	UNIVERSIDAD FRANCISCO DE PAULA SANTANDER OCAÑA			
	Documento	Código	Fecha	Revisión
	FORMATO HOJA DE RESUMEN PARA TRABAJO DE GRADO	F-AC-DBL-007	10-04-2012	A
Dependencia		Aprobado		Pág.
DIVISIÓN DE BIBLIOTECA		SUBDIRECTOR ACADEMICO		i(61)

RESUMEN – TRABAJO DE GRADO

AUTORES	ABELINO QUINTERO RIVERA
FACULTAD	INGENIERÍA
PLAN DE ESTUDIOS	INGENIERÍA CIVIL
DIRECTOR	CARMEN CHONA LEON
TÍTULO DE LA TESIS	REALIZACIÓN DEL DIAGNÓSTICO TÉCNICO AL PLAN DE MEJORAMIENTO PARA EL MANEJO DE LAS AGUAS LLUVIAS EN EL CORREGIMIENTO LA ESTACIÓN ZONA DE LA GLORIETA, MUNICIPIO DE GAMARRA DEPARTAMENTO DEL CESAR.

RESUMEN

(70 palabras aproximadamente)

EL PRESENTE DOCUMENTO ELABORADO COMO TRABAJO DE GRADO EN LA MODALIDAD DE PASANTÍAS, CONSTA DE UN DIAGNÓSTICO TÉCNICO AL PLAN DE MEJORAMIENTO PARA EL MANEJO DE LAS AGUAS LLUVIAS. PARA CUMPLIR CON EL ALCANCE DEL PLAN DE TRABAJO SE REALIZARON LABORES DE ACOMPAÑAMIENTO, SEGUIMIENTO, MODELACIÓN AL BOX COULVERT Y LA ZONA DE INFLUENCIA, PARA DETERMINAR EL CAUDAL DE LAS AGUAS LLUVIAS Y VERIFICAR LA CAPACIDAD DEL BOX COULVERT, PONIENDO EN PRÁCTICA LOS CONOCIMIENTOS ADQUIRIDOS EN EL TRANCURSO DE LA FORMACIÓN ACADÉMICA.

CARACTERÍSTICAS

PÁGINAS: 61	PLANOS: 0	ILUSTRACIONES: 0	CD-ROM:1
-------------	-----------	------------------	----------



REALIZACIÓN DEL DIAGNÓSTICO TÉCNICO AL PLAN DE MEJORAMIENTO PARA EL
MANEJO DE LAS AGUAS LLUVIAS EN EL CORREGIMIENTO LA ESTACIÓN ZONA DE
LA GLORIETA, MUNICIPIO DE GAMARRA DEPARTAMENTO DEL CESAR

Autor

ABELINO QUINTERO RIVERA

Trabajo de Grado Modalidad Pasantías para obtener el Título de Ingeniero Civil

Director

CARMEN CHONA LEON

Ingeniera Civil

UNIVERSIDAD FRANCISCO DE PAULA SANTANDER OCAÑA

FACULTAD DE INGENIERÍAS

INGENIERÍA CIVIL

Ocaña, Norte de Santander

Marzo, 2017

Dedicatoria

Quiero dedicar esta meta alcanzada primero que todo a DIOS quien me dio fortaleza cada día, quien supo guiarme por el buen camino, de darme el impulso para seguir adelante y no de caer en los problemas que se me presentaron, enseñándome a encarar las adversidades sin perder nunca la dignidad ni desfallecer en el intento. A mi familia que me brindó su apoyo incondicional, buenos consejos, comprensión, amor, ayuda en los momentos difícil, me han dado todo lo que soy como persona mis valores, mis principios, mis carácter, mi empeño, mi perseverancia y mi coraje para conseguir mis objetivos.

Gracias también a todos amigos que me apoyaron y permitieron entran en su vida durante mi formación donde hubieron momentos buenos, regulares y difíciles donde se compartió lo mejor de cada uno para afrontar cada obstáculo que cada día nos colocaba en su afán.

Cada uno de los profesores que hicieron parte de mi formación donde cada uno brindó sus conocimientos para crecer como profesional

“Y si alguno de vosotros tiene falta de sabiduría, pídala a Dios, el cual da a todos abundantemente y sin reproche, y le será dada”: Santiago 1:5

Índice

Capítulo 1. Realización del diagnóstico técnico al plan de mejoramiento para el manejo de las aguas lluvias en el corregimiento la estación zona de la glorieta, municipio de gamarra departamento del Cesar	1
1.1. Descripción breve de la Empresa	1
1.1.1 Misión.....	1
1.1.2. Visión.....	2
1.1.3. Objetivos de la empresa.....	2
1.1.4. Descripción de la estructura organizacional	2
1.1.5 Descripción de la dependencia en la cual fue asignado el pasante.	3
1.2. Diagnóstico inicial de la dependencia en la cual fue asignado el pasante.....	4
1.2.1. Planteamiento del problema.	6
1.3.1. Objetivo General.....	8
1.3.4. Objetivos Específicos.....	8
1.4. Descripción de las actividades a desarrollar en las pasantías	8
1.5. Cronograma de Actividades	10
 Capítulo 2. Enfoque Referencial	 11
2.1 Enfoque Conceptual	11
2.2 Enfoque legal	16
 Capítulo 3. Informe de cumplimiento de trabajo.....	 18
3.1 Elaborar el diagnóstico del sistema hidráulico construido para el manejo de aguas lluvias en el corregimiento de la estación zona la glorieta.	18
3.2 Realizar el cálculo del caudal superficial con el método racional para determinar los periodos de retorno según lo establecido por el RAS2000.....	28
3.2.1 Resultados	35
3.3 Desarrollar la modelación hidráulica con el software HecRas 4.0. para determinar si el Box coulvert cuenta con la capacidad para el manejo de las aguas de escorrentía estimadas en la zona.....	39
 Capítulo 4. Diagnostico Final	 49
 Conclusiones	 50
 Recomendaciones	 51
 Referencias.....	 52

Listado de tablas

Tabla 1. Matriz DOFA.	5
Tabla 2. Actividades a desarrollar en la empresa.	9
Tabla 3. Cronograma de Actividades a desarrollar durante las pasantías.	10
Tabla 4. Diseño del box coulver lateral y sumideros.	19
Tabla 5. Calculo de coeficiente de escorrentía de zona contribuyente al sumidero 1.	30
Tabla 6. Calculo de coeficiente de escorrentía de zona contribuyente al sumidero 2.	31
Tabla 7. Calculo de caudales para sumidero 1.	33
Tabla 8. Calculo de caudales para sumidero 2.	34
Tabla 9. Resultados de modelación en software Hec-Ras 4.0 para un periodo de retorno de 2 años.	40
Tabla 10. Resultados de modelación en software Hec-Ras 4.0 para un periodo de retorno de 5 años.	41
Tabla 11. Resultados de modelación en software Hec-Ras 4.0 para un periodo de retorno de 10 años.....	42
Tabla 12. Resultados de modelación en software Hec-Ras 4.0 para un periodo de retorno de 20 años.....	43
Tabla 13. Resultados de modelación en software Hec-Ras 4.0 para un periodo de retorno de 50 años.....	44
Tabla 14. Resultados de modelación en software Hec-Ras 4.0 para un periodo de retorno de 100 años.....	45
Tabla 15. Evaluación de la capacidad del Box Couvert.....	47

Listado de figuras

Figura 1. Organigrama Unión Temporal, La Estación. Fuente: Unión Temporal la Estación.....	3
Figura 3. Diseño inicial del box coulvert. Fuente: Alcaldía Municipal Gamarra	7
Figura 4. Diseño final del box coulvert. Fuente: Alcaldía Municipal Gamarra.....	7
Figura 5. Diseño en planta del box coulvert. Fuente: Alcaldía Municipal Gamarra.....	18
Figura 6. Corte del box culvert. Fuente: Alcaldía Municipal Gamarra.....	19
Figura 7. Sumidero 1. Fuente: Alcaldía Municipal Gamarra.....	20
Figura 8. Sumidero 2. Fuente: Alcaldía Municipal Gamarra.....	20
Figura 9. Diseño de rejillas para sumidero. Fuente: Alcaldía Municipal Gamarra.....	21
Figura 10. Tabla de coeficiente de escorrentía o impermeabilidad de la normativa RAS 2000. Fuente: RAS, 2000	28
Figura 11. Áreas de análisis para determinación de coeficiente (C).....	29
Figura 12. Área contribuyente al sumidero 1	29
Figura 13. Zonificación de áreas según el tipo de superficie	30
Figura 14. Área contribuyente al sumidero 2. Fuente: Google Earth	31
Figura 15. Curvas IDF estación Aguas Claras. Fuente: Alcaldía Municipal de Aguachica	33
Figura 16. Plano en planta de Box Coulvert. Fuente: Alcaldía Municipal de Gamarra.....	35
Figura 17. Secciones transversales del Box Coulvert. Fuente: Autor	35
Figura 18. Tabla 5-6 Valores del coeficiente de rugosidad n del libro Ven Te Chow.....	36
Figura 19. Ventana de introducción de geometría – Software Hec-Ras 4.0.	37
Figura 20. Ventana de ingreso de valores de coeficiente de rugosidad n de Manning.	38
Figura 21. Ventana de ingreso de caudales. Fuente: Software Hec-Ras 4.0.....	39
Figura 22. Grafica de distribuciones de velocidades a lo largo del Box Coulvert	46
Figura 23. Ventana de visualización 3D, de modelo en Hec-Ras 4.0. Fuente: Software Hec-Ras 4.0	48

Listado de fotos

Foto 1. Excavación con maquinaria	21
Foto 2. Toma de niveles	22
Foto 3. Solado de limpieza para losa inferior.....	22
Foto 4. Instalación de acero.....	23
Foto 5. Fundida de losa inferior y superior	23
Foto 6. Losa inferior del box lateral.....	24
Foto 7. Encofrado y acero superior para el box coulvert lateral	24
Foto 8. Fundida de losa superior	25
Foto 9. Fundida losa inferior y encofrado para losas laterales	25
Foto 10. Fundida de losa superior del tramo final.....	26
Foto 11. Fundida de losas superiores	26
Foto 12. Rejilla para sumideros.....	27
Foto 13. Sumidero 2	27

Capítulo 1. Realización del diagnóstico técnico al plan de mejoramiento para el manejo de las aguas lluvias en el corregimiento la estación zona de la glorieta, municipio de Gamarra, departamento del Cesar

1.1. Descripción breve de la empresa

La unión temporal la estación, fue constituida en el año 2015, por parte de Profesionales en ingeniería civil y topografía, para ofrecer soluciones Técnicas de primer nivel a las diferentes entidades territoriales del municipio de Gamarra y del departamento del Cesar.

La unión temporal desarrolla proyectos de consultoría técnica y de ejecución de contratos de carácter civil, hidráulicos y topográficos, fundamenta sus procesos en la ética profesional de cada una de las disciplinas que representan sus profesionales.

Su principal fortaleza es la responsabilidad social y el compromiso que se tiene con cada una de las comunidades en las cuales se desarrollan los proyectos donde se hace presente la unión temporal fuente. (Unión temporal la estación, 2015)

1.1.1 Misión. Servir como consultores técnicos de alto nivel, ejecutar obras de ingeniería civil con los más altos estándares nacionales e internacionales brindando confianza total de nuestros clientes, empleados y los habitantes de las regiones con las cuales se intervienen cada uno de los proyectos que ejecutamos

1.1.2. Visión. Convertirse para el año 2020 en la consultora y empresa contratista de mayor importancia en el sur del Cesar, para la ejecución de estudios y obras de ingeniería civil en la región.

1.1.3. Objetivos de la empresa. Servir como consultora técnica y ejecutora de proyectos de ingeniería civil por excelencia, con la mayor credibilidad y respaldo técnico, económico y ambiental del departamento del Cesar.

1.1.4. Descripción de la estructura organizacional. La unión temporal la estación está conformada por profesionales y técnicos de diversas disciplinas como ingenieros civiles, arquitectos, ingenieros ambientales, técnicos y auxiliares.

A nivel organizacional y administrativos la unión temporal la estación cuenta con la siguiente estructura:

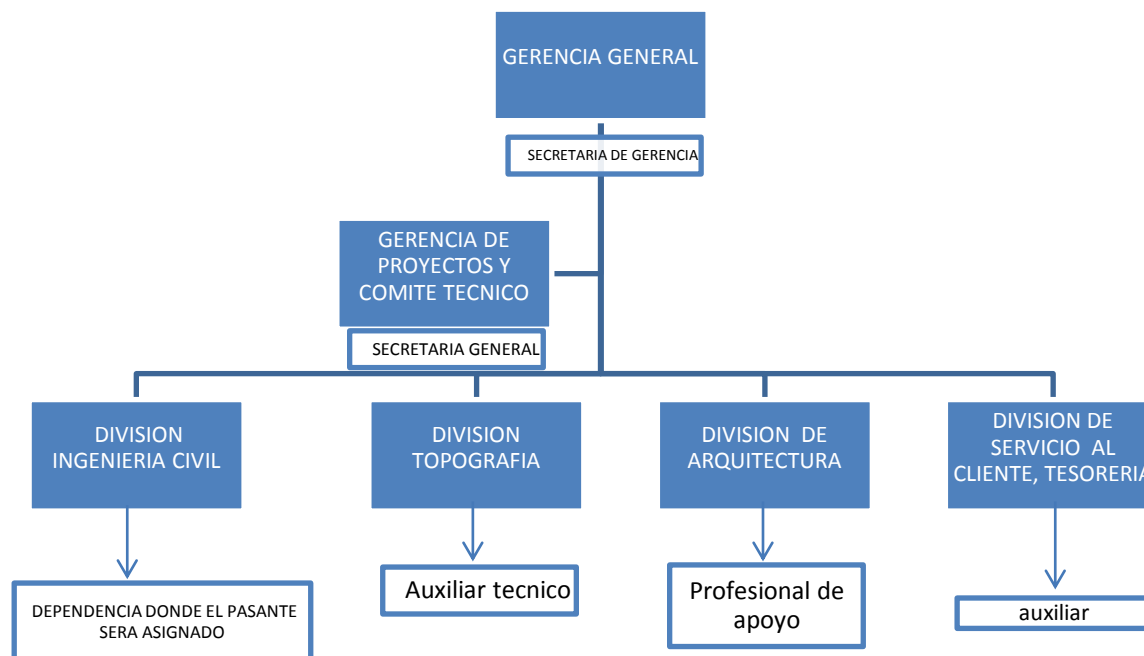


Figura 1. Organigrama Unión Temporal, La Estación. Fuente: Unión Temporal la Estación

1.1.5 Descripción de la dependencia en la cual fue asignado el pasante. La pasantía fue realizada en la dependencia de ingeniería Civil la cual es la encargada de la ejecución de los diversos proyectos técnicos, elaborara estudios y diseños de las temáticas de ingeniería hidráulica y civil, esta es la división que mueve a la empresa; cuenta con un total de 3 ingenieros civiles con diversas especialidades, a su vez se encarga de realizar diseños de obras antes de proceder a su ejecución .

La dependencia cuenta con tres profesionales en ingeniería civil, dos tecnólogos en obras civiles, y un técnico en gestión ambiental y el pasante universitario, esta dependencia hace parte del comité técnico ante la gerencia, y la cual se encarga de realizar la gestión de proyectos , evaluación técnica de los mismos, presenta informes técnicos periódicos a la

gerencia y al comité técnico del avance de cada uno de los proyectos que están en ejecución y de las propuestas de proyectos a ejecutar

1.2 Diagnóstico inicial de la dependencia en la cual fue asignado el pasante.

El recurso humano de esta dependencia está integrado por cuatro personas las cuales dos son tecnólogos, un técnico en gestión ambiental y un pasante universitario que están bajo la supervisión de un ingeniero civil especialista en saneamiento básico, esta dependencia es la encargada del desarrollo de los proyectos dentro de la temática de ingeniería civil, de la mano con la división de topografía y la de ingeniería hidráulica, esta dependencia también se encarga de realizar la contratación de mano de obra de obra calificada y no calificada que se involucra en cada proyecto, cuenta con autonomía técnica pero las decisiones de gran envergadura se toman en el denominado comité técnico, sus informes van dirigidos a la gerencia de proyectos.

Cuenta con algunos equipos técnicos para el desarrollo de sus actividades diarias equipos como antenas receptoras GPS, equipos de cómputo de última generación, software licenciados de AutoCAD, ARCGIS, GLABAL MAPPER. No cuenta con autonomía financiera y en ocasiones se hace necesaria la contratación de un segundo ingeniero civil que pueda apoyar el trabajo del ingeniero jefe de la división.

Tabla 1.

Matriz DOFA

	FORTALEZA	DEBILIDADES
	Conocimiento de la zona de trabajo	manejo de software de modelación en cada temática a intervenir
	Ética y Compromiso de sus profesionales responsabilidad social empresarial	Falta de manejo de brosurh de servicios
	Idoneidad para la ejecución e implementación de procesos de seguimiento en la construcción de parques y obras de urbanismo	Falta de personal para cubrir el área de jurisdicción de la territorial
OPORTUNIDADES	ESTRATEGIA FO	ESTRATEGIA DO
Crecimiento del sector de la construcción y obras públicas en el departamento del Cesar	mas contrataciones	mejorar la presentación de los servicio
Estabilidad laboral que brinda la unión temporal a sus miembros	mejor ambiente laboral	poca capacitación a sus profesionales
en la actualidad se encuentra ejecutando un total de 4 proyectos dentro del campo de la ingeniería civil	crecimiento económico y experiencia para licitar	mejorar la contratación de personal
AMENAZAS	ESTRATEGIA FA	ESTRATEGIA DA
Una unión temporal relativamente pequeña en el mercado	mejorar la capacidad competitiva	no hay interés de los socios por mejorar
Multinacional es con mayor poder financiero y personal	competencia en la contratación	poca inversión en el mejoramiento de la unión temporal
El orden público de algunas zonas del Municipio imposibilitan la realización algunos proyectos	mejorar la calidad de vida de la sociedad	falta de financiación de los involucrados en el desarrollo de las obras

Nota. La tabla muestra las debilidades, oportunidades, fortalezas y amenazas de la empresa.

Fuente: Autor

1.2.1. Planteamiento del problema. El corregimiento La Estación suscrito al Municipio de Gamarra ubicado al sur del departamento del Cesar el cual se localiza bajo las coordenadas planas:

X: 1039300Y: Y1413740

X: 1039750Y: Y1413740

Se encuentra conformado por la vereda sabanas de chapetón, este corregimiento ha presentado históricamente dificultades en el manejo de las aguas lluvias, y la escorrentía superficial de los drenajes naturales, lo cual ha generado históricamente inundaciones periódicas afectándose la calidad de vida de los habitantes de la zona. (Alcaldía Municipal, 2010).

Históricamente esta zona ha presentado inundaciones temporales que han afectado la calidad de vida de sus residentes, esto se vio de forma más clara durante la ola invernal del año 2010 la cual afecto fuertemente a esta población, y llevo a la administración local a plantear dentro de su plan de desarrollo municipal la elaboración de un plan maestro. En el corregimiento se lleva a cabo un proyecto urbanístico para mejorar el entorno al acceso de la estación del ferrocarril.

En el diseño del proyecto para la ejecución de un parque lineal, una pavimentación y la glorieta, no se tuvo en cuenta la construcción de un sistema para el manejo de aguas lluvias, por esta razón durante la ejecución del proyecto se planteó el diseño de un box culvert invertido que inicialmente constaba de dos sumideros transversales, dos box culvert laterales que iban paralelos a la vía y un tramo final, durante la construcción del box se tomó la decisión de realizar cambios en el diseño original que consistió en construir un box lateral y ampliación de la sección del tramo, los dos sumideros y el box coulvert final.

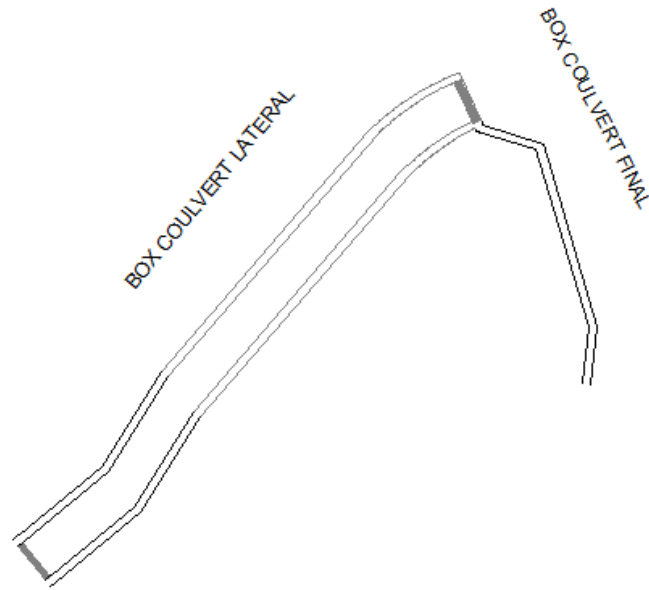


Figura 2. Diseño inicial del box coulvert. Fuente: Alcaldía Municipal Gamarra

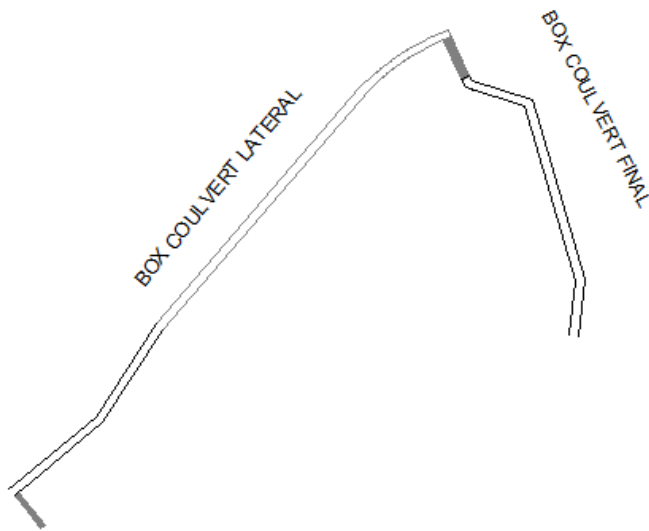


Figura 3. Diseño final del box coulvert. Fuente: Alcaldía Municipal Gamarra

Por lo anterior es de vital importancia realizar urgentemente un diagnóstico Técnico al Plan de Mejoramiento para el manejo de las aguas lluvias con el objetivo de comprobar la viabilidad de la estructura construida y su impacto en la capacidad hidráulica con el fin de evitar futuras inundaciones

1.3.1. Objetivo General. Realizar el diagnóstico técnico al plan de mejoramiento para el manejo de las aguas lluvias en el corregimiento la estación zona de la glorieta, municipio de gamarra departamento del cesar.

1.3.4. Objetivos Específicos. Elaborar el diagnóstico del sistema hidráulico construido para el manejo de aguas lluvias en el corregimiento de la estación zona la glorieta.

Realizar el cálculo del caudal superficial con el método racional para determinar los periodos de retorno según lo establecido por el RAS2000

Desarrollar la modelación hidráulica con el software HecRas 4.0 para determinar si el Box culvert cuenta con la capacidad para el manejo de las aguas de escorrentía estimadas en la zona

1.4. Descripción de las actividades a desarrollar en las pasantías

Cuadro N02, Descripción de actividades a desarrollar para lograr los objetivos específicos de la pasantía.

Tabla 2.

Actividades a desarrollar en la empresa

Objetivo General	Objetivos Específicos	Actividades a Desarrollar en la empresa
	Elaborar el diagnóstico del sistema hidráulico construido para el manejo de aguas lluvias en el corregimiento de la estación zona la gloriera.	Realizar visita a campo para recopilar información primaria sobre las condiciones actuales del sistema hidráulico Elaboración de la línea base del sistema hidráulicos con la información recolectada actuales del sistema hidráulico
Realización del diagnóstico técnico al plan de mejoramiento para el manejo de las agua lluvias en el corregimiento la estación zona de la glorieta, municipio de Gamarra Departamento del Cesar	Realizar el cálculo del caudal superficial con el método racional para determinar los periodos de retorno según lo establecido por el RAS2000	Solicitar la información climática de la zona al IDEAM desacuero al catálogo de estaciones climáticas activas Procesamiento de la información para determinar la precipitación media mensual y la aplicación del método racional
	Desarrollar la modelación hidráulica con el software HecRas 4.0. para determinar si el Box coulvert cuenta con la capacidad para el manejo de las aguas de escorrentía estimadas en la zona	Aplicación del modelo computacional de HecRas para los cálculos de los parámetros hidráulicos y modelación de caudales. Análisis de los valores obtenidos por la modelación para la verificación del comportamiento del box coulvert.

Nota. La tabla muestra los objetivos de la pasantía y las actividades a desarrollar en la misma. Fuente: Autor

1.5. Cronograma de Actividades

Tabla 3.

Cronograma de Actividades a desarrollar durante las pasantías

Actividad Planificada	Tiempo de Ejecución															
	Mes 1				Mes 2				Mes 3				Mes 4			
	Semana 1	Semana 2	Semana 3	Semana 4	Semana 1	Semana 2	Semana 3	Semana 4	Semana 1	Semana 2	Semana 3	Semana 4	Semana 1	Semana 2	Semana 3	Semana 4
1. Gestionar las memorias técnicas del desarrollo del proyecto, pliego de contratación y demás pertinentes al proyecto	x	x	x													
2. Análisis de los documentos técnicos del proyecto de acuerdo a la normatividad establecida en Colombia para este tipo de construcciones					x	x										
3. Solicitar la información climática de la zona al IDEAM de acuerdo al catálogo de estaciones climáticas activas							x	x	x	x						
4. Procesamiento de la información para determinar la precipitación media mensual y la aplicación del método racional											x	x	x			
5. Aplicar los conceptos establecidos por el RAS 2000 para estimar los periodos de retorno y las cotas de inundación correspondientes														x	x	
6. Presentación del informe final y sustentación de pasantía																x

Fuente. Autor.

Capítulo 2. Enfoque Referencial

2.1 Enfoque Conceptual

Sumideros: Son las estructuras diseñadas para recolectar la escorrentía que drena a través de las calles, estas estructuras deben ser convenientemente ubicada y dimensionadas. Los sumideros tienen cajas o cámaras las cuales están conectadas a la red de alcantarillado, pueden ser diseñadas en forma lateral o transversal al sentido del flujo (RAS, 2003).

Áreas de drenaje: Su trazado debe seguir las calles de la localidad, la extensión y el tipo de áreas tributarias deben determinarse para cada tramo por diseñar. El área aferente debe incluir el área tributaria propia del tramo en consideración (RAS, 2003).

Las curvas de intensidad-duración-frecuencia (IDF): Constituyen la base climatológica para la estimación de los caudales de diseño. Estas curvas sintetizan las características de los eventos extremos máximos de precipitación de una determinada zona y definen la intensidad media de la lluvia para diferentes duraciones de eventos de precipitación con períodos de retorno específicos (RAS, 2003).

Coefficiente de escorrentía: Es función del tipo de suelo, del grado de permeabilidad de la zona, de la pendiente del terreno y otros factores que determinan la fracción de la precipitación que se convierte en escorrentía. En su determinación debe considerarse las pérdidas por infiltración en el suelo y otros defectos retardadores de escorrentía (RAS, 2003).

Aguas lluvias: Son las aguas provenientes de la precipitación pluvial (RAS, 2003).

Coefficiente de rugosidad: Parámetro que representa el efecto friccional del contorno del conducto sobre el flujo y en general depende del tipo de material del conducto (RAS, 2003).

Escorrentía: Volumen que llega a la corriente poco después de comenzada la lluvia.
Frecuencia: en hidrología, es el número de veces que en promedio se presenta un evento con una determinada magnitud, durante un periodo definido (RAS, 2003).

Intensidad de precipitación: Cantidad de agua lluvia caída sobre una superficie durante un tiempo determinado (RAS, 2003).

Periodo de retorno: Número de años que en promedio la magnitud de un evento extremo es igualada o excedida (RAS, 2003).

Precipitación: Cantidad de agua lluvia caída en una superficie durante un tiempo determinado (RAS, 2003).

Box culvert: Son estructuras autoportantes enterradas de sección rectangular hueca y que pueden estar compuestas por piezas monolíticas o por dos piezas superpuestas. Su sencillo sistema de encaje de unas piezas con otras permite ejecutar con rapidez pasos para animales, pasos inferiores peatonales, canalizaciones hidráulicas, colectores de drenaje y galería técnicos (Farcimar, 2012).

Caudal: Es la cantidad de flujo que circula a través de una sección de ducto (tubería, cañería, oleoducto río o canal) por unidad de tiempo. Normalmente se identifica con el flujo volumétrico que pasa por un área dada en la unidad de tiempo (Farcimar, 2012).

Software HecRAS (River Analysis System): Este programa ha sido desarrollado por el Hydrologic Engineering Center del U.S. Army Corps of Engineers, de los Estados Unidos, siendo uno de los modelos hidráulicos más utilizados en la modelización hidráulica de cauces. El programa se descarga gratuitamente en la página web www.hec.usace.army.mil, donde además se puede descargar el manual de usuario, el manual de referencia técnica y ejemplos de aplicación. Un proyecto Hec-Ras tiene una estructura conceptual muy clara, que se traduce en una serie de archivos de datos y resultados muy definidos que cabe conocer para sacar todo el provecho a las posibilidades del programa. Un estudio hidráulico consta de dos elementos fundamentales, que son por un lado la geometría del cauce, y por otra, las condiciones de flujo, definidas por el caudal y las condiciones de contorno. La combinación de distintas geometrías y condiciones de flujo provoca diferentes resultados, que pueden ser analizados por separado o conjuntamente. Esta es la filosofía de la estructura del proyecto Hec-Ras, donde un único proyecto puede contener multiplicidad de cálculos distintos. (Centro de Ingeniería Hidrológica, 2014).

Este programa de modelización hidráulica unidimensional está compuesto por 4 tipos de análisis que son:

- Modelización de flujo en régimen permanente
- Modelización de flujo en régimen no permanente
- Modelización del transporte de sedimentos
- Análisis de calidad de aguas

Definición del proyecto: Propuesta ordenada de acciones que pretende la solución o reducción de la magnitud de un problema que afecta a un individuo o un grupo, en la que se plantea el tamaño , características , tipos y periodos de los recursos requeridos, dentro de las limitaciones técnicas, sociales , económicas y políticas en las que se desenvolverá (Vargas, 2005).

Pliego de condiciones: Es el conjunto de normas que rigen el proceso de selección y el futuro Contrato, en los que se señalan las condiciones objetivas, plazos y procedimientos dentro de los cuales los Proponentes deben formular su Oferta para participar en el Proceso de Contratación del Contratista y tener la posibilidad de obtener la calidad de adjudicatario del presente Proceso de Contratación (Colombia Compra, 2015).

Flujo crítico: Este tipo de flujo presenta una combinación de fuerzas inerciales y gravitacionales que lo hacen inestable, convirtiéndolo en cierta manera en un estado intermedio y cambiante entre los otros dos tipos de flujo. Debido a esto es bastante inaceptable y poco recomendable, usarlo en el diseño de estructuras hidráulicas. Para éste tipo de flujo el número de Froude es igual a 1 y en esta condición no se generan resaltos hidráulicos (disipadores de energía) (Ven te chow, Hidraulica de canales abiertos)

Flujo supercrítico: En este tipo de flujo las fuerzas inerciales presentan una influencia mucho mayor que las fuerzas gravitacionales. El flujo se presenta a velocidades y pendientes altas, y a profundidades más pequeñas. Cuando existe un flujo de este tipo en un canal un aumento en la cantidad de energía provoca una disminución de la profundidad de la lámina de agua. El número de froude en este caso, es mayo a 1. Este estado de flujo propicia la formación de resaltos

hidráulicos; estos aumentan su capacidad de disipación de energía en ciertos intervalos (Vente Chow, Hidráulica de canales abiertos)

Especificaciones: Representa un documento técnico oficial que establezca de forma clara todas las características, los materiales y los servicios necesarios para producir componentes destinados a la obtención de productos. Estos incluyen requisitos para la conservación de dichos productos, su empaquetamiento, almacenaje y marcado así como los procedimientos para determinar su obtención exitosa y medir su calidad (Colombia Compra, 2015).

Alcance del proyecto: Es definir de forma clara y unívoca el objetivo que se persigue con el proyecto y cuya consecución marcará la finalización con éxito de este. En aquellos proyectos divididos por fases, la definición de los objetivos deberá ser efectuada por fase y para el conjunto del proyecto. Por lo que es interesante que el director de proyecto participe o conozca el trabajo realizado en esta fase (Vargas, 2005).

Google earth: Es una aplicación donde encontramos información geográfica y puede ser utilizado como atlas, enciclopedia o como simulador de vuelo mundial. Los pueblos, ciudades y desniveles del terreno se muestran en imágenes en tres dimensiones de alta resolución asociadas con más información. Además te permite disfrutar de viajes virtuales por todo el mundo, buscar información local y planear viajes, buscar hoteles, restaurantes, escuelas, hospitales (Google, 2015).

2.2 Enfoque legal

Reglamento técnico del sector de agua potable y saneamiento básico (ras – 2000)

título D. El presente reglamento establece las condiciones requeridas para la concepción y desarrollo de sistemas de recolección y evacuación de aguas residuales y pluviales. De esta manera permite orientar la planificación, diseño, construcción, supervisión técnica, operación, mantenimiento y seguimiento de estos sistemas y sus componentes.

En este reglamento se establecen las disposiciones de obligatorio cumplimiento en todo el territorio nacional en las etapas de conceptualización, diseño, construcción, puesta en marcha, operación, mantenimiento y seguimiento de todas y cada una de las obras, de tal manera que se garantice su efectividad, seguridad, estabilidad, durabilidad, adecuabilidad y sostenibilidad y redundancia a lo largo de su vida útil.

Todas las prescripciones establecidas deben ser aplicadas por todos los niveles de complejidad del sistema, a menos que se especifique lo contrario.

El presente Título incluye los elementos de sistemas de recolección y evacuación de aguas residuales y/o pluviales que conforman los alcantarillados sanitarios, pluviales y combinados, sus diferentes componentes y estaciones de bombeo. Se consideran además nuevas tecnologías y sistemas de disposición in situ como alternativas a los sistemas convencionales. No incluye los sistemas de tratamiento de aguas residuales, cuyos diseños, construcción, puesta en marcha,

D.4. REDES DE SISTEMAS DE ALCANTARILLADO PLUVIAL

D.4.1 ALCANCE

D.4.2 CONSIDERACIONES GENERALES

D.4.3 PARÁMETROS DE DISEÑO

D.4.3.1 Áreas de drenaje

D.4.3.2 Caudal de diseño

D.4.3.3 Curvas de intensidad-duración-frecuencia

D.4.3.4 Periodo de retorno de diseño

D.4.3.5 Intensidad de precipitación

D.4.3.6 Coeficiente de escorrentía

D.4.3.7 Tiempo de concentración

D.4.3.7.1 Tiempo de entrada, T_e

D.4.3.7.2 Tiempo de recorrido, T_t

Capítulo 3. Informe de cumplimiento de trabajo

3.1 Elaborar el diagnóstico del sistema hidráulico construido para el manejo de aguas lluvias en el corregimiento de la estación zona la glorieta.

Para mejorar la captación y transporte de las aguas lluvias en el corregimiento la estación en la zona de la glorieta donde se encuentra afectada por esta situación, el proyecto que se realizaba como parque lineal y pavimentación de la vía de acceso a la estación del ferrocarril, se contempló la necesidad de construir unas estructuras auto portantes enterradas, de sección rectangular hueca, y que pueden estar compuestas por piezas monolíticas un box coulvert.

El diseño del box coulvert está compuesto por diferentes tramos y diferentes secciones. El box coulvert

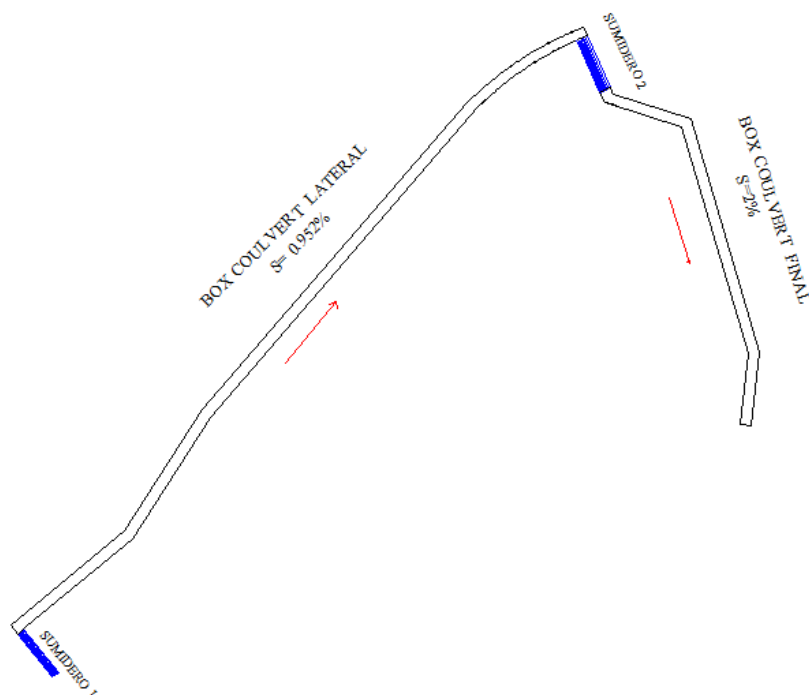


Figura 4. Diseño en planta del box coulvert. Fuente: Alcaldía Municipal Gamarra

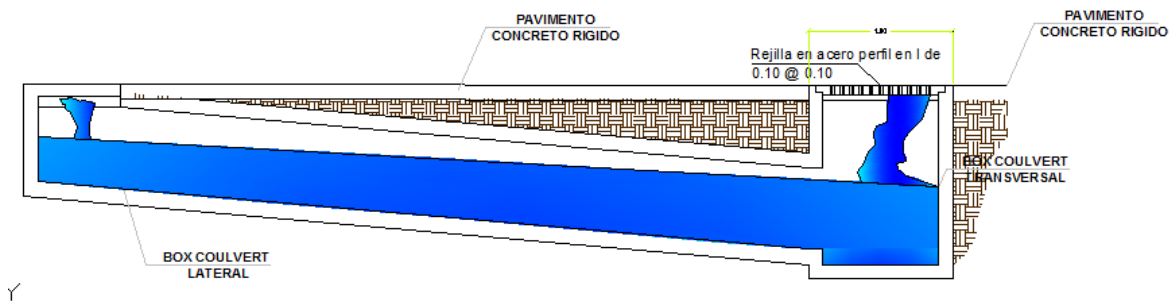


Figura 5. Corte del box culvert. Fuente: Alcaldía Municipal Gamarra

Tabla 4.

Diseño del box culvert lateral y sumideros

TRAMOS Y SECCION

TRAMO	LONGITUD	SECCION		CONCRETO	ESPESOR DE PLACA	ACERO	
		h	a			long	trans
sumidero 1	6	0,3	0,7	3000 psi	0,15	1/2"	3/8"
lateral inicial	90	0,35	0,7	3000 psi	0,15	1/2"	3/8"
lateral final		1,2	0,7				
sumidero 2	8,8	1,6	1,2	3000 psi	0,15	1/2"	3/8"
conexión de 45°	13,8	1,6	1,2	3000 psi	0,15	1/2"	3/8"
tramo final	21,4	1,6	1,2	3000 psi	0,15	1/2"	3/8"

Fuente: Alcaldía Municipal Gamarra

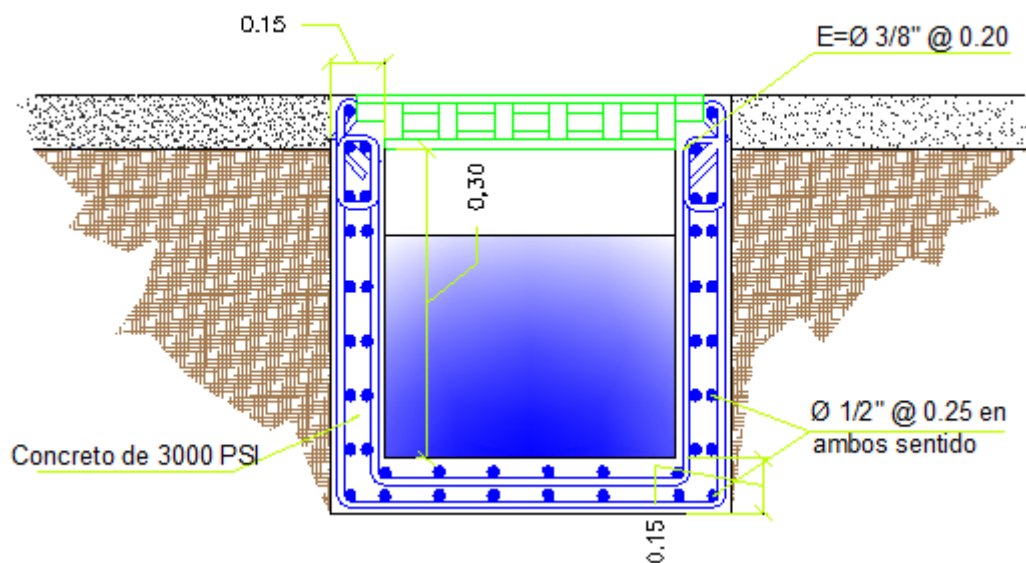


Figura 6. Sumidero 1. Fuente: Alcaldía Municipal Gamarra

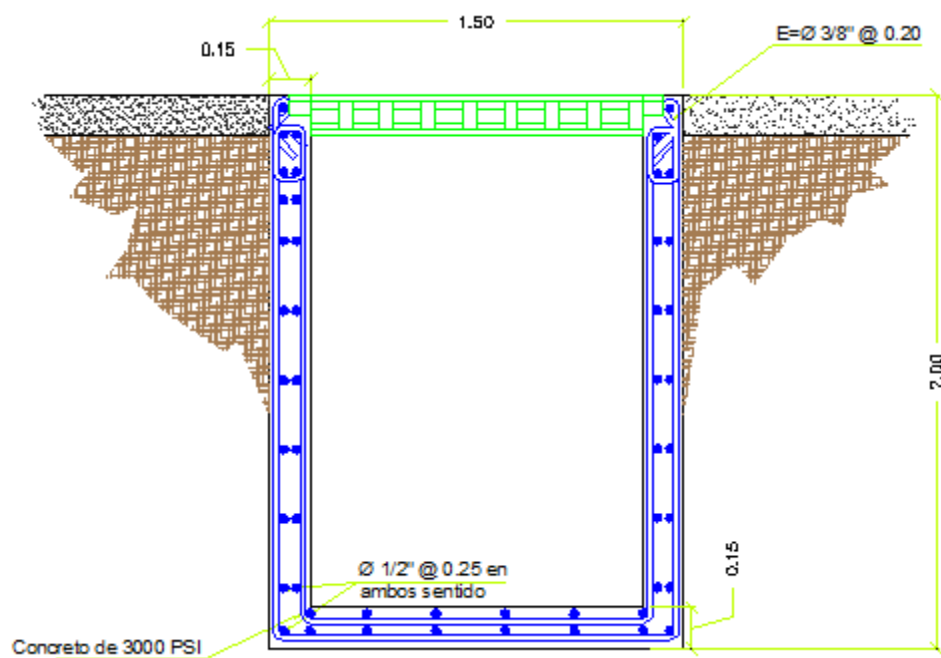


Figura 7. Sumidero 2. Fuente: Alcaldía Municipal Gamarra

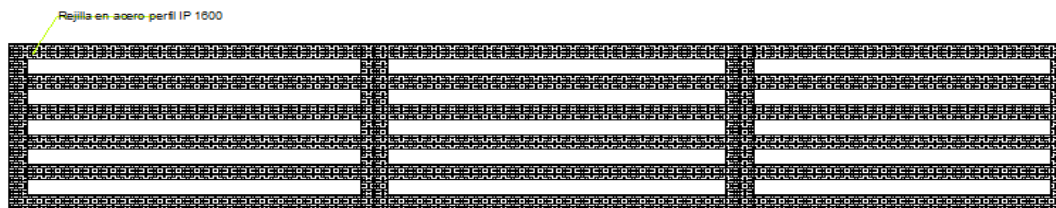


Figura 8. Diseño de rejillas para sumidero. Fuente: Alcaldía Municipal Gamarra

Para la ejecución del box coulvert se realizó con mano de obra calificada y de la región, se realizó la excavación con maquinaria (retro excavadora), formaletas metálicas y de madera, los materiales fueron triturado de $\frac{1}{4}$ ", arena del rio magdalena, cemento cemex, varillas de acero de $\frac{1}{2}$ " y $\frac{3}{4}$ ", una mezcla de concreto de 300 psi (1:2:3), las rejillas para los sumideros son en perfil IP 160 mm



Foto 1. Excavación con maquinaria. Fuente: Autor



Foto 2. Toma de niveles. Fuente: Autor



Foto 3. Solado de limpieza para losa inferior. Fuente: Autor



Foto 4. Instalación de acero. Fuente: Autor



Foto 5. Fundida de losa inferior y superior. Fuente: Autor



Foto 6. Losa inferior del box lateral. Fuente: Autor



Foto 7. Encofrado y acero superior para el box coulvert lateral. Fuente: Autor



Foto 8. Fundida de losa superior. Fuente: Autor



Foto 9. Fundida losa inferior y encofrado para losas laterales. Fuente: Autor



Foto 10. Fundida de losa superior del tramo final. Fuente: Autor



Foto 11. Fundida de losas superiores. Fuente: Autor



Foto 12. Rejilla para sumideros. Fuente: Autor



Foto 13. Sumidero 2. Fuente: Autor

El box coulvert se encuentra en perfecto estado y con las medidas que se establece en el diseño desde sus dimensiones, espesor de losa y longitud.

3.2 Realizar el cálculo del caudal superficial con el método racional para determinar los periodos de retorno según lo establecido por el RAS2000.

Calculo de caudales que contribuyen al Box Coulvert

Calculo de coeficiente de escorrentía (C)

Para determinar el coeficiente de escorrentía (C) se realiza en base a la tabla D.4.5 de la normativa vigente RAS 2000 que permite clasificar y definir un coeficiente para cada zona, según el tipo de superficie que esta posea.

Tipo de superficie	C
Cubiertas	0,75-0,95
Pavimentos asfálticos y superficies de concreto	0,70-0,95
Vías adoquinadas	0,70-0,85
Zonas comerciales o industriales	0,60-0,95
Residencial, con casas contiguas, predominio de zonas duras	0,75
Residencial multifamiliar, con bloques contiguos y zonas duras entre éstos	0,60-0,75
Residencial unifamiliar, con casas contiguas y predominio de jardines	0,40-0,60
Residencial, con casas rodeadas de jardines o multifamiliares apreciablemente separados	0,45
Residencial, con predominio de zonas verdes y parques-cementerios	0,30
Laderas sin vegetación	0,60
Laderas con vegetación	0,30
Parques recreacionales	0,20-0,35

Figura 9. Tabla de coeficiente de escorrentía o impermeabilidad de la normativa RAS 2000.
Fuente: RAS, 2000

Para el cálculo del coeficiente de escorrentía o impermeabilidad (C), se realiza un análisis de áreas, donde se definen cada uno de los tipos de superficies, cabe destacar que el análisis se realiza dos zonas o cuencas las cuales contribuyen a los dos sumideros del Box Coulvert respectivamente, como se observa en la figura 10



Figura 10. Áreas de análisis para determinación de coeficiente (C)

Fuente: Google Earth

Calculo del coeficiente (C), para la zona contribuyente al sumidero 1



Figura 11. Área contribuyente al sumidero 1

Fuente: Google Earth

Cada área contribuyente a los sumideros, son zonificadas según el tipo de superficie, a la cual le corresponde un coeficiente de escorrentía, como se observa en la figura 1.



Figura 12. Zonificación de áreas según el tipo de superficie

Fuente: Google Earth

Tabla 5.

Calculo de coeficiente de escorrentía de zona contribuyente al sumidero 1

Descripción de zona	Ref. Área	Área (Ha)	Coeficiente C	C*A
zonas recreativas, glorieta y cancha	P1	0.067	0.35	0.023
	P2	0.134	0.35	0.047
Pavimentos rígidos y flexible	A3	0.068	0.95	0.065
	A4	0.062	0.95	0.059
Residencial con zonas verdes	V6	0.027	0.6	0.016
	V7	0.031	0.6	0.019
	V8	0.049	0.6	0.029
	V9	0.032	0.6	0.019
zona de poca vegetación	Z1	0.398	0.6	0.239
	$\Sigma A =$	0.867	$\Sigma C * A =$	0.516
			$\Sigma C * A / \Sigma A =$	0.595

Fuente: Autor

Calculo del coeficiente (C), para la zona contribuyente al sumidero 2



Figura 13. Área contribuyente al sumidero 2. Fuente: Google Earth

Tabla 6.

Calculo de coeficiente de escorrentía de zona contribuyente al sumidero 2

Descripción de zona	Ref. Área	Área (Ha)	Coeficiente C	C*A	
zonas recreativas, glorietta y cancha	P2	0.134	0.35	0.047	
	P3	0.031	0.35	0.011	
Pavimentos rígidos y flexible	A1	0.205	0.95	0.195	
	A2	0.057	0.95	0.054	
Residencial con zonas verdes	V1	1.613	0.6	0.968	
	V2	0.231	0.6	0.139	
	V3	0.203	0.6	0.122	
	V4	0.031	0.6	0.019	
	iglesia	0.028	0.6	0.017	
zona de poca vegetación	V5	0.226	0.6	0.136	
	Z1	0.398	0.6	0.239	
		$\Sigma A =$	3.156	$\Sigma C * A =$	1.944
				$\Sigma C * A / \Sigma A =$	0.616

Fuente: Autor.

Calculo de caudales

Los caudales se calculan para los periodos de retorno de 2,5,10,20,50 100 años, esto con el fin de evaluar el Box Coulvert en diferentes estados de flujo y de esta forma verificar la capacidad de dicha estructura hidráulica.

Datos,

$$C=0.595$$

$$L=104.6 \text{ mts}$$

$$S_p=0.031$$

$$T_c = \frac{0.707(1.1 - C) * L^{\frac{1}{2}}}{S_p^{\frac{1}{3}}}$$

$$T_c = \frac{0.707(1.1 - 0.595) * 104.6^{\frac{1}{2}}}{0.031^{\frac{1}{3}}}$$

$$T_c = 10.284$$

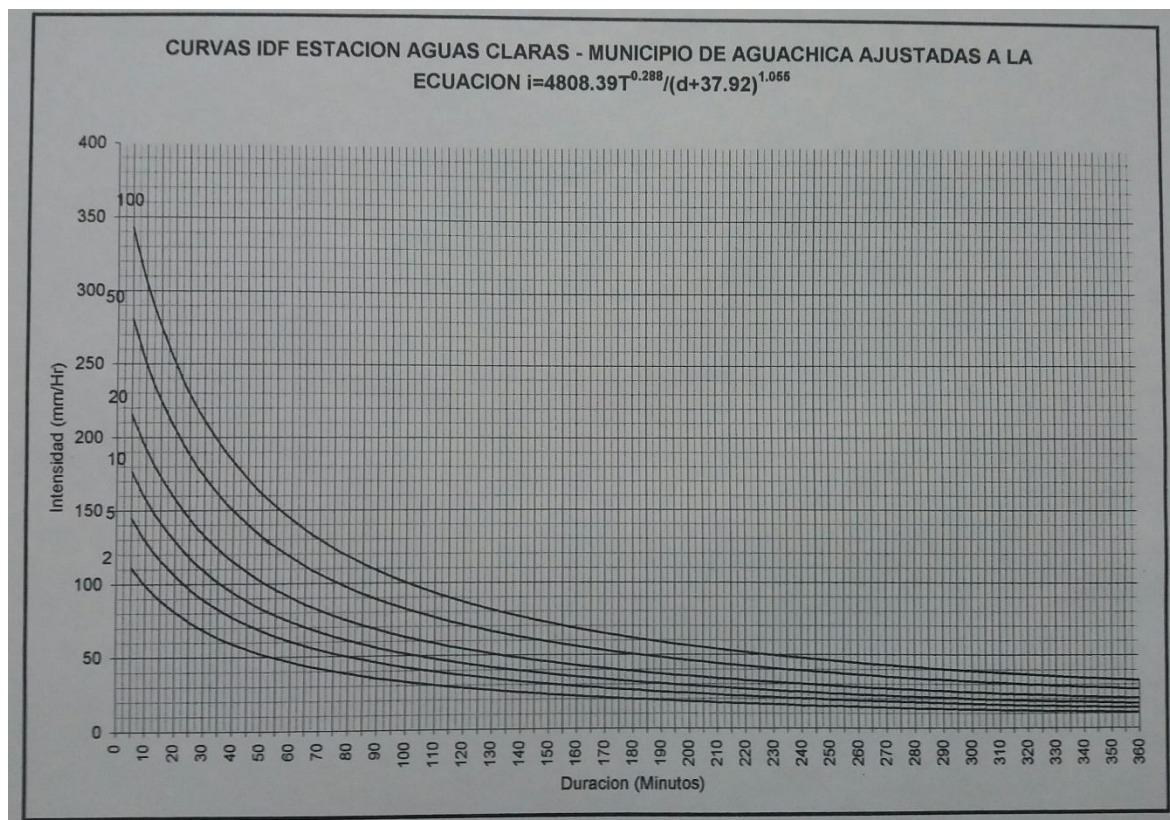


Figura 14. Curvas IDF estación Aguas Claras. Fuente: Alcaldía Municipal de Aguachica

Tabla 7.

Calculo de caudales para sumidero 1

Periodo de retorno	I(mm/hr)	A(Ha)	C	Q(m3/s)
2	103	0.867	0.595	0.148
5	135	0.867	0.595	0.193
10	154	0.867	0.595	0.221
20	172	0.867	0.595	0.247
50	192	0.867	0.595	0.275
100	221	0.867	0.595	0.317

Fuente: Autor

Datos,

C=0.616

L=293 mts

Sp=0.02

$$T_c = \frac{0.707(1.1 - C) * L^{\frac{1}{2}}}{S_p^{\frac{1}{3}}}$$

$$T_c = \frac{0.707(1.1 - 0.616) * 293^{\frac{1}{2}}}{0.02^{\frac{1}{3}}}$$

$$T_c = 22.0244$$

Tabla 8.

Calculo de caudales para sumidero 2

Perido de retorno	I(mm/hr)	A(Ha)	C	Q(m3/s)
2	90	4.391	0.616	0.677
5	118	4.391	0.616	0.887
10	137	4.391	0.616	1.030
20	153	4.391	0.616	1.150
50	167	4.391	0.616	1.256
100	196	4.391	0.616	1.474

Fuente: Autor

3.2.1 Resultados

Modelación de Box Coulvert con el software HEC-RAS 4.0

Geometría del Box Coulvert

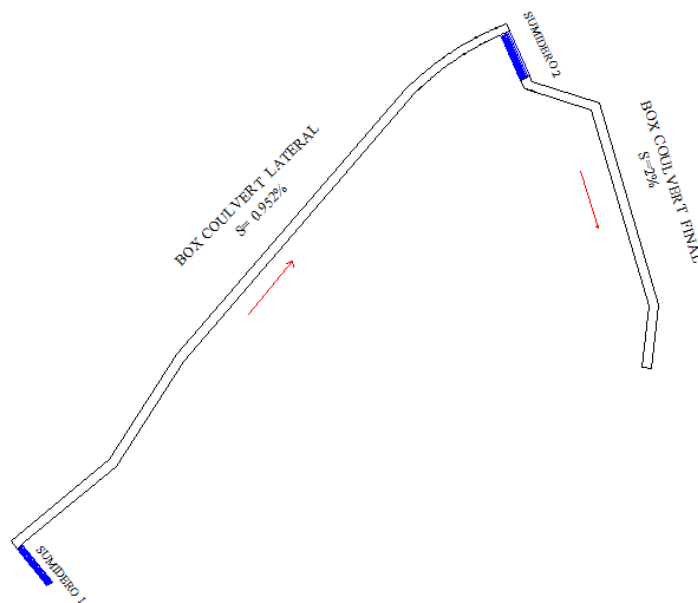


Figura 15. Plano en planta de Box Coulvert. Fuente: Alcaldía Municipal de Gamarra

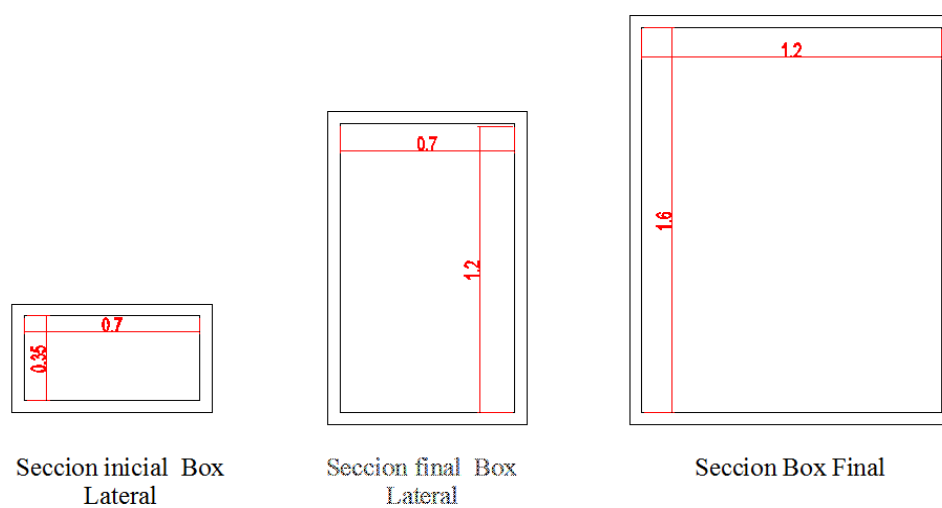


Figura 16. Secciones transversales del Box Coulvert. Fuente: Autor

Coefficiente de rugosidad n de Manning

Para la selección del coeficiente de rugosidad n de Manning, se tiene que el material en el cual está construido el Box Couvert, es en concreto terminado con llana metálica, de esta forma haciendo uso de la tabla 5-6 Valores de coeficiente de rugosidad n , del libro de hidráulica Ven Te Chow, el coeficiente n para las respectivas características del canal.

Tabla 5-6. Valores del coeficiente de rugosidad n (continuación)
(las cifras en **negritas** son los valores generalmente recomendados para el diseño)

Tipo de canal y descripción	Mínimo	Normal	Máximo
E. Canales revestidos o desarmables			
B-1. Metal			
a. Superficie lisa de acero			
1. Sin pintar	0.011	0.012	0.014
2. Pintada	0.012	0.013	0.017
b. Corrugado	0.021	0.025	0.030
B-2. No metal			
a. Cemento			
1. Superficie pulida	0.010	0.011	0.013
2. Mortero	0.011	0.013	0.015
b. Madera			
1. Cepillada, sin tratar	0.010	0.012	0.014
2. Cepillada, enmostrada	0.011	0.013	0.015
3. Sin cepillar	0.011	0.013	0.015
4. Láminas con listones	0.012	0.015	0.018
5. Forrada con papel impermeabilizante	0.010	0.014	0.017
c. Concreto			
1. Terminado con llana metálica (palustre)	0.011	0.013	0.015
2. Terminado con llana de madera	0.013	0.015	0.016
3. Pulido, con gravas en el fondo	0.015	0.017	0.020
4. Sin pulir	0.014	0.017	0.020
5. Lanzado, sección buena	0.016	0.019	0.023
6. Lanzado, sección ondulada	0.018	0.022	0.025
7. Sobre roca bien excavada	0.017	0.020	
8. Sobre roca irregularmente excavada	0.022	0.027	
d. Fondo de concreto terminado con llana de madera y con lados de			
1. Piedra labrada, en mortero	0.015	0.017	0.020
2. Piedra sin seleccionar, sobre mortero	0.017	0.020	0.024
3. Mampostería de piedra cementada, recubierta	0.016	0.020	0.024
4. Mampostería de piedra cementada	0.020	0.025	0.030
5. Piedra suelta o riprap	0.020	0.030	0.035
e. Fondo de gravas con lados de			
1. Concreto encofrado	0.017	0.020	0.025
2. Piedra sin seleccionar, sobre mortero	0.020	0.023	0.026
3. Piedra suelta o riprap	0.023	0.033	0.036
f. Ladrillo			
1. Barnizado o lacado	0.011	0.013	0.015
2. En mortero de cemento	0.012	0.015	0.018
g. Mampostería			
1. Piedra partida cementada	0.017	0.025	0.030
2. Piedra suelta	0.023	0.032	0.035
h. Bloques de piedra labrados	0.013	0.015	0.017
i. Asfalto			
1. Liso	0.013	0.013	
2. Rugoso	0.016	0.016	
j. Revestimiento vegetal	0.030	-----	0.500

Figura 17. Tabla 5-6 Valores del coeficiente de rugosidad n del libro Ven Te Chow

Fuente: Libro Ven Te Chow

El coeficiente de rugosidad n de Manning correspondiente a un canal en concreto con acabado en llana metálica (palustre) es de 0.013, este es el valor recomendado para este tipo de canales.

Proceso de modelado en Hec-Ras 4.0

El Box Culvert a modelar está compuesto por 29 secciones transversales, distribuidas a lo largo de 139.33 metros, que corresponde a la longitud total, dichas secciones separadas entre sí a 5 metros aproximadamente.

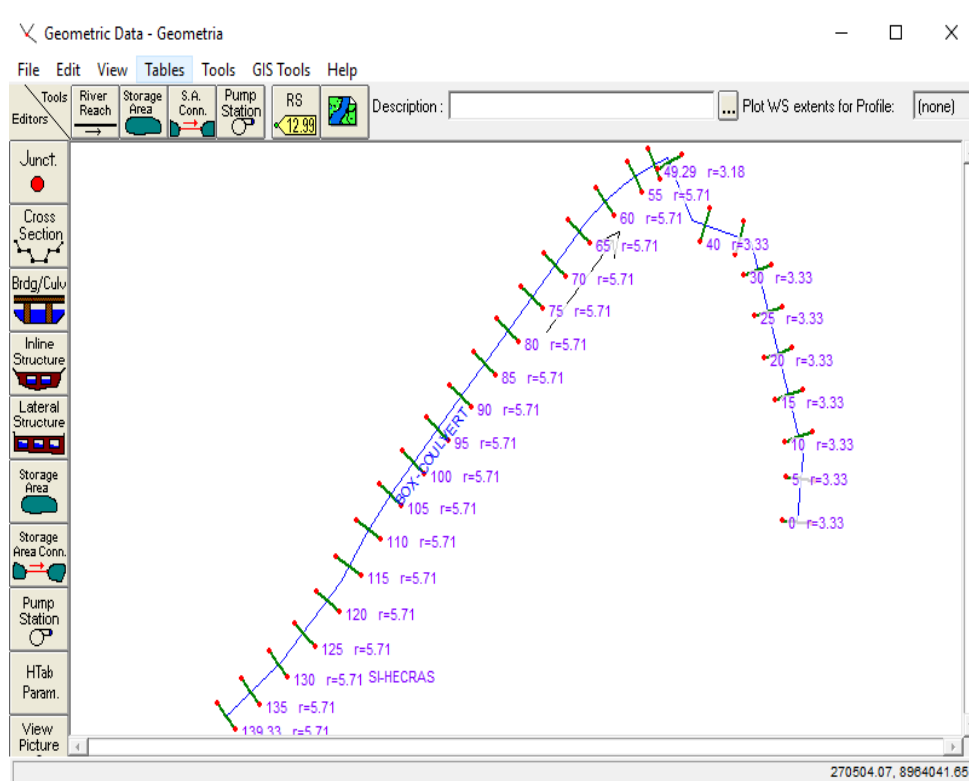


Figura 18. Ventana de introducción de geometría – Software Hec-Ras 4.0.

Fuente: Software Hec-Ras 4.0

En la figura 19, que se presenta a continuación, se contempla el ingreso del coeficiente de rugosidad al software Hec Ras, el cual corresponde a un valor de 0.013. En las tres columnas se

tiene el mismo valor de n , debido a que este valor es el mismo para las paredes y fondo del canal, ya que tienen el mismo tipo de acabado (Concreto terminado con llana metálica).

Edit Manning's n or k Values

River: BOX-COULVERT Edit Interpolated XS's Channel n Values have a light green background

Reach: SI-HECRAS All Regions

Selected Area Edit Options

	River Station	Frctn (n/K)	n #1	n #2	n #3
1	139.33	n	0.013	0.013	0.013
2	135	n	0.013	0.013	0.013
3	130	n	0.013	0.013	0.013
4	125	n	0.013	0.013	0.013
5	120	n	0.013	0.013	0.013
6	115	n	0.013	0.013	0.013
7	110	n	0.013	0.013	0.013
8	105	n	0.013	0.013	0.013
9	100	n	0.013	0.013	0.013
10	95	n	0.013	0.013	0.013
11	90	n	0.013	0.013	0.013
12	85	n	0.013	0.013	0.013
13	80	n	0.013	0.013	0.013
14	75	n	0.013	0.013	0.013
15	70	n	0.013	0.013	0.013
16	65	n	0.013	0.013	0.013
17	60	n	0.013	0.013	0.013
18	55	n	0.013	0.013	0.013

Figura 19. Ventana de ingreso de valores de coeficiente de rugosidad n de Manning.

Figura 32. Fuente: Software Hec-Ras 4.0

El modelado del Box- Couvert, se realiza tomando en consideración los periodos de retorno de 2, 5, 10, 20,50 y 100 años, bajo los cuales se evalúa el comportamiento del flujo y la capacidad del canal.

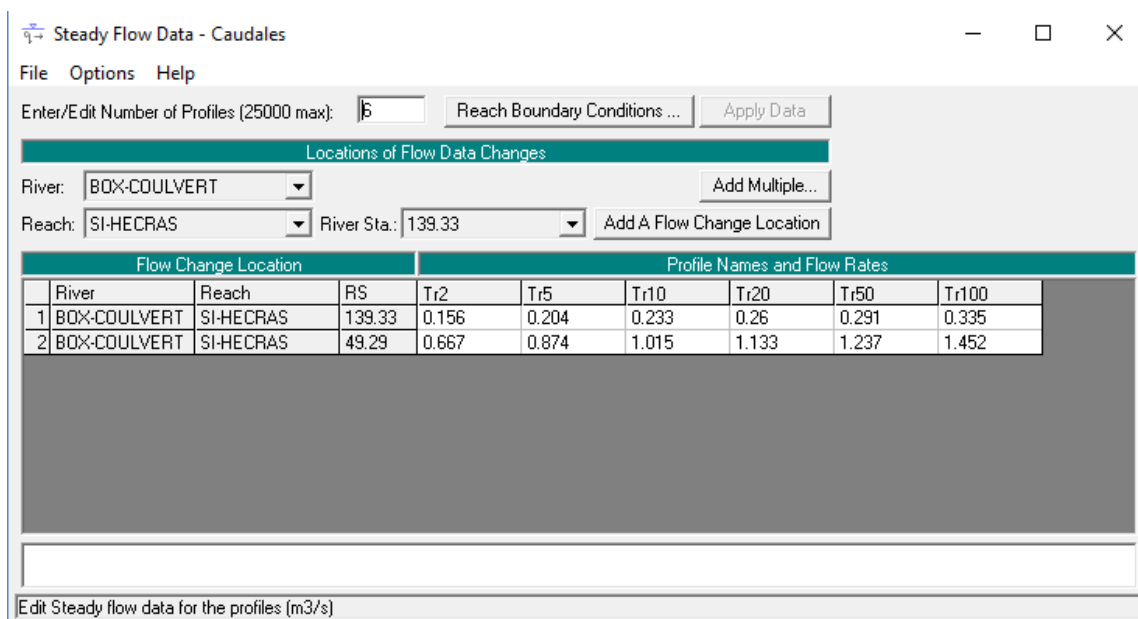


Figura 20. Ventana de ingreso de caudales. Fuente: Software Hec-Ras 4.0

3.3 Desarrollar la modelación hidráulica con el software HecRas 4.0. para determinar si el Box culvert cuenta con la capacidad para el manejo de las aguas de escorrentía estimadas en la zona.

Resultados de los parámetros geométricos de las secciones modeladas en HEC-RAS.

A continuación, se presentan los resultados numéricos de las secciones modeladas del tramo de estudio tal como la velocidad, área de flujo, tirante, entre otros.

Tabla 9.

Resultados de modelación en software Hec-Ras 4.0 para un periodo de retorno de 2 años.

River Sta	Profile (Años)	Q Total (m3/s)	Min Ch El (m)	W.S. Elev (m)	Crit W.S. (m)	E.G. Elev (m)	E.G. Slope (m/m)	Vel Chnl (m/s)	Flow Area (m2)	Top Width (m)	Froude #Chl
139.33	Tr2	0.16	0	0.12	0.17	0.29	0.013304	1.8	0.09	0.7	1.63
135	Tr2	0.16	-0.05	0.09	0.12	0.22	0.009096	1.58	0.1	0.7	1.35
130	Tr2	0.16	-0.09	0.05	0.08	0.17	0.009096	1.58	0.1	0.7	1.35
125	Tr2	0.16	-0.14	0	0.03	0.13	0.00941	1.6	0.1	0.7	1.37
120	Tr2	0.16	-0.19	-0.05	-0.02	0.08	0.009215	1.59	0.1	0.7	1.36
115	Tr2	0.16	-0.24	-0.1	-0.06	0.03	0.009084	1.58	0.1	0.7	1.35
110	Tr2	0.16	-0.28	-0.14	-0.11	-0.02	0.008804	1.57	0.1	0.7	1.33
105	Tr2	0.16	-0.33	-0.19	-0.16	-0.06	0.009435	1.6	0.1	0.7	1.37
100	Tr2	0.16	-0.38	-0.24	-0.21	-0.11	0.009105	1.58	0.1	0.7	1.35
95	Tr2	0.16	-0.42	-0.28	-0.25	-0.16	0.008934	1.57	0.1	0.7	1.34
90	Tr2	0.16	-0.47	-0.33	-0.3	-0.2	0.009593	1.61	0.1	0.7	1.39
85	Tr2	0.16	-0.52	-0.38	-0.35	-0.25	0.009396	1.6	0.1	0.7	1.37
80	Tr2	0.16	-0.57	-0.43	-0.4	-0.3	0.009396	1.6	0.1	0.7	1.37
75	Tr2	0.16	-0.61	-0.47	-0.44	-0.34	0.009344	1.6	0.1	0.7	1.37
70	Tr2	0.16	-0.66	-0.52	-0.49	-0.39	0.009267	1.59	0.1	0.7	1.36
65	Tr2	0.16	-0.71	-0.57	-0.54	-0.44	0.009127	1.59	0.1	0.7	1.35
60	Tr2	0.16	-0.76	-0.61	-0.58	-0.49	0.00889	1.57	0.1	0.7	1.33
55	Tr2	0.16	-0.8	-0.66	-0.63	-0.53	0.009496	1.61	0.1	0.7	1.38
51.95	Tr2	0.16	-0.85	-0.71	-0.68	-0.58	0.009234	1.59	0.1	0.7	1.36
49.29	Tr2	0.67	-1.25	-1.05	-0.93	-0.65	0.017015	2.81	0.24	1.2	2.02
40	Tr2	0.67	-1.44	-1.24	-1.12	-0.82	0.018469	2.89	0.23	1.2	2.11
35	Tr2	0.67	-1.54	-1.35	-1.22	-0.91	0.018938	2.92	0.23	1.2	2.13
30	Tr2	0.67	-1.64	-1.45	-1.32	-1.01	0.019168	2.93	0.23	1.2	2.15
25	Tr2	0.67	-1.74	-1.55	-1.42	-1.11	0.019394	2.94	0.23	1.2	2.16
20	Tr2	0.67	-1.84	-1.65	-1.52	-1.2	0.019573	2.95	0.23	1.2	2.17
15	Tr2	0.67	-1.94	-1.75	-1.62	-1.3	0.019895	2.96	0.22	1.2	2.19
10	Tr2	0.67	-2.04	-1.85	-1.72	-1.4	0.019968	2.97	0.22	1.2	2.19
5	Tr2	0.67	-2.14	-1.95	-1.82	-1.5	0.019865	2.96	0.23	1.2	2.18
0	Tr2	0.67	-2.24	-2.05	-1.92	-1.6	0.01974	2.96	0.23	1.2	2.18

Fuente: Software Hec-Ras 4.0

Tabla 10.

Resultados de modelación en software Hec-Ras 4.0 para un periodo de retorno de 5 años.

River Sta	Profile (Años)	Q Total (m3/s)	Min Ch El (m)	W.S. Elev (m)	Crit W.S. (m)	E.G. Elev (m)	E.G. Slope (m/m)	Vel Chnl (m/s)	Flow Area (m2)	Top Width (m)	Froude #Chl
139.33	Tr5	0.2	0	0.15	0.21	0.34	0.013303	1.96	0.1	0.7	1.63
135	Tr5	0.2	-0.05	0.12	0.16	0.28	0.010001	1.78	0.11	0.7	1.41
130	Tr5	0.2	-0.09	0.07	0.11	0.23	0.010001	1.78	0.11	0.7	1.41
125	Tr5	0.2	-0.14	0.02	0.06	0.18	0.010001	1.78	0.11	0.7	1.41
120	Tr5	0.2	-0.19	-0.03	0.02	0.14	0.010001	1.78	0.11	0.7	1.41
115	Tr5	0.2	-0.24	-0.07	-0.03	0.09	0.010001	1.78	0.11	0.7	1.41
110	Tr5	0.2	-0.28	-0.12	-0.08	0.04	0.010001	1.78	0.11	0.7	1.41
105	Tr5	0.2	-0.33	-0.17	-0.13	-0.01	0.009682	1.76	0.12	0.7	1.38
100	Tr5	0.2	-0.38	-0.21	-0.17	-0.05	0.009682	1.76	0.12	0.7	1.38
95	Tr5	0.2	-0.42	-0.26	-0.22	-0.1	0.009682	1.76	0.12	0.7	1.38
90	Tr5	0.2	-0.47	-0.31	-0.27	-0.15	0.009682	1.76	0.12	0.7	1.38
85	Tr5	0.2	-0.52	-0.35	-0.31	-0.2	0.009682	1.76	0.12	0.7	1.38
80	Tr5	0.2	-0.57	-0.4	-0.36	-0.24	0.009682	1.76	0.12	0.7	1.38
75	Tr5	0.2	-0.61	-0.45	-0.41	-0.29	0.009682	1.76	0.12	0.7	1.38
70	Tr5	0.2	-0.66	-0.5	-0.46	-0.34	0.009682	1.76	0.12	0.7	1.38
65	Tr5	0.2	-0.71	-0.54	-0.5	-0.38	0.009682	1.76	0.12	0.7	1.38
60	Tr5	0.2	-0.76	-0.59	-0.55	-0.43	0.009682	1.76	0.12	0.7	1.38
55	Tr5	0.2	-0.8	-0.64	-0.6	-0.48	0.009682	1.76	0.12	0.7	1.38
51.95	Tr5	0.2	-0.85	-0.68	-0.65	-0.53	0.009682	1.76	0.12	0.7	1.38
49.29	Tr5	0.87	-1.25	-0.99	-0.87	-0.59	0.013153	2.82	0.31	1.2	1.77
40	Tr5	0.87	-1.44	-1.19	-1.06	-0.73	0.016132	3.02	0.29	1.2	1.96
35	Tr5	0.87	-1.54	-1.3	-1.16	-0.82	0.017118	3.08	0.28	1.2	2.02
30	Tr5	0.87	-1.64	-1.4	-1.26	-0.91	0.017808	3.12	0.28	1.2	2.07
25	Tr5	0.87	-1.74	-1.51	-1.36	-1	0.018385	3.16	0.28	1.2	2.1
20	Tr5	0.87	-1.84	-1.61	-1.46	-1.09	0.018911	3.19	0.27	1.2	2.13
15	Tr5	0.87	-1.94	-1.71	-1.56	-1.19	0.01913	3.2	0.27	1.2	2.14
10	Tr5	0.87	-2.04	-1.81	-1.66	-1.28	0.01934	3.21	0.27	1.2	2.15
5	Tr5	0.87	-2.14	-1.91	-1.76	-1.38	0.019509	3.22	0.27	1.2	2.16
0	Tr5	0.87	-2.24	-2.01	-1.86	-1.48	0.019523	3.22	0.27	1.2	2.16

Fuente: Software Hec-Ras 4.0

Tabla 11.

Resultados de modelación en software Hec-Ras 4.0 para un periodo de retorno de 10 años.

River Sta	Profile (Años)	Q Total (m3/s)	Min Ch El (m)	W.S. Elev (m)	Crit W.S. (m)	E.G. Elev (m)	E.G. Slope (m/m)	Vel Chnl (m/s)	Flow Area (m2)	Top Width (m)	Froude #Chl
139.33	Tr10	0.23	0	0.16	0.22	0.38	0.013302	2.05	0.11	0.7	1.62
135	Tr10	0.23	-0.05	0.14	0.18	0.3	0.009415	1.82	0.13	0.7	1.36
130	Tr10	0.23	-0.09	0.09	0.13	0.26	0.009415	1.82	0.13	0.7	1.36
125	Tr10	0.23	-0.14	0.04	0.08	0.21	0.009389	1.82	0.13	0.7	1.35
120	Tr10	0.23	-0.19	-0.01	0.03	0.16	0.009355	1.81	0.13	0.7	1.35
115	Tr10	0.23	-0.24	-0.05	-0.01	0.11	0.009298	1.81	0.13	0.7	1.35
110	Tr10	0.23	-0.28	-0.1	-0.06	0.07	0.00921	1.8	0.13	0.7	1.34
105	Tr10	0.23	-0.33	-0.15	-0.11	0.02	0.009115	1.8	0.13	0.7	1.33
100	Tr10	0.23	-0.38	-0.19	-0.15	-0.03	0.008915	1.78	0.13	0.7	1.32
95	Tr10	0.23	-0.42	-0.24	-0.2	-0.07	0.009415	1.82	0.13	0.7	1.36
90	Tr10	0.23	-0.47	-0.29	-0.25	-0.12	0.009204	1.8	0.13	0.7	1.34
85	Tr10	0.23	-0.52	-0.33	-0.3	-0.17	0.009104	1.8	0.13	0.7	1.33
80	Tr10	0.23	-0.57	-0.38	-0.34	-0.22	0.008899	1.78	0.13	0.7	1.32
75	Tr10	0.23	-0.61	-0.43	-0.39	-0.26	0.009409	1.82	0.13	0.7	1.36
70	Tr10	0.23	-0.66	-0.48	-0.44	-0.31	0.00919	1.8	0.13	0.7	1.34
65	Tr10	0.23	-0.71	-0.52	-0.48	-0.36	0.009084	1.8	0.13	0.7	1.33
60	Tr10	0.23	-0.76	-0.57	-0.53	-0.41	0.008868	1.78	0.13	0.7	1.31
55	Tr10	0.23	-0.8	-0.62	-0.58	-0.45	0.009389	1.82	0.13	0.7	1.35
51.95	Tr10	0.23	-0.85	-0.67	-0.63	-0.5	0.009152	1.8	0.13	0.7	1.34
49.29	Tr10	1.02	-1.25	-0.95	-0.83	-0.55	0.010983	2.78	0.37	1.2	1.61
40	Tr10	1.02	-1.44	-1.16	-1.02	-0.68	0.014785	3.08	0.33	1.2	1.87
35	Tr10	1.02	-1.54	-1.27	-1.12	-0.76	0.015931	3.16	0.32	1.2	1.95
30	Tr10	1.02	-1.64	-1.37	-1.22	-0.84	0.016902	3.22	0.32	1.2	2.01
25	Tr10	1.02	-1.74	-1.48	-1.32	-0.93	0.017581	3.26	0.31	1.2	2.05
20	Tr10	1.02	-1.84	-1.58	-1.42	-1.02	0.018163	3.3	0.31	1.2	2.08
15	Tr10	1.02	-1.94	-1.68	-1.52	-1.12	0.018714	3.33	0.3	1.2	2.11
10	Tr10	1.02	-2.04	-1.78	-1.62	-1.21	0.018942	3.35	0.3	1.2	2.13
5	Tr10	1.02	-2.14	-1.88	-1.72	-1.31	0.019168	3.36	0.3	1.2	2.14
0	Tr10	1.02	-2.24	-1.98	-1.82	-1.41	0.019357	3.37	0.3	1.2	2.15

Fuente: Software Hec-Ras 4.0

Tabla 12.

Resultados de modelación en software Hec-Ras 4.0 para un periodo de retorno de 20 años.

River Sta	Profile (Años)	Q Total (m ³ /s)	Min Ch El (m)	W.S. Elev (m)	Crit W.S. (m)	E.G. Elev (m)	E.G. Slope (m/m)	Vel Chnl (m/s)	Flow Area (m ²)	Top Width (m)	Froude #Chl
139.33	Tr20	0.26	0	0.18	0.24	0.4	0.013302	2.12	0.12	0.7	1.62
135	Tr20	0.26	-0.05	0.15	0.19	0.33	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
130	Tr20	0.26	-0.09	0.1	0.15	0.28	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
125	Tr20	0.26	-0.14	0.05	0.1	0.24	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
120	Tr20	0.26	-0.19	0.01	0.05	0.19	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
115	Tr20	0.26	-0.24	-0.04	0	0.14	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
110	Tr20	0.26	-0.28	-0.09	-0.04	0.1	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
105	Tr20	0.26	-0.33	-0.13	-0.09	0.05	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
100	Tr20	0.26	-0.38	-0.18	-0.14	0	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
95	Tr20	0.26	-0.42	-0.23	-0.18	-0.05	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
90	Tr20	0.26	-0.47	-0.28	-0.23	-0.09	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
85	Tr20	0.26	-0.52	-0.32	-0.28	-0.14	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
80	Tr20	0.26	-0.57	-0.37	-0.33	-0.19	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
75	Tr20	0.26	-0.61	-0.42	-0.37	-0.23	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
70	Tr20	0.26	-0.66	-0.47	-0.42	-0.28	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
65	Tr20	0.26	-0.71	-0.51	-0.47	-0.33	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
60	Tr20	0.26	-0.76	-0.56	-0.51	-0.38	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
55	Tr20	0.26	-0.8	-0.61	-0.56	-0.42	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
51.95	Tr20	0.26	-0.85	-0.65	-0.61	-0.47	0.009722	1.9	0.14	0.7	1.37
49.29	Tr20	1.13	-1.25	-0.91	-0.8	-0.52	0.009879	2.77	0.41	1.2	1.51
40	Tr20	1.13	-1.44	-1.13	-0.99	-0.64	0.01393	3.12	0.36	1.2	1.81
35	Tr20	1.13	-1.54	-1.24	-1.09	-0.71	0.015349	3.22	0.35	1.2	1.9
30	Tr20	1.13	-1.64	-1.35	-1.19	-0.8	0.016371	3.3	0.34	1.2	1.97
25	Tr20	1.13	-1.74	-1.45	-1.29	-0.88	0.01707	3.34	0.34	1.2	2.01
20	Tr20	1.13	-1.84	-1.56	-1.39	-0.97	0.017722	3.39	0.33	1.2	2.05
15	Tr20	1.13	-1.94	-1.66	-1.49	-1.06	0.018237	3.42	0.33	1.2	2.08
10	Tr20	1.13	-2.04	-1.76	-1.59	-1.16	0.018698	3.45	0.33	1.2	2.11
5	Tr20	1.13	-2.14	-1.86	-1.69	-1.25	0.018931	3.47	0.33	1.2	2.12
0	Tr20	1.13	-2.24	-1.96	-1.79	-1.35	0.019148	3.48	0.33	1.2	2.13

Fuente: Software Hec-Ras 4.0

Tabla 13.

Resultados de modelación en software Hec-Ras 4.0 para un periodo de retorno de 50 años.

River Sta	Profile (Años)	Q Total (m ³ /s)	Min Ch El (m)	W.S. Elev (m)	Crit W.S. (m)	E.G. Elev (m)	E.G. Slope (m/m)	Vel Chnl (m/s)	Flow Area (m ²)	Top Width (m)	Froude #Chl
139.33	Tr50	0.29	0	0.19	0.26	0.43	0.013302	2.19	0.13	0.7	1.61
135	Tr50	0.29	-0.05	0.16	0.21	0.36	0.010026	1.99	0.15	0.7	1.39
130	Tr50	0.29	-0.09	0.11	0.17	0.32	0.010026	1.99	0.15	0.7	1.39
125	Tr50	0.29	-0.14	0.07	0.12	0.27	0.010026	1.99	0.15	0.7	1.39
120	Tr50	0.29	-0.19	0.02	0.07	0.22	0.010026	1.99	0.15	0.7	1.39
115	Tr50	0.29	-0.24	-0.03	0.02	0.17	0.010026	1.99	0.15	0.7	1.39
110	Tr50	0.29	-0.28	-0.07	-0.02	0.13	0.010026	1.99	0.15	0.7	1.39
105	Tr50	0.29	-0.33	-0.12	-0.07	0.08	0.009741	1.97	0.15	0.7	1.37
100	Tr50	0.29	-0.38	-0.17	-0.12	0.03	0.009741	1.97	0.15	0.7	1.37
95	Tr50	0.29	-0.42	-0.21	-0.17	-0.02	0.009741	1.97	0.15	0.7	1.37
90	Tr50	0.29	-0.47	-0.26	-0.21	-0.06	0.009741	1.97	0.15	0.7	1.37
85	Tr50	0.29	-0.52	-0.31	-0.26	-0.11	0.009741	1.97	0.15	0.7	1.37
80	Tr50	0.29	-0.57	-0.36	-0.31	-0.16	0.009741	1.97	0.15	0.7	1.37
75	Tr50	0.29	-0.61	-0.4	-0.35	-0.21	0.009741	1.97	0.15	0.7	1.37
70	Tr50	0.29	-0.66	-0.45	-0.4	-0.25	0.009741	1.97	0.15	0.7	1.37
65	Tr50	0.29	-0.71	-0.5	-0.45	-0.3	0.009741	1.97	0.15	0.7	1.37
60	Tr50	0.29	-0.76	-0.54	-0.5	-0.35	0.009741	1.97	0.15	0.7	1.37
55	Tr50	0.29	-0.8	-0.59	-0.54	-0.39	0.009741	1.97	0.15	0.7	1.37
51.95	Tr50	0.29	-0.85	-0.64	-0.59	-0.44	0.009741	1.97	0.15	0.7	1.37
49.29	Tr50	1.24	-1.25	-0.88	-0.77	-0.49	0.009234	2.77	0.45	1.2	1.45
40	Tr50	1.24	-1.44	-1.11	-0.96	-0.6	0.01332	3.15	0.39	1.2	1.76
35	Tr50	1.24	-1.54	-1.22	-1.06	-0.68	0.014795	3.27	0.38	1.2	1.86
30	Tr50	1.24	-1.64	-1.33	-1.16	-0.76	0.01585	3.35	0.37	1.2	1.93
25	Tr50	1.24	-1.74	-1.43	-1.26	-0.84	0.016733	3.41	0.36	1.2	1.98
20	Tr50	1.24	-1.84	-1.54	-1.36	-0.93	0.017409	3.46	0.36	1.2	2.02
15	Tr50	1.24	-1.94	-1.64	-1.46	-1.02	0.017964	3.5	0.35	1.2	2.06
10	Tr50	1.24	-2.04	-1.74	-1.56	-1.11	0.018489	3.53	0.35	1.2	2.09
5	Tr50	1.24	-2.14	-1.85	-1.66	-1.2	0.01873	3.55	0.35	1.2	2.1
0	Tr50	1.24	-2.24	-1.95	-1.76	-1.3	0.018966	3.56	0.35	1.2	2.12

Fuente: Software Hec-Ras 4.0

Tabla 14.

Resultados de modelación en software Hec-Ras 4.0 para un periodo de retorno de 100 años.

River Sta	Profile (Años)	Q Total (m ³ /s)	Min Ch El (m)	W.S. Elev (m)	Crit W.S. (m)	E.G. Elev (m)	E.G. Slope (m/m)	Vel Chnl (m/s)	Flow Area (m ²)	Top Width (m)	Froude #Chl
139.33	Tr100	0.33	0	0.21	0.28	0.48	0.013301	2.29	0.15	0.7	1.6
135	Tr100	0.33	-0.05	0.18	0.24	0.4	0.010384	2.1	0.16	0.7	1.4
130	Tr100	0.33	-0.09	0.14	0.19	0.35	0.010003	2.07	0.16	0.7	1.37
125	Tr100	0.33	-0.14	0.09	0.14	0.31	0.010003	2.07	0.16	0.7	1.37
120	Tr100	0.33	-0.19	0.04	0.1	0.26	0.010003	2.07	0.16	0.7	1.37
115	Tr100	0.33	-0.24	0	0.05	0.21	0.010003	2.07	0.16	0.7	1.37
110	Tr100	0.33	-0.28	-0.05	0	0.17	0.010003	2.07	0.16	0.7	1.37
105	Tr100	0.33	-0.33	-0.09	-0.05	0.11	0.009234	2.01	0.17	0.7	1.31
100	Tr100	0.33	-0.38	-0.14	-0.09	0.07	0.009234	2.01	0.17	0.7	1.31
95	Tr100	0.33	-0.42	-0.19	-0.14	0.02	0.009118	2	0.17	0.7	1.31
90	Tr100	0.33	-0.47	-0.23	-0.19	-0.03	0.008974	1.99	0.17	0.7	1.29
85	Tr100	0.33	-0.52	-0.28	-0.23	-0.07	0.009382	2.02	0.17	0.7	1.33
80	Tr100	0.33	-0.57	-0.33	-0.28	-0.12	0.009232	2.01	0.17	0.7	1.31
75	Tr100	0.33	-0.61	-0.37	-0.33	-0.17	0.009155	2	0.17	0.7	1.31
70	Tr100	0.33	-0.66	-0.42	-0.38	-0.22	0.009019	1.99	0.17	0.7	1.3
65	Tr100	0.33	-0.71	-0.47	-0.42	-0.27	0.008832	1.98	0.17	0.7	1.28
60	Tr100	0.33	-0.76	-0.52	-0.47	-0.31	0.009251	2.01	0.17	0.7	1.32
55	Tr100	0.33	-0.8	-0.56	-0.52	-0.36	0.009031	1.99	0.17	0.7	1.3
51.95	Tr100	0.33	-0.85	-0.61	-0.57	-0.41	0.008871	1.98	0.17	0.7	1.29
49.29	Tr100	1.45	-1.25	-0.79	-0.72	-0.44	0.006845	2.6	0.56	1.2	1.22
40	Tr100	1.45	-1.44	-1.06	-0.91	-0.54	0.01194	3.18	0.46	1.2	1.65
35	Tr100	1.45	-1.54	-1.17	-1.01	-0.61	0.013576	3.33	0.44	1.2	1.76
30	Tr100	1.45	-1.64	-1.28	-1.11	-0.68	0.014739	3.43	0.42	1.2	1.84
25	Tr100	1.45	-1.74	-1.39	-1.21	-0.76	0.015736	3.51	0.41	1.2	1.91
20	Tr100	1.45	-1.84	-1.5	-1.31	-0.85	0.016459	3.56	0.41	1.2	1.95
15	Tr100	1.45	-1.94	-1.6	-1.41	-0.94	0.017137	3.61	0.4	1.2	1.99
10	Tr100	1.45	-2.04	-1.7	-1.51	-1.02	0.017694	3.65	0.4	1.2	2.03
5	Tr100	1.45	-2.14	-1.81	-1.61	-1.11	0.018235	3.69	0.39	1.2	2.06
0	Tr100	1.45	-2.24	-1.91	-1.71	-1.21	0.018487	3.71	0.39	1.2	2.07

Fuente: Software Hec-Ras 4.0

En los resultados obtenidos en las tablas que arroja el modelo hidráulico de las secciones transversales muestra cada una de las variables, como la velocidad, en la cual se define el comportamiento del flujo a lo largo del Box Couvert, así como el cambio de régimen. Otras variables importantes por mencionar son la profundidad del flujo, el número de Froude, el área de flujo y el caudal.

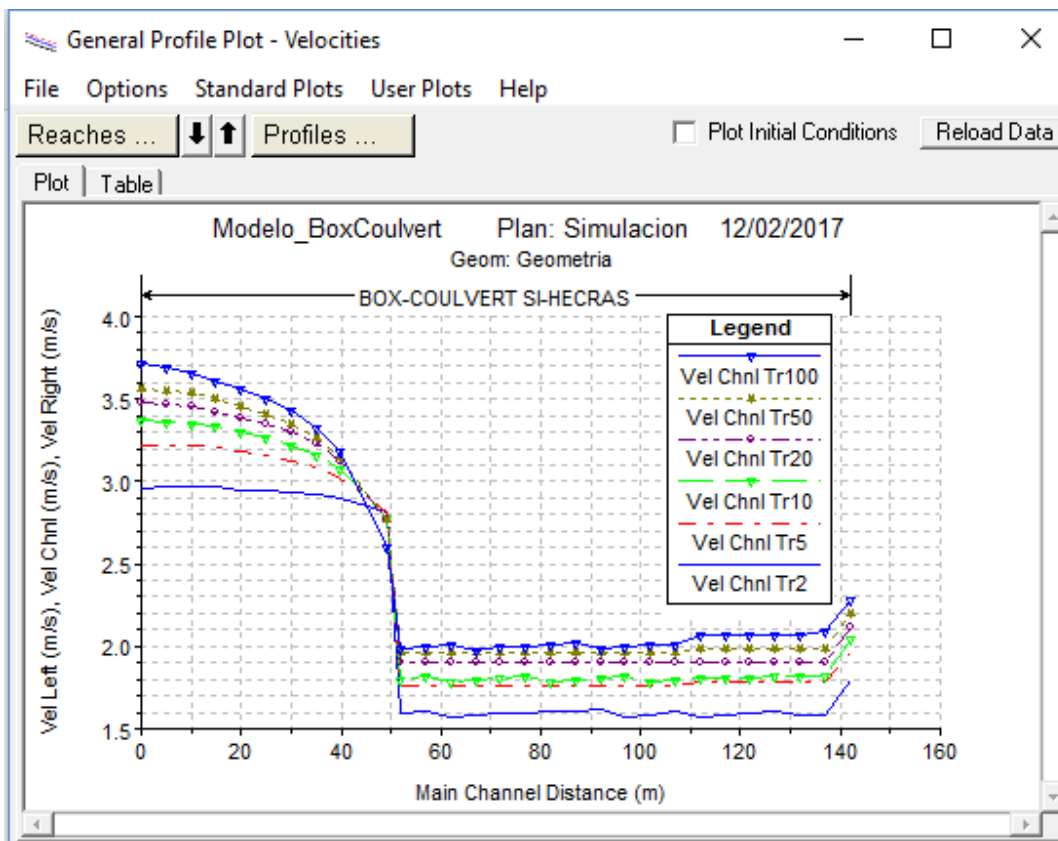


Figura 21. Grafica de distribuciones de velocidades a lo largo del Box Coulvert

Fuente: Software Hec-Ras 4.0

Una de las condiciones que se toma como principal en la modelación con el software Hec-Ras 4.0, del Box Coulvert, es determinar si cumple con la capacidad hidráulica para cada uno de los periodos de retorno (2, 5, 10, 20,50 y 100 Años), por lo cual en la tabla 15, se realiza un análisis del porcentaje de área en uso del área total de cada sección. Este análisis se realiza para el periodo de retorno de 100 años, el cual será quien demande más caudal y por ende establezca las mayores áreas de flujo.

Tabla 15.

Evaluación de la capacidad del Box Culvert

River Sta	Area Total (m2)	Flow Area (m2)	Area en uso (%)
139.33	0.25	0.15	61%
135	0.28	0.16	58%
130	0.31	0.16	51%
125	0.34	0.16	46%
120	0.38	0.16	42%
115	0.41	0.16	39%
110	0.44	0.16	36%
105	0.48	0.17	36%
100	0.51	0.17	33%
95	0.54	0.17	31%
90	0.58	0.17	30%
85	0.61	0.17	28%
80	0.64	0.17	26%
75	0.67	0.17	25%
70	0.71	0.17	24%
65	0.74	0.17	23%
60	0.77	0.17	22%
55	0.81	0.17	21%
51.95	0.84	0.17	20%
49.29	1.92	0.56	29%
40	1.92	0.46	24%
35	1.92	0.44	23%
30	1.92	0.42	22%
25	1.92	0.41	21%
20	1.92	0.41	21%
15	1.92	0.4	21%
10	1.92	0.4	21%
5	1.92	0.39	20%
0	1.92	0.39	20%

Fuente: Software Hec-Ras 4.0

En la figura que se muestra a continuación se representa la geometría del Box Culvert, y su comportamiento ante los caudales de los periodos de retorno de 2, 5, 10,20 y 100 Años.

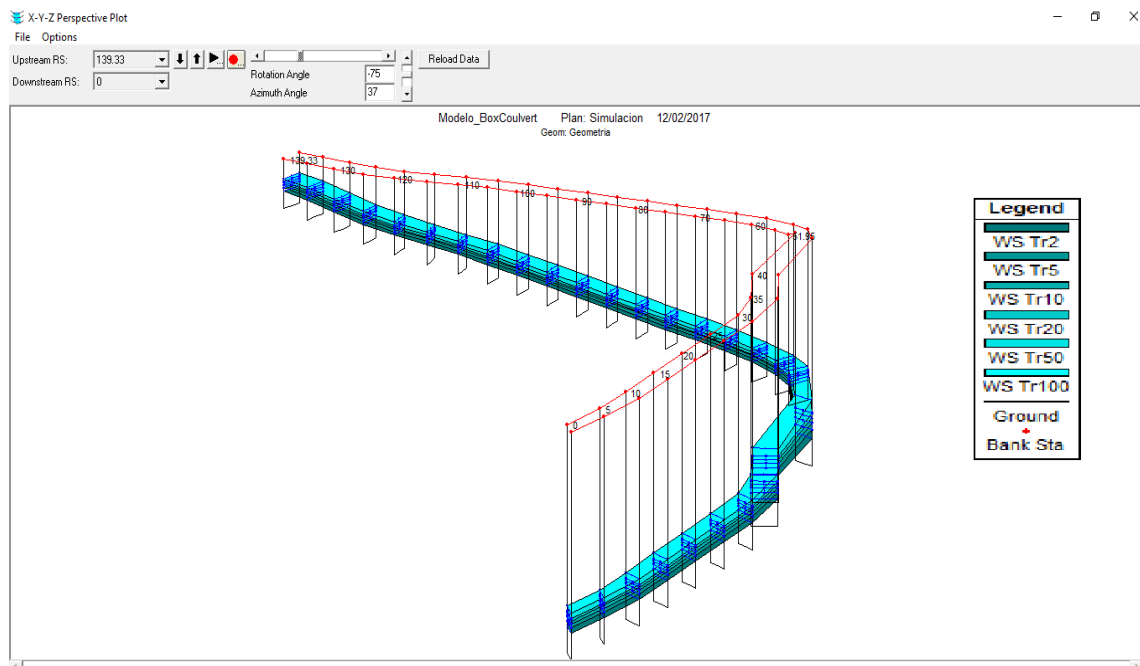


Figura 22. Ventana de visualización 3D, de modelo en Hec-Ras 4.0. Fuente: Software Hec-Ras

4.0

Capítulo 4. Diagnostico Final

Se determinó que la construcción del box culvert está apto para el funcionamiento de las aguas lluvias de la zona la glorieta del Corregimiento la Estación del Municipio de Gamarra, cumple con el estudio realizado en el cual indica que la estructura está en la capacidad de captar los caudales estipulados en los parámetros de las curvas intensidad duración y frecuencia (IDF) de la zona.

En el desarrollo de esta pasantía se realizó un apoyo técnico constante al ingeniero residente, debido a los problemas presentados por la ubicación de la obra, fue necesario una colaboración mayor del grupo de profesionales, para la construcción y evaluación de la estructura (box culvert).

A pesar de la modificación realizada en el diseño inicial, durante la modelación del box culvert se comprobó que cumple con el diseño pues para el periodo de retorno de 100 años que es el más crítico arrojó que se hace uso del 61% del área del box culvert.

Una de las variables relevantes a tener en cuenta al momento de evaluar un canal es la velocidad del flujo, la normativa vigente Ras 2000, establece en su título D, literal D.4.5.3.1, que la velocidad mínima permisible en un canal revestido en concreto es de 0.6 m/s , esto para evitar procesos de sedimentación que produce el arrastre de material por la escorrentía superficial, y en el literal D.4.5.3, en el inciso número uno establece que la máxima velocidad permisible es de 8 m/s.

Conclusiones

Es necesario que a la hora de construir obra de urbanismo se realice estudios hidrológicos para realizar un buen manejo de aguas lluvias, en el caso de la zona la glorieta no se había implementado un diseño específico para esta problemática y por tal motivo se vio la necesidad de construir el box culvert invertido que resolviera la recolección y transporte de las aguas lluvias.

A pesar de la modificación realizada en el diseño inicial, durante la modelación del box culvert se comprobó que cumple con el diseño pues para el periodo de retorno de 100 años que es el más crítico arrojó que se hace uso del 61% del área del box culvert.

Se debe tener en cuenta a la hora de construir una estructura de manejo de aguas lluvias, debemos priorizar el caudal a captar, transportar y evacuar para garantizar su buen funcionamiento, también es necesario identificar las pendientes del terreno y tramo de evacuación.

Según las tablas de resultados de parámetros geométricos de las secciones modeladas en el software Hec-Ras 4.0, se identifica que la velocidad mínima presentada en el Box Culvert es de 1.57 m/s y la máxima corresponde a 3.71 m/s, cumpliendo con lo establecido en el título D, de la normativa Ras 2000.

Recomendaciones

Para el diseño de cualquier obra de urbanismo se debe realizar diferentes estudios entre ellos el estudio hidrológico que permitan identificar las corrientes de las aguas lluvias, con el fin de determinar el tipo de estructura que nos pueda captar, transportar y evacuar dichas aguas.

Al realizar alguna modificación en los diseños establecidos se debe garantizar el funcionamiento teniendo en cuenta el comportamiento de la estructura, sus componentes, la capacidad.

Realizar mantenimiento rutinario debido que la zona cuenta con un suelo que presenta mucha erosión y realizar campaña de socialización para que la comunidad no arroje materiales sólidos en la vía para no reducir la capacidad del box couvert.

Referencias

- Agustín F. Breña Puyol - Marco Antonio Jacobo Villa, (2006) principios fundamental de la hidrología superficial.
- Alcaldía Municipal Aguachica. (2003). Contrato de consultoría N°031, Estudio hidrológicos y desarrollo de las curvas IDF del municipio de Aguachica.
- Alcaldía Municipal Gamarra. (2010). Esquema de Ordenamiento Territorial. Recuperado de: <http://www.gamarra-cesar.gov.co/index.shtml>
- Centro de Ingeniería Hidrológica (2014). HEC-RAS. Recuperado de: <http://www.hec.usace.army.mil/software/hec-ras/>
- Colombia Compra. (2015). Pliego de condiciones tipo para Procesos de Contratación de servicios de interventoría. Recuperado de: https://www.colombiacompra.gov.co/sites/cce_public/files/cce_documents/pliego_de_condiciones_interventoria_0.pdf
- Farcimar. (2012). recogida y conducción de agua en redes viárias. Recuperado de: <http://farcimar.pt/es/productos-y-servicios.36/recogida-y-conduccion-de-agua--en-redes-viarias.55/box-culvert--marcos--.a78.html>
- INVIAS, (2009) Manual de drenaje para carreteras, Jorge Hernan Torrez.
- Ministerio de Transportes y Comunicaciones (2008), Manual de Hidrología, Hidráulica y Drenaje.
- RAS. (2003). Reglamento Técnico del Sector de Agua Potable Y Saneamiento Básico. Recuperado de: <http://www.minvivienda.gov.co/GuiasRAS/RAS%20-%200001.pdf>
- Sotelo Ávila, (1977) Hidráulica General: fundamentos vol 1. Limusa.
- Unión Temporal la Estación. (2017)
- Vargas, Heriberto. (2005). Modulo formulación de Proyectos. Recuperado de: https://ecacenpereira.files.wordpress.com/2011/02/modulo_diseno_de_proyectos-20112.pdf.
- Vente, Chow. (1994). Hidráulica de canales abiertos, McGraw-Hill