c"	4.00	3.97 + 0.20	16.68 m2	DE MUESTRA
DIS	STRITO	VINZOS	MUESTRA	CANAL				
PRO	OVINCIA	SANTA	USO	REGADIO				
RI	EGIÓN	ANCASH	N° MUESTRAS	16 UNIDADES			// // /	
ANTI	IGUEDAD	40 AÑOS	ÁREA DE PAÑOS	51.36 m2			·// // //	
EVA	LUADOR		Jhonatan Jose Guzma	n Diaz				
F	FECHA		Abril, 2018					
		LISTA DE 1	PATOLOGÍAS		/		/ / // 4.00	
N°		Patologías	<b>N</b> °	Patologías	/	/ /		
1	TRANSVER	S LONGITUDINALES, RSALES, DIAGONALES Y VERTICALES	9	ASIENTO PLÁSTICO	020	' / ,	1020	7.40 0.20
2	AGRESIO	N MEDIOAMBIENTAL	10	DESCASCARAMIENTO		- / 4//		
3	SE	LLO DE JUNTA			3.97	ь /	3.97	b 3.97
4		EROSIÓN	NIVE	L DE SEVERIDAD		4.50		4.50
5	D	ELAMINACIÓN	MIVE	EL DE SEVERIDAD				
6	DE	SINTEGRACIÓN	1	LEVE		SEC	CIÓN DE MUES	TRA
7		DISTORSIÓN	2	MODERADO		OLO	OIOIY DE MOLO	11.0.1
8	FISU	RACIÓN EN MAPA	3	SEVERO				









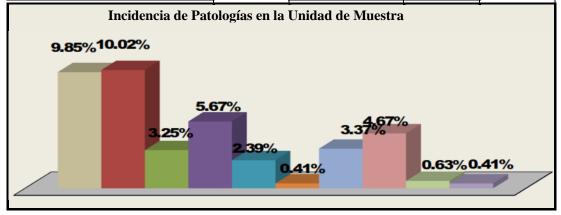
#### RESULTADOS DE LA UNIDAD DE MUESTRA N° 05 (TRAMO: 11+556 - 11+620)

ÁREA total de la Unidad de Muestra (m2)		821.76
ÁREA total de la Unidad de Muestra afectada (m2)		334.22
ÁREA total de la Unidad de Muestra sin Patologías (	(m2)	487.54
% Total de daños en la Unidad de Muestra		40.67
% Total sin daños en la Unidad de Muestra		59.33
Nivel de severidad de la Und. De Muestra	MODERADO	2

Nivel de severidad de la Und. De Muestra MODERADO 2

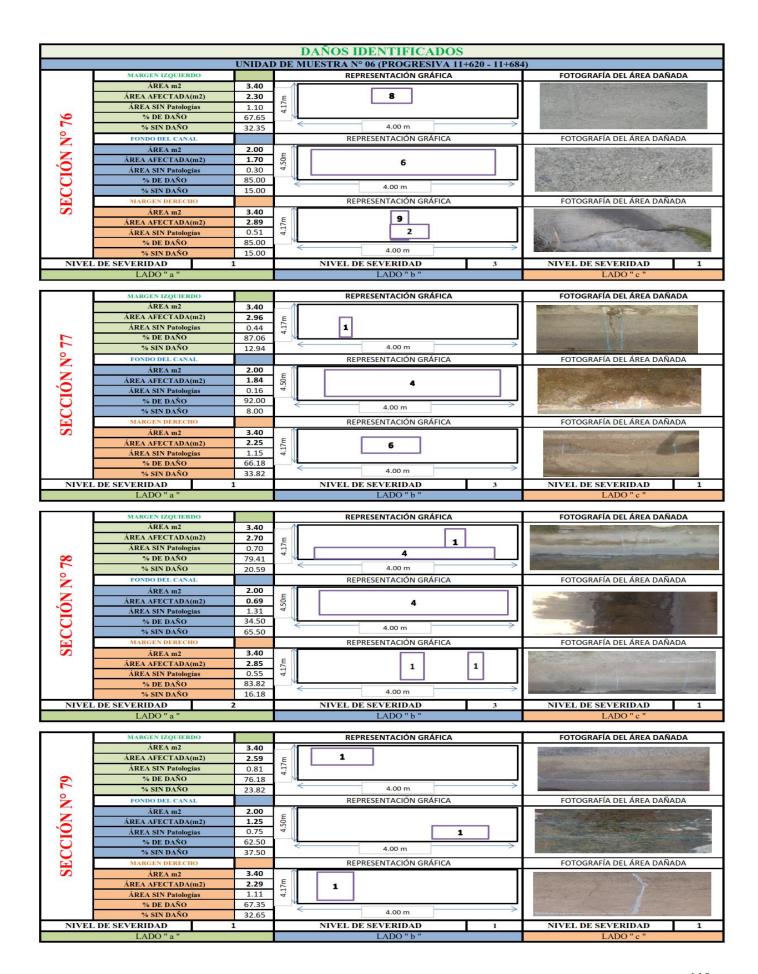
# Porcentaje de Áreas Afectadas 59.33% 40.67% Notal de daños en la Unidad de Muestra Total sin daños en la Unidad de Muestra

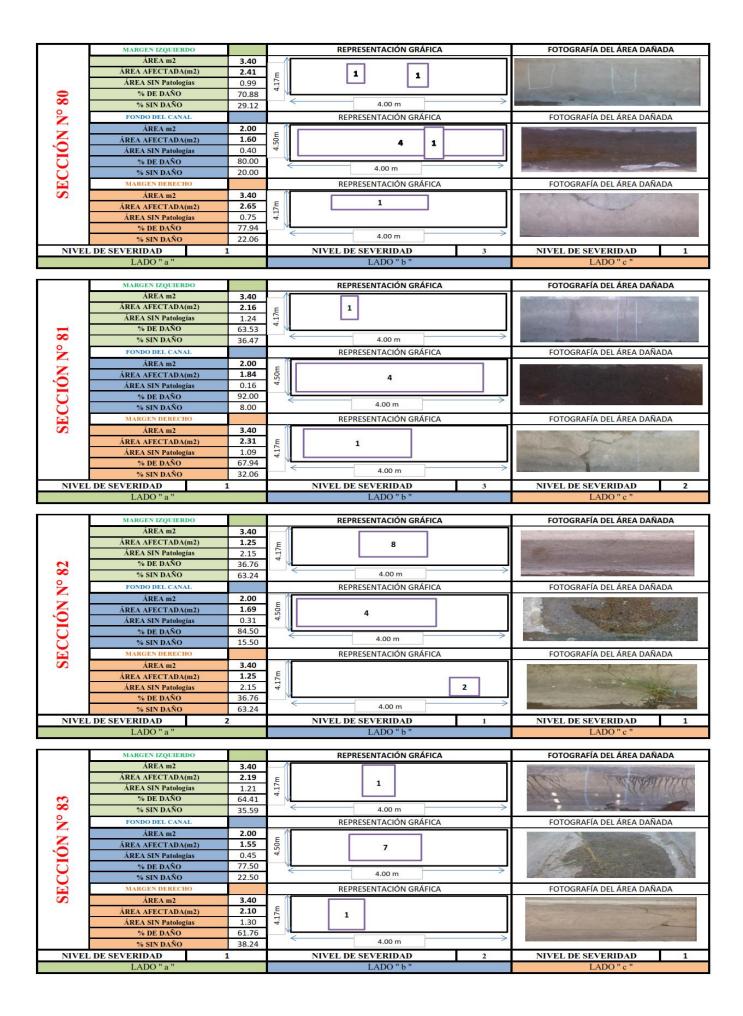
ÁREA (m2)	% DE INCIDENCIA	NIVEL DE	SEVERIDAD
80.91	9.85%	2	MODERADO
82.36	10.02%	1	LEVE
26.68	3.25%	1	LEVE
46.63	5.67%	3	SEVERO
19.64	2.39%	1	LEVE
3.40	0.41%	1	LEVE
27.66	3.37%	2	MODERADO
38.34	4.67%	2	MODERADO
5.20	0.63%	1	LEVE
3.40	0.41%	1	LEVE
	80.91 82.36 26.68 46.63 19.64 3.40 27.66 38.34 5.20	80.91 9.85% 82.36 10.02% 26.68 3.25% 46.63 5.67% 19.64 2.39% 3.40 0.41% 27.66 3.37% 38.34 4.67% 5.20 0.63%	80.91     9.85%     2       82.36     10.02%     1       26.68     3.25%     1       46.63     5.67%     3       19.64     2.39%     1       3.40     0.41%     1       27.66     3.37%     2       38.34     4.67%     2       5.20     0.63%     1

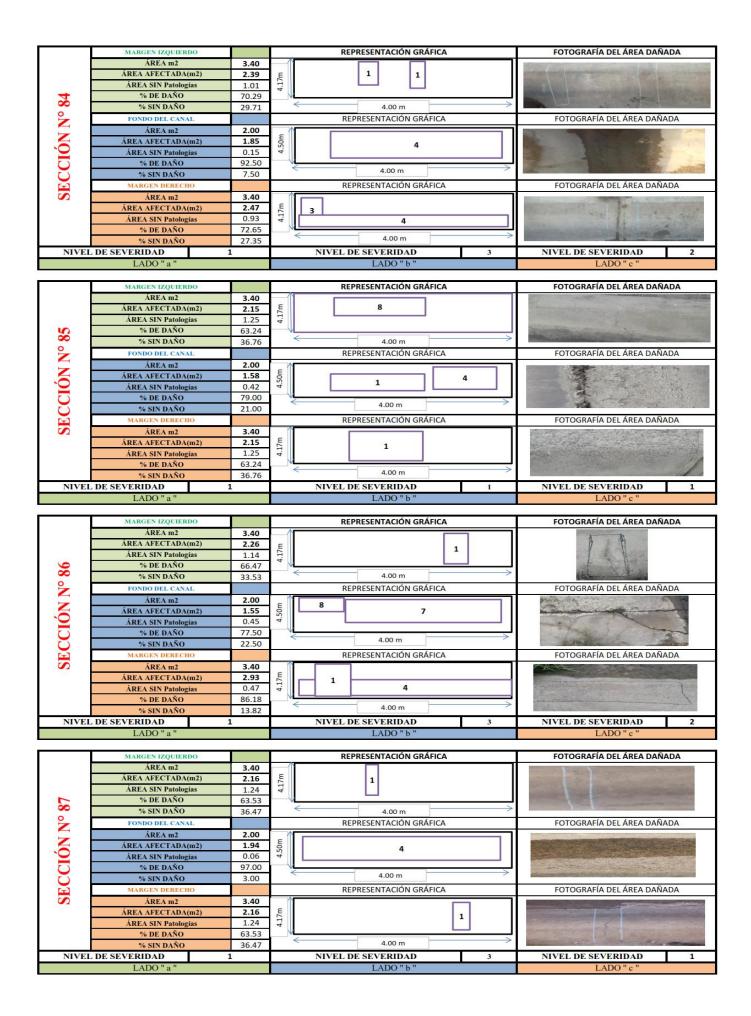


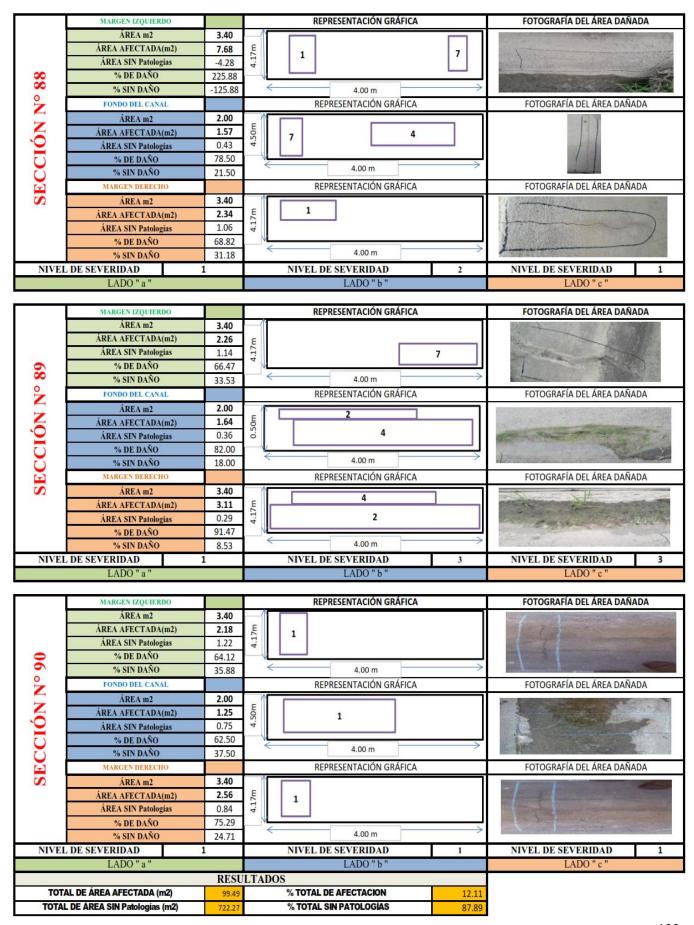
# MUESTRAS N°06 PROGRESIVA (11+620 KM – 11+684 KM)

	Causas	que generaron el colap	so del canal IRCHI	M entre la progresiva 11+300	al 11+930 y p	ropuesta de s	olución - Santa - Anca	sh -2018
	DA	TOS DE EVALUACIÓN		LADOS	Longitud	Ancho	Sub. Total(m2)	DATOGDELA
MUESTRA	A O TRAMO	06		MARGEN IZQUIERDO "a"	4.00	3.97 + 0.20	16.68 m2	DATOS DE LA SECCIÓN DE
PROG	RESIVA	11 + 620	11 + 684	FONDO DE ESTRUCTURA "b"	4.00	4.50	18.00 m2	UNIDAD
		DATOS DE TESIS		MARGEN DERECHA"c"	4.00	3.97 + 0.20	16.68 m2	DE MUESTRA
DIS	TRITO	VINZOS	MUESTRA	CANAL				7
PRO	VINCIA	SANTA	USO	REGADIO		//	1	) ×
RE	GION	ANCASH	N° MUESTRAS	16 UNIDADES		//	\—////	
ANTIO	GUEDAD	40 AÑOS	ÁREA DE PAÑOS	51.36 m2				/-
EVAL	LUADOR		Jhonatan Jose Guzma	n Diaz		//		
FE	ССНА		Abril, 2018			// ,		
		LISTA DE	PATOLOGÍAS			/ /	1/1/ 8.	0.20
N°		Patologías	N°	Patologías	0.20 //	/ (	0.20 // / *	0.20 7.40 0.20
1		AS LONGITUDINALES, RSALES, DIAGONALES Y VERTICALES	9	ASIENTO PLÁSTICO	k k//	92//	*///	b 5/2
2	AGRESI	ON MEDIOAMBIENTAL	10	DESCASCARAMIENTO		/ ///	$\times$	297
3	S	ELLO DE JUNTA					1	2
4		EROSIÓN	NIVE	L DE SEVERIDAD	1	3.	),	4.50
5	I	DELAMINACIÓN	MIVE	L DE SEVERIDAD	1.57	4.50		
6	Di	ESINTEGRACIÓN	1	LEVE			. ∠	
7		DISTORSIÓN	2	MODERADO		SECC	IÓN DE M	UESTRA
8	FISU	JRACIÓN EN MAPA	3	SEVERO	Ī			TETROSTISTICALINA VIX









## RESULTADOS DE LA UNIDAD DE MUESTRA N° 06 (TRAMO: 11+620 - 11+684)

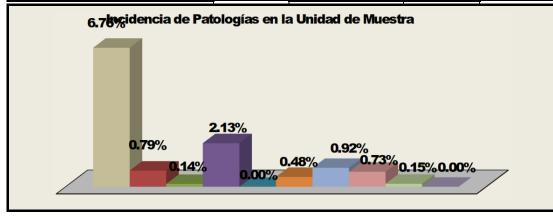
ÁREA total de la Unidad de Muestra (m2)		821.76
ÁREA total de la Unidad de Muestra afectada (m2)		99.49
ÁREA total de la Unidad de Muestra sin Patologías (	(m2)	722.27
% Total de daños en la Unidad de Muestra		12.11
% Total sin daños en la Unidad de Muestra		87.89
Nivel de severidad de la Und. De Muestra	LEVE	1

Porcentaje de Á	reas Afectadas
	12.11%
	87.89%

■% Total de daños en la Unidad de Muestra

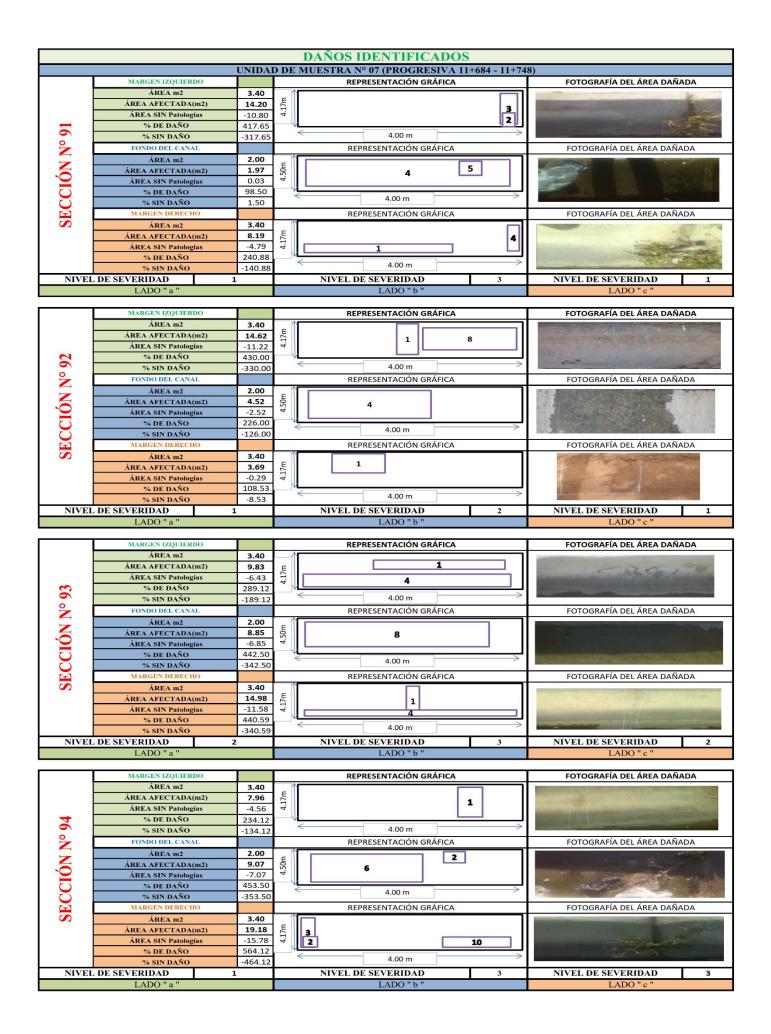
■% Total sin daños en la Unidad de Muestra

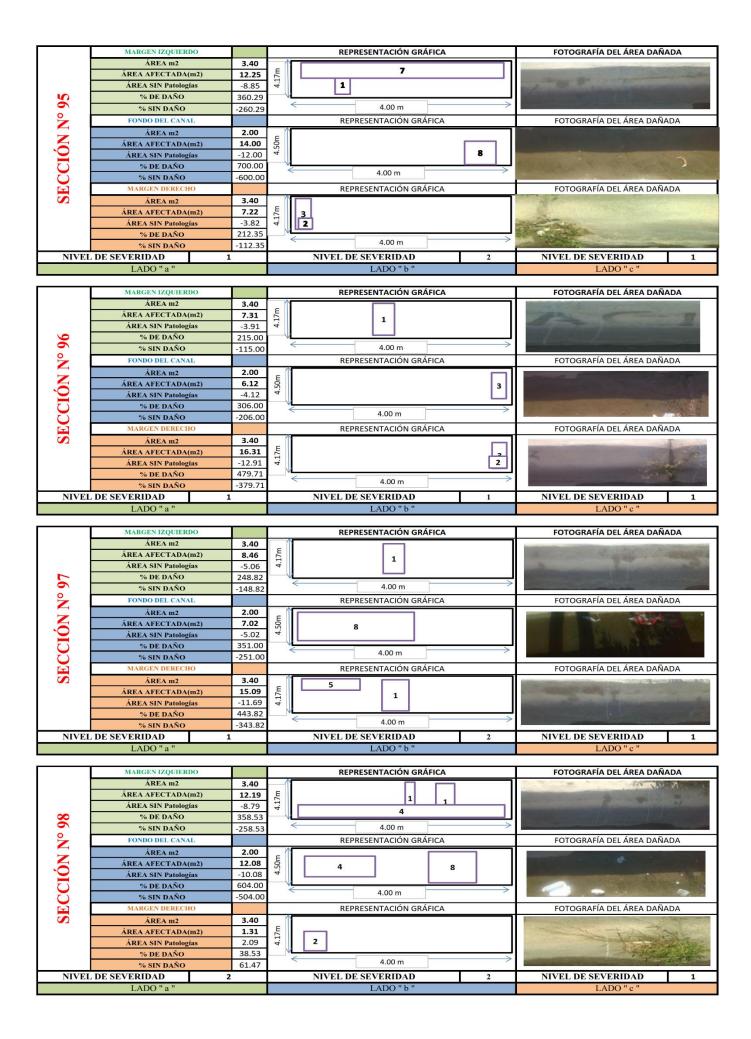
PATOLOGÍAS	ÁREA (m2)	% DE INCIDENCIA	NIVEL DE S	SEVERIDAD
01. GRIETAS	55.59	6.76%	3	SEVERO
02. AGRESION MEDIOAMBIENTAL	6.49	0.79%	1	LEVE
03. SELLO DE JUNTA	1.15	0.14%	1	LEVE
04. EROSIÓN	17.50	2.13%	3	SEVERO
05. DELAMINACIÓN	0.00	0.00%	1	LEVE
06. DESINTEGRACIÓN	3.95	0.48%	1	LEVE
07. DISTORSIÓN	7.59	0.92%	1	LEVE
08. FISURACIÓN EN MAPA	6.02	0.73%	1	LEVE
09. ASIENTO PLÁSTICO	1.20	0.15%	1	LEVE
10. DESCASCARAMIENTO	0.00	0.00%	1	LEVE

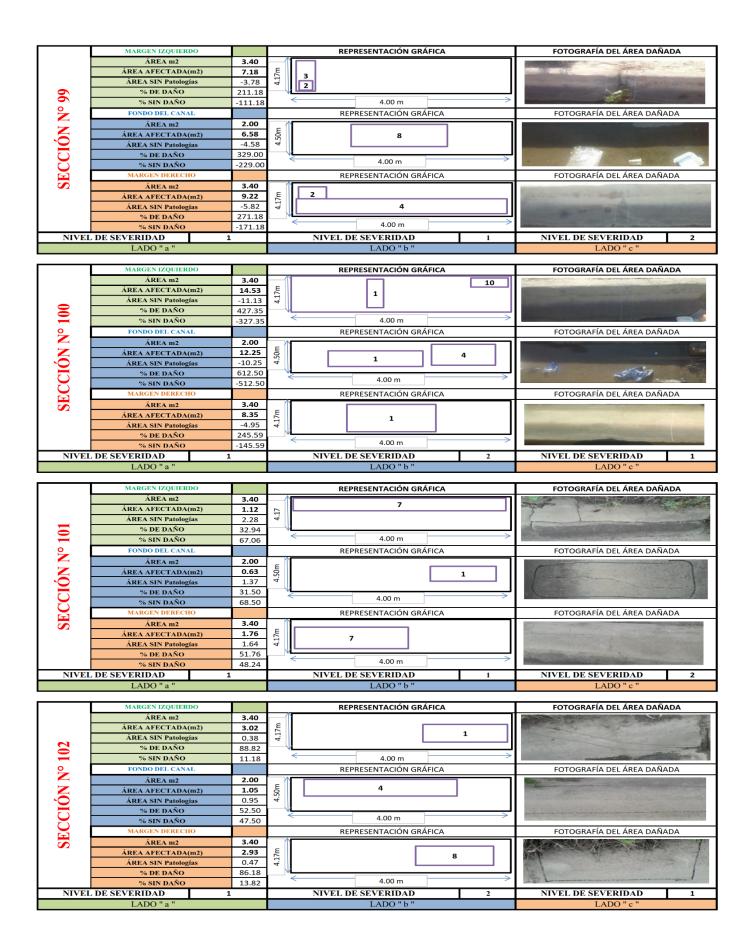


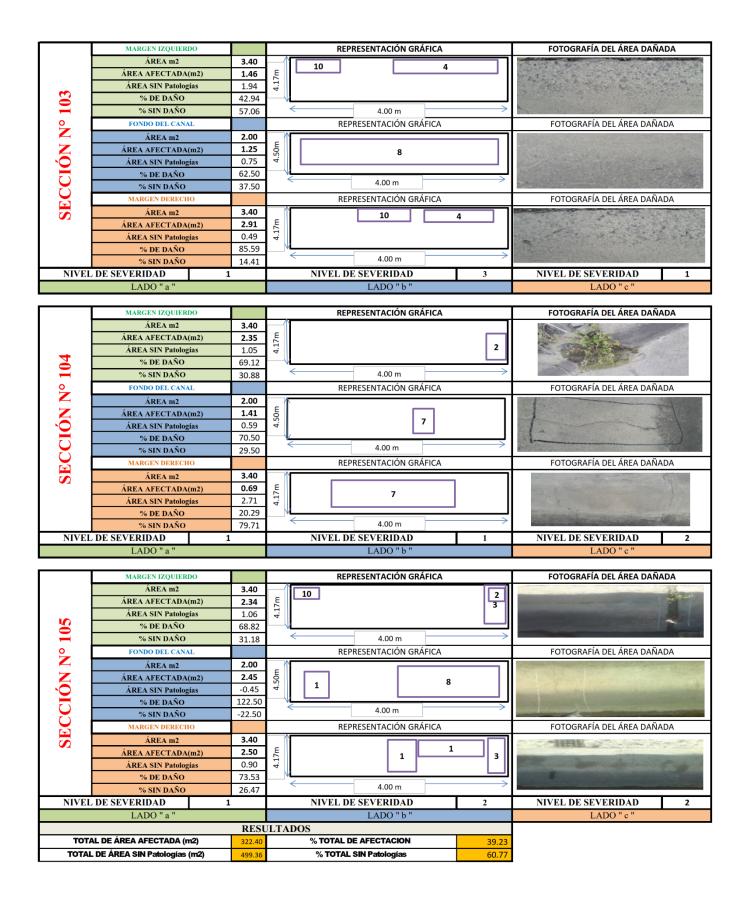
# MUESTRAS N°07 PROGRESIVA (11+684 KM – 11+748 KM)

	Causas q	ue generaron el colaps	so del canal IRCHI	IM entre la progresiva 11+300	) al 11+930 y p	ropuesta de s	olución - Santa - Anc	ash -2018
	DAT	TOS DE EVALUACIÓN		LADOS	Longitud	Ancho	Sub. Total(m2)	DATEOGRAFIA
MUESTR	RA O TRAMO	07		MARGEN IZQUIERDO "a"	4.00	3.97 + 0.20	16.68 m2	DATOS DE LA SECCIÓN DE
PRO	GRESIVA	11 + 684	11 + 748	FONDO DE ESTRUCTURA "b"	4.00	4.50	18.00 m2	UNIDAD
		DATOS DE TESIS		MARGEN DERECHA"c"	4.00	3.97 + 0.20	16.68 m2	DE MUESTRA
DIS	STRITO	VINZOS	MUESTRA	CANAL				7
PRO	OVINCIA	SANTA	USO	REGADIO		//	1//	X
R	EGIÓN	ANCASH	N° MUESTRAS	16 UNIDADES		//	<del>\</del> ////	
ANT	TGUEDAD	40 AÑOS	ÁREA DE PAÑOS	51.36 m2		//		
EVA	ALUADOR		Jhonatan Jose Guzma	ın Diaz		//	/ /////	
F	FECHA		Abril, 2018		)	// /		
		LISTA DE 1	PATOLOGÍAS			/	1/1/8	0.20 7.40 0.20
N°		Patologías	N°	Patologías	0.20 //	/ 0	.20 ///	7.40
1		AS LONGITUDINALES, RSALES, DIAGONALES Y VERTICALES	9	ASIENTO PLÁSTICO	3	25//	*///	b 5
2	AGRESIO	ON MEDIOAMBIENTAL	10	DESCASCARAMIENTO		4 1//	X X	297
3	S	ELLO DE JUNTA					1	2
4		EROSIÓN	NIXE	EL DE SEVERIDAD	1	3.5		4.50
5	Г	DELAMINACIÓN	MIVE	EL DE GEVERIDAD	45	4.50		
6	DI	ESINTEGRACIÓN	1	LEVE		6566	IÓN DE LA	LIECTOA
7		DISTORSIÓN	2	MODERADO		SECC	IÓN DE M	UESTRA
8	FISU	JRACIÓN EN MAPA	3	SEVERO				







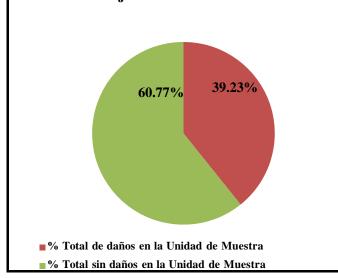


### RESULTADOS DE LA UNIDAD DE MUESTRA N° 07 (TRAMO: 11+684 - 11+748)

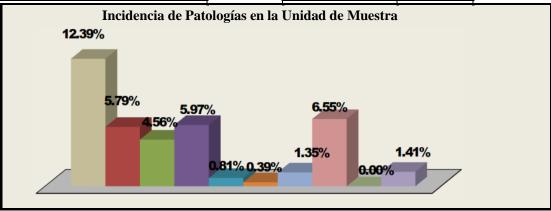
ÁREA total de la Unidad de Muestra (m2)		821.76
ÁREA total de la Unidad de Muestra afectada (m2)		322.40
ÁREA total de la Unidad de Muestra sin Patologías (	m2)	499.36
% Total de daños en la Unidad de Muestra		39.23
% Total sin daños en la Unidad de Muestra		60.77
Nivel de severidad de la Und. De Muestra	MODERADO	2

Nivel de severidad de la Und. De Muestra MODERADO 2
---

#### Porcentaje de Áreas Afectadas

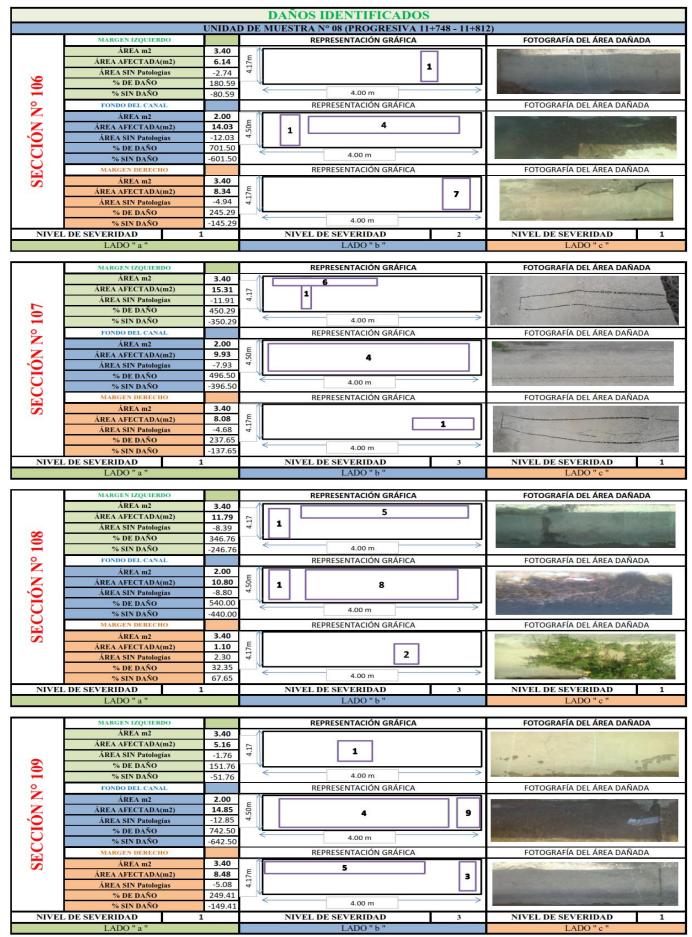


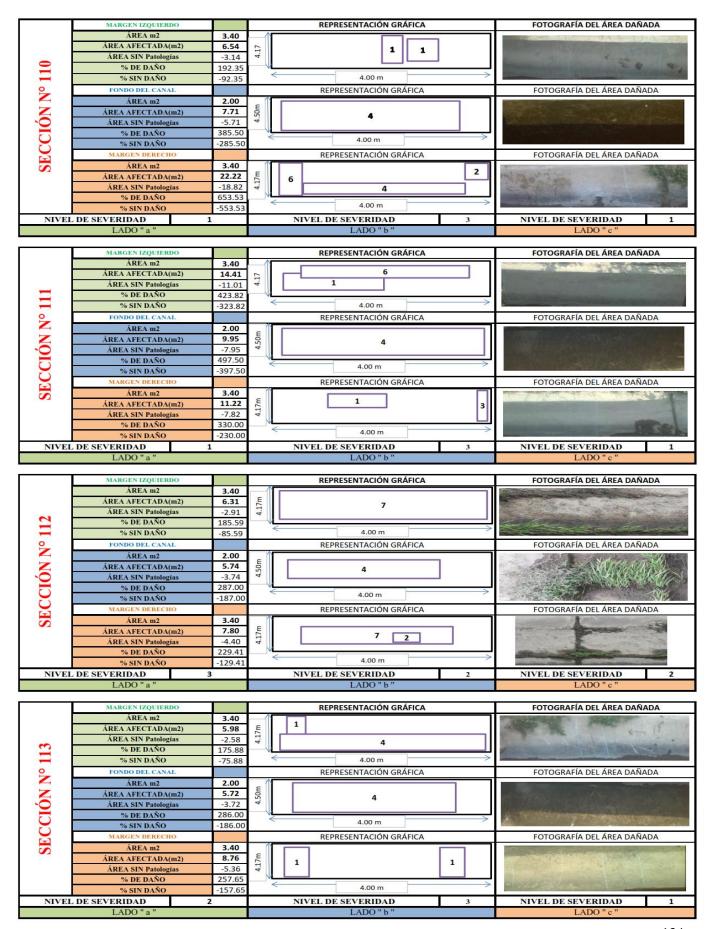
PATOLOGÍAS	ÁREA (m2)	% DE INCIDENCIA	NIVEL DE SEVERIDAD	
01. GRIETAS	101.83	12.39%	3	SEVERO
02. AGRESION MEDIOAMBIENTAL	47.59	5.79%	1	LEVE
03. SELLO DE JUNTA	37.44	4.56%	1	LEVE
04. EROSIÓN	49.07	5.97%	3	SEVERO
05. DELAMINACIÓN	6.67	0.81%	1	LEVE
06. DESINTEGRACIÓN	3.21	0.39%	1	LEVE
07. DISTORSIÓN	11.13	1.35%	2	MODERADO
08. FISURACIÓN EN MAPA	53.84	6.55%	3	SEVERO
09. ASIENTO PLÁSTICO	0.00	0.00%	1	LEVE
10. DESCASCARAMIENTO	11.62	1.41%	1	LEVE

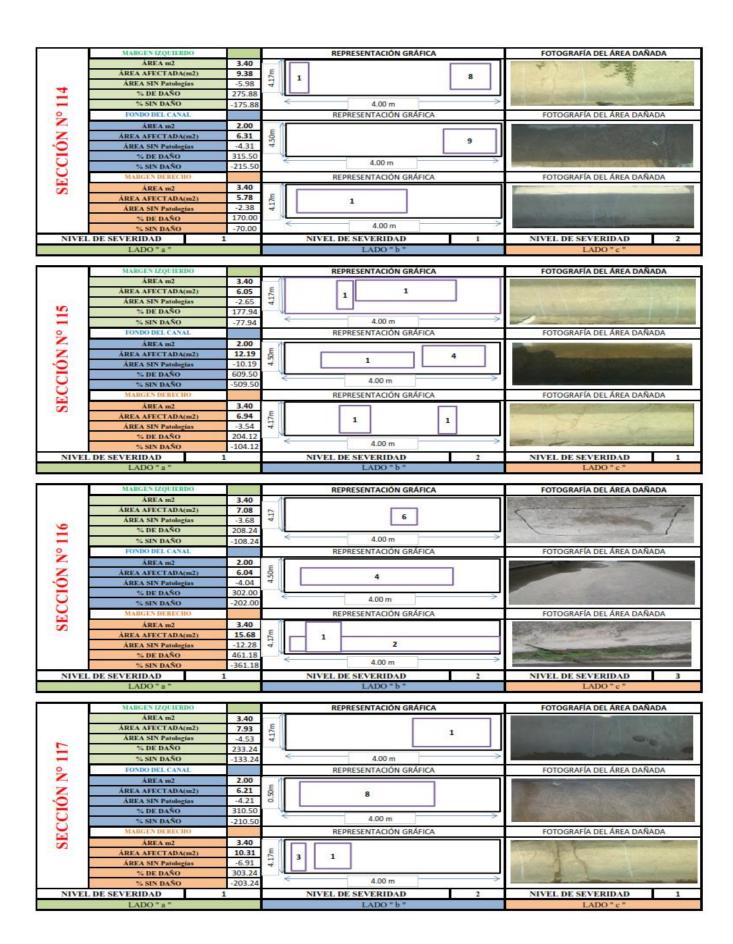


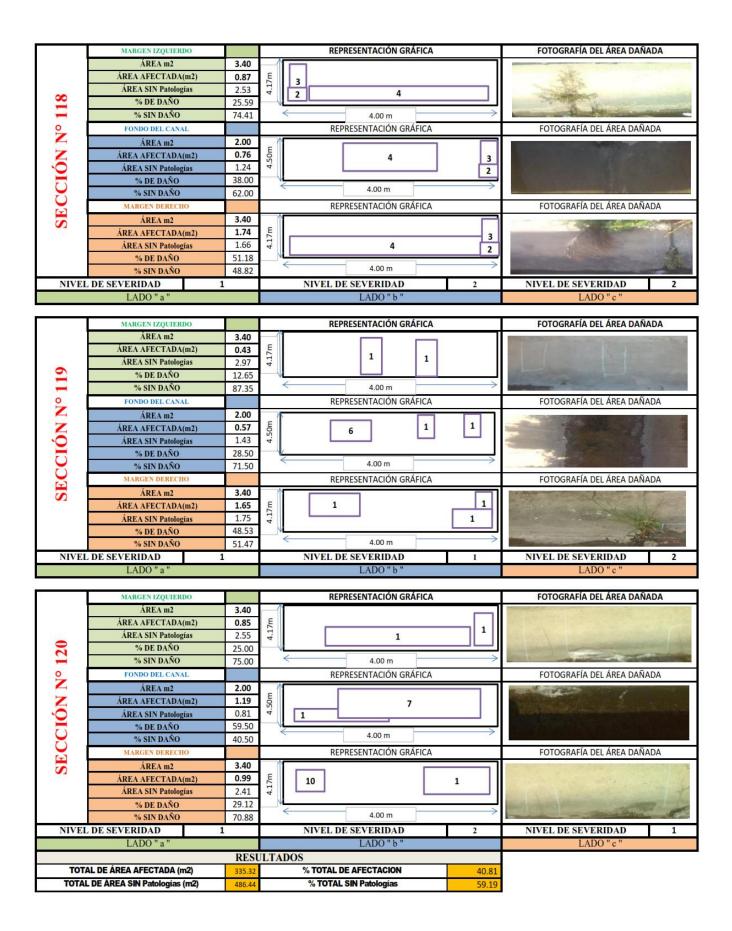
# MUESTRAS N°08 PROGRESIVA (11+748 KM – 11+812 KM)

Causas que generaron el colapso del canal IRCHIM entre la progresiva 11+300 al 11+930 y propuesta de solución - Santa - Ancash -2018								
	DAT	TOS DE EVALUACIÓN		LADOS	Longitud	Ancho	Sub. Total(m2)	DATOS DE LA
MUESTRA	A O TRAMO	08		MARGEN IZQUIERDO "a"	4.00 3.97 + 0.20 16.68 m2 DATOS I			
PROG	RESIVA	11 + 748	11 + 812	FONDO DE ESTRUCTURA "b"	4.00 4.50 18.00 m2 <b>UNI</b>			UNIDAD
		DATOS DE TESIS		MARGEN DERECHA''c''	4.00 3.97 + 0.20 16.68 m2 <b>DE MUESTR</b>			
DIS	TRITO	VINZOS	MUESTRA	CANAL		990	p (0.024-1	225
PRO	VINCIA	SANTA	USO	REGADIO		- 7	17	
RE	GIÓN	ANCASH	N° MUESTRAS	16 UNIDADES				
ANTIC	GUEDAD	40 AÑOS	ÁREA DE PAÑOS	51.36 m2				
EVAL	LUADOR		Jhonatan Jose Guzma	n Diaz				
FE	ССНА		Abril, 2018					
		LISTA DE I	PATOLOGÍAS		8 0.20 0.2			
N°		Patologías	N°	Patologías	0.20 //	0.20 0.20 7.40		
1	TRANSVE	AS LONGITUDINALES, RSALES, DIAGONALES Y VERTICALES	9	ASIENTO PLÁSTICO	**//			
2	AGRESIO	ON MEDIOAMBIENTAL	10	DESCASCARAMIENTO		1. 1/1	* .	*
3	Sl	ELLO DE JUNTA						3.91
4		EROSIÓN	NIVE	L DE SEVERIDAD	4.5			4.50
5	D	ELAMINACIÓN	MIVE	EL DE SEVERIDAD	4.50			
6	DI	ESINTEGRACIÓN	1	LEVE				
7		DISTORSIÓN	2	MODERADO		SECC	IÓN DE M	UFSTRA
8	FISU	RACIÓN EN MAPA	3	SEVERO		3200	IOI VI	O LOTTO





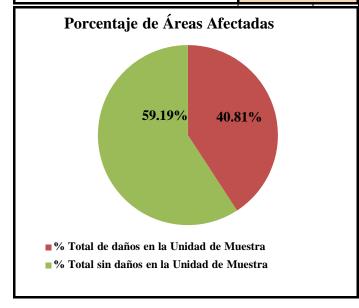




#### RESULTADOS DE LA UNIDAD DE MUESTRA N° 08 (TRAMO: 11+748 - 11+812)

% Total sin daños en la Unidad de Muestra		
% Total de daños en la Unidad de Muestra		
ÁREA total de la Unidad de Muestra sin Patologías (m2)	486.44	
ÁREA total de la Unidad de Muestra afectada (m2)	335.32	
ÁREA total de la Unidad de Muestra (m2)	821.76	

Nivel de severidad de la Und. De Muestra MODERADO

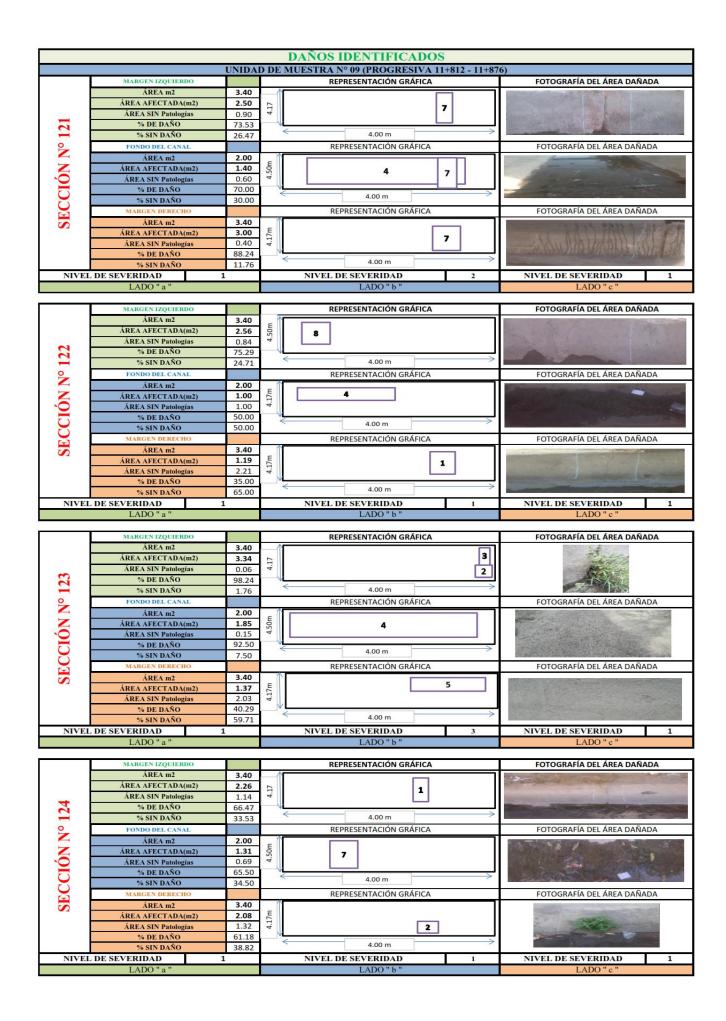


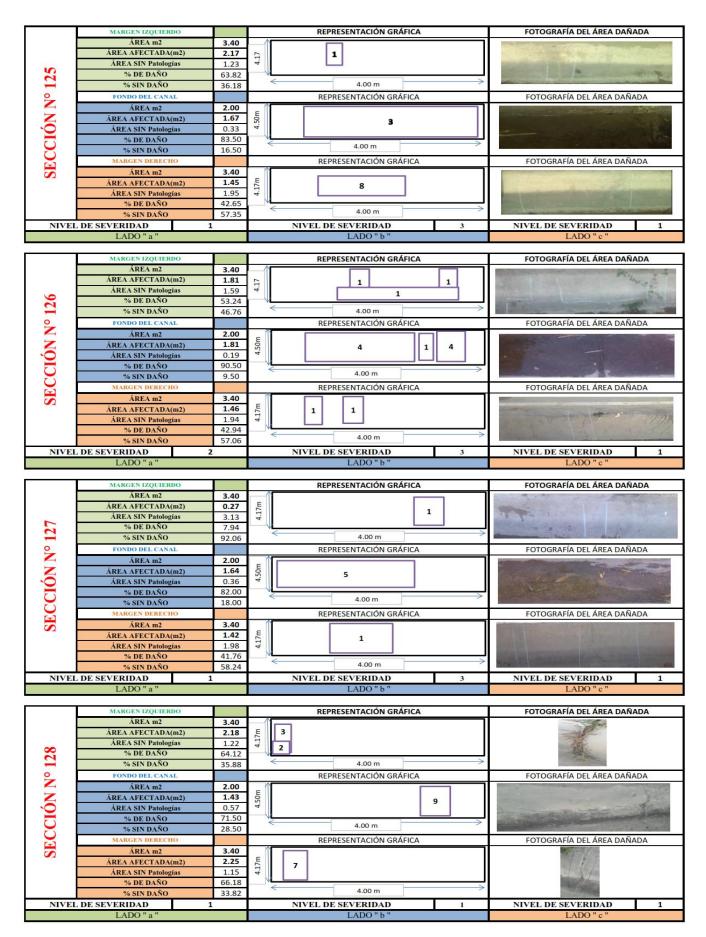
PATOLOGÍAS	ÁREA (m2)	% DE INCIDENCIA	NIVEL DE SEVERIDAD	
01. GRIETAS	139.43	16.97%	3	SEVERO
02. AGRESION MEDIOAMBIENTAL	17.09	2.08%	1	LEVE
03. SELLO DE JUNTA	16.50	2.01%	1	LEVE
04. EROSIÓN	85.59	10.42%	3	SEVERO
05. DELAMINACIÓN	8.97	1.09%	1	LEVE
06. DESINTEGRACIÓN	20.48	2.49%	1	LEVE
07. DISTORSIÓN	19.42	2.36%	2	MODERADO
08. FISURACIÓN EN MAPA	15.09	1.84%	1	LEVE
09. ASIENTO PLÁSTICO	12.52	1.52%	1	LEVE
10. DESCASCARAMIENTO	0.23	0.03%	1	LEVE

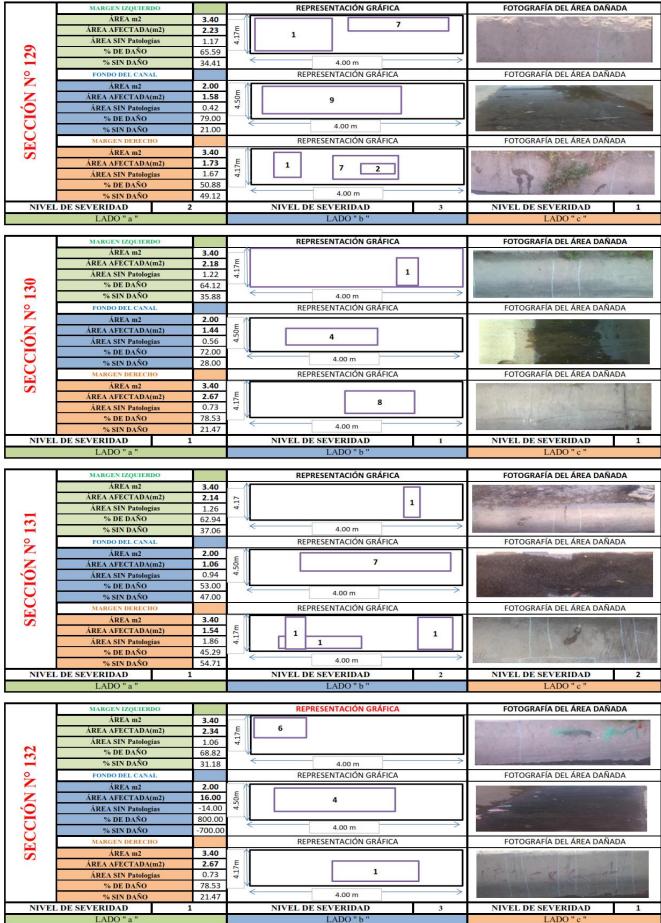


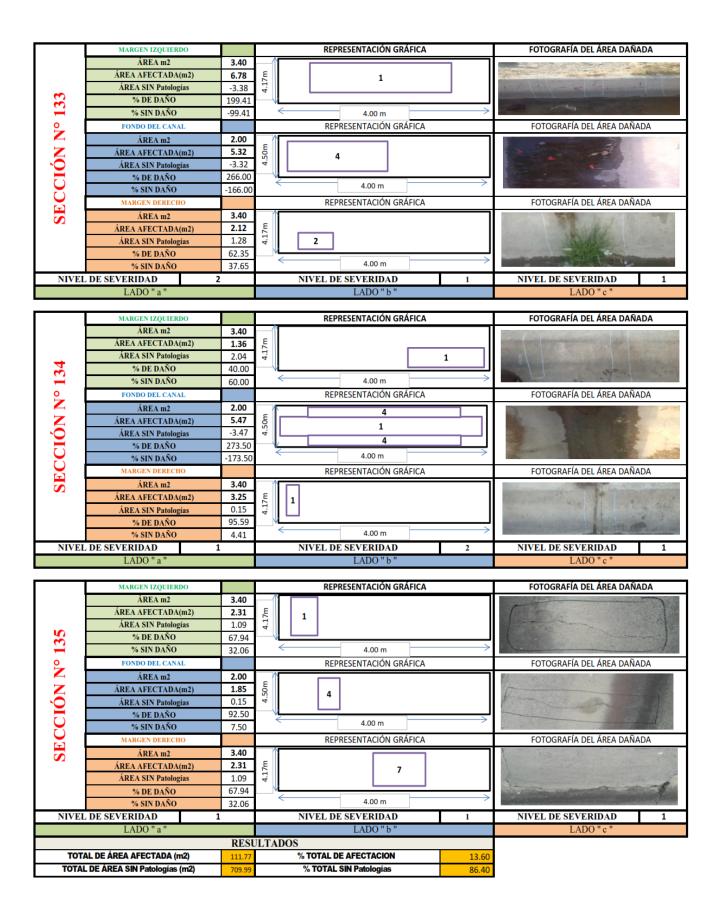
## MUESTRAS N°09 PROGRESIVA (11+812 KM – 11+876 KM)

Causas que generaron el colapso del canal IRCHIM entre la progresiva 11+300 al 11+930 y propuesta de solución - Santa - Ancash -2018												
	DAT	OS DE EVALUACIÓN		LADOS	Longitud	ngitud Ancho Sub. Total(m2)						
MUESTR	RA O TRAMO 09			MARGEN IZQUIERDO "a"	4.00	3.97 + 0.20	16.68 m2	DATOS DE LA Sección				
PRO	GRESIVA	11 + 812	11 + 876	FONDO DE ESTRUCTURA "b"				DE UNIDAD				
		DATOS DE TESIS	-	MARGEN DERECHA"c"	4.00	3.97 + 0.20	16.68 m2	DE MUESTRA				
DIS	STRITO	VINZOS	MUESTRA	CANAL		3450 - 11		-28				
PRO	OVINCIA	SANTA	USO	REGADIO		//	1					
RI	EGIÓN	ANCASH	N° MUESTRAS	16 UNIDADES								
ANTI	IGUEDAD	40 AÑOS	ÁREA DE PAÑOS	51.36 m2								
EVA	EVALUADOR Jhonatan Jose Guzi			n Diaz								
F	FECHA Abril, 2018				//							
	LISTA DE PATOLOGÍAS				/	/ /	/////2					
N°		Patologías	N°	Patologías	0.20			.20 7.40 0.20				
1	TRANSVEI	S LONGITUDINALES, RSALES, DIAGONALES Y VERTICALES	9	ASIENTO PLÁSTICO	k k//	0.20			w// / buil/	7.93		a h c
2	AGRESIO	ON MEDIOAMBIENTAL	10	DESCASCARAMIENTO				*				
3	SI	ELLO DE JUNTA						3.91				
4		EROSIÓN			3.91							
5	DELAMINACIÓN NIVEL DE SEVERI			LL DE SEVERIDAD	1 1							
6	DH	SINTEGRACIÓN	1	LEVE	4.50							
7		DISTORSIÓN	2	MODERADO		SECC	IÓN DE M	UFSTRA				
8	FISU	RACIÓN EN MAPA	3	SEVERO	1 SECCION DE MIDESTINA							





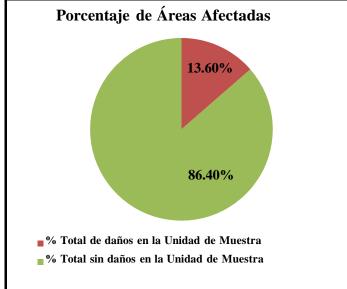




### RESULTADOS DE LA UNIDAD DE MUESTRA N° 09 (TRAMO: 11+812 - 11+876)

ÁREA total de la Unidad de Muestra (m2)				
ÁREA total de la Unidad de Muestra afectada (m2)				
ÁREA total de la Unidad de Muestra sin Patologías (m2)				
% Total de daños en la Unidad de Muestra				
% Total sin daños en la Unidad de Muestra				
Nivel de severidad de la Und. De Muestra	LEVE	1		

Nivel de severidad de la Und. De Muestra	LEVE	1	

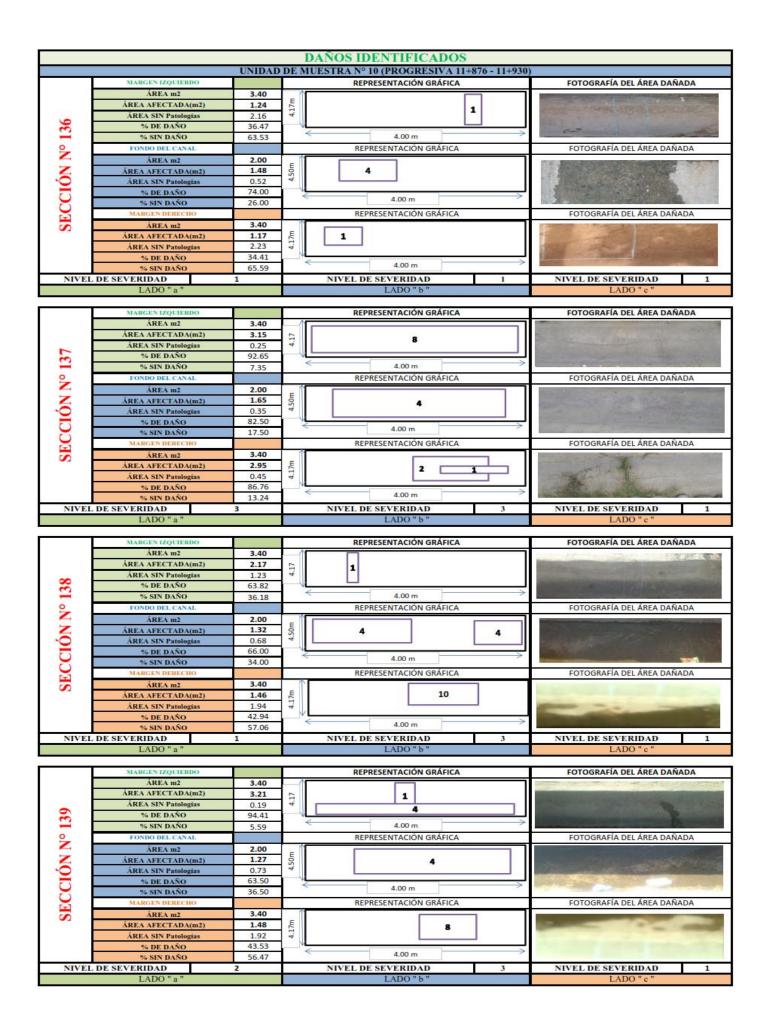


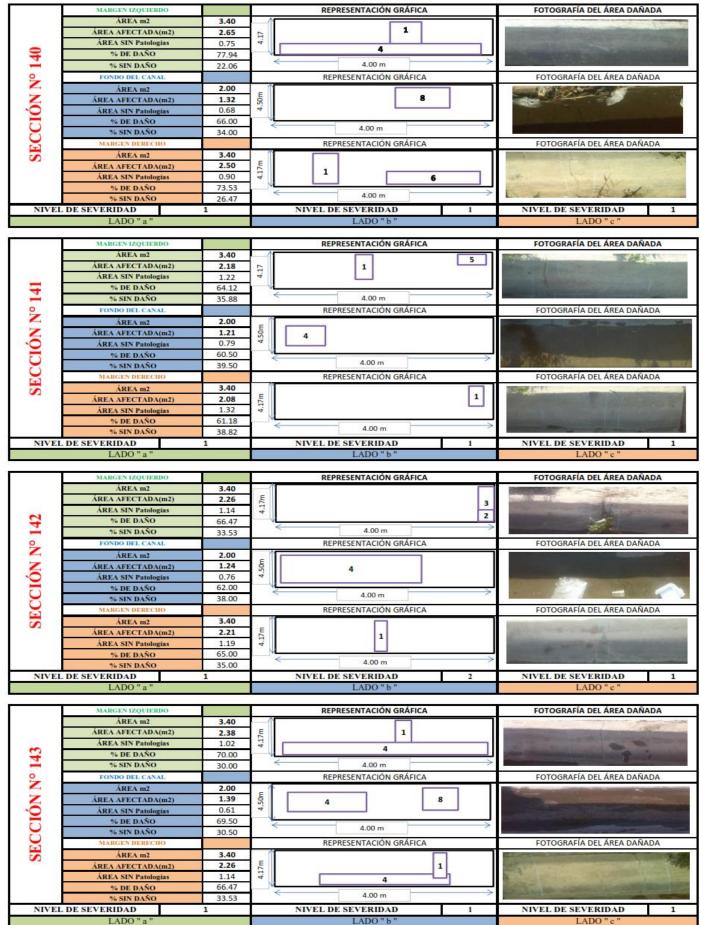
PATOLOGÍAS	ÁREA (m2)	% DE INCIDENCIA	NIVEL DE SEVERIDAD	
01. GRIETAS	44.86	5.46%	3	SEVERO
02. AGRESION MEDIOAMBIENTAL	6.40	0.78%	1	LEVE
03. SELLO DE JUNTA	2.99	0.36%	1	LEVE
04. EROSIÓN	30.16	3.67%	2	MODERADO
05. DELAMINACIÓN	1.37	0.17%	1	LEVE
06. DESINTEGRACIÓN	2.34	0.28%	1	LEVE
07. DISTORSIÓN	13.96	1.70%	1	LEVE
08. FISURACIÓN EN MAPA	6.68	0.81%	1	LEVE
09. ASIENTO PLÁSTICO	3.01	0.37%	1	LEVE
10. DESCASCARAMIENTO	0.00	0.00%	1	LEVE

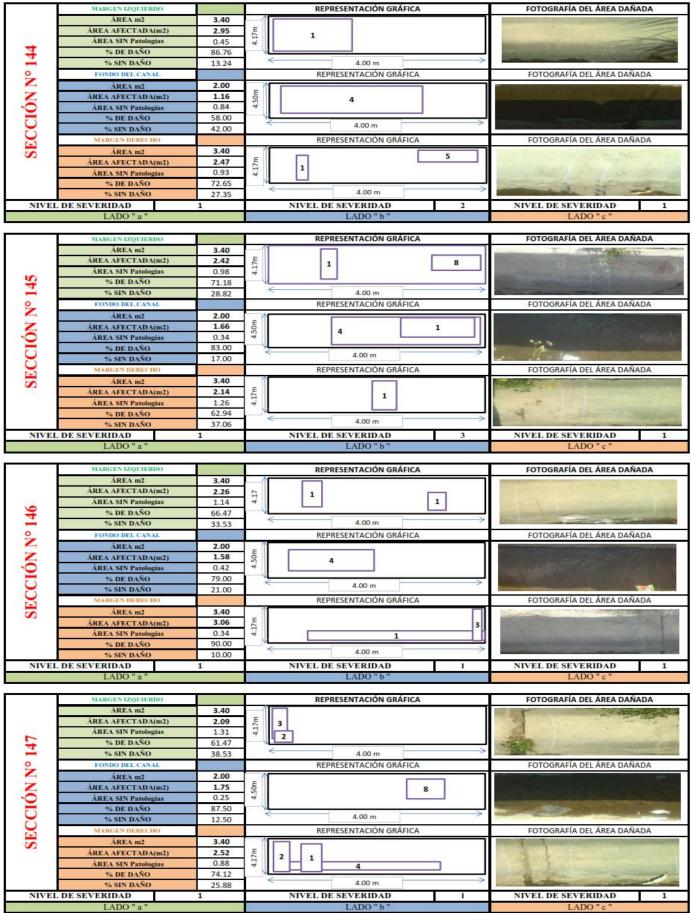


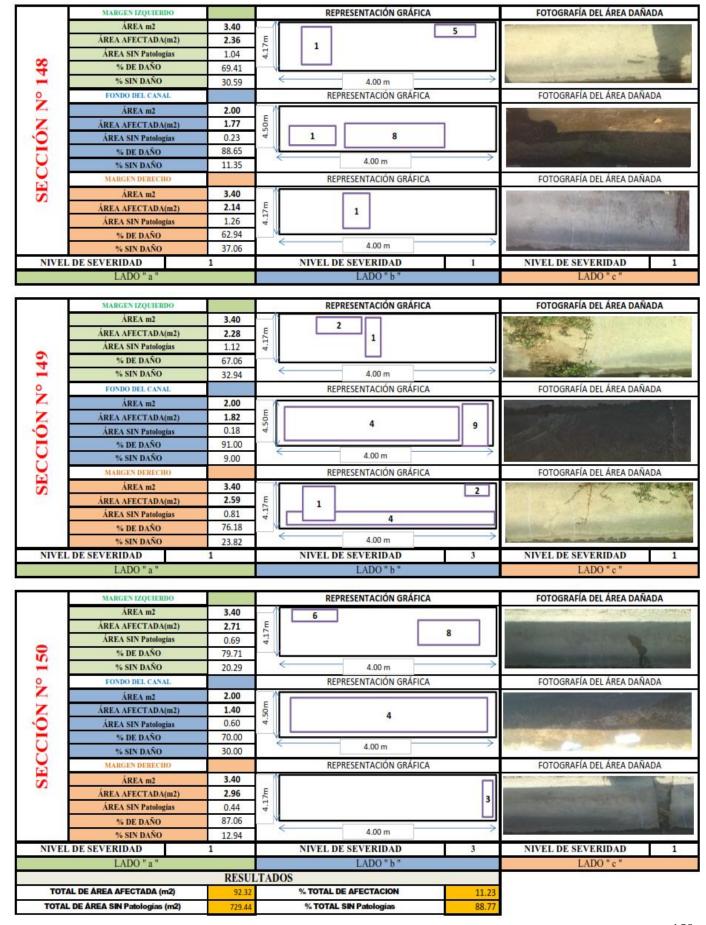
# MUESTRAS N°10 PROGRESIVA (11+876 KM – 11+930 KM)

	Causas	que generaron el colap	so del canal IRCHIN	A entre la progresiva 11+300 a	al 11+930 y pr	opuesta de sol	ución - Santa - Ancas	h -2018		
	DATOS DE EVALUACIÓN		LADOS	Longitud	Ancho	Sub. Total(m2)	DATOS DE LA			
MUESTRA	MUESTRA O TRAMO 10		MARGEN IZQUIERDO "a"	4.00	3.97 + 0.20	16.68 m2	SECCIÓN DE			
PROG	RESIVA	11 + 876	11 + 930	FONDO DE ESTRUCTURA "b"	4.00	4.50	18.00 m2	UNIDAD		
	DATOS DE TESIS		MARGEN DERECHA"c"	4.00	3.97 + 0.20	16.68 m2	DE MUESTRA			
DIS	TRITO	VINZOS	MUESTRA	CANAL		P2-12	0.200	19		
PRO	VINCIA	SANTA	USO	REGADIO			\ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \	¥		
RE	GIÓN	ANCASH	N° MUESTRAS	16 UNIDADES			\—////			
ANTIC	GUEDAD	40 AÑOS	ÁREA DE PAÑOS	51.36 m2				/		
EVAI	EVALUADOR Jhonatan Jose Guzman I			Diaz	_	//				
FF	FECHA Abril, 2018									
		LISTA DE	PATOLOGÍAS				1/1/ 8	0.20		
N°		Patologías	N°	Patologías	0.20 //	/ 0.	.20 // / *	7.40 0.20		
1		AS LONGITUDINALES, RSALES, DIAGONALES Y VERTICALES	9	ASIENTO PLÁSTICO	k w//	2)	*///	b 5/4		
2	AGRESIO	ON MEDIOAMBIENTAL	10	DESCASCARAMIENTO		1//	K X si			
3	S	ELLO DE JUNTA				3.97		2		
4		EROSIÓN	NIVE	L DE SEVERIDAD	4	3.5		4.50		
5	Γ	DELAMINACIÓN	TAT V IZI	DE SEVERIDAD		4.50				
6	DI	ESINTEGRACIÓN	1	LEVE		CECC	ÓN DE MA	LICTDA		
7		DISTORSIÓN	2	MODERADO		SECC	IÓN DE M	OFZIKA		
8	FISU	JRACIÓN EN MAPA	3	SEVERO	1					





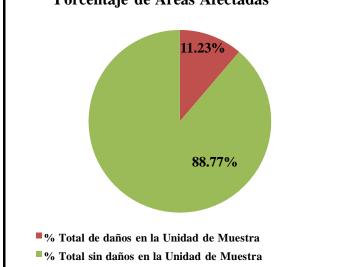




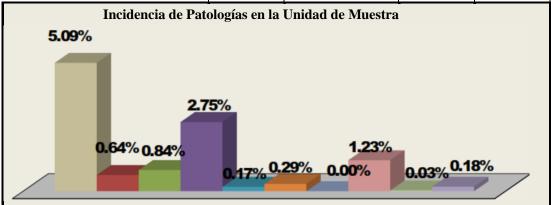
### RESULTADOS DE LA UNIDAD DE MUESTRA N° 10 (TRAMO: 11+876 - 11+930)

ÁREA total de la Unidad de Muestra (m2)		821.76		
ÁREA total de la Unidad de Muestra afectada (m2)				
ÁREA total de la Unidad de Muestra sin Patologías (m2)				
% Total de daños en la Unidad de Muestra				
% Total sin daños en la Unidad de Muestra				
Nivel de severidad de la Und. De Muestra	LEVE	1		

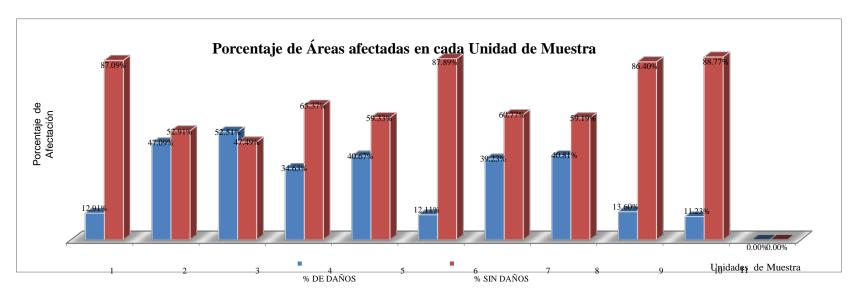




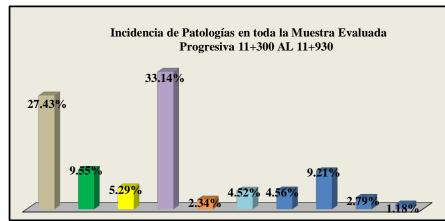
PATOLOGÍAS	ÁREA (m2)	% DE INCIDENCIA	NIVEL DE S	SEVERIDAD
01. GRIETAS	41.84	5.09%	3	SEVERO
02. AGRESION MEDIOAMBIENTAL	5.30	0.64%	1	LEVE
03. SELLO DE JUNTA	6.93	0.84%	1	LEVE
04. EROSIÓN	22.59	2.75%	3	SEVERO
05. DELAMINACIÓN	1.43	0.17%	1	LEVE
06. DESINTEGRACIÓN	2.39	0.29%	1	LEVE
07. DISTORSIÓN	0.00	0.00%	1	LEVE
08. FISURACIÓN EN MAPA	10.13	1.23%	2	MODERADO
09. ASIENTO PLÁSTICO	0.25	0.03%	1	LEVE
10. DESCASCARAMIENTO	1.46	0.18%	1	LEVE



# RESULTADOS TOTALES PROGRESIVA (11+300 KM – 11+930 KM)



PATOLOGÍAS	ÁREA (m2)	% DE INCIDENCIA
01. GRIETAS	664.14	27.43%
02. AGRESION MEDIOAMBIENTAL	231.18	9.55%
03. SELLO DE JUNTA	128.01	5.29%
04. EROSIÓN	802.2	33.14%
05. DELAMINACIÓN	56.69	2.34%
06. DESINTEGRACIÓN	109.48	4.52%
07. DISTORSIÓN	110.29	4.56%
08. FISURACIÓN EN MAPA	222.85	9.21%
09. ASIENTO PLÁSTICO	67.47	2.79%
10. DESCASCARAMIENTO	28.50	1.18%
Área Total de UM (m.	2) 2420.82	



RESULTADOS DE LA EVALUACIÓN DEL CANAL IRCHIM DE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930								
	A UNIDAD DE RA (km)	SECCIONES DE UNIDAD DE MUESTRA (Und)	N° UNIDAD DE Muestra	ÁREA (m2)	ÁREA AFECTADA (m2)	ÁREA SIN Patologías (m2)	% DE DAÑOS	% SIN DAÑOS
11 + 300	11+364	1-16	1	821.76	106.06	715.70	12.91	87.09
11+364	11+428	17-33	2	821.76	386.93	434.83	47.09	52.91
11+428	11+492	34-50	3	821.76	431.52	390.24	52.51	47.49
11+492	11+556	51-67	4	821.76	284.55	537.21	34.63	65.37
11+556	11+620	68-84	5	821.76	334.22	487.54	40.67	59.33
11+620	11+684	85-101	6	821.76	99.49	722.27	12.11	87.89
11+684	11+748	102-118	7	821.76	322.40	499.36	39.23	60.77
11+748	11+812	119-135	8	821.76	335.32	486.44	40.81	59.19
11+812	11+876	136-152	9	821.76	111.77	709.99	13.60	86.40
11+876	11+930	153-167	10	821.76	92.32	729.44	11.23	88.77
TOTAL DE	MUESTRA	TOTAL DE SECCIONES DE UM (Und)	TOTAL DE UNIDADES DE MUESTRA (Und)	ÁREA TOTAL (m2)	ÁREA AFECTADA TOTAL (m2)	ÁREA SIN Patologías TOTAL (m2)	% PROMEDIO DE DAÑOS	% PROMEDIO SIN DAÑOS
(11+300-	-11+930)	160	10	8,217.60	2,504.58	5,713.02	30.48	27.81



# Anexo 5: HOJA DE CÁLCULO DE LA PROPUESTA DEL PUENTE CANAL

# CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN -SANTA-ANCASH-2018

DATOS PROPORCIONADO PE-CHINECAS					
Caudal Inicial:	21.073	m3/s			
Prog. Inicial:	3+312	Km			
Área del canal:	17.02	m2.			
Velocidad:	1.24	m/s			
Infiltración:	0.00008	m3/s - Km			
	Por la Formula de Moritz	<b>:</b>			
I=	0.0115*C*(√Q/V)				

I: Infiltración, en m3/s - Km.

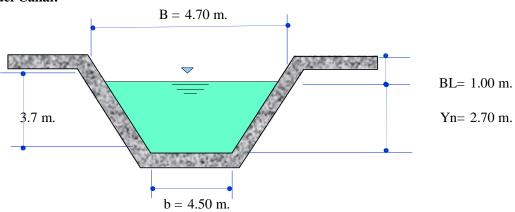
V: Velocidad media del escurrimiento en el caudal (m/s).

Q: Caudal en (m3/s)

C: Factor que depende del tipo de terreno.

TIPO DE TERRENO	С
Gravilla cementada y "Harpam" limo arenoso	0.34
Arcilla y limo arcilloso	0.41
Limo arenoso	0.66
Ceniza Volcanica	0.68
Arena con ceniza Volcanica y arcilla	1.20
Suelo de arena y piedras	1.68
Suelo arenoso con gravas	2.2

#### **Dimensiones del Canal:**

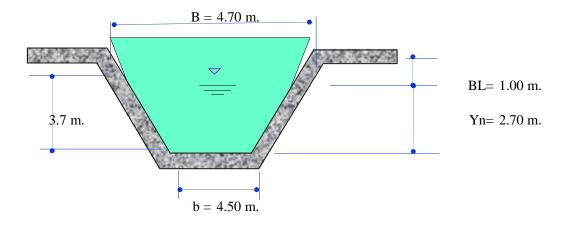


DATOS HIDRÓLOGICOS (	<b>Caudales Máximos</b> )					
Microcuenca N°01:	5.601	m3/s	Progresiva:	3+025	al	5+010
Microcuenca N°02:	9.659	m3/s	Progresiva:	5+010	al	6+645
Microcuenca N°03:	2.340	m3/s	Progresiva:	6+645	al	8+846
Microcuenca N°04:	2.861	m3/s	Progresiva:	8+846	al	10 + 750
Microcuenca N°05:	10.440	m3/s	Progresiva:	10 + 750	al	11 + 300
Microcuenca N°06:	1.262	m3/s	Progresiva:	11+300	al	11+930
CAUDAL TOTAL:	30.901	m	3/s			
Caudal Ingresando a la zona						
Caudai Ingresando a la zona	de estudio:					
Caudal Total a la zona de estudio:	de estudio: 51.974					

Vinzos (Prog. 6+010)	0.650	m3/s				
CAUDAL INICIAL A LA ZONA DE ESTUDIO	50.64 m3/s		>	Qd.max.:	35	m3/s
CAUDAL SALIENTE A LA ZONA DE ESTUDIO	51.90 m3/s			-		

3+312 al 11+300:

Toma del canal IRCHIM -



#### CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL

#### 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN -SANTA-ANCASH-2018

Quebrada N°06

1. Cálculo de la descarga en la cuenca

Q Área 5=	0.773	m/s.

#### 2. Cálculo hidráulico de la canoa

Cálculo de la velocidad del flujo de la canoa

	CONDICION DEL CAUCE		VALORES
	Tierra		0.030
MATERIAL	Roca portada	n <sub>e</sub>	0.025
CONSIDERADO	Grava fina	n <sub>0</sub>	0.024
	Grava gruesa	3 8	0.028

$$V = \frac{1}{n} R^{2/3} s^{1/2}$$

$$= \frac{1}{A} = \frac{1}{y \cdot b} = 3.15$$

V=

0.25

m/s.

3.00m.

2.2. Determinación de la sección de la canoa

$$Q = V \cdot A = V \cdot b \cdot y$$

. Asumimos b=

$$y = \frac{Q}{V \cdot h} = \frac{0.773}{0.25 \quad 3.00}$$

$$Q = V \cdot A = V \cdot b \cdot y$$

$$y = \frac{Q}{V \cdot b} = \frac{0.773}{0.25}$$
  
y = 1.80 m (No Funciona)

$$Q = V \cdot A = V \cdot b \cdot y$$

$$y = \frac{Q}{V \cdot b} = \frac{0.773}{0.25 \quad 7.00}$$
 $y = 0.45 \quad m \quad (SI Funciona)$ 

#### 2.3. Tipo de flujo en la canoa

$$q = \frac{Q}{b}$$
 $q = \frac{0.773}{7.00}$ 
 $q = 0.110429 \quad m3/s/m$ 

#### 2.3.1. Tirante Critico

$$y_c = \sqrt[3]{\frac{q^2}{g}}$$

$$Tc = 0.11$$
 m.

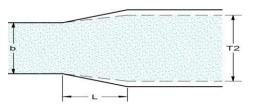
#### 2.3.2. Velocidad Critica

$$V_c = \frac{Q}{A_c}$$

$$Vc = 1.03$$
 m/s

#### 2.4. Longitud de transición recta de entrada

Longitud de transición recta de salida



#### 2.5. Calcula del borde libre

$$T_{min} = \frac{y}{3}$$

$$T \min = \underbrace{0.45}_{3} = 0.150$$

$$T \min = 0.20 \quad m$$

La altura total de la sección de la canoa será:

$$H = y + T_{min}$$
 H= 0.45 + 0.20 H= 0.65 m

#### 2.6. Calcula de la longitud de protección

$$L_p \ge 3 \cdot y$$
 $Lp = 3 \quad 0.45$ 
 $Lp = 1.35 \text{ m.}$ 

### CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL

#### 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN -SANTA-ANCASH-2018

Quebrada N°06

1. Cálculo de la descarga en la cuenca

O Á	Area 3=	0.1854	m/s.	
~ ·	ii cu s	0.105	111/5.	

#### 2. Cálculo hidráulico de la canoa

2.1. Cálculo de la velocidad del flujo de la canoa

	CONDICION DEL CAUCE		VALORES
	Tierra		0.030
MATERIAL CONSIDERADO	Roca portada	n <sub>o</sub>	0.025
	Grava fina	110	0.024
	Grava gruesa		0.028

$$V = \frac{1}{n} R^{2/3} s^{1/2}$$

$$V=$$
 17.199 .  $Y^{2/3}$  A= y.b Q= A .V

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{Q}{y \cdot b} = \frac{0.1854}{1.75}$$

$$V = 0.11 \quad \text{m/s}.$$

2.2. Determinación de la sección de la canoa

. Assuminos b= 1.50 
$$Q = V \cdot A = \overset{\text{m.}}{V} \cdot b \cdot y$$

$$y = \frac{Q}{V \cdot b} = \frac{0.1854}{0.11} = 1.50$$

$$Q = V \cdot A = V \cdot b \cdot y$$

$$y = \frac{Q}{V \cdot h} =$$

3.50 m.

$$\mathbf{v} =$$

0.50

m

(SI Funciona)

#### 2.3. Tipo de flujo en la canoa

$$q = \frac{Q}{b}$$

q=

q=

0.05

m3/s/m

#### 2.3.1. Tirante Critico

$$y_c = \sqrt[3]{\frac{q^2}{g}}$$

Tc =

0.07

m.

#### 2.3.2. Velocidad Critica

$$V_c = \frac{Q}{A_c}$$

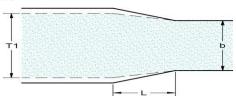
$$Vc =$$

0.80

m/s

#### 2.4. Longitud de transición recta de entrada

L = 5.43 r

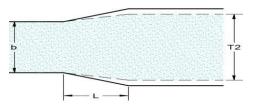


Longitud de transición recta de salida

$$L = \frac{T1 - T_2}{2. \tan 22.5}$$

$$L = \frac{0.50 - 7.00}{2 \tan 22.5}$$

$$L = 7.85 m$$



2.5. Calcula del borde libre

$$T_{min} = \frac{y}{3}$$

$$T \min = \underbrace{0.50}_{3} = 0.167$$

$$T \min = 0.20 \quad m$$

La altura total de la sección de la canoa será:

$$H = y + T_{min}$$
H= 0.50 + 0.20
H= 0.70 m

2.6. Calcula de la longitud de protección

$$L_p \ge 3 \cdot y$$
 $L_p = 3 \quad 0.50$ 
 $L_p = 1.5 \text{ m.}$ 

## CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL

#### 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN -SANTA-ANCASH-2018

Quebrada N°01

1. Cálculo de la descarga en la cuenca

Q Área 1=	3.1854	m/s.

#### 2. Cálculo hidráulico de la canoa

2.1. Cálculo de la velocidad del flujo de la canoa

	CONDICION DEL CAUCE		VALORES
	Tierra		0.030
MATERIAL CONSIDERADO	Roca portada	n <sub>o</sub>	0.025
	Grava fina	110	0.024
	Grava gruesa		0.028

$$V = \frac{1}{n} R^{2/3} s^{1/2}$$

$$V=$$
 18.484 .  $Y^{2/3}$  A= y.b Q= A. V

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{Q}{y \cdot b} = \frac{3.1854}{2.8}$$

$$V = 1.14 \quad \text{m/s}.$$

2.2. Determinación de la sección de la canoa

. Assuminos b= 4.00 
$$Q = V \cdot A = \overset{\text{m.}}{V} \cdot b \cdot y$$

$$y = \frac{Q}{V \cdot b} = \frac{3.1854}{1.14} = 4.00$$

. Asumimos 
$$b=$$
 6.00 m.

$$Q = V \cdot A = V \cdot b \cdot y$$

$$y = \frac{Q}{V \cdot b} = \frac{3.1854}{1.14} = 6.00$$

#### 2.3. Tipo de flujo en la canoa

$$q = \frac{Q}{b}$$

$$q = 0.53 m3/s/m$$

#### 2.3.1. Tirante Critico

$$y_c = \sqrt[3]{\frac{q^2}{g}}$$

$$Tc = 0.31$$
 m.

#### 2.3.2. Velocidad Critica

$$V_c = \frac{Q}{A_c}$$

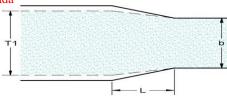
$$Vc = 1.73$$
 $m/s$ 

#### 2.4. Longitud de transición recta de entrada

$$Lt = \frac{7_1 - b}{2. \tan 22.5^{\circ}}$$

$$Lt = \frac{8.00 - 6.00}{2 \tan 22.5}$$

$$Lt = 2.41 m$$

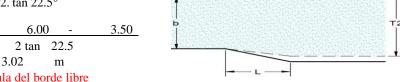


Longitud de transición recta de salida

$$Lt = \frac{T1 - b}{2. \tan 22.5}$$
°

$$Lt = \frac{6.00 - 3.50}{2 \text{ tan } 22.5}$$

$$Lt = 3.02$$
 m



2.5. Cálcula del borde libre

$$T_{min} = \frac{y}{3}$$

La altura total de la sección de la canoa será:

$$H = y + T_{min}$$

$$H = 0.47 + 0.20$$

$$H=$$
 0.7 m

Calcula de la longitud de protección

$$L_p \geq 3 \cdot y$$

$$L_p \ge 3 \cdot y$$
 $L_p = 3 \quad 0.47$ 
 $L_p = 1.4 \text{ m.}$ 

$$Lp = 1.4 \text{ n}$$

## CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN -SANTA-ANCASH-2018

Quebrada N°01

1. Cálculo de la descarga en la cuenca

Q Área 1=	3.65 m/s.	
-----------	-----------	--

#### 2. Cálculo hidráulico de la canoa

2.1. Cálculo de la velocidad del flujo de la canoa

	CONDICION DEL CAUCE		VALORES
	Tierra		0.030
MATERIAL CONSIDERADO	Roca portada	n <sub>o</sub>	0.025
	Grava fina	110	0.024
	Grava gruesa		0.028

$$V = \frac{1}{n} R^{2/3} s^{1/2}$$

$$V=$$
 12.596 .  $Y^{2/3}$  A= y.b A . V

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{Q}{y \cdot b} = \frac{3.65}{2.8}$$

$$V=$$
 1.30 m/s.

2.2. Determinación de la sección de la canoa

. Assuminos b= 4.00 
$$Q = V \cdot A = \overset{\text{m.}}{V} \cdot b \cdot y$$

$$y = \frac{Q}{V \cdot b} = \frac{3.65}{1.30 \quad 4.00}$$
 $y = 0.700$ 
 $y = 0.70 \quad m \quad \text{(No Funciona)}$ 

$$Q = V \cdot A = V \cdot b \cdot y$$

$$y = \frac{Q}{V \cdot b} =$$

$$y =$$

0.40

(SI Funciona)

#### 2.3. Tipo de flujo en la canoa

$$q = \frac{Q}{b}$$

0.52

m3/s/m

#### 2.3.1. Tirante Critico

$$y_c = \sqrt[3]{\frac{q^2}{g}}$$

0.30

m.

#### 2.3.2. Velocidad Critica

$$V_c = \frac{Q}{A_c}$$

$$Vc =$$

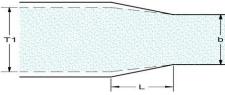
1.72

m/s

#### 2.4. Longitud de transición recta de entrada

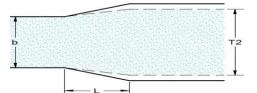
$$Lt = (t1-b)/(2. \tan 22.5^{\circ})$$

$$Lt = \frac{8.00 - 7.00}{2 \tan 22.5}$$



Longitud de transición recta de salida

$$Lt = (t1-b)/(2. \tan 22.5^{\circ})$$
 
$$Lt = \underbrace{7.00 \quad - \quad 3.50}_{2 \ tan \quad 22.5}$$
 
$$Lt = \quad 4.22 \qquad m$$



2.5. Cálcula del borde libre

$$T_{min} = \frac{y}{3}$$

$$T \min = \underbrace{0.40}_{3} = 0.133$$

$$T \min = 0.20 \quad m$$

La altura total de la sección de la canoa será:

$$H = y + T_{min}$$
H= 0.40 + 0.20
H= 0.60 m

2.6. Calcula de la longitud de protección

$$L_p \ge 3 \cdot y$$
 $L_p = 3 \quad 0.40$ 
 $L_p = 1.2 \text{ m.}$ 

### CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN -SANTA-ANCASH 2018

Quebrada N°01

1. Cálculo de la descarga en la cuenca

Q Área 1= 3.65	m/s.
----------------	------

- 2. Cálculo hidráulico de la canoa
  - 2.1. Cálculo de la velocidad del flujo de la canoa

	CONDICION DEL CAUCE		VALORES
MATERIAL CONSIDERADO	Tierra		0.030
	Roca portada	n <sub>o</sub>	0.025
	Grava fina	110	0.024
	Grava gruesa		0.028

$$V = \frac{1}{n} R^{2/3} s^{1/2}$$

V= 12.596 . Y<sup>2</sup>/<sub>3</sub>
A= y.b
Q= A.V
$$V = \frac{Q}{A} = \frac{Q}{y \cdot b} = \frac{3.65}{2.8}$$
V= 1.30 m/s.

2.2. Determinación de la sección de la canoa

Asumimos b=

2.3.

$$Q = V \cdot A = V \cdot b \cdot y$$

$$y = \frac{Q}{V \cdot b} =$$
 $y = 0.700$ 
 $y = 0.700$ 
 $y = 0.70 \text{ (No Funciona)}$ 

. Asumimos b=

(SI Funciona)

$$Q = V \cdot A = \overset{\text{m.}}{V} \cdot b \cdot y$$

$$y = \frac{Q}{V \cdot b} = \frac{3.65}{1.30}$$

y = 0.40

$$\mathbf{q} = \frac{Q}{b}$$

$$\mathbf{q} = \frac{3.65}{7.00}$$

$$\mathbf{q} = 0.52 \quad \mathbf{m}$$

2.3.1. Tirante Critico

$$y_c = \sqrt[3]{\frac{q^2}{g}}$$

m.

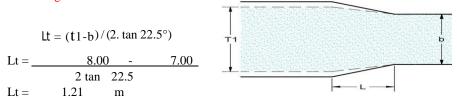
m3/s/m

2.3.2. Velocidad Critica

$$V_c = \frac{Q}{A_c}$$

$$Vc = 1.72$$
 m/s

2.4. Longitud de transición recta de entrada

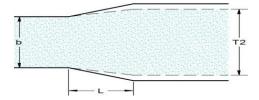


Longitud de transición recta de salida

$$Lt = (t1-b)/(2. \tan 22.5^{\circ})$$

$$Lt = \frac{7.00}{2 \tan 22.5}$$

$$Lt = 4.22$$
 m



#### 2.5. Cálcula del borde libre

$$T_{min} = \frac{y}{3}$$

$$T \min = \underline{0.40} = 0.133$$

$$T \min = 0.20$$

La altura total de la sección de la canoa será:

$$H = y + T_{min}$$

$$H = 0.40 + 0.20$$

#### Calcula de la longitud de protección 2.6.

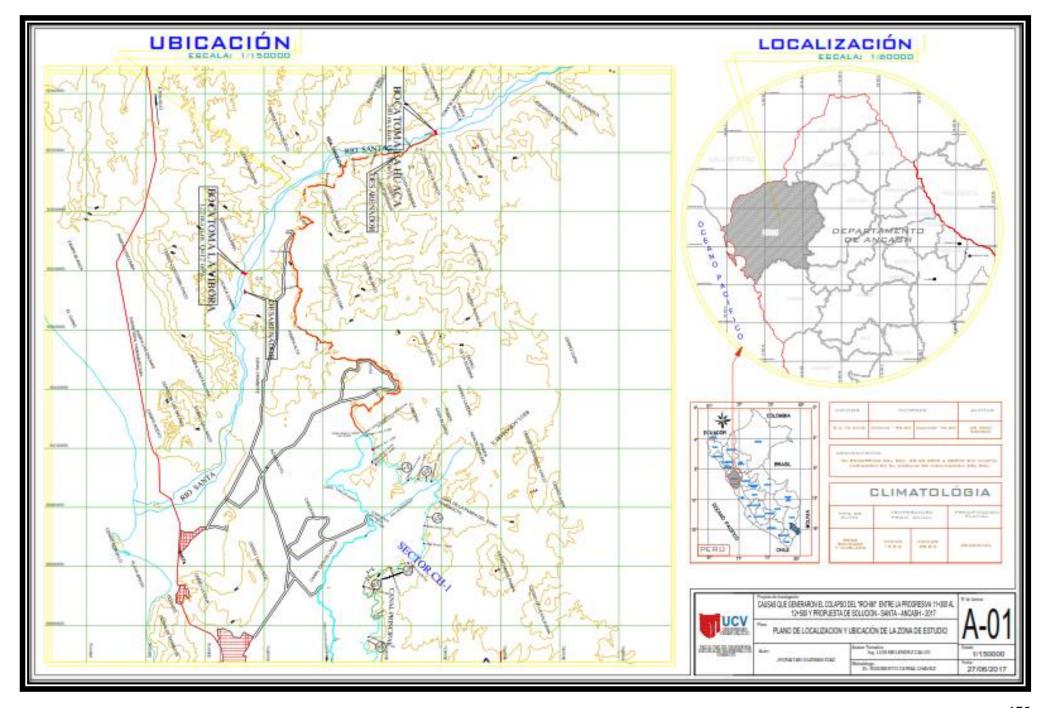
$$L_p \ge 3 \cdot y$$

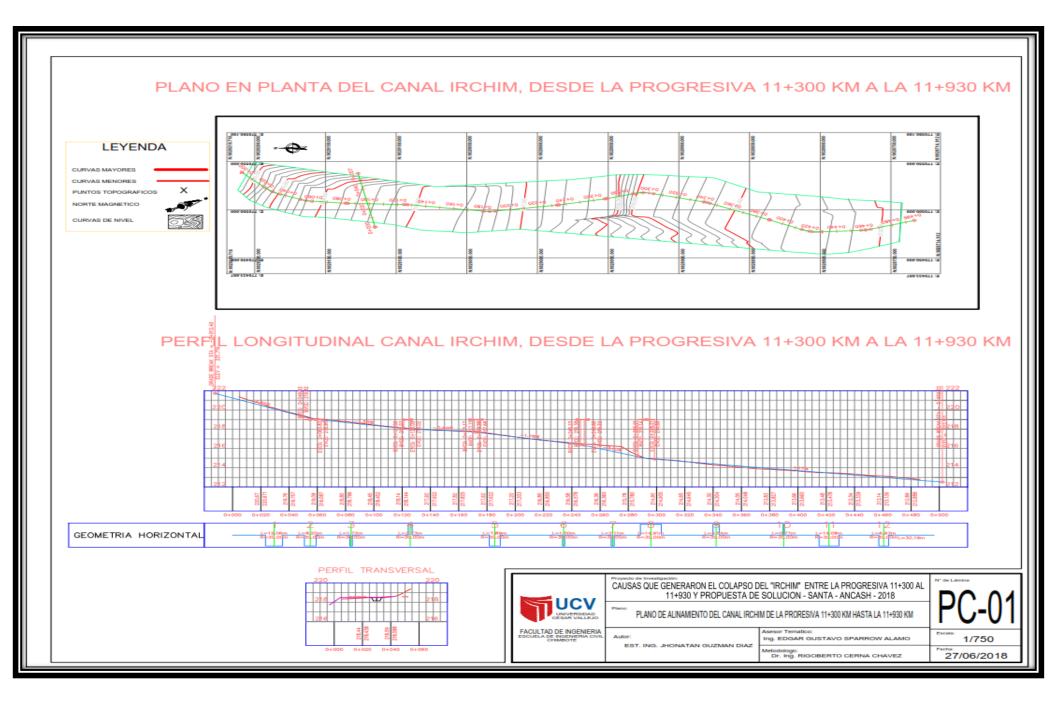
$$Lp = 3 0.40$$
  
 $Lp = 1.2 m.$ 

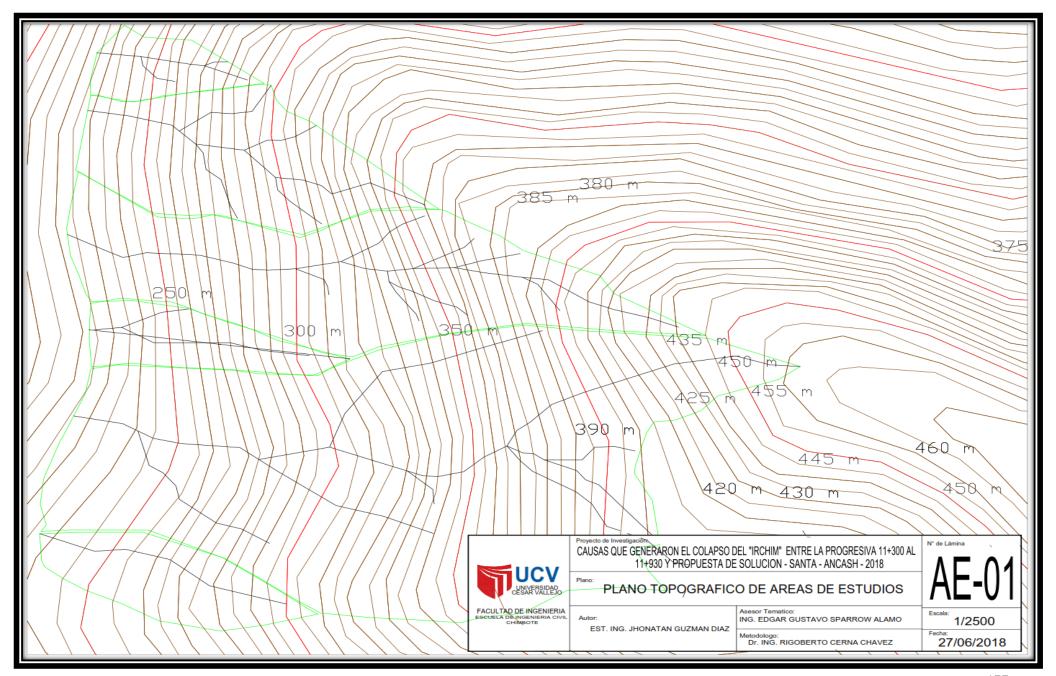
$$Lp = 1.2 \text{ m}$$

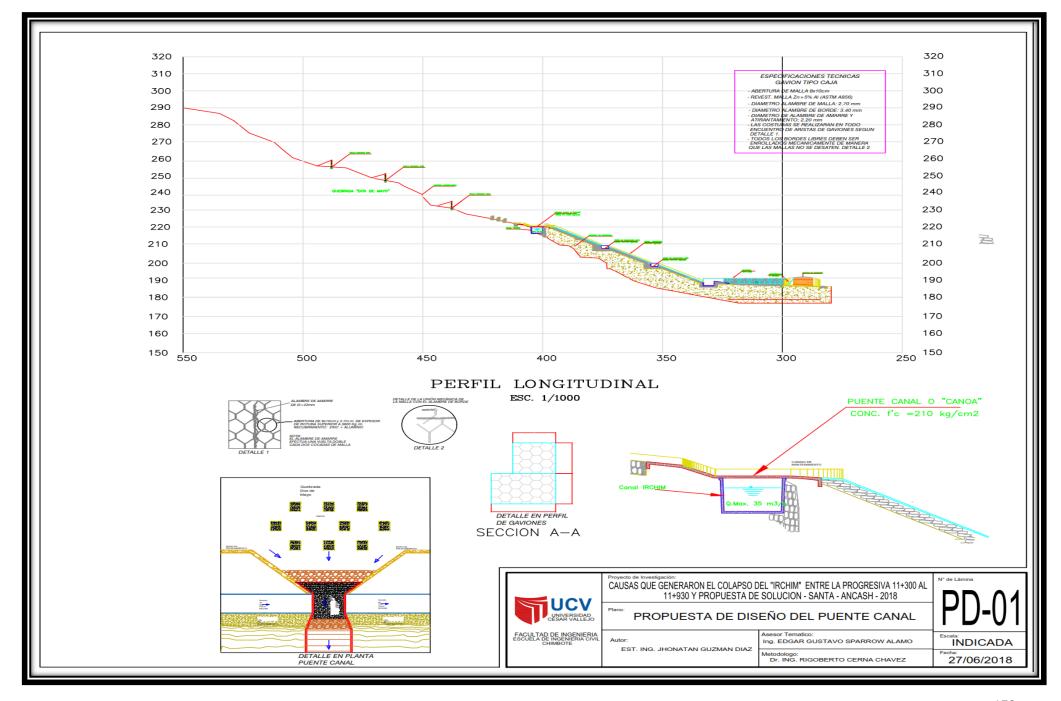
# Anexo 6: INFORME Y RESULTADOS DE LAS MUESTRAS EXTRAÍDAS DE SUELOS

# Anexo 6: PLANOS









# Anexo 7: "ACTA DE APROBACIÓN DE ORIGINALIDAD DE TESIS"



#### ACTA DE APROBACIÓN DE ORIGINALIDAD DE TESIS

Código

Fecha

F06-PP-PR-02.02

Versión :

10

10-06-2019

Página : 1 de 1

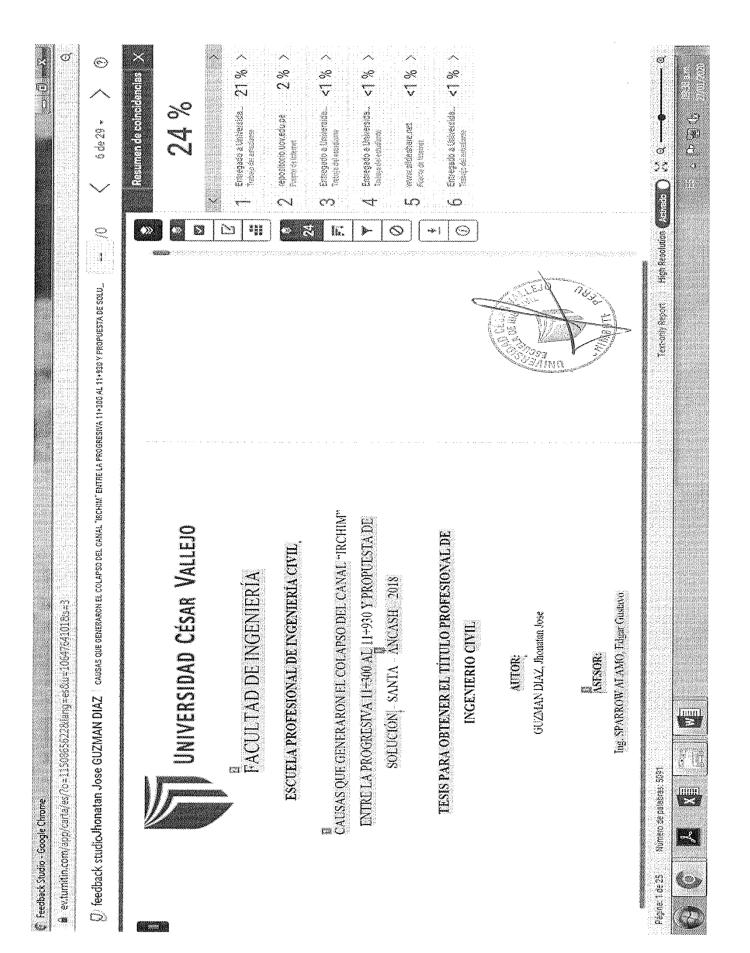
Yo, Mgtr. Gonzalo H. Díaz García docente de la Facultad de Ingeniería y Escuela Profesional de Ingeniería Civil de la Universidad César Vallejo Chimbote, revisor (a) de la tesis titulada "Causas que generaron el colapso del canal IRCHIM entre la progresiva 11+300 al 11+930 y propuesta de solución – Santa – Ancash – 2018", del estudiante: GUZMAN DIAZ, JHONATAN JOSE; constato que la investigación tiene un índice de similitud de 24% verificable en el reporte de originalidad del programa Turnitin.

El/la suscrito (a) analizó dicho reporte y concluyó que cada una de las coincidencias detectadas no constituyen plagio. A mi leal saber y entender la tesis cumple con todas las normas para el uso de citas y referencias establecidas por la Universidad César Vallejo.

Chimbote, 20 de enero del 2020

Mgtr. Gonzale H. Díaz García DNI: 40539624

Revisó Vicerrectorado de Investigación / DEVAC/ Responsable del SGC Aprobó Rectorado



# Anexo 8: "FORMULARIO DE AUTORIZACIÓN PARA LA PUBLICACIÓN ELECTRÓNICA DE LA TESIS"



Centro de Recursos para el Aprendizaje y la Investigación (CRAI)

"César Acuña Peralta"

# FORMULARIO DE AUTORIZACIÓN PARA LA PUBLICACIÓN ELECTRÓNICA DE LAS TESIS

1.	D.N.I. : 7022939.  Domicilio : Jr. Los Angelo:	s del que autoriza)  sou Jose  P Jever Ville Harrig Mz G LT 3A  Móvil :934650806  ian :14 @gmail.cem
2.	. IDENTIFICACIÓN DE LA TESIS  Modalidad:  ☑ Tesis de Pregrado  Facultad: Ingenioria  Escuela: Ingenioria  Carrera: Ingenioria  Título: Ingenioria	Civil Civil
	☐ Tesis de Post Grado ☐ Maestría Grado : Mención :	☐ Doctorado
3.	Título de la tesis:	) 1 0 12 0 1.APX0 DEL CANAL TRCH/M ENTRE 1 7 930 Y PROPOESTA DE SOLUCION - SANTA -
4.	ELECTRÓNICA: A través del presente documento, Si autorizo a publicar en texto com No autorizo a publicar en texto com	pleto mi tesis.

# Anexo 9: "AUTORIZACIÓN DE LA VERSIÓN FINAL DEL TRABAJO DE INVESTIGACIÓN"



#### AUTORIZACIÓN DE LA VERSIÓN FINAL DEL TRABAJO DE INVESTIGACIÓN

CONSTE POR EL PRESENTE EL VISTO BUENO QUE OTORGA EL ENCARGADO DE INVESTIGACIÓN DE
ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL
A LA VERSIÓN FINAL DEL TRABAJO DE INVESTIGACIÓN QUE PRESENTA:
GUZMAN DIAZ, JHONATAN JOSE
INFORME TÍTULADO:
CAUSAS QUE GENERARON EL COLAPSO DEL CANAL IRCHIM ENTRE LA PROGRESIVA 11+300 AL 11+930 Y PROPUESTA DE SOLUCIÓN – SANTA – ANCASH – 2018.
PARA OBTENER EL TÍTULO O GRADO DE: INGENIERO CIVIL
SUSTENTADO EN FECHA: lunes, 16 de julio del 2018 NOTA O MENCIÓN: 16 (Dieciséis)
SSUAD GERT

PMg. GONZALO H. DÍAZ GARCÍA ENCARGADO DE INVESTIGACIÓN DE E.P. INGENIERÍA CIVIL