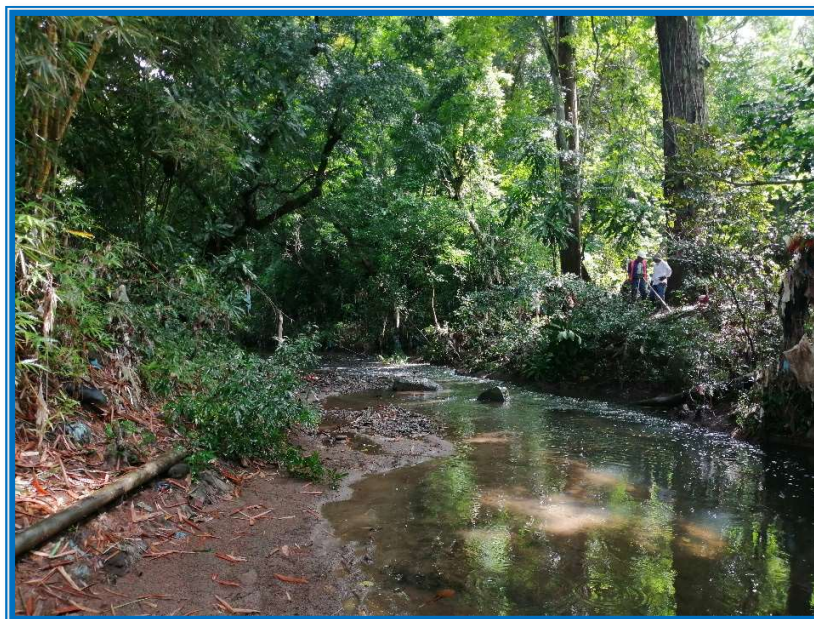


## ESTUDIO HIDROLÓGICO E HIDRÁULICO DEL RÍO TAPIA



**PROYECTO:**  
**“PARQUE LOGÍSTICO SAN CARLOS”.**

**Lugar:** Corregimiento de Las Mañanitas, distrito de Panamá, provincia de Panamá

**Cliente**

**MORNINGS PROPERTY S.A.**

**Equipo Técnico**

**Hidro-Consult**

**Ing. David Trejos Hurtado**  
**Ing. Johnny A. Cuevas Marín**

**CI 2013-006-046**  
**CI 1991-006-036**

**Responsable del Proyecto:**

**Arq. Miguel A. Rodríguez R.**  
**Lic. Profesional 77-1-2**

## CONTENIDO

1. INTRODUCCIÓN .....	1
2. LOCALIZACIÓN Y DESCRIPCIÓN GENERAL DEL ÁREA DEL PROYECTO “PARQUE LOGÍSTICO SAN CARLOS”.....	2
3. DESCRIPCIÓN GENERAL DE LA SUBCUENCA DEL RÍO TAPIA.....	6
3.1. Cuenca del río Juan Díaz y entre el río Juan Díaz y Pacora.....	6
3.2. Red de drenaje del Río Tapia .....	7
COBERTURA BOScosa Y USOS DEL SUELO:.....	16
ZONAS DE VIDA SEGÚN HOLDRIDGE .....	21
4. INFORMACIÓN BÁSICA .....	27
4.1. Información cartográfica existente:.....	27
4.2. Información meteorológica e hidrológica.....	27
5. CÁLCULO DE CAUDAL MÁXIMO INSTANTÁNEO USANDO EL MÉTODO DE ANÁLISIS REGIONAL DE CRECIDAS MÁXIMAS DE PANAMÁ (ETESA):	30
6. LEVANTAMIENTO TOPOGRÁFICO DEL RÍO TAPIA.....	32
7. MODELACIÓN HIDROLÓGICA DEL RÍO TAPIA UTILIZANDO MODELO HEC-HMS.....	33
7.1. Descripción del modelo HEC-HMS .....	33
7.2. Requerimientos del modelo HEC-HMS .....	33
A. Metodología.....	34
B. Régimen de lluvia:.....	35
7.3. MÉTODO DEL BLOQUE ALTERNO.....	36
A. Caudales de diseño:.....	42
B. Corrida del modelo HEC-HMS:.....	42
C. RESULTADOS DE LAS CORRIDAS DE LA MODELACIÓN DE LA SUBCUENCA DEL RÍO TAPIA CON EL MODELO HEC-HMS: .....	44
8. MODELACIÓN HIDRÁULICA PARA DETERMINAR LAS PLANICIES DE INUNDACIÓN DEL RÍO TAPIA .....	49
8.1. Descripción del Modelo HEC-RAS .....	49
8.2. Requerimientos del Modelo:.....	50

8.3.	Resultados de la Modelación Hidráulica en HEC-RAS: .....	50
9.	CONCLUSIONES: .....	54
10.	RECOMENDACIONES.....	55
11.	BIBLIOGRAFÍA:.....	56
12.	ANEXOS.....	57

## LISTA DE FIGURAS

Figura 1. Mapa de localización regional del proyecto. ....	4
Figura 2. Plano de zonificación del proyecto. ....	5
Figura 3. Red de drenaje de la subcuenca del Río Tapia. ....	8
Figura 4. Mapa de textura del suelo del área del proyecto. ....	12
Figura 5. Capacidad agrológica de los suelos en la subcuenca del Río Tapia. ....	15
Figura 6. Mapa de cobertura boscosa y uso del suelo.....	20
Figura 7. Nomograma de Zonas de Vida según Holdridge. ....	22
Figura 8. Mapa de Isoyetas de las subcuenca del río Tapia. ....	26
Figura 9. Mapa de ubicación de estaciones meteorológicas e hidrológicas de las cuencas vecinas.....	29
Figura 10. El Proyecto se encuentra dentro de la zona 3. Fuente: ETESA.....	30
Figura 11. Esquema del modelo HEC-HMS, de la subcuenca del río Tapia. ....	35
Figura 12. Distribución de lluvia mensual para la estación Tocumen.....	36
Figura 13. Hietograma de la tormenta para un periodo de retorno de 50 años. ....	40
Figura 14. Hietograma de la tormenta para un periodo de retorno de 100 años. ....	40
Figura 15. Curva Intensidad-Duración-Frecuencia (IDF) para la estación meteorológica Tocumen. ....	41
Figura 16. Hidrograma resultante del modelo HEC-HMS para el periodo de retorno de 50 años. ....	45
Figura 17. Hidrograma resultante del modelo HEC-HMS para el periodo de retorno de 100 años. ....	46
Figura 18. Salida del Hidrograma de Diseño para un periodo de 50 años del río Tapia	46
Figura 19. Salida del Hidrograma de Diseño para un periodo de 100 años del río Tapia	47
Figura 20. Cuadro Resumen del modelo HEC-HMS para el periodo de retorno de 50 años. ....	47
Figura 21. Cuadro Resumen del modelo HEC-HMS para el periodo de retorno de 100 años. ....	48



## LISTA DE TABLAS

Tabla 1. Distribución Política Administrativa de la Cuenca del Río Juan Díaz y entre el río Juan Díaz y Pacora (144).....	7
Tabla 2. Cobertura Boscosa y Uso de Suelo del área de estudio. ....	16
Tabla 3. Clasificación de las Zonas de Vida presentes en la República de Panamá. ....	22
Tabla 4. Estaciones Hidrométricas de la Cuenca 144 del río Juan Díaz y entre el río Juan Díaz y Pacora. ....	28
Tabla 5. Estaciones Meteorológicas de la Cuenca 144 del río Juan Díaz y entre el río Juan Díaz y Pacora. ....	28
Tabla 6. Ecuaciones según zonas y factor correspondiente a la zona. Fuente: ETESA	31
Tabla 7. Factores para diferentes periodos de retorno en año .....	31
Tabla 8. Secciones transversales del Río Tapia.....	32
Tabla 9. Hietograma de lluvia de diseño desarrollado en incrementos de 10 minutos para una tormenta de 50 años y duración de 120 minutos para la subcuenca del Río Tapia usando el método de bloques alternos. ....	38
Tabla 10. Hietograma de lluvia de diseño desarrollado en incrementos de 10 minutos para una tormenta de 100 años y duración de 120 minutos para la subcuenca del Río Tapia usando el método de bloques alternos. ....	39
Tabla 11. Resumen de intensidades para determinar la curva IDF para la estación de lluvia de Tocumen, periodo 1975-1996 (22 años).....	41
Tabla 12. Salida de HEC-RAS del río Tapia para un periodo de retorno de 50 años.....	51
Tabla 13. Salida de HEC-RAS del río Tapia para un periodo de retorno de 100 años...	52

## 1. INTRODUCCIÓN

La presente actualización del informe hidrológico e hidráulico del río Tapia, ha sido desarrollado para el proyecto: Parque Logístico San Carlos, cuyo promotor es Mornings Property S.A.. El estudio hidrológico e hidráulico del río Tapia fue elaborado en el año 2014 por el Ing. Esteban Sáenz. En el año 2020 el estudio fue revisado por el MOP, y solicitaron que se actualizara el estudio, ya que ha pasado más de 5 años. Esta actualización del estudio complementa el Estudio de Impacto Ambiental del proyecto, para cumplir con los requisitos de aprobación del Ministerio de Ambiente y el Ministerio de Obras Públicas.

El objetivo principal del estudio hidrológico es determinar los caudales de diseño para periodos de retorno de 50 y 100 años. Por su parte, el estudio hidráulico tiene como objetivo definir las planicies de inundación, los niveles máximos de crecidas, y niveles de terracerías seguras para el diseño final y construcción del proyecto.

Para el análisis se revisaron los datos meteorológicos de la zona bajo estudio, se identificaron las estaciones de precipitación y se determinaron parámetros como tiempo de concentración, intensidad de la lluvia, entre otros. Para la hidrología se determinaron las superficies de drenajes, pendientes, caudales de diseño para periodos de retorno de 50 y 100 años, para el río Tapia, objeto del estudio.

En el informe se presenta una descripción general de la cuenca hidrográfica 144 (Cuenca del río Juan Díaz y entre el río Juan Díaz y Pacora) y de la subcuenca de Río Tapia incluyendo, localización y descripción general del área, cálculos de caudales máximos de diseño, modelación hidráulica para determinar las planicies de inundación y terracería segura del río estudiado.

Finalmente, se presentan los resultados obtenidos, las conclusiones y recomendaciones.

## **2. LOCALIZACIÓN Y DESCRIPCIÓN GENERAL DEL ÁREA DEL PROYECTO “PARQUE LOGÍSTICO SAN CARLOS”**

El Proyecto denominado “PARQUE LOGÍSTICO SAN CARLOS”, se encuentra localizado geográficamente a 79° 24'50.81" de longitud oeste y 9°4'32.26" de latitud norte. El proyecto está ubicado en el corregimiento de Mañanitas, perteneciente al distrito de Panamá, provincia de Panamá, aproximadamente a 17.3 km en línea recta al este de la ciudad de Panamá. El acceso al mismo toma aproximadamente 25 minutos viajando por la Ave. Ricardo J. Alfaro y Ave. Domingo Díaz desde Condado del Rey (Ver Figura 1, Mapa de localización regional del proyecto).

El corregimiento de Las Mañanitas limita al norte con el corregimiento de Tocumen, al este con el corregimiento de Pedregal, al sur con los corregimientos de Juan Díaz y Don Bosco y al oeste con el corregimiento de Tocumen.

De acuerdo con los datos recolectados en el último Censo Poblacional de la República de Panamá (año 2010), la población del distrito de Panamá es de 880691 habitantes, de los cuales 434691 son hombres y 38123 son mujeres distribuidos en 224 lugares poblados.

El Parque Logístico San Carlos es una agrupación de edificios donde su uso principal es el almacenamiento, distribución y manejo logístico; dicho proyecto cuenta con una portería a partir de la cual se plantea una vía principal central, la cual se encarga de comunicar y articular los edificios que conforman el proyecto con las zonas duras y las zonas verdes proyectadas. Adicionalmente, sobre la vía de acceso se cuenta con dos construcciones para locales comerciales, las cuales cuentan con sus áreas de estacionamientos. (ver Figura 2, Plano de Zonificación).

La vía principal concentra la operación del proyecto, dejando las áreas laterales y posteriores para zonas verdes a fin de mitigar el impacto del proyecto sobre los vecinos y el río Tapia. En el costado norte del predio se ubicaron obras de infraestructura como tanques, PTAR y cuartos de máquinas con equipos de bombeo.

Las galeras están proyectadas como construcciones que cuentan con un área de muelle (recibo y entrega de mercancía), estacionamientos, zona de almacenamiento y oficinas.

Los locales comerciales se ubicarán, en el frente del proyecto y cuentan con estacionamientos con acceso directo e independiente desde la vía José María Torrijos y área comercial cubierta.

El proyecto consta de 3 galeras, 2 edificaciones para locales comerciales y una portería.

Las galeras se diseñaron para realizar actividades de almacenamiento de producto terminado y así operar como centros de distribución o edificios logísticos. Por lo tanto, las edificaciones principales cuentan con espacios funcionales interiores (zona para almacenamiento, oficinas, baños, vestidores, etc.) y exteriores (parqueaderos, patio de maniobra y muelles de carga), los cuales se complementan para garantizar la funcionalidad de la edificación.

Los locales comerciales están distribuidos en 2 edificaciones, los cuales se ubicaron en el costado sur y con acceso desde la vía Omar Torrijos.

A fin de contar con el control sobre vehículos y peatones, se cuenta con un edificio de portería, el cual se encuentra en el costado sur del proyecto.

En cuanto a áreas tenemos 25.300 m<sup>2</sup> aproximados para la galera 1, 34.400 m<sup>2</sup> aproximados para la galera 2, 4.500 m<sup>2</sup> aproximados para la galera 3, 540 m<sup>2</sup> aproximados para los locales del costado occidental y 380 m<sup>2</sup> aproximados para los locales del costado oriental.



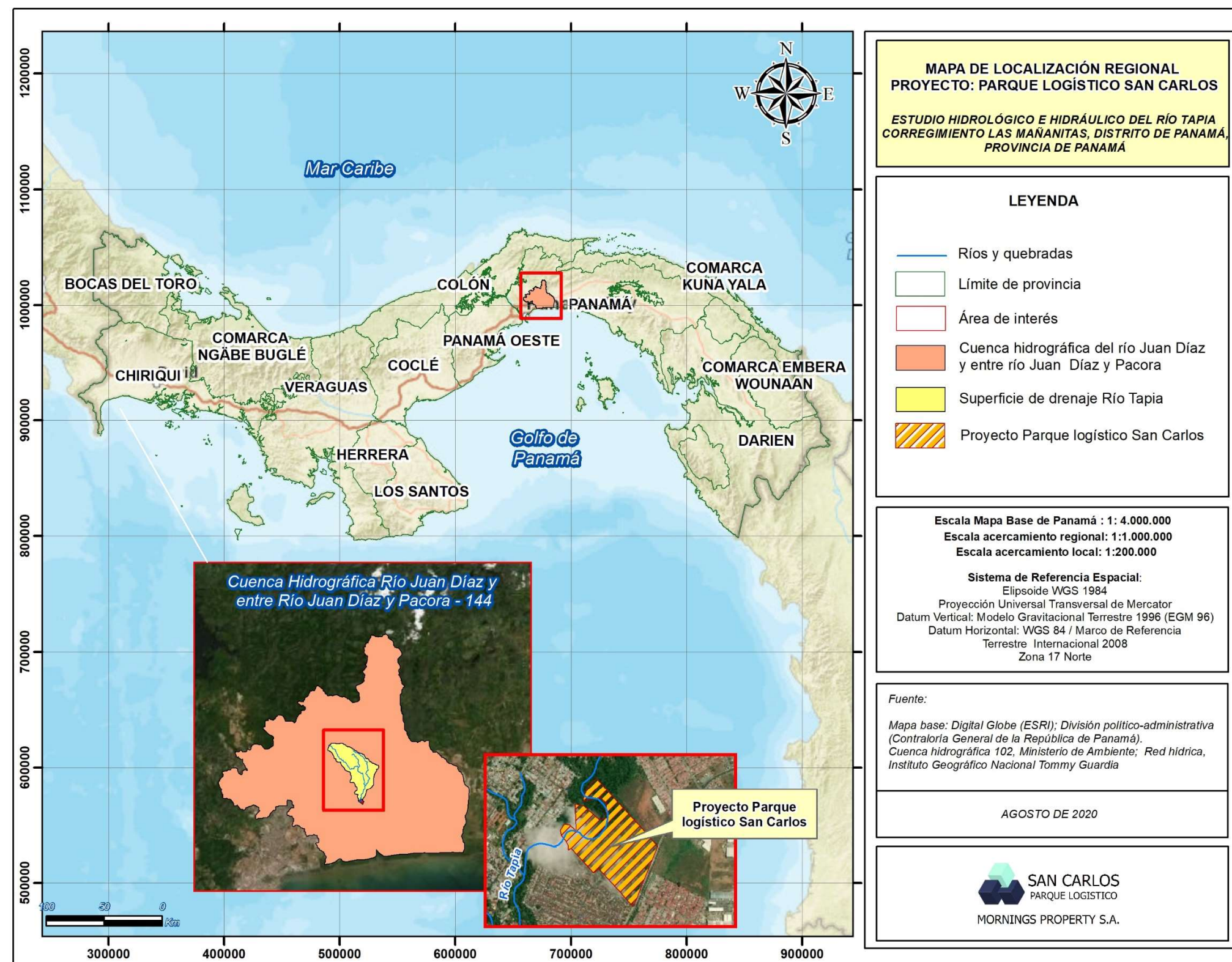
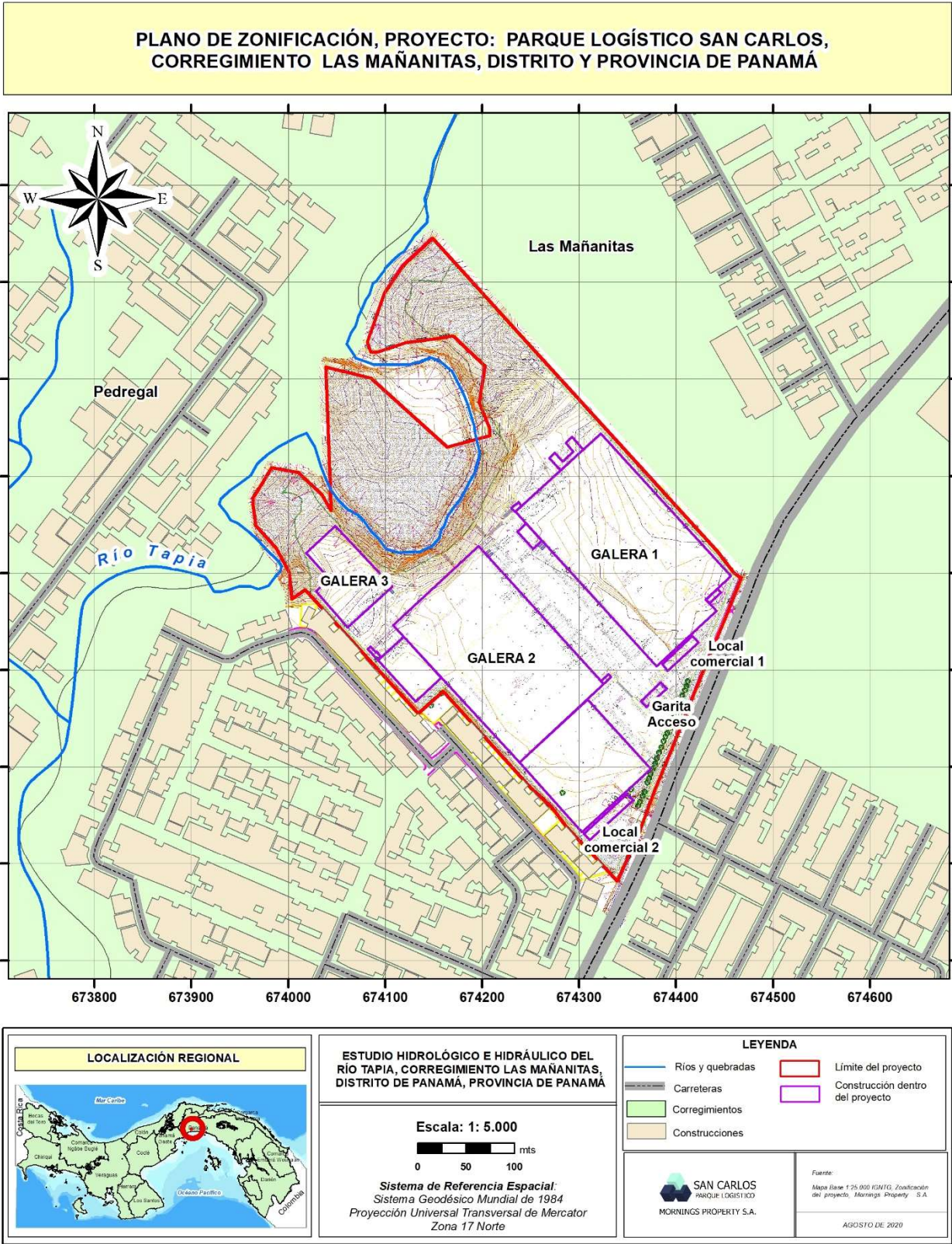


Figura 1. Mapa de localización regional del proyecto.

Fuente: Desarrollado por el Consultor, Agosto de 2020.







### 3. DESCRIPCIÓN GENERAL DE LA SUBCUENCA DEL RÍO TAPIA

La subcuenca del río Tapia, objeto de este estudio hidrológico e hidráulico, pertenecen a la región hídrica del Pacífico Oriental. Esta región se extiende desde el este de la provincia de Panamá hasta la de Darién. Sus cursos de agua desembocan en el océano Pacífico y sus rangos de precipitación predominan entre los 1,000 y 3,000 mm. Forma parte de la cuenca hidrográfica del río Juan Díaz y entre el río Juan Díaz y Pacora, designada con el número 144 según el Proyecto Hidrometeorológico Centroamericano (PHCA). Esta cuenca limita, al norte con la cuenca hidrográfica del Canal de Panamá o Cuenca del Río Chagres (115), al sur con el océano Pacífico, al este con la cuenca del río Pacora (146) y al oeste con la cuenca 142, entre los ríos Caimito y Juan Díaz.

#### 3.1. Cuenca del río Juan Díaz y entre el río Juan Díaz y Pacora

La cuenca 144 del río Juan Díaz y entre el río Juan Díaz y Pacora, está localizada geográficamente en la vertiente del Pacífico, en la provincia de Panamá, entre las coordenadas 9° 00' y 9° 13' Latitud Norte y 79° 18' y 79° 34' Longitud Oeste. (ver *Figura 1, Mapa de localización regional*). Comprende una superficie total de drenaje superficial de 370 km<sup>2</sup> desde su nacimiento en Cerro Azul, hasta su desembocadura en el Océano Pacífico, con una longitud del cauce principal de 22 km. Según la Dirección de Hidrometeorología de ETESA<sup>1</sup>, la elevación media de la cuenca es de 90 msnm (Resumen Técnico Análisis Regional de Crecidas Maximas de Panama Periodo 1971-2006, 2008, p. 33); su punto más alto se encuentra en la parte noroeste de la cuenca, con una elevación de 800 msnm, en el área ubicada entre cerro Azul y cerro Jefe.

Administrativamente la cuenca del río Juan Díaz y entre el río Juan Díaz y Pacora (144) pertenece a la provincia de Panamá, distribuida en dos (2) distritos y quince (15) corregimientos:

---

<sup>1</sup> La Dirección de Hidrometeorología de ETESA es el organismo oficial que administra las estaciones hidrometeorológicas en el país.

Tabla 1. Distribución Política Administrativa de la Cuenca del Río Juan Díaz y entre el río Juan Díaz y Pacora (144)

PROVINCIA	DISTRITO	CORREGIMIENTO
PANAMÁ	SAN MIGUELITO	Omar Torrijos Herrera
		Belisario Frías
		José Domingo Espinar
		Arnulfo Arias Madrid
		Rufina Alfaro
	PANAMÁ	Pedregal
		Juan Díaz
		Las Cumbres
		24 de Diciembre
		Las Mañanitas
		Alcalde Díaz
		Ernesto Córdoba Campos
		Don Bosco
		Pacora
		Tocumen

### 3.2. Red de drenaje del Río Tapia

La subcuenca del río Tapia está localizada al oeste de la provincia de Panamá, cuenta con una superficie de drenaje de 15.01 kilómetros cuadrados, el cauce principal tiene una longitud de 9.91 kilómetros desde el punto más alto hasta el sitio del proyecto. Los afluentes principales del Río Tapia son las Quebradas Rincón Bellaco y La Colorada (*ver figura 3, subcuenca del río Tapia*), las cuales confluyen en el río Tapia. El paisaje de esta subcuenca está dominado por tierras bajas.

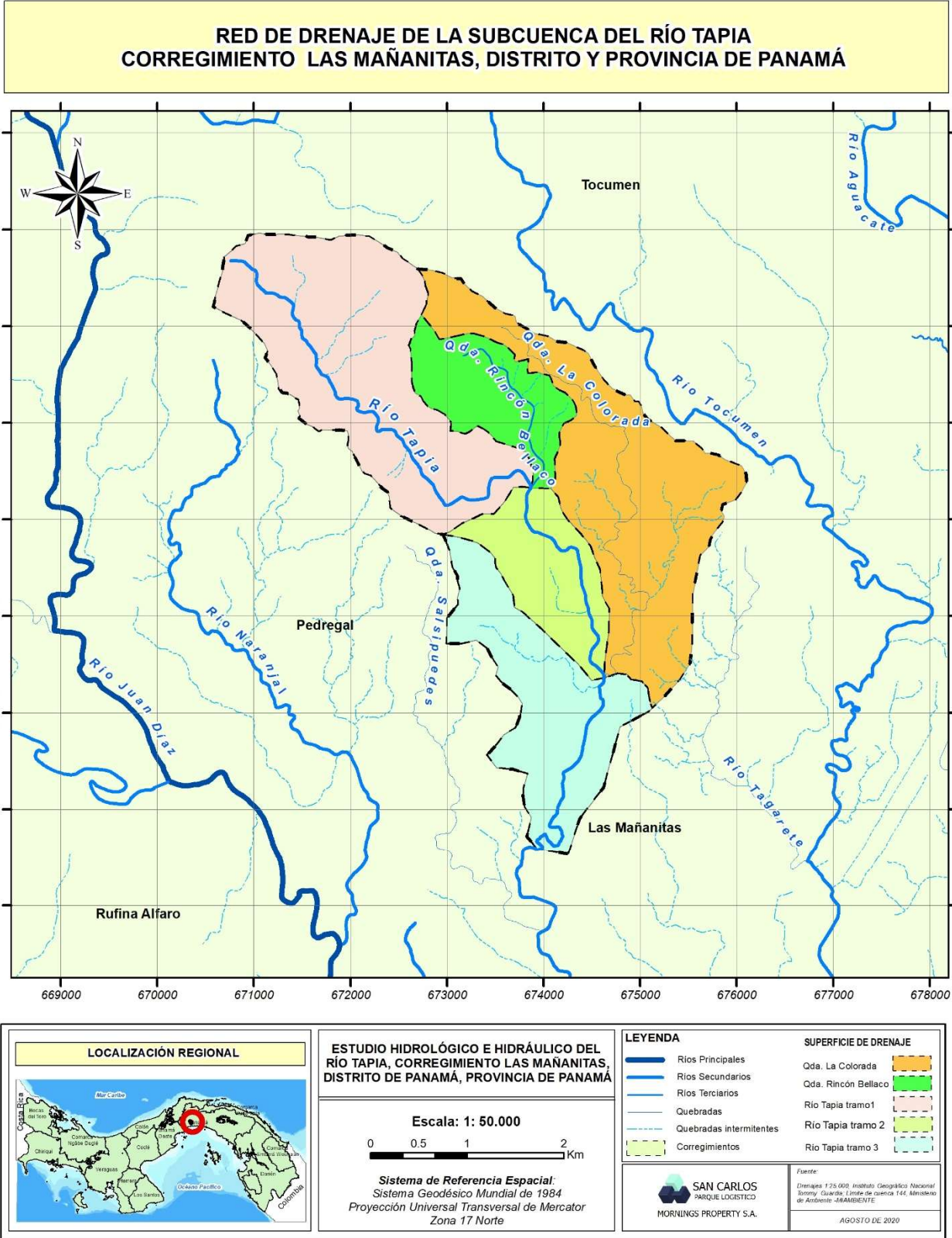


Figura 3. Red de drenaje de la subcuenca del Río Tapia.

Fuente: Desarrollado por el Consultor, Agosto de 2020

## GEOLOGÍA Y GEOMORFOLOGÍA

En la subcuenca del río Tapia se han identificado dos formaciones geológicas. La primera es la formación Mamóni (K-Coma), forma parte del grupo Colón y pertenece al periodo secundario, esta formación se encuentra en la parte alta de la subcuenca desde el nacimiento del río, hasta aproximadamente 300 metros en línea recta abajo de la confluencia con la quebrada Rincón Bellaco. Se caracteriza principalmente por la predominancia de rocas Granodioritas, dacitas, gabros, cuarzdioritas, sienitas, serpentinas, esquistos e intrusivos ultrabásicos.

La segunda formación pertenece al grupo Panamá, se identifica con el símbolo TO-PA y ha sido nombrada como Panamá Fase Volcánica, las formaciones de este grupo geológico, contiene rocas del Terciario Oligoceno tanto volcánicas como sedimentarias tales como: Aglomerados, tobas continentales, areniscas, calizas, lutitas, conglomerados, piroclásticos, andesitas y basaltos. Las anotaciones geológicas, describen la heterogeneidad extrema, de los sedimentos que conforman el Oligoceno, estos sedimentos se han clasificado como pertinentes a dos distintos tipos: depósitos marinos y sedimentos terrestre, consistiendo los últimos de clásticos volcánicos, despojos y sedimentos marinos de aguas poco profundas.

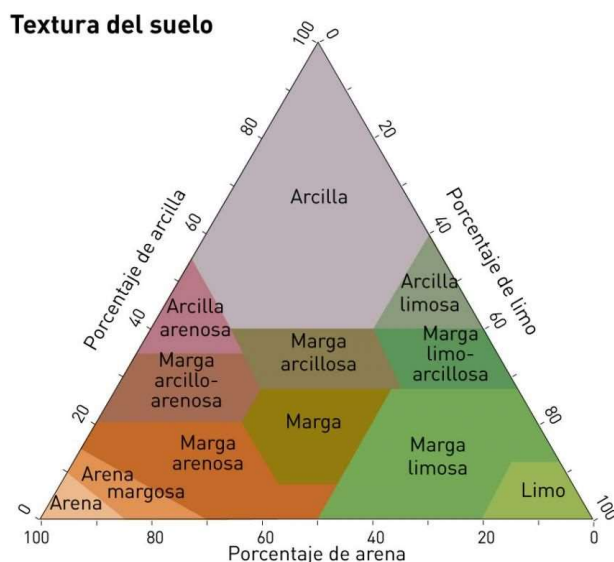
Geología						
Grupo	Formación	Símbolo	Formas	Significado	Área (km <sup>2</sup> )	%
Colón	Mamóni	K-Coma	Plutónicas	Cuarzdioritas, granodioritas y sienitas	818.61	54.6
Panamá	Panamá (f. Volc)	TO-PA	Volcánicas	Andesita, aglomerado, tobas de rango fino, conglomerado depositado por corrientes	682.027	45.4
<b>TOTAL</b>					<b>1500.63</b>	<b>100.0</b>

En cuanto a geomorfología se refiere, la superficie de drenaje de la subcuenca del río Tapia está conformada en su mayoría por glaciares o explanadas del cuaternario antiguo y nuevo, sin embargo existen en menor proporción formaciones de Rocas ígneas extrusivas tales como basaltos, andesitas, tobas, ignibritas, etc. hacia la parte norte de la subcuenca.

### TEXTURA DE LOS SUELOS:

La FAO define como textura de suelo al contenido de partículas o las cantidades relativas de arena, limo y arcilla presentes en los mismos, además, indica que esta propiedad tiene que ver con la facilidad con que se puede trabajar el suelo, la cantidad de agua y aire que retiene y la velocidad con que el agua penetra en él.

Estos son los tipos de texturas definidos de acuerdo a sus características:



Fuente: FAO/CUP

En la siguiente tabla se presenta la distribución de los tipos de textura en los suelos de la subcuenca del río Tapia:

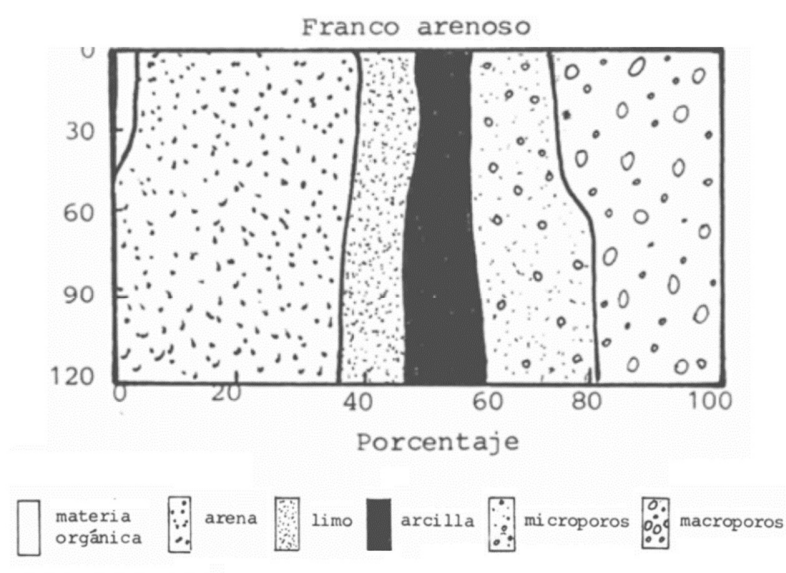
TEXTURA	Área (has)	%
Franco	5.1	0.3
Franco Arcillo Arenoso	79.91	5.3
Franco Arenoso	1415.61	94.3
<b>TOTAL</b>	<b>1500.62</b>	<b>100.0</b>



*Fuente: Tabla generada por el Consultor con datos del IDIAP (Instituto de Investigación Agropecuaria de Panamá), 2006. Proyecto: "Zonificación de suelos de Panamá por niveles de nutrientes"*

La predominancia de los suelos de tipo Franco – arenosos en la subcuenca del río Tapia es alta, cerca del 94% de los suelos de esta subcuenca corresponden a este tipo de suelos con textura gruesa, lo que representa 1416 hectáreas de terreno. Dentro de sus características se mencionan su baja capacidad para retener nutrientes y agua debido a que presentan poros grandes que facilitan la lixiviación de estos y la volatilización de nitrógeno nítrico, lo que genera en ellos una limitante en la productividad, que condicionan el crecimiento del volumen radical de las plantas, y limitada capacidad de intercambio catiónico.

La imagen presentada a continuación muestra la distribución de materia orgánica, arena, limoarcilla y poros (macroporos y microporos) en un suelo franco arenoso:



*Fuente: Propiedades físicas del suelo, Universidad de la República, Montevideo Uruguay, 2004.*



TEXTURA DEL SUELO EN LA SUPERFICIE DE DRENAJE DEL RÍO TAPIA  
CORREGIMIENTO LAS MAÑANITAS, DISTRITO Y PROVINCIA DE PANAMÁ

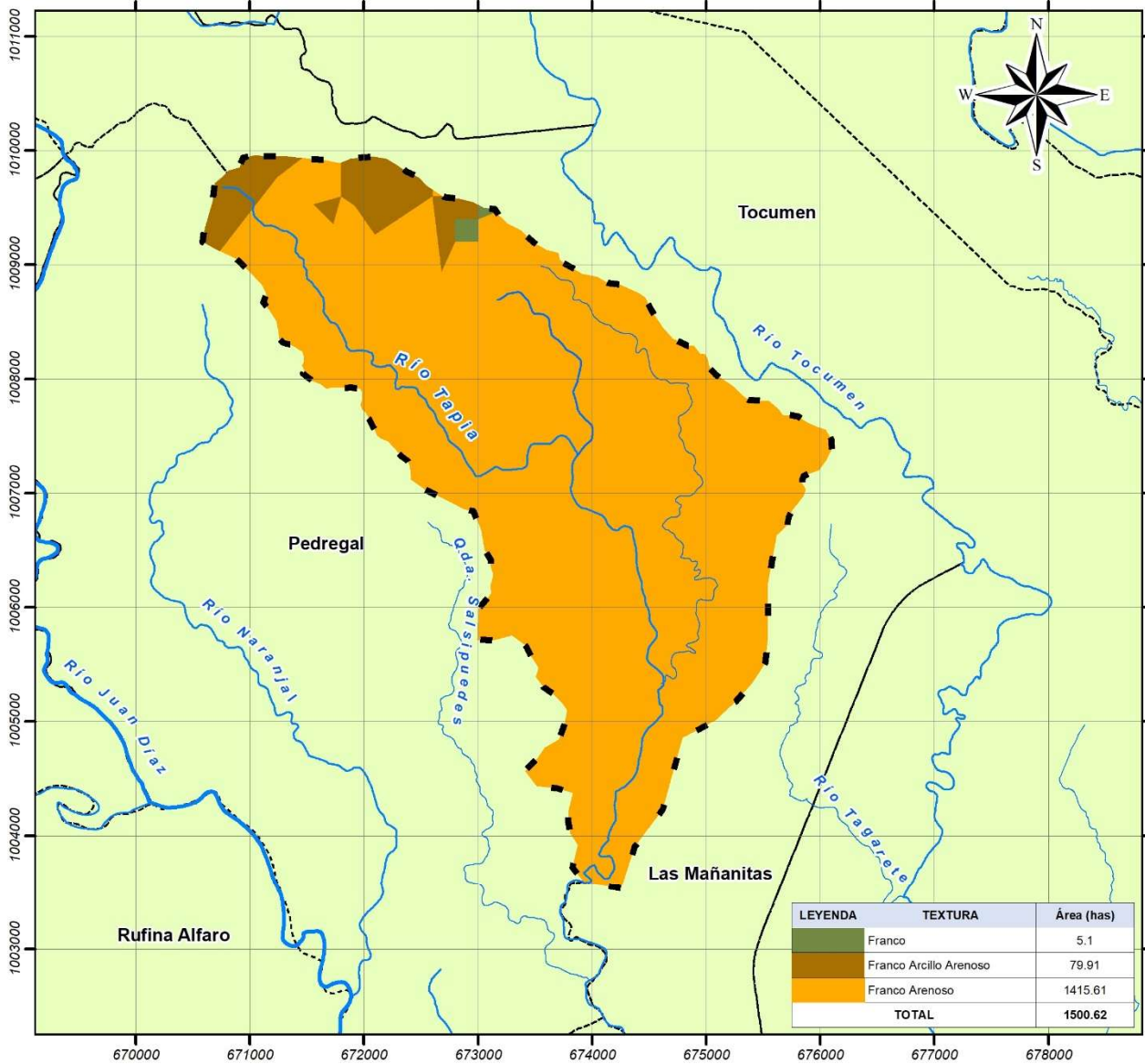


Figura 4. Mapa de textura del suelo del área del proyecto.

Fuente: Desarrollado por el Consultor, junio de 2020.

## CAPACIDAD AGROLÓGICA DEL SUELO

Los suelos se clasifican en ocho clases de tierras y se designan con números romanos, que van del I al VIII. Las tierras de Clase I son las tierras óptimas, es decir, que no tienen limitaciones y a medida que aumentan las limitaciones se designan progresivamente con números romanos hasta la Clase VIII. Las tierras de las Clases I a IV son de uso agrícola. Las Clases II y III tienen algunas limitaciones, y la Clase IV es marginal para la agricultura. Las Clases V, VI y VII son para uso forestal, frutales o pastos. La Clase VIII son tierras destinadas a parques, áreas de esparcimiento, reservas y otras.

Los suelos de la subcuenca del río Tapia se clasifican en tres clases, según su capacidad de uso (*Ver Figura 6. Capacidad agrológica de los suelos en la subcuenca del río Tapia*):

- **CLASE III Arable, severas limitaciones en la selección de las plantas:** Las tierras de esta clase son aptas para la producción de cultivos anuales. Pueden utilizarse además en las mismas actividades indicadas en la clase anterior. Los terrenos de esta clase presentan limitaciones severas que restringen la selección de cultivos o incrementan sustancialmente los costos de producción. Requiere conservación especial.
- **CLASE VI No arable, con limitaciones severas:** Los terrenos de esta clase son aptos para la actividad forestal (plantaciones forestales). También se pueden establecer plantaciones de cultivos permanentes arbóreos tales como los frutales, aunque estos últimos requieren prácticas intensivas de manejo y conservación de suelos (terrazas individuales, canales de desviación, etc.) Son aptos para pastos. Otras actividades permitidas en esta clase son el manejo del bosque natural y la protección. Presentan limitaciones severas.

- **CLASE VII No arable, con limitaciones muy severas:** Esta clase es apta para el manejo del bosque natural, además de protección. Las limitaciones son tan severas que ni siquiera las plantaciones forestales son recomendables en los terrenos de esta clase. Cuando existe bosque en estos terrenos se deben proteger para provocar el reingreso de la cobertura forestal mediante la regeneración natural, En algunos casos y no como regla general es posible establecer plantaciones forestales con relativo éxito y también pastos.

En la siguiente tabla se muestra la superficie de área en hectáreas cubierta por cada una de las categorías de capacidad de uso de la tierra, descritas anteriormente.

<b>Categoría</b>	<b>Descripción</b>	<b>Área (has)</b>
III	Arable, severas limitaciones en la selección de las plantas	95.28
VI	No arable, con limitaciones severas	801.26
VII	No arable, con limitaciones muy severas	604.07
<b>TOTAL</b>		<b>1500.61</b>

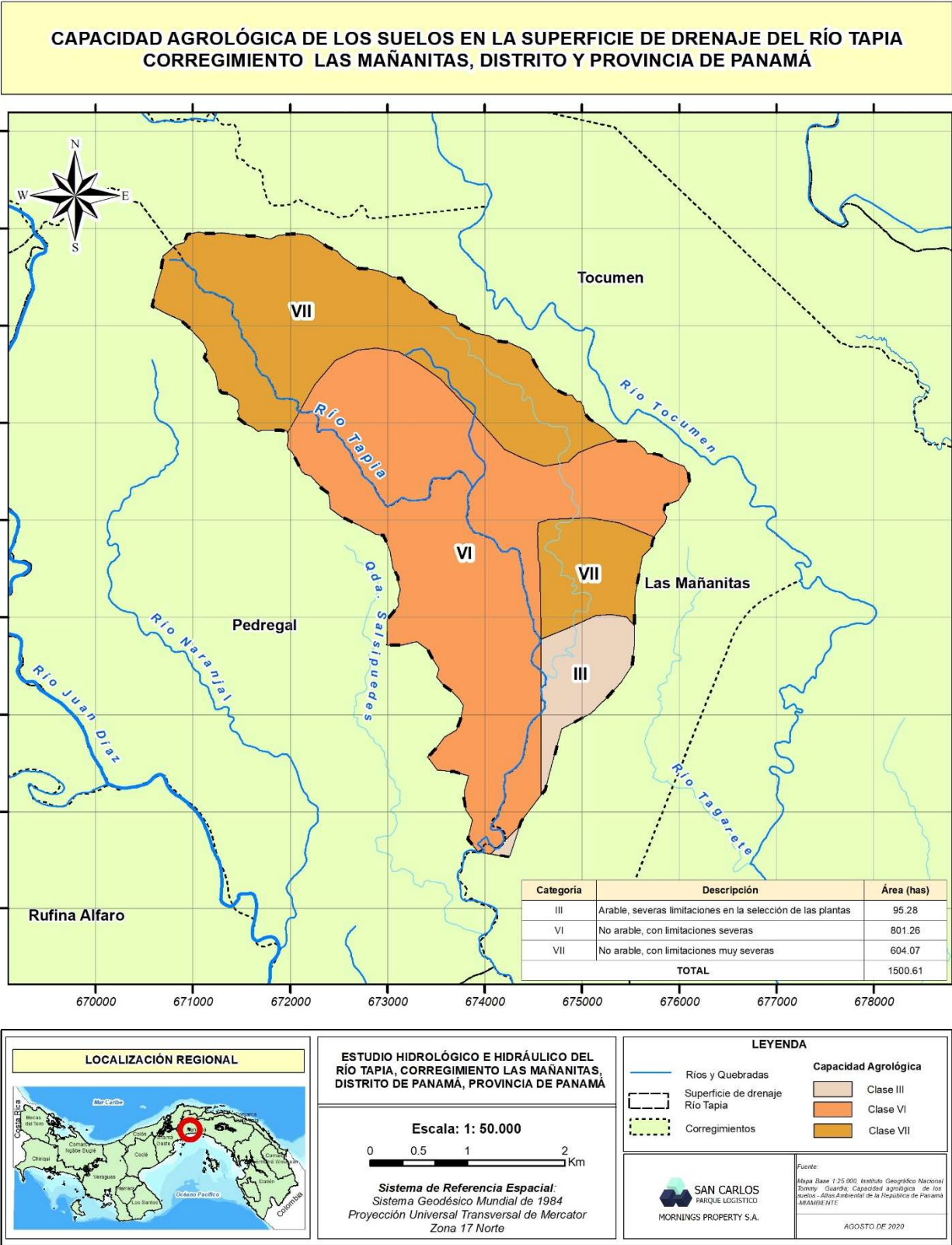


Figura 5. Capacidad agrológica de los suelos en la subcuenca del Río Tapia.

Fuente: Desarrollado por el Consultor, Agosto de 2020.

## COBERTURA BOSCOSEA Y USOS DEL SUELO:

La cobertura y/o uso del suelo en el área de estudio, tiene una relación directa con las variables de elevaciones, clima y tipo de suelo.

De acuerdo con la información oficial del sistema de clasificación de la cobertura y uso de la tierra para el sistema nacional de monitoreo de los bosques, realizado por el Ministerio de Ambiente de la República de Panamá (2012), en los suelos de la superficie de drenaje del río Tapia existe una predominancia de uso del 55% de suelos en categoría de bosque secundario, 29% con destinación de uso de áreas pobladas, 14% a pastos y en menor proporción 5 categorías más, las cuales se muestran en la siguiente tabla (*Ver Figura 7. Mapa de cobertura boscosa y uso del suelo*):

Tabla 2. Cobertura Boscosa y Uso de Suelo del área de estudio.

Cobertura y/o uso del suelo	Área (has)	%
Superficie de agua	4.17	0.28
Áreas pobladas	435.82	29.04
Bosque maduro	9.1	0.61
Bosque plantado de coníferas	1.81	0.12
Bosque secundario	825.52	55.01
Infraestructuras	3.81	0.25
Pastos	216.3	14.41
Vegetación herbácea	4.06	0.27
<b>TOTAL</b>	<b>1500.59</b>	<b>100</b>

Fuente: Ministerio de Ambiente, 2012

A continuación se describen las características de las categorías de cobertura y uso de los suelos encontrados dentro del área de estudio:

### Superficie de agua

Cuerpo y cauce de agua permanente o estacional, localizado en el interior del continente, que puede bordear o encontrarse adyacente a la línea de costa continental. En caso de



cuerpos y cauces de agua estacionales, deben permanecer con agua mínimo 4 meses durante el año.

### **Área poblada**

**Área poblada urbana:** Lugar poblado con 1500 o más habitantes y que partiendo de un núcleo central, presenta continuidad física en todas las direcciones, hasta ser interrumpida por terrenos no edificados. Reúne todas o la mayor parte de las siguientes características:

- Servicio de alumbrado eléctrico
- Acueducto público
- Sistema de alcantarillado
- Trazado de calles, varias de ellas pavimentadas y con aceras
- Edificios contiguos o alineados
- Uno o más colegios secundarios
- Establecimientos comerciales
- Centros sociales y recreativos

**Área poblada rural:** Lugar poblado con menos de 1500 habitantes que no cumpla con la mayoría de las características descritas para los poblados urbanos.

### **Bosque maduro:**

Bosque en un estado sucesional avanzado o en su etapa final de sucesión, que pudo o no estar sujeto a un aprovechamiento selectivo. El bosque maduro se distingue del bosque secundario por las siguientes características, vinculadas a cada tipo de bosque:

- Predominantemente compuesto por árboles en estado adulto, con una mayor proporción del área basal concentrada en clases diamétricas altas.
- Composición con predominancia de especies similar al estado primario.
- Mayor presencia de árboles con copas grandes.



- Si no ha sido recientemente intervenido, tiene menor presencia de sotobosque.

### **Bosque plantado de coníferas**

Bosque plantado, compuesto predominantemente por especies de coníferas, cuyas especies pertenecen a los géneros Pinus, Abies, Picea, Cupressus, Thuja, Araucaria, etc.

### **Bosque secundario**

Bosque en un estado sucesional anterior al bosque maduro, que se desarrolló después de que toda o la mayoría de la vegetación original fue eliminada por actividades humanas y/o fenómenos naturales. Corresponde a estados sucesionales que no presentan características de rastrojo ni de bosque maduro.

El bosque secundario se caracteriza por:

- Mayor presencia de especies pioneras.
- Poca presencia de árboles con copas grandes.
- Mayor proporción del área basal concentrada en clases diamétricas medias y bajas.
- Mayor presencia de sotobosque.

El bosque secundario se distingue del rastrojo por tener una altura promedio mayor a 5 metros y una cobertura de dosel superior al 30 por ciento. Se considera también como bosque secundario a los rastrojos con altura menor a 5 metros que hayan sido declarados para fines forestales.

### **Infraestructura**

Comprende los territorios cubiertos por infraestructura de uso exclusivamente comercial, industrial, de servicios y comunicaciones. Se incluyen tanto las instalaciones como las redes de comunicaciones que permiten el desarrollo de los procesos específicos de cada actividad. Ejemplo: zonas industriales o comerciales, red vial, ferroviaria y terrenos asociados, zonas portuarias, aeropuertos, obras hidráulicas, redes de transmisión eléctrica, etc.

### **Pastos**

Tierra utilizada para producir forraje herbáceo, ya sea que éste crezca de manera natural o que sea cultivado.

### **Vegetación herbácea**

Está dominada por formaciones de vegetación herbácea natural no inundable en diferentes densidades y sustratos, las cuales forman una cobertura mayor de 70%.

Esta categoría se distingue de la categoría “Pastos” por no tener influencia de pastoreo.

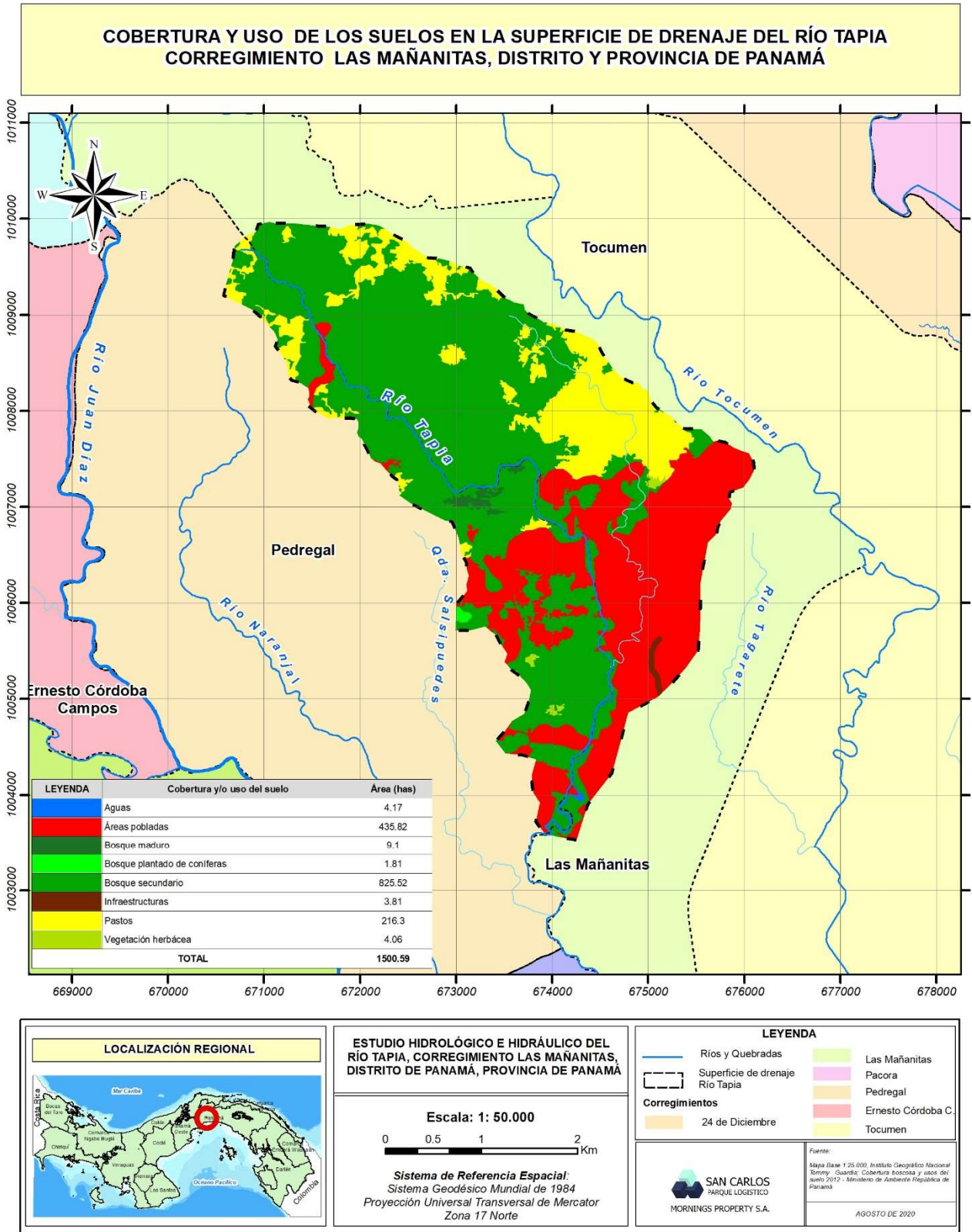


Figura 6. Mapa de cobertura boscosa y uso del suelo.

Fuente: Desarrollado por el Consultor, Agosto de 2020.

## **CLIMA**

La República de Panamá siendo un país con una superficie terrestre pequeña (75.517 Km<sup>2</sup>) y estar geográficamente localizado dentro de la zona de convergencia intertropical (cercana a la línea Ecuatorial), desarrolla un tipo de clima tropical, que se refleja en los abundantes bosques tropicales y en una gran riqueza y diversidad de especies, tanto de flora como de fauna.

En el país lo largo de todo el año se presenta condiciones pluviométricas y térmicas muy similares. De acuerdo con el régimen de lluvias, se han identificado para el país dos tipos de estaciones: Estación seca y estación lluviosa, la primera caracterizada por estar presente desde el mes de diciembre hasta finales del mes de marzo y/o mediados de abril, condicionada principalmente por los vientos alisios. La estación lluviosa que es la estación más prolongada del año, se desarrolla desde finales del mes de abril hasta el mes de noviembre.

En cuanto régimen térmico se refiere, éste se ve afectado por las condiciones orográficas del relieve, lo que produce una disminución de la temperatura del aire con la elevación, afectándose también la circulación atmosférica. La temperatura media anual del país, alcanza los 27°C.

De acuerdo con la clasificación climática de Alberto McKay (2000) que se presenta en el Atlas Ambiental de la República de Panamá (2010); la subcuenca del río Tapia, presenta un clima tropical con estación seca prolongada.

### **CLIMA TROPICAL CON ESTACIÓN SECA PROLONGADA**

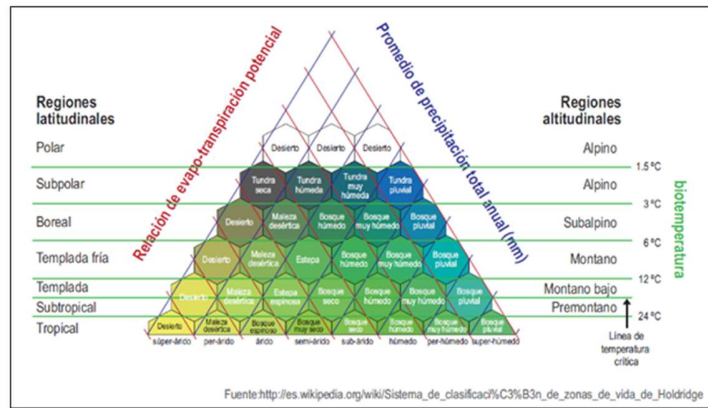
Este es un clima cálido y se caracteriza por presentar temperaturas medias de entre 27 a 28°C. Los totales pluviométricos anuales, siempre inferiores a 2,500 mm son los más bajos de todo el país, los cuales llegan a 1,122 en la provincia de Los Santos.

En la estación seca, se generan fuertes vientos, con predominio de nubes medias y altas, además hay baja humedad relativa y fuerte evaporación.

### **ZONAS DE VIDA SEGÚN HOLDRIDGE**

De acuerdo con Holdridge: “Una zona de vida es un grupo de asociaciones vegetales dentro de una división natural del clima, que se hacen teniendo en cuenta las condiciones edáficas, las etapas de sucesión y que tienen una fisonomía similar en cualquier parte del mundo”.

Figura 7. Nomograma de Zonas de Vida según Holdridge.



Zona de vida	Síglas*	Superficie (km²)	Temperatura (°C)	Precipitación (mm)
Bosque húmedo montano bajo	bh-MB	30.71 (0.04%)	> 12	< 2,000
Bosque húmedo premontano	bh-PM	2,299.6 (3.07%)	> 24	1,450 - 2,000
Bosque húmedo tropical	bh-T	29,899.9 (40%)	24 - 26	1,850 - 3,400
Bosque muy húmedo montano	bmh-M	5.62 (0.007%)	6 - 12	2,000
Bosque muy húmedo montano bajo	bmh-MB	183.71 (0.25%)	12 - 18	2,000 - 4,000
Bosque muy húmedo premontano	bmh-PM	13,153.5 (17.55%)	17.5	2,000 - 4,000
Bosque muy húmedo tropical	bmh-T	16,609.6 (22.17%)	25.5 - 26	3,800 - 4,000
Bosque pluvial montano	bp-M	211.12 (0.28%)	6 - 12	> 2,000
Bosque pluvial montano bajo	bp-MB	1,619.54 (2.16%)	10.8 – 13.5	> 4,000
Bosque pluvial premontano	bp-PM	7,441.98 (9.93%)	18 - 24	4,000 - 5,500
Bosque seco premontano	bs-PM	612.51 (0.82%)	18 - 24	< 1,100
Bosque seco tropical	bs-T	2,847.74 (3.8%)	18 - 24	1,100 – 1,650



La subcuenca del río Tapia se encuentra dentro de las siguientes zonas de vida:

- **Bosque Húmedo Tropical:**

Esta zona de vida ocupa una extensión total en el país de 24,530 kilómetros cuadrados, correspondiente al 32% de la misma. Dentro de la subcuenca del río Tapia es la zona de vida es la de mayor predominancia.

Se encuentra presente tanto en la vertiente Atlántica como Pacífica del país, específicamente en las provincias de Panamá, Colón, Coclé, Darién, Chiriquí, Veraguas, Bocas del Toro, Los Santos. Es reemplazado por asociaciones del Pre-montano Húmedo en las tierras bajas con altitudes encontradas entre los 300 a 400 metros, o dependiendo de la rapidez con que aumente la precipitación con relación al descenso de la bio-temperatura debido a la elevación en la planicie interior y áreas montañosas por el Bosque Muy Húmedo tropical.

Se caracteriza por que en pendientes bajas y moderadas los cultivos permanentes se pueden alternar con pequeños campos cultivados a mano para la subsistencia local o para la venta (arroz, maíz). El pastoreo extensivo no es recomendado; mientras que en las pendientes fuertes que deberían estar reservadas para uso forestal o utilizarse para cultivos arbóreos permanentes (frutales u otras especies forestales), están siendo utilizadas para otros fines como la ganadería extensiva y la agricultura migratoria. La mayor parte de esta zona de vida al norte de la división continental se caracteriza por planicies de pendientes leves, ideales para el crecimiento de muchas especies forestales tropicales de valor comercial mundial, son tierras bien drenadas o que pueden drenarse transformándose en óptimas para la agricultura actual o futura para que queden disponibles para el uso forestal.

Sus temperaturas oscilan entre los 24 y 26 °C y su nivel de precipitación anual va de los 1850 a 3400 mm.



- **Bosque Muy Húmedo Premontano:**

Esta zona le sigue en extensión al Bosque Húmedo Tropical, totalizando 15200 kilómetros cuadrados, lo cual representa un 18% de la superficie del territorio nacional. Presenta áreas grandes y continuas tanto en el norte como en el sur de la división continental, encontrándose la mayor parte de esta en el lado Pacífico. La línea de elevación superior de ésta formación se da entre los 1300 a 1600 metros sobre el nivel del mar, con una bio – temperatura media anual de unos 17.5 °C y una precipitación promedio entre los 2000 a 4000 mm.

Los bosques de tierras elevadas que ocupan principalmente suelos erosionables de baja fertilidad, son altos como los encontrados en el Bosque Húmedo Tropical, con una densidad mayor, tronco más delgado y la copa de los dominantes son menos anchas y desparramadas, más redondeadas y compactas. Los rodales contienen generalmente más especies perennifolias en todos los niveles y la estratificación es menos pronunciada.

Estos bosques en su condición de madurez, son la base para el inicio de la ordenación del uso sostenible, sin embargo, es necesario la implementación y aplicación de investigaciones científicas para definir el grado y métodos para su aprovechamiento y posterior manejo.

<b>Zona de Vida - Holdridge</b>	<b>Siglas</b>	<b>Área (has)</b>	<b>%</b>
Bosque Húmedo Tropical	bh-T	149.6	9.9
Bosque muy Húmedo Premontano	bmh-PM	1350.99	90
<b>TOTAL</b>		<b>1500.59</b>	<b>100</b>

## PRECIPITACIÓN Y TEMPERATURA

En Panamá y en la mayoría de los países tropicales, la precipitación atmosférica consiste casi en su totalidad de lluvia, que es el resultado final del movimiento ascendente del aire, enfriado por expansión más allá del nivel de condensación del vapor de agua.

En la cuenca hidrográfica 144 del río Juan Díaz y entre el Río Juaz Díaz y Pacora se identifican dos temporadas bien definidas: la temporada seca que va de mediados de diciembre a mediados de mayo y la lluviosa que va desde mediados de mayo a mediados de diciembre.

La subcuenca del río Tapia registra una precipitación media anual entre 2000 y 3000 mm. Los meses de mayor precipitación son octubre y noviembre y los de menor precipitación febrero y marzo. La esorrentía media anual está entre 800 y 1600 mm.

La temporada lluviosa se caracteriza por lluvias abundantes, de intensidad entre moderada a fuerte, acompañadas de actividad eléctrica que ocurre especialmente en horas de la tarde y que son por lo general de origen convectivo. Dentro de esta temporada se presenta frecuentemente un período seco conocido como Canícula o Veranillo de San Juan, entre julio y agosto. El período entre diciembre y abril corresponde a la temporada seca.

Las máximas precipitaciones en esta región, están asociadas generalmente a sistemas atmosféricos bien organizados, como las ondas y ciclones tropicales, y la distribución estacional está asociada a la Zona de Convergencia Intertropical (ZCIT).

En la Figura 9, se presenta el Mapa de Isoyetas de la subcuenca del río Tapia.

Hablando en términos del régimen térmico, Panamá se caracteriza por la ausencia de una estación fría, lo que hace que las condiciones térmicas sean bastante uniformes, de ahí que el factor determinante para denotar los cambios de temperatura es la altitud. Las temperaturas determinadas para esta subcuenca oscilan entre los 25 y 26°C.

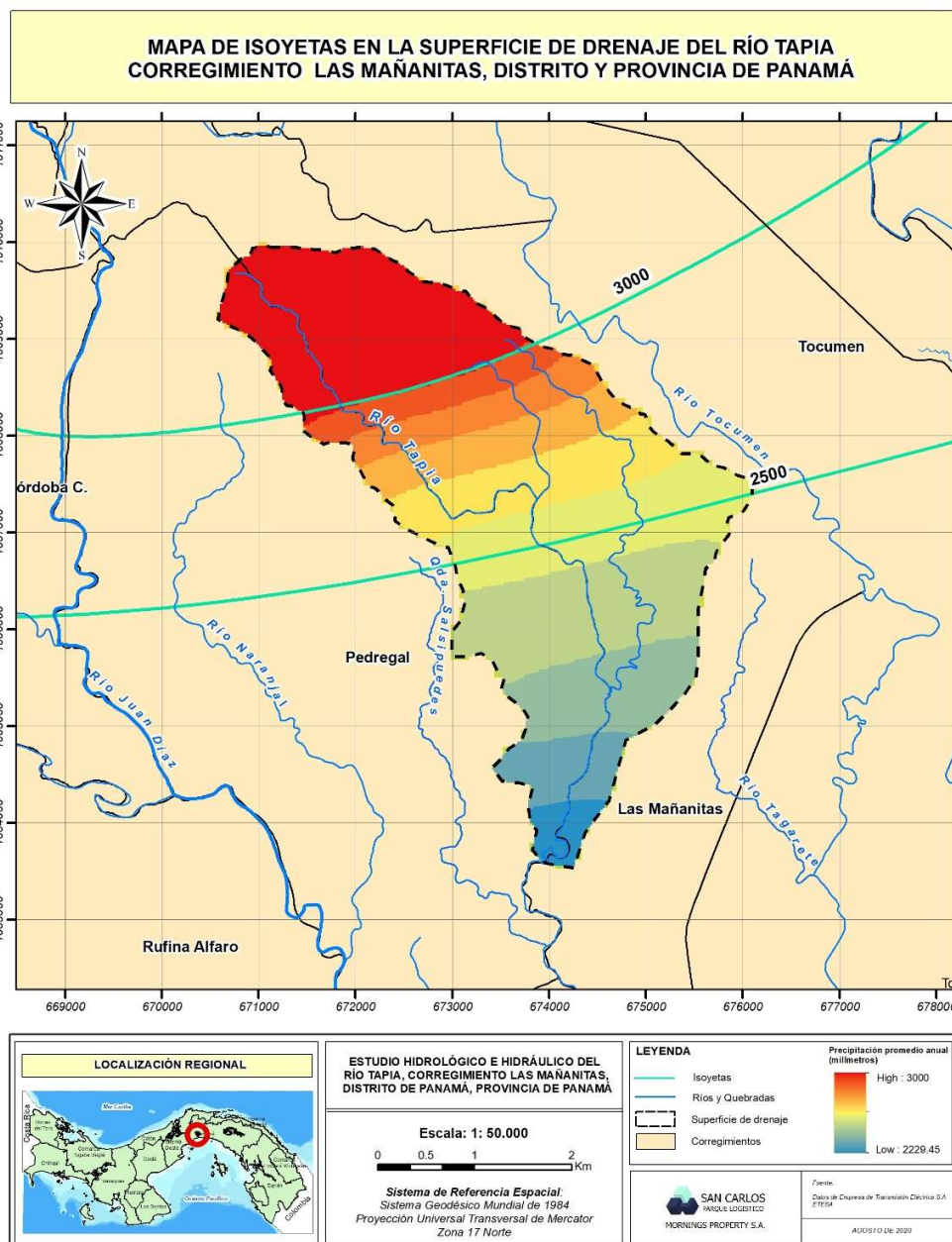


Figura 8. Mapa de Isoyetas de las subcuenca del río Tapia.

Fuente: Desarrollado por el Consultor, Agosto de 2020.

#### 4. INFORMACIÓN BÁSICA

La información básica para el desarrollo del estudio hidrológico se obtuvo de tres fuentes principales:

- Información cartográfica existente
- Información hidrológica y meteorológica
- Levantamiento topográfico

##### 4.1. Información cartográfica existente:

La información cartográfica se obtuvo de los mosaicos topográficos a escala 1:25000 generados por el Instituto Geográfico Nacional Tommy Guardia de la República de Panamá, con proyección UTM (Universal Transversal de Mercator), curvas de nivel a intervalos de 10 m y curvas suplementarias de 5 m, elipsoide WGS84 y generadas con imágenes de radar aerotransportado del área, tomadas en el año 2012.

La finalidad fue trazar y definir la superficie de drenaje, longitud del cauce y otras características morfométricas de la cuenca. Las hojas cartográficas que contienen a la subcuenca del Río Tapia se encuentran en las hojas de Tocumen con nomenclatura 4343 III NW y Pedregal 4343 III SW de la República de Panamá.

##### 4.2. Información meteorológica e hidrológica

Las superficies de drenaje del Río Tapia no cuentan dentro de su área, con estaciones de medición de caudales, pero si cuenta con información de estaciones cercanas al Proyecto ubicadas en el Aeropuerto Tocumen.

La distribución espacial de las estaciones que se encuentran cercanas y cuyo comportamiento tienen influencia dentro de la superficie de drenaje de las quebradas objeto de este estudio hidrológico e hidráulico (*Ver Figura 10. Mapa de ubicación de estaciones meteorológicas e hidrológicas de la cuenca 144*).

A continuación, se muestran las tablas con las estaciones hidrométricas y meteorológicas que inciden en el área de estudio del proyecto.

Tabla 4. Estaciones Hidrométricas de la Cuenca 144 del río Juan Díaz y entre el río Juan Díaz y Pacora.

NÚMERO	RÍO	LUGAR	TIPO	ELEVACIÓN (m)	LATITUD	LONGITUD	FECHA INICIO
144-02-01	JUAN DIAZ	JUAN DIAZ	At	8	9° 03' 00"	79° 26' 00"	1/04/1957
144-03-01	CABRA	RANCHO CAFE	At	160	9° 08' 01"	79° 22' 57"	7/01/2005

Tabla 5. Estaciones Meteorológicas de la Cuenca 144 del río Juan Díaz y entre el río Juan Díaz y Pacora.

NÚMERO	NOMBRE	TIPO DE ESTACIÓN	ELEVACIÓN (m)	LATITUD	LONGITUD	FECHA INICIO
144-005	RANCHO CAFE	AA	160	9° 08' 01"	79° 22' 57"	31/12/2006
144-006	SE PANAMA 2	AA	45	9° 05' 40"	79° 27' 38"	1/07/2013
144-007	JUAN DIAZ LOS PUEBLOS	CC	12	9° 02' 55"	79° 26' 54"	13/04/2014
144-011	TOCUMEN 2	AA	38	9° 04' 56"	79° 24' 21"	17/12/2013

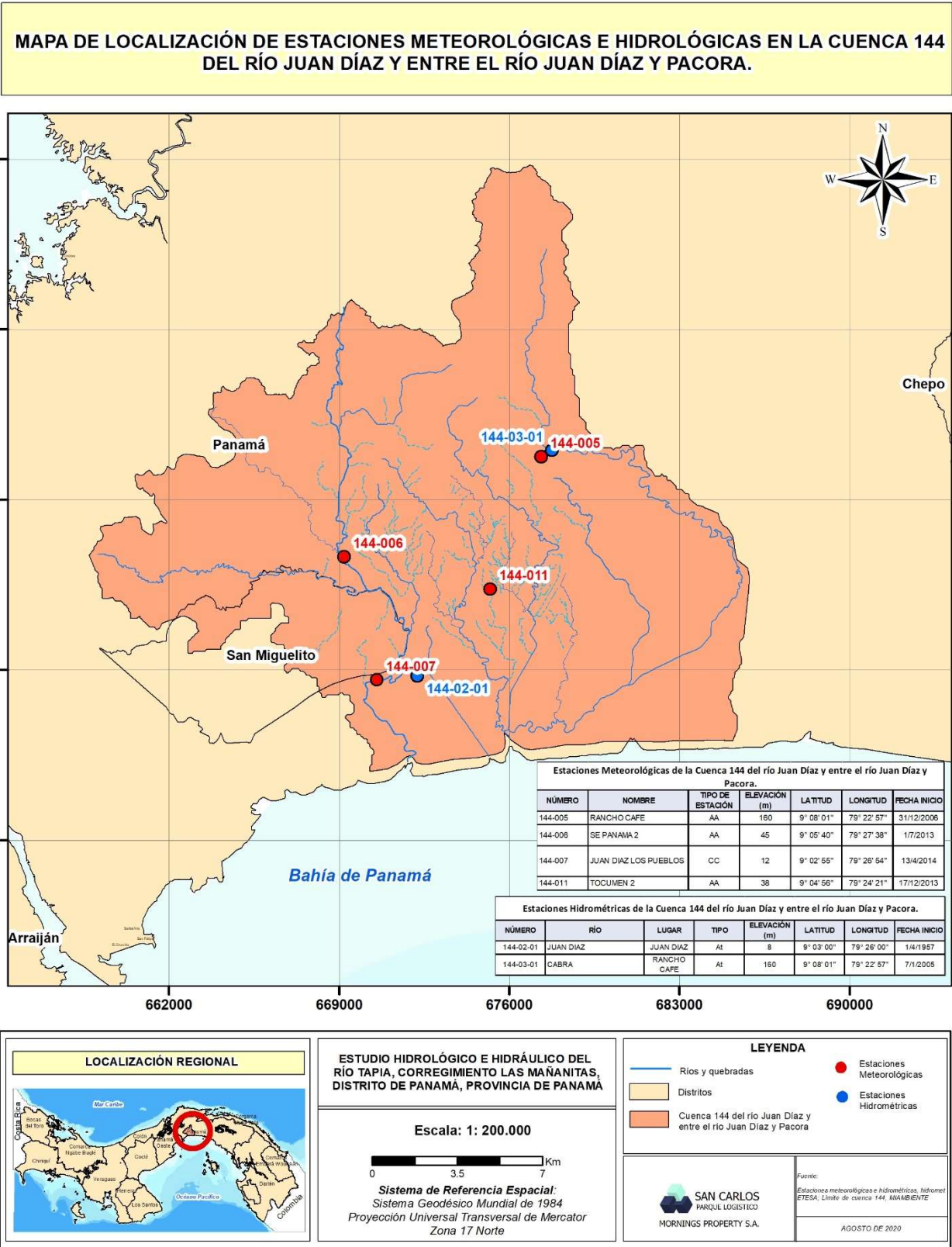


Figura 9. Mapa de ubicación de estaciones meteorológicas e hidrológicas de las cuencas vecinas.

Fuente: Desarrollado por el Consultor, Agosto de 2020.



## 5. CÁLCULO DE CAUDAL MÁXIMO INSTÁNTANEO USANDO EL MÉTODO DE ANÁLISIS REGIONAL DE CRECIDAS MÁXIMAS DE PANAMÁ (ETESA):

Para determinar el caudal máximo extraordinario para los periodos de retorno de 1 en 50 y 1 en 100 años por medio del Método de Análisis Regional de Crecidas Máximas de Panamá de Hidrometeorología de Etesa (actualizado al 2006), se identificó que el proyecto se localiza en la cuenca 144 del Río Juan Díaz, por lo que está dentro de la zona 3 en el Mapa de Regiones Hidrológicamente Homogéneas (ver Figura 10).

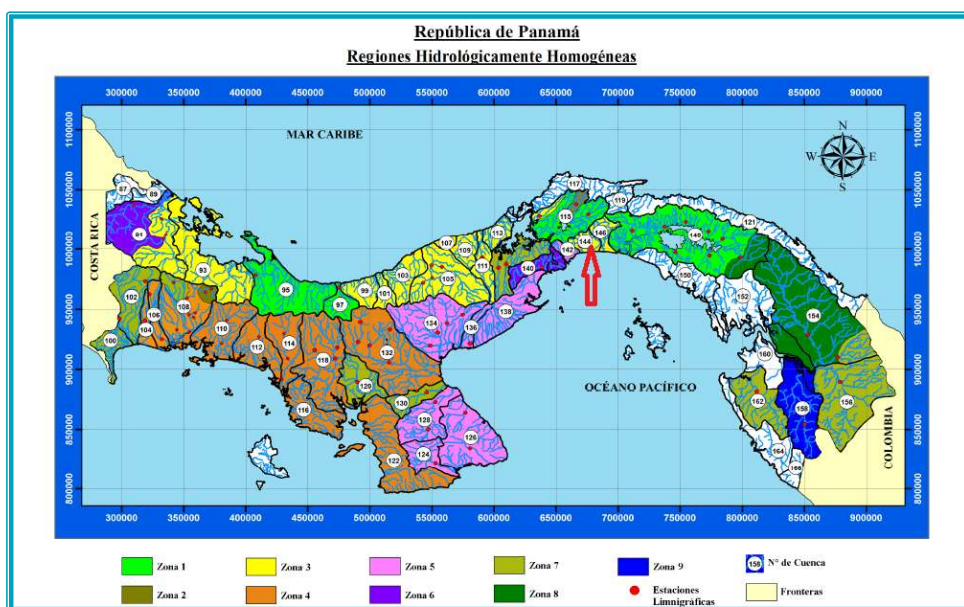


Figura 10. El Proyecto se encuentra dentro de la zona 3. Fuente: ETESA.

Identificada la cuenca en la zona 3, se busca en el Cuadro 7 de la pág. 93, que corresponde a la ecuación 3,  $Q_{max}=25 \cdot A^{0.59}$  (ver Tabla 9) y se usará el factor de tabla #1 (2.68) correspondiente al Cuadro 6 (ver Tabla 10).

Tabla 6. Ecuaciones según zonas y factor correspondiente a la zona. Fuente: ETESA

Zona	Número de ecuación	Ecuación	Distribución de frecuencia
1	1	$Q_{\text{máx}} = 34A^{0.59}$	Tabla # 1
2	1	$Q_{\text{máx}} = 34A^{0.59}$	Tabla # 3
3	2	$Q_{\text{máx}} = 25A^{0.59}$	Tabla # 1
4	2	$Q_{\text{máx}} = 25A^{0.59}$	Tabla # 4
5	3	$Q_{\text{máx}} = 14A^{0.59}$	Tabla # 1
6	3	$Q_{\text{máx}} = 14A^{0.59}$	Tabla # 2
7	4	$Q_{\text{máx}} = 9A^{0.59}$	Tabla # 3
8	5	$Q_{\text{máx}} = 4.5A^{0.59}$	Tabla # 3
9	2	$Q_{\text{máx}} = 25A^{0.59}$	Tabla # 3

$$Q_{\text{max}} = 25 * (15.01 \text{ km}^2)^{0.59}$$

$$Q_{\text{max}} = 123.60 \text{ m}^3/\text{s}$$

Se buscaron los factores para periodos de retorno 1 en 50 y 1 en 100 años.

Tabla 7. Factores para diferentes periodos de retorno en año

Factores $Q_{\text{máx.}}/Q_{\text{prom.máx.}}$ para distintos $Tr$ .				
$Tr$ , años	Tabla # 1	Tabla # 2	Tabla # 3	Tabla # 4
1.005	0.28	0.29	0.3	0.34
1.05	0.43	0.44	0.45	0.49
1.25	0.62	0.63	0.64	0.67
2	0.92	0.93	0.92	0.93
5	1.36	1.35	1.32	1.30
10	1.66	1.64	1.6	1.55
20	1.96	1.94	1.88	1.78
50	2.37	2.32	2.24	2.10
100	2.68	2.64	2.53	2.33
1,000	3.81	3.71	3.53	3.14
10,000	5.05	5.48	4.6	4.00

Para  $Tr$  50 años:

$$Q_{\text{máx.}}/Q_{\text{prom.max}} = 2.37$$

$$Q_{\text{max}} = 2.37 * 123.60 \text{ m}^3/\text{s} = 292.92 \text{ m}^3/\text{s}$$

**$Q_{\max}=292.92 \text{ m}^3/\text{s}$**  para periodo de retorno de 50 años.

Para  $T_r$  100 años:

$Q_{\max}/Q_{\text{prom.max}}=2.68$

$Q_{\max}=2.68 \times 123.60 \text{ m}^3/\text{s}= 331.24 \text{ m}^3/\text{s}$

**$Q_{\max}=331.24 \text{ m}^3/\text{s}$**  para periodo de retorno de 100 años.

## 6. LEVANTAMIENTO TOPOGRÁFICO DEL RÍO TAPIA

El levantamiento topográfico del Río Tapia fue realizado entre el jueves 13 y jueves 20 de agosto de 2020. Se levantaron 50 secciones transversales del Río Tapia (ver Tabla 8).

Tabla 8. Secciones transversales del Río Tapia.

Sección	Nomenclatura HEC-RAS	Sección	Nomenclatura HEC-RAS	Sección	Nomenclatura HEC-RAS
50	0k+000	29	0k+420	8	0k+840
49	0k+020	28	0k+440	7	0k+860
48	0k+040	27	0k+460	6	0k+880
47	0k+060	26	0k+480	5	0k+900
46	0k+080	25	0k+500	4	0k+920
45	0k+100	24	0k+520	3	0k+940
44	0k+120	23	0k+540	2	0k+960
43	0k+140	22	0k+560	1	0k+980
42	0k+160	21	0k+580		
41	0k+180	20	0k+600		
40	0k+200	19	0k+620		
39	0k+220	18	0k+640		
38	0k+240	17	0k+660		
37	0k+260	16	0k+680		
36	0k+280	15	0k+700		
35	0k+300	14	0k+720		
34	0k+320	13	0k+740		
33	0k+340	12	0k+760		
32	0k+360	11	0k+780		
31	0k+380	10	0k+800		
30	0k+400	9	0k+820		

## **7. MODELACIÓN HIDROLÓGICA DEL RÍO TAPIA UTILIZANDO MODELO HEC-HMS**

La subcuenca del Río Tapia tiene una superficie de drenaje de 1501 hectáreas y debido a que es mayor a 250 hectáreas, el Manual de Requisitos y Normas Generales actualizadas para la Revisión de Planos, parámetros recomendados en el diseño del sistema de calles, y drenajes pluviales de acuerdo a lo exigido en el Ministerio de Obras Públicas recomienda para la obtención del caudal máximo el uso de una modelación hidrológica.

### **7.1. Descripción del modelo HEC-HMS**

El modelo HEC-HMS fue desarrollado por el Cuerpo de Ingenieros del Ejército de los Estados Unidos en los años 60 y es un modelo de precipitación escurrimiento cuyo precursor se conoce con el nombre de HEC-1. El HEC-HMS, es uno de los programas de simulación de eventos de mayor difusión y que se puede utilizar de manera gratuita. Se utilizó la versión 3.5 para el análisis de los caudales de diseño.

### **7.2. Requerimientos del modelo HEC-HMS**

Debido a que se necesita validar el caudal de diseño para periodos de retorno de 50 y 100 años y estos se pueden considerar eventos, los requerimientos del modelo dependen de la información hidrometeorológica disponible y del método seleccionado para determinarlos. Para nuestro caso, se requiere como elementos de entrada para simular el evento, la precipitación.

Los requerimientos para este método se refieren a características físicas como superficie de drenaje, el tiempo de concentración de la subcuenca del Río Tapia, longitud y pendiente del cauce, pendiente de las laderas y estimación del número de curvas los cuales fueron obtenidos usando el Sistema de Información Geográfica (SIG).

Toda esta información se determina por medio de imágenes de satélite, mosaicos topográficos, fotografías aéreas y principalmente la inspección de campo.

## A. Metodología

El modelo HEC-HMS, está diseñado para simular la escorrentía superficial que resulta de una lluvia, mediante la representación de una cuenca como un sistema de componentes interconectados. Cada componente puede simular de manera individual un aspecto del proceso lluvia escorrentía dentro de un área o subcuenca; los componentes incluyen la escorrentía superficial del subárea, los canales y los embalses; cada componente se representa por un conjunto de parámetros que especifica las características particulares del componente y las relaciones matemáticas que describen sus procesos físicos. Los resultados finales del proceso de modelación son los hidrogramas de salida o escorrentía superficial directa para cada subárea previamente especificada. En la Figura 12 se presenta el esquema del HEC-HMS de la subcuenca del río Tapia.

El componente de escorrentía superficial para un subárea se utiliza para presentar el movimiento del agua sobre la superficie del terreno para los cauces de los ríos y quebradas. La entrada de este componente es un hietograma de precipitación, el cual fue diseñado por el método de los bloques alternos. El exceso de lluvia se calcula restando la infiltración y las pérdidas por detención, y en nuestro caso se seleccionó el método del número de curva del Soil Conservation Services (SCS) y alternativamente se utilizó el modelo de onda cinemática para calcular los hidrogramas de escorrentía en la subcuenca.

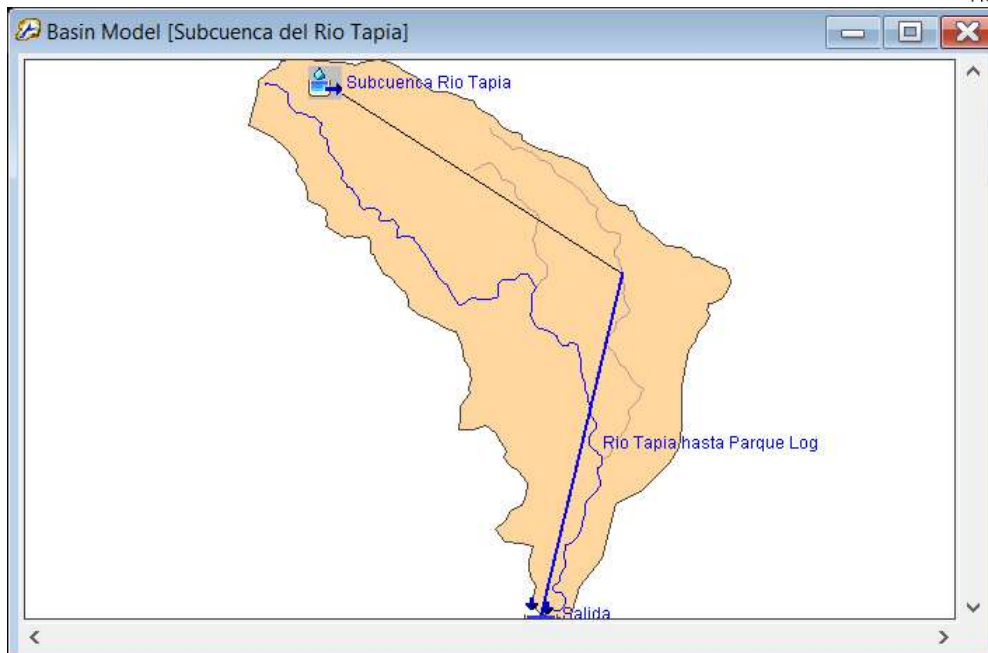


Figura 11. Esquema del modelo HEC-HMS, de la subcuenca del río Tapia.

El componente de tránsito de avenidas representa el movimiento de las ondas de crecidas en los canales. La entrada de este componente es el hidrograma obtenido aguas arriba que resultó de las combinaciones individuales o combinadas de la escorrentía de las subáreas, el tránsito de caudales o las derivaciones. Para el tránsito de avenida del río Tapia, se utilizó el método de onda cinemática.

### **B. Régimen de lluvia:**

El régimen de precipitación de la subcuenca del río Tapia, está influenciado por el régimen lluvioso de la vertiente del Pacífico, el cual se caracteriza por presentar dos temporadas de lluvia bien definidas. La seca que por lo general va de mediados de diciembre a marzo y la lluviosa de abril a mediados de diciembre.

Dentro del periodo lluvioso se presenta una disminución de la lluvia entre el mes de julio y agosto, el cual es causado por el movimiento anual de la Zona de Convergencia Tropical, cuando se encuentra más alejada del istmo, fenómeno conocido con el nombre de Veranillo de San Juan o Canícula. La Zona de



Convergencia Intertropical (ZCIT), es la zona de confluencia de los vientos alisios de ambos hemisferios, Norte y Sur. Es una zona de vientos leves y variables, aire inestable y fuertes desarrollos convectivos, con lluvias intensas. Cuando la Zona de Convergencia Intertropical se desplaza de Norte a Sur, se produce otra vez el incremento de la lluvia, siendo el mes de octubre el más lluvioso.

La distribución estacional de las lluvias de la subcuenca del río Tapia, lo controla la ZCIT, sin embargo, los totales que ocurren en cualquier punto del país dependen de factores como la elevación, el relieve, la distancia a la cordillera, la exposición a los vientos predominantes. En la Figura 13 se presenta la distribución de lluvia para la estación Tocumen.

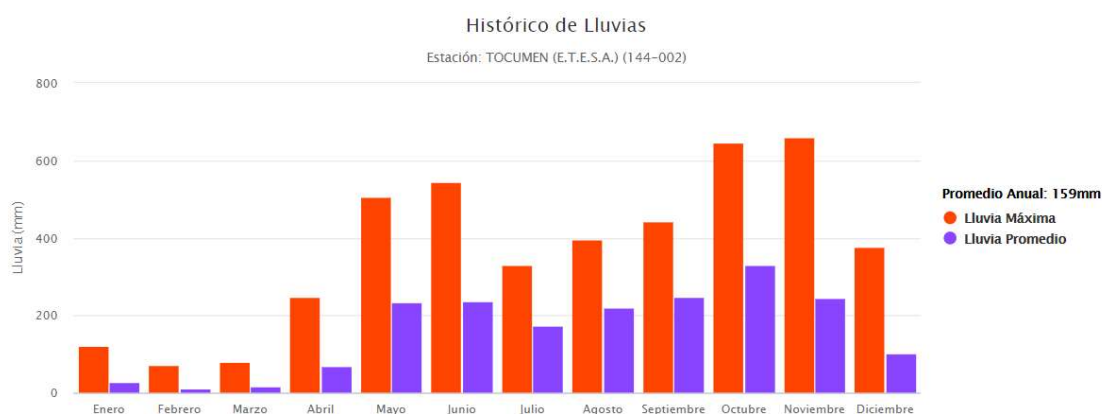


Figura 12. Distribución de lluvia mensual para la estación Tocumen.

El paso siguiente fue diseñar la lluvia para los periodos de retorno de 50 y 100 años.

### 7.3. MÉTODO DEL BLOQUE ALTERNO

El método del bloque alterno es utilizado para desarrollar el hietograma de diseño si no se conoce la lluvia del evento. Conocido el tiempo de concentración y las curvas Intensidad-Duración-Frecuencia (IDF) de la estación más cercana al proyecto en estudio se puede diseñar la lluvia. El hietograma de diseño generado por este método determina la profundidad de precipitación que ocurre en  $n$  intervalos de tiempos sucesivos de duración  $\Delta t$  sobre una duración de  $T_d = n\Delta t$ . Después de seleccionar el periodo de retorno de diseño y el intervalo de tiempo

$\Delta t$ , la intensidad es leída de la curva IDF o en su defecto se aplica la ecuación generada para la curva, para cada una de las duraciones para cada  $\Delta t$ ,  $2\Delta t$ ,  $3\Delta t$ ..., y la profundidad de precipitación correspondiente se encuentra al multiplicar la intensidad y la duración. Determinando la diferencia entre los valores sucesivos de profundidad de la lluvia, se encuentra la cantidad total de precipitación que debe añadirse por cada unidad de tiempo  $\Delta t$ . Estos incrementos o bloques se reordenan en una secuencia temporal de manera que la intensidad máxima ocurra en el centro de la duración requerida  $T_d$  y que los bloques queden en orden descendente alternativamente hacia la derecha y hacia la izquierda del bloque central de manera de conformar el hietograma de diseño del proyecto.

En la tabla 12 y 13 se presenta los datos obtenidos por medio del método de los bloques alternos para los hietogramas de las tormentas de diseño usado para estimar las crecidas de diseño los periodos de retorno de 50 y 100 años. En la Figura 14 y 15 se presenta la gráfica del hietograma de diseño de la misma tormenta.

Para determinar la lluvia de diseño, se utilizaron los datos de las curvas IDF de la estación de lluvia más cercana, que es Tocumen.

A menor intervalo de tiempo las intensidades de lluvia son mayores y va disminuyendo con respecto al tiempo.

En la tabla 14, se presentan los valores de las curvas IDF y en la Figura 16 se presenta la Curva Intensidad-Duración-Frecuencia (IDF) para la estación meteorológica Tocumen.

Tabla 9. Hietograma de lluvia de diseño desarrollado en incrementos de 10 minutos para una tormenta de 50 años y duración de 120 minutos para la subcuenca del Río Tapia usando el método de bloques alternos.

tc ( min )	t (hr)	Intensidad.	Lluvia Ac.	Lluvia	Hietograma
		(mm/h)	(mm)	(mm)	(mm)
10	0.17	198.76	33.13	33.13	0.51
20	0.33	158.28	52.76	19.63	2.57
30	0.50	134.60	67.30	14.54	5.18
40	0.67	117.80	78.53	11.23	8.77
50	0.83	104.77	87.31	8.77	14.54
60	1.00	94.12	94.12	6.81	33.13
70	1.17	85.12	99.30	5.18	19.63
80	1.33	77.32	103.09	3.79	11.23
90	1.50	70.44	105.66	2.57	6.81
100	1.67	64.29	107.15	1.49	3.79
110	1.83	58.72	107.66	0.51	1.49
120	2.00	53.64	107.28	0	0.00

Tabla 10. Hietograma de lluvia de diseño desarrollado en incrementos de 10 minutos para una tormenta de 100 años y duración de 120 minutos para la subcuenca del Río Tapia usando el método de bloques alternos.

tc ( min )	t (hr)	Intensidad.	Lluvia Ac.	Lluvia	Hietograma
		(mm/h)	(mm)	(mm)	(mm)
10	0.17	201.92	33.65	33.65	0.39
20	0.33	161.55	53.85	20.20	2.59
30	0.50	143.20	71.60	17.75	5.39
40	0.67	125.21	83.47	11.87	9.24
50	0.83	111.25	92.71	9.24	17.75
60	1.00	99.85	99.85	7.14	33.65
70	1.17	90.21	105.24	5.39	20.20
80	1.33	81.86	109.14	3.90	11.87
90	1.50	74.49	111.74	2.59	7.14
100	1.67	67.90	113.17	1.43	3.90
110	1.83	61.94	113.56	0.39	1.43
120	2.00	56.90	113.80	0.24	0.24

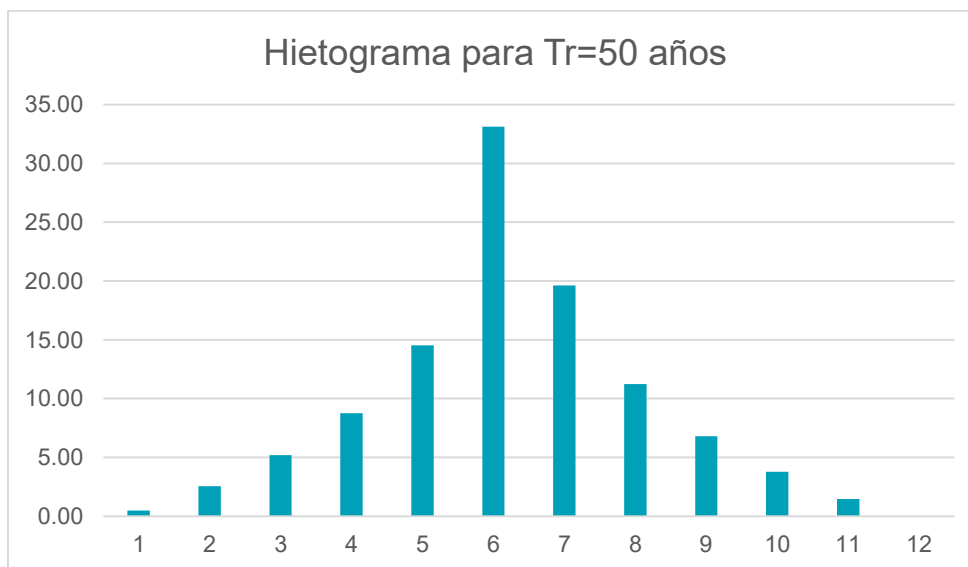


Figura 13. Hietograma de la tormenta para un periodo de retorno de 50 años.

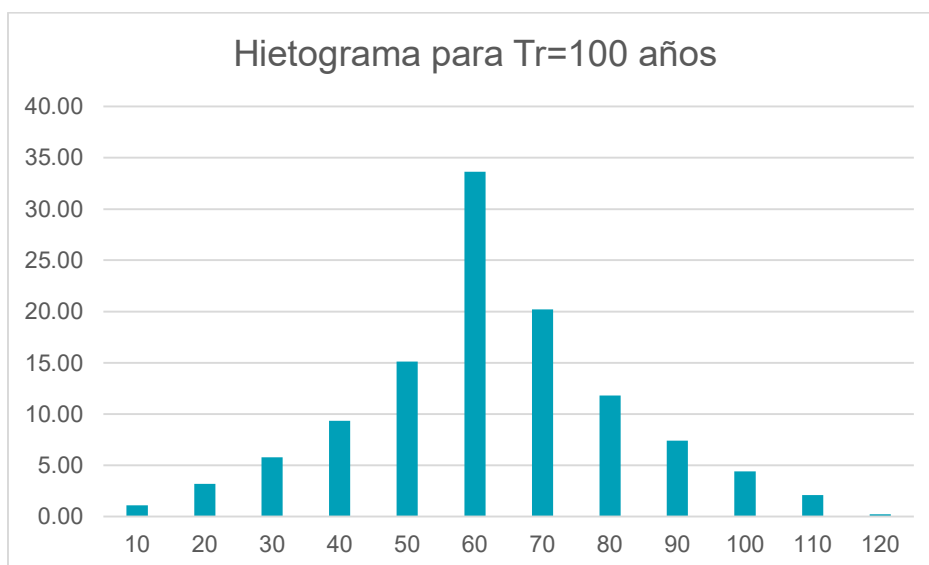


Figura 14. Hietograma de la tormenta para un periodo de retorno de 100 años.



Tabla 11. Resumen de intensidades para determinar la curva IDF para la estación de lluvia de Tocumen, periodo 1975-1996 (22 años)

tc ( min )	Periodos de retorno en años					
	2	5	10	15	50	100
5	187.5	228.0	239.0	245.6	247.8	248.9
10	128.6	155.0	173.3	189.0	194.5	197.3
15	110.9	121.3	124.7	153.0	164.0	169.5
30	79.6	94.6	99.6	128.0	139.0	144.5
60	55.0	67.8	74.4	89.0	94.5	97.3
120	32.2	37.7	44.0	51.2	55.6	57.8

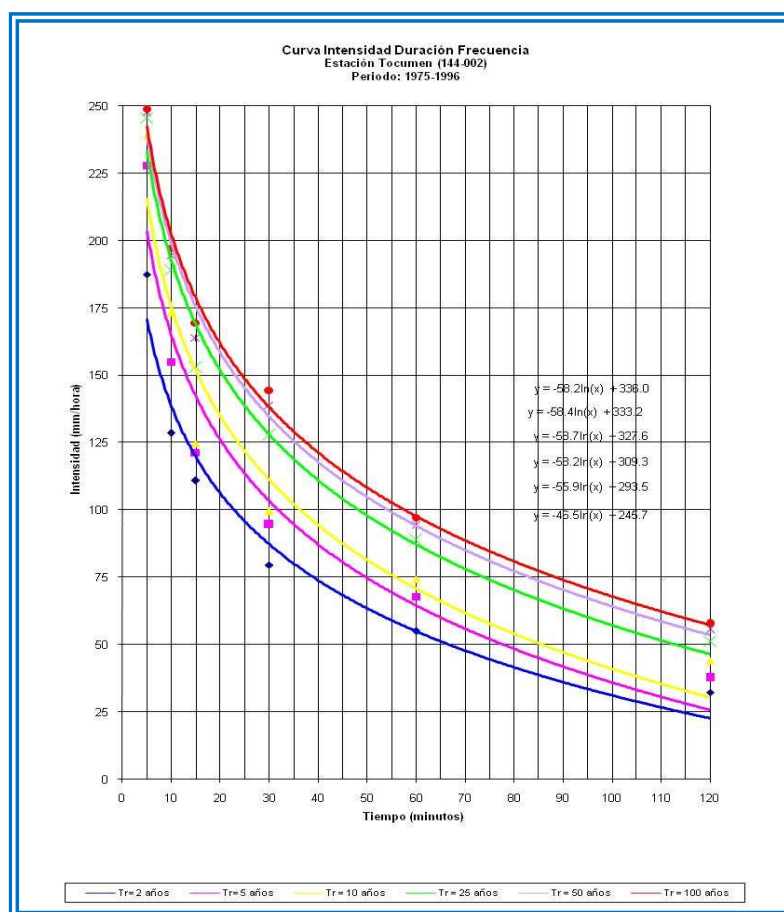


Figura 15. Curva Intensidad-Duración-Frecuencia (IDF) para la estación meteorológica Tocumen.

**A. Caudales de diseño:**

Conocidos el caudal máximo instantáneo para periodos de retorno de 50 y 100 años, el siguiente paso fue el diseño del hidrograma de crecida. Para el diseño se utilizó el programa hidrológico HEC-HMS<sup>2</sup> desarrollado por el cuerpo de ingenieros del Centro de Ingeniería Hidrológica de los Estados Unidos y que es de licencia gratuita.

El objetivo de aplicar el modelo HEC-HMS es establecer el hidrograma de entrada para el tránsito de la crecida con los periodos de retorno de 50 y 100 años.

Los parámetros del modelo fueron obtenidos de las imágenes de satélite, aplicando técnicas de Sistema de Información Geográfica.

**B. Corrida del modelo HEC-HMS:**

Obtenidos todos los parámetros físicos y el hidrograma de lluvia requeridos por el modelo HEC-HMS, se procedió a ensamblar el modelo.

La subcuenca del río Tapia se representó por medio del río Tapia, las quebradas Rincon Bellaco y La Colorada. Se definió 1 solo tramo de flujo de agua para realizar los tránsitos de las crecidas. El trazado y medición de la subcuenca del proyecto, se obtuvo mediante medición SIG digital de los mosaicos 1:25000 del Instituto Geográfico Nacional Tommy Guardia. De los mosaicos, también se obtuvieron las características físicas de la cuenca como la superficie de drenaje, longitud de los cauces, pendiente media de los cauces y de las laderas perpendiculares al cauce del río.

Con estos parámetros se procedió a determinar el tiempo de concentración para la subcuenca, adoptando el método de Kirpich. El tiempo de concentración se define como, el tiempo que demora una gota de agua para fluir del punto más

---

<sup>2</sup> HEC-HMS, Sistema de Modelación Hidrológica del Centro de Ingeniería Hidrológica por sus siglas en inglés

remoto de la cuenca, hasta la salida. Para este estudio se evaluaron las siguientes ecuaciones empíricas para determinar el tiempo de concentración:

**Kirpich (1940):** Desarrollada a partir de información del SCS en 7 cuencas rurales en Tennessee con caudales bien definidos y pendientes empinadas (3%-10%); para flujo superficial en superficies de concreto o asfalto se debe multiplicar  $t_c$  por 0.40; para canales de concreto se debe multiplicar por 0.20; no se debe hacer ningún ajuste para flujo superficial en suelo descubierto o para flujo de cunetas.

$$T_c = 0.0078 * L^{0.77} * S^{-0.385}$$

**Donde:**

**$T_c$** = Tiempo de Concentración (minutos)

**L**= Longitud del Canal desde aguas arriba hasta la salida (pies)

**S**= Pendiente promedio de la Cuenca (pies/pie)

**Datos:**

**Cota Alta:** 420.00 msnm

**Cota Baja:** 14.10 msnm

**L**= 32515.39 pies

**S**= 4.09%

**$T_c$** =  $(0.0078) * (32515.39)^{0.77} * (0.0409)^{-0.385}$

**$T_c$** = 79.56≈ 79.6 min

**California Culverts Practice (1942):** Esencialmente es la ecuación de Kirpich desarrollada para pequeñas cuencas montañosas en California (US Bureau of Reclamation 1973).

$$T_c = 60 * [11.9 * L^3 / H]^{0.385}$$

**$T_c$**  = Tiempo de concentración (minutos)

**L**= Longitud del curso de agua más largo (millas)

**H**= Diferencia de nivel entre la divisoria de aguas y la salida (pies)

**Datos**

**L**= 6.15 mi

**H**= 405.90 pies

$$T_c = 60[11.9 \cdot 6.15^3 / 405.90]^{0.385}$$

$$T_c = 79.65 \text{ min} \approx 79.6 \text{ min}$$

$$T_{cprom} = 79.6 \text{ min}$$

$$T_{cprom} \approx 80.0 \text{ min}$$

El modelo se ensambló de la siguiente manera:

- Se declaró la cuenca y se alimentó el modelo con los parámetros requeridos. En la Figura 12 se presenta la subcuenca y el tramo para la subcuenca del río Tapia.
- Se asumió que la lluvia de diseño es homogénea en toda la cuenca.
- Se introdujo el hietograma para las tormentas de diseño de 50 y 100 años de periodo de retorno.
- Se seleccionó el método del SCS para calcular las pérdidas por infiltración y el método de onda cinemática para determinar los hidrogramas de crecidas. Se asumió el número de curvas CN en un 60%, al analizar por imágenes de satélite e inspección de campo la cobertura y uso de suelo.
- Para el tránsito de avenidas se seleccionó también el método de onda cinemática.
- Se realizaron las corridas para el periodo de retorno seleccionado.

Obtenidos los resultados de las corridas con el HEC-HMS, se comparó con los caudales máximos del Análisis de Frecuencia de Caudales Máximos (ETESA).

### **C. RESULTADOS DE LAS CORRIDAS DE LA MODELACIÓN DE LA SUBCUENCA DEL RÍO TAPIA CON EL MODELO HEC-HMS:**

El caudal de diseño hasta el sitio de interés de la subcuenca del Río Tapia, para el periodo de retorno de 50 y 100 años se estimó en, 150.4 y 162.1 m<sup>3</sup>/s respectivamente (ver hidrograma resultante en Figura 17 y 18). En la Figura 19 y 20 se presenta la salida de la modelación hidrológica del río Tapia

periodo de retorno de 50 y 100 años respectivamente. En la Figura 21 y 22 se presenta el resúmenes del modelo HEC-HMS para un periodo de retorno de 50 y 100 respectivamente.

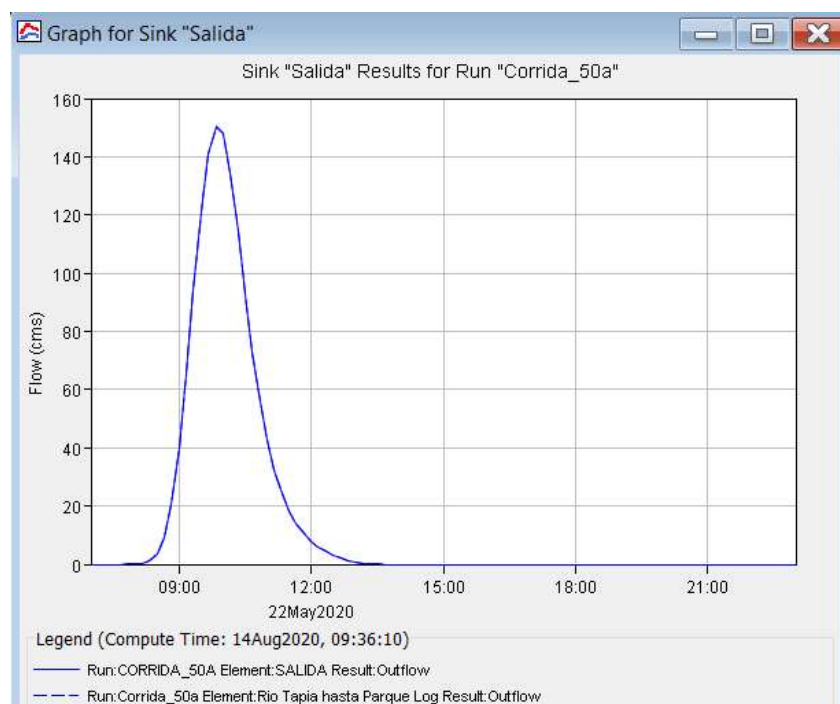


Figura 16. Hidrograma resultante del modelo HEC-HMS para el periodo de retorno de 50 años.



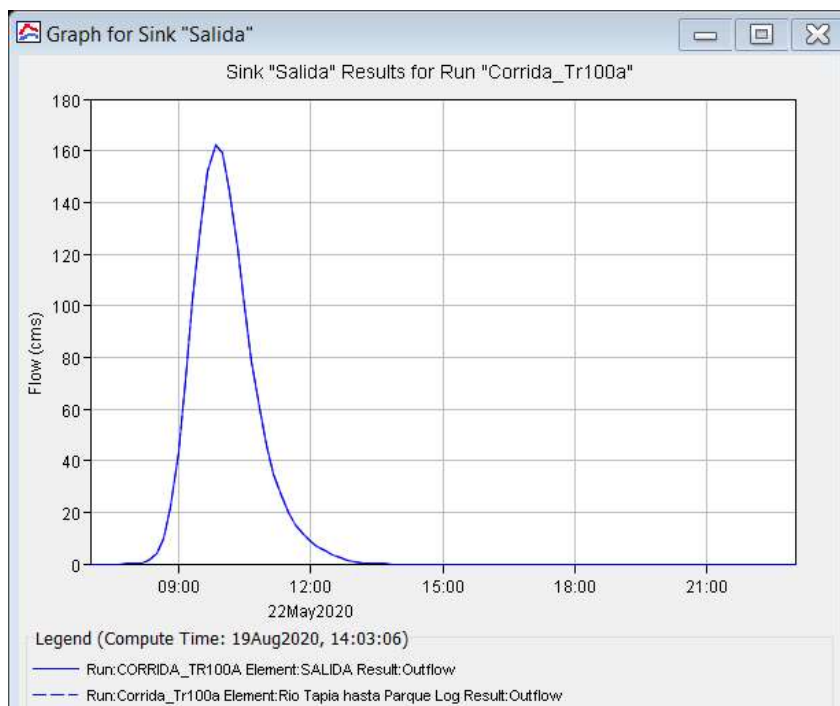


Figura 17. Hidrograma resultante del modelo HEC-HMS para el periodo de retorno de 100 años.



Figura 18. Salida del Hidrograma de Diseño para un periodo de 50 años del río Tapia



Figura 19. Salida del Hidrograma de Diseño para un periodo de 100 años del río Tapia

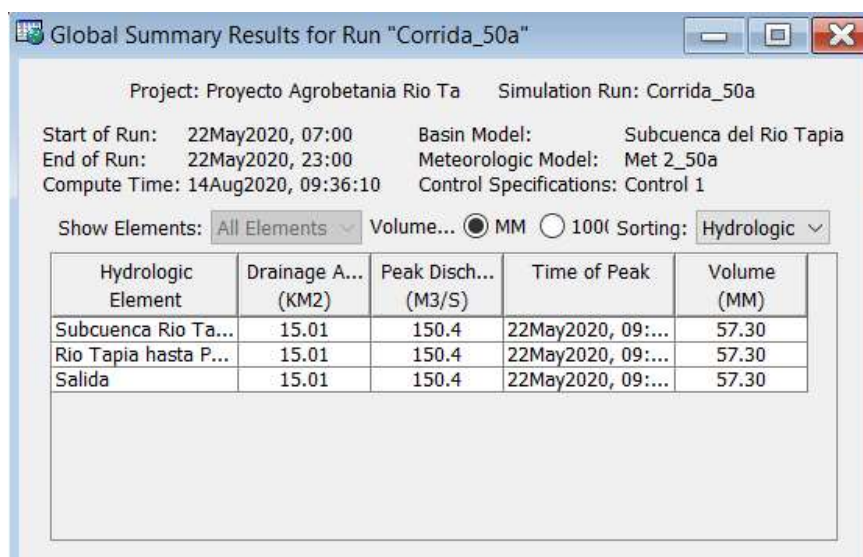
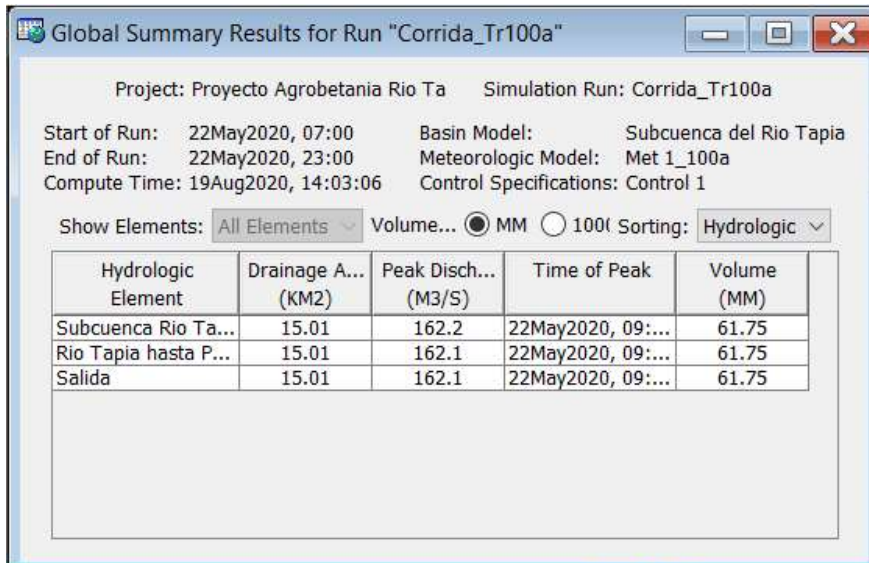


Figura 20. Cuadro Resumen del modelo HEC-HMS para el periodo de retorno de 50 años.



Project: Proyecto Agrobetania Rio Ta      Simulation Run: Corrida\_Tr100a

Start of Run: 22May2020, 07:00      Basin Model: Subcuenca del Rio Tapia  
 End of Run: 22May2020, 23:00      Meteorologic Model: Met 1\_100a  
 Compute Time: 19Aug2020, 14:03:06      Control Specifications: Control 1

Show Elements: All Elements      Volume... ☒ MM      Sorting: Hydrologic

Hydrologic Element	Drainage A... (KM2)	Peak Disch... (M3/S)	Time of Peak	Volume (MM)
Subcuenca Rio Ta...	15.01	162.2	22May2020, 09:...	61.75
Rio Tapia hasta P...	15.01	162.1	22May2020, 09:...	61.75
Salida	15.01	162.1	22May2020, 09:...	61.75

Figura 21. Cuadro Resumen del modelo HEC-HMS para el periodo de retorno de 100 años.

Caudal estimado por el Modelo HEC-HMS para un periodo de retorno 1 en 50 años= 150.4 m<sup>3</sup>/s

Caudal estimado por el Modelo HEC-HMS para un periodo de retorno 1 en 100 años= 162.1 m<sup>3</sup>/s

El método de Análisis de Crecidas Máximas de Panamá sobreestima los caudales de diseño, por lo que se hizo una verificación con los caudales estimados por el modelo HEC-HMS.

Por lo tanto, como  $Q_{\text{HEC-HMS}} < Q_{\text{ETESA}}$

Para  $Tr=50$  años

150.4 m<sup>3</sup>/s < 292.92 m<sup>3</sup>/s **“cumple”**

Para  $Tr=100$  años

162.1 m<sup>3</sup>/s < 331.24 m<sup>3</sup>/s **“cumple”**

## 8. MODELACIÓN HIDRÁULICA PARA DETERMINAR LAS PLANICIES DE INUNDACIÓN DEL RÍO TAPIA

Para determinar las planicies de inundación a lo largo del área de estudio, para los periodos de retorno de 50 y 100 años, se utilizó el programa de modelación hidráulica HEC-RAS.

Una vez obtenido el caudal máximo instantáneo para los periodos de retorno de 50 y 100 años se procedió a introducir los caudales determinados, en el modelo HEC-RAS.

### 8.1. Descripción del Modelo HEC-RAS

HEC-RAS, fue desarrollado por el Centro de Ingeniería Hidrológica (Hydrologic Engineering Center) del cuerpo de ingenieros militares de los Estados Unidos (US Army Corps), el cual tiene como su predecesor el HEC-2 y ha sido actualizado desde su aparición a los inicios de los años 60.

La versión actual del programa, permite realizar cálculos de perfiles de agua para flujo permanente y no permanente en una dimensión, análisis de transporte de sedimento del lecho y análisis de temperatura del agua.

Se utilizó el HEC-RAS en su versión 4.1 el cual es un programa de dominio público, está ampliamente probado y tiene literatura disponible para consulta.

El modelo tiene disponible entre sus principales características la modelación de los perfiles de agua a lo largo de un cauce o canal, la modelación y cálculo hidráulico de estructuras hidráulicas tales como puentes, alcantarillas; además, de contar con un módulo que permite el diseño hidráulico de canales y el cálculo de corte y relleno.

Para el desarrollo de los mapas de las planicies de inundación, se utilizó el HEC-GeoRAS que es un conjunto de procedimientos, herramientas y utilidades para procesar datos geoespaciales en ArcGIS mediante una interfaz gráfica de usuario

(GUI). La interfaz permite la preparación de datos geométricos para la importación a HEC-RAS y procesa los resultados de simulación exportados desde HEC-RAS.

Para crear el archivo de importación, el usuario debe tener un modelo de terreno digital (DTM) existente de la red de drenaje en formato ArcInfo TIN. El usuario crea una serie de temas de línea pertinentes al desarrollo de datos geométricos para HEC-RAS. Los temas creados son el eje central del cauce del río, eje central del tránsito del caudal (opcional), orillas del canal principal (opcional) y líneas de corte de sección transversal los que se denominan temas RAS.

### **8.2. Requerimientos del Modelo:**

Luego de seleccionado el modelo para realizar el análisis hidráulico, se procedió a estudiar sus requerimientos mínimos. La información necesaria para la modelación incluyó los mapas topográficos del área, el levantamiento topográfico de las secciones transversales del río Tapia, que se encuentran en el lado derecho del proyecto “Parque Logístico San Carlos”, con su respectivo plano planta perfil en formato dwg.

Los datos de elevación y posición del levantamiento topográfico están referidos al sistema de referencia espacial UTM WGS84 zona 17.

### **8.3. Resultados de la Modelación Hidráulica en HEC-RAS:**

Luego de alimentado el modelo HEC-Ras con los datos requeridos, se procedió a la modelación del río Tapia. El río Tapia, que pasa lateral al terreno bajo estudio, para el proyecto propuesto, se modeló a flujo permanente.

En las tablas 15 y 16, se presentan los datos de salida de la modelación con el HEC-RAS del río Tapia, para los periodos de retorno 50 y 100 años respectivamente.

Los resultados obtenidos de la Modelación Hidráulica del HEC-RAS fueron validado por la inspección realizada el jueves 13 de Agosto de 2020 (ver en Anexos A.4.1.).



Tabla 12. Salida de HEC-RAS del río Tapia para un periodo de retorno de 50 años.

Sección	Caudal (m³/s)	Min Ch El (m)	Elev. Agua(m)	Pendiente (m/m)	Vel Chnl(m/s)	# Froude Chl
50	150.40	15.46	20.76	0.000208	1.68	0.24
49	150.40	15.28	20.78	0.000144	1.39	0.20
48	150.40	16.18	20.67	0.000426	2.12	0.33
47	150.40	16.52	20.54	0.000851	2.90	0.47
46	150.40	16.34	20.58	0.000541	2.34	0.37
45	150.40	16.41	20.61	0.000425	2.08	0.33
44	150.40	16.42	20.55	0.000559	2.34	0.37
43	150.40	16.15	20.52	0.000578	2.43	0.38
42	150.40	16.21	20.53	0.00053	2.31	0.37
41	150.40	16.45	20.56	0.000373	1.88	0.31
40	150.40	16.05	20.18	0.001198	3.38	0.54
39	150.40	16.43	20.27	0.000915	2.80	0.48
38	150.40	16.43	20.30	0.000715	2.61	0.43
37	150.40	15.47	20.30	0.000528	2.58	0.38
36	150.40	15.69	20.32	0.000619	2.64	0.40
35	150.40	15.54	20.19	0.000789	2.96	0.45
34	150.40	15.86	20.21	0.000659	2.66	0.42
33	150.40	15.80	19.77	0.001553	3.83	0.62
32	150.40	15.91	20.04	0.000609	2.53	0.40
31	150.40	15.67	19.96	0.000793	2.89	0.45
30	150.40	15.66	19.26	0.002489	4.61	0.78
29	150.40	15.38	19.57	0.001048	3.20	0.52
28	150.40	15.46	19.51	0.001089	3.26	0.53
27	150.40	15.10	19.51	0.001053	3.25	0.51
26	150.40	15.50	19.54	0.000936	3.06	0.49
25	150.40	14.98	19.48	0.001175	3.45	0.54
24	150.40	14.94	19.31	0.001282	3.68	0.57
23	150.40	14.92	19.38	0.001122	3.45	0.54
22	150.40	14.42	19.17	0.001568	4.08	0.63
21	150.40	14.97	19.11	0.001674	4.09	0.65
20	150.40	14.84	19.16	0.001379	3.70	0.58
19	150.40	14.88	18.95	0.001592	3.96	0.64
18	150.40	15.00	18.84	0.001915	4.11	0.69
17	150.40	14.66	19.10	0.000696	2.67	0.41
16	150.40	14.49	19.01	0.000865	3.01	0.46

15	150.40	14.35	19.08	0.000439	2.16	0.33
14	150.40	14.89	18.50	0.002034	4.04	0.70
13	150.40	14.63	18.62	0.00115	3.35	0.54
Sección	Caudal (m³/s)	Min Ch El (m)	Elev. Agua(m)	Pendiente (m/m)	Vel Chnl(m/s)	# Froude Chl
12	150.40	14.19	18.49	0.001766	4.21	0.67
11	150.40	14.28	18.65	0.000815	2.94	0.46
10	150.40	14.27	18.75	0.00043	2.18	0.33
9	150.40	13.83	18.58	0.000805	2.89	0.44
8	150.40	14.09	18.59	0.000794	2.92	0.45
7	150.40	14.01	18.52	0.000817	3.01	0.46
6	150.40	14.09	18.29	0.001426	3.81	0.60
5	150.40	13.97	18.42	0.000824	2.97	0.46
4	150.40	13.37	18.31	0.001014	3.30	0.50
3	150.40	13.64	17.31	0.00455	5.64	0.99
2	150.40	13.74	17.09	0.006271	6.40	1.16
1	150.40	13.53	17.52	0.002022	4.05	0.68

Fuente: Desarrollado por el Consultor, agosto de 2020.

Tabla 13. Salida de HEC-RAS del río Tapia para un periodo de retorno de 100 años.

Sección	Caudal (m³/s)	Min Ch El (m)	Elev. Agua(m)	Pendiente (m/m)	Vel Chnl(m/s)	# Froude Chl
50	162.10	15.46	21.00	0.000196	1.68	0.23
49	162.10	15.28	21.01	0.00014	1.41	0.20
48	162.10	16.18	20.91	0.00039	2.11	0.32
47	162.10	16.52	20.76	0.000844	3.00	0.47
46	162.10	16.34	20.82	0.000471	2.27	0.35
45	162.10	16.41	20.85	0.000376	2.03	0.31
44	162.10	16.42	20.80	0.000471	2.24	0.35
43	162.10	16.15	20.78	0.000487	2.32	0.35
42	162.10	16.21	20.80	0.00042	2.14	0.33
41	162.10	16.45	20.81	0.000326	1.84	0.29
40	162.10	16.05	20.46	0.001033	3.28	0.51
39	162.10	16.43	20.55	0.000781	2.72	0.44
38	162.10	16.43	20.58	0.000616	2.53	0.40
37	162.10	15.47	20.59	0.000433	2.43	0.35
36	162.10	15.69	20.61	0.000478	2.42	0.36
35	162.10	15.54	20.51	0.000608	2.72	0.40
34	162.10	15.86	20.49	0.000597	2.65	0.40
33	162.10	15.80	20.16	0.001192	3.58	0.56
32	162.10	15.91	20.37	0.000536	2.50	0.38
31	162.10	15.67	20.27	0.000777	3.00	0.45

Sección	Caudal (m³/s)	Min Ch El (m)	Elev. Agua(m)	Pendiente (m/m)	Vel Chnl(m/s)	# Froude Chl
30	162.10	15.66	19.62	0.002108	4.52	0.73
29	162.10	15.38	19.95	0.000805	2.98	0.46
28	162.10	15.46	19.85	0.000955	3.23	0.50
27	162.10	15.10	19.86	0.000882	3.14	0.48
26	162.10	15.50	19.89	0.000797	2.99	0.46
25	162.10	14.98	19.92	0.000738	2.92	0.44
24	162.10	14.94	19.72	0.000984	3.43	0.51
23	162.10	14.92	19.82	0.000704	2.92	0.43
22	162.10	14.42	19.76	0.00081	3.20	0.46
21	162.10	14.97	19.54	0.001259	3.80	0.58
20	162.10	14.84	19.60	0.000994	3.36	0.50
19	162.10	14.88	19.08	0.002207	4.76	0.76
18	162.10	15.00	18.94	0.002034	4.32	0.71
17	162.10	14.66	19.24	0.000701	2.74	0.42
16	162.10	14.49	19.15	0.000859	3.07	0.47
15	162.10	14.35	19.22	0.000446	2.23	0.34
14	162.10	14.89	18.58	0.002156	4.23	0.72
13	162.10	14.63	18.71	0.001226	3.52	0.56
12	162.10	14.19	18.61	0.001784	4.31	0.67
11	162.10	14.28	18.77	0.000839	3.04	0.47
10	162.10	14.27	18.87	0.000443	2.26	0.34
9	162.10	13.83	18.71	0.000803	2.94	0.45
8	162.10	14.09	18.71	0.000817	3.02	0.46
7	162.10	14.01	18.64	0.000846	3.12	0.47
6	162.10	14.09	18.47	0.001296	3.74	0.58
5	162.10	13.97	18.56	0.000847	3.08	0.47
4	162.10	13.37	18.46	0.000994	3.34	0.50
3	162.10	13.64	17.86	0.002868	4.95	0.80
2	162.10	13.74	17.17	0.006555	6.65	1.19
1	162.10	13.53	17.65	0.002021	4.14	0.68

Fuente: Desarrollado por el Consultor, agosto de 2020.

## 9. CONCLUSIONES:

- La superficie de drenaje de la subcuenca del río Tapia hasta el sitio del proyecto es de 1501 ha y su tiempo de concentración es de 80 minutos.
- Los caudales máximos instantáneos del río Tapia, hasta el sitio del proyecto para los periodos de retorno de 50 y 100 años son 150.4 y 162.1 m<sup>3</sup>/s respectivamente.
- La salida de la simulación hidráulica del río Tapia, indica que el Nivel de Agua Máxima Extraordinaria (NAME) para los periodos de retorno de 50 y 100 años son 20.76 y 21.00 msnm respectivamente (según Tabla 15 y 16).
- Las salidas de la simulación hidráulica del río Tapia para periodos de retorno de 50 y 100 años, indica que las zonas donde se va a construir el proyecto no van a ser afectadas ante un evento de crecidas.
- Según la modelación hidráulica del río Tapia, la terracería segura para la finca es de 21.00 msnm o más.
- La demarcación de aguas según el análisis por medio de la herramienta buffer del programa Arcmap da un valor de 4.04 metros. Según el Manual de Requisitos de Revisión de Planos del MOP, la distancia entre el Borde de Talud y la propiedad no debe ser menor de 3 metros, por lo tanto, la distancia propuesta cumple con el MOP.

## 10. RECOMENDACIONES

- El nivel de terracería segura para el proyecto propuesto, según los resultados de la modelación hidráulica para un periodo de retorno de 1 en 100 años, debe tener una elevación de 21.00 msnm o más.
- Se requiere realizar limpieza del terreno y darle la pendiente a las zonas de agua empozada para evitar que ocurra más inundaciones producto de la lluvia.



## 11. BIBLIOGRAFÍA:

- Chow, V.T., Maidment, D y Mays, L. (1993). *Hidrología Aplicada*. Lugar: McGraw Hill.
- Chow, V.T. (1995). *Hidráulica de Canales Abiertos*. Lugar: McGraw Hill.
- Gonzalez D., Jaramillo I y De Calzadilla L. G. (2008). *Resumen Técnico Análisis Regional de Crecidas Máximas de Panamá*. Panamá.
- Linsley, R. y Franzini, J. (1984). *Ingeniería de los Recursos Hidráulicos*. Lugar: CECSA.
- Lau A. y Pérez A. (2015) *Generación de Relaciones Intensidad Duración Frecuencia para Cuencas en La República de Panamá*. Universidad Tecnológica de Panamá.
- Ministerio de Ambiente (2010). *Atlas Ambiental de la República de Panamá*. Panamá.
- Ministerio de Obras Públicas (2003). *Manual de Requisitos para Revisión de Planos*. Panamá.
- Ministerio de Vivienda (2003). *Requisitos-Dirección-Nacional-de-Ventanilla-Única-Urbanizaciones-y-Segregaciones*. Panamá.

## 12. ANEXOS

A.1. 1 Esquema de la modelación del Río Tapia

A.1. 2 Vista 3D de la modelación del Río Tapia.

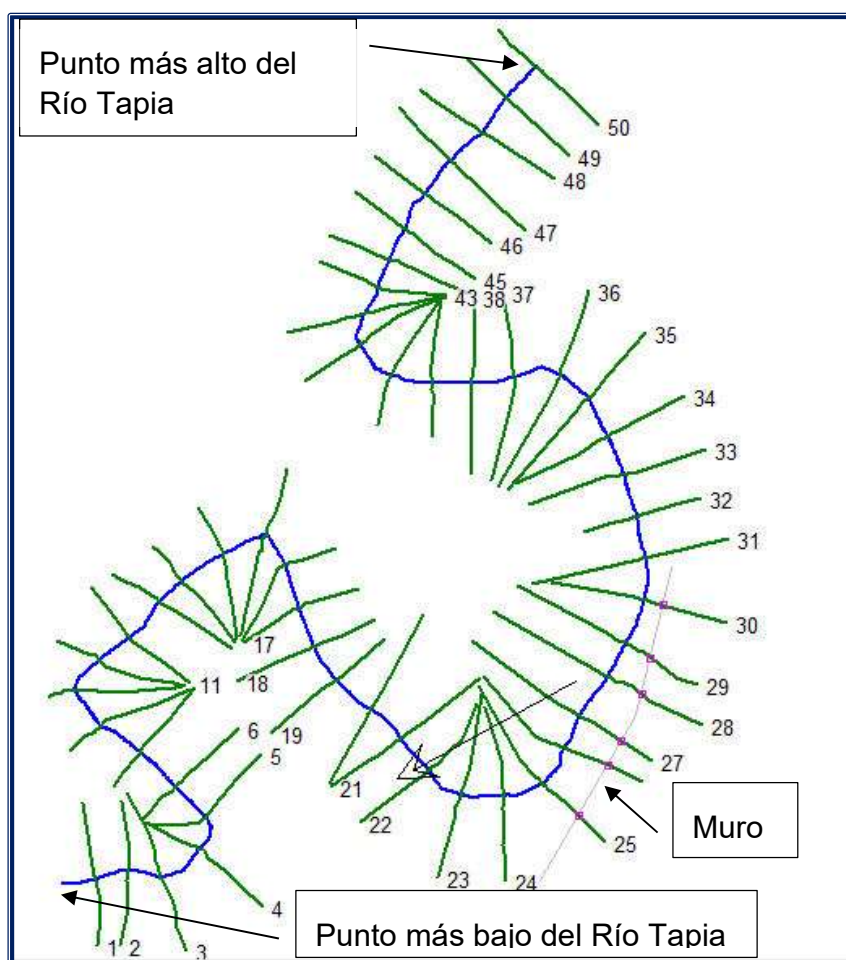
A.1. 3 Delimitación de la superficie de drenaje del Río Tapia.

A.2. 1 Planicies de inundación del río Tapia para los periodos de retorno de 50 y 100 años.

A.3. 1 SECCIONES TRANSVERSALES DEL RÍO TAPIA

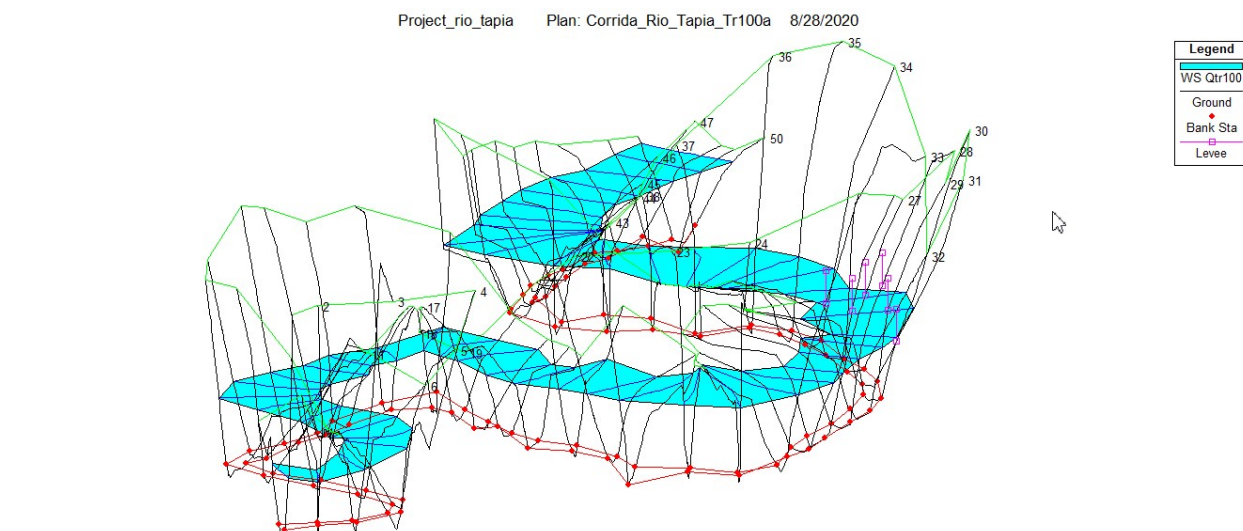
A.4. 1 INFORME DE INSPECCIÓN AL PROYECTO “PARQUE LOGÍSTICO SAN CARLOS”.

A.1. 4 Esquema de la modelación del Río Tapia



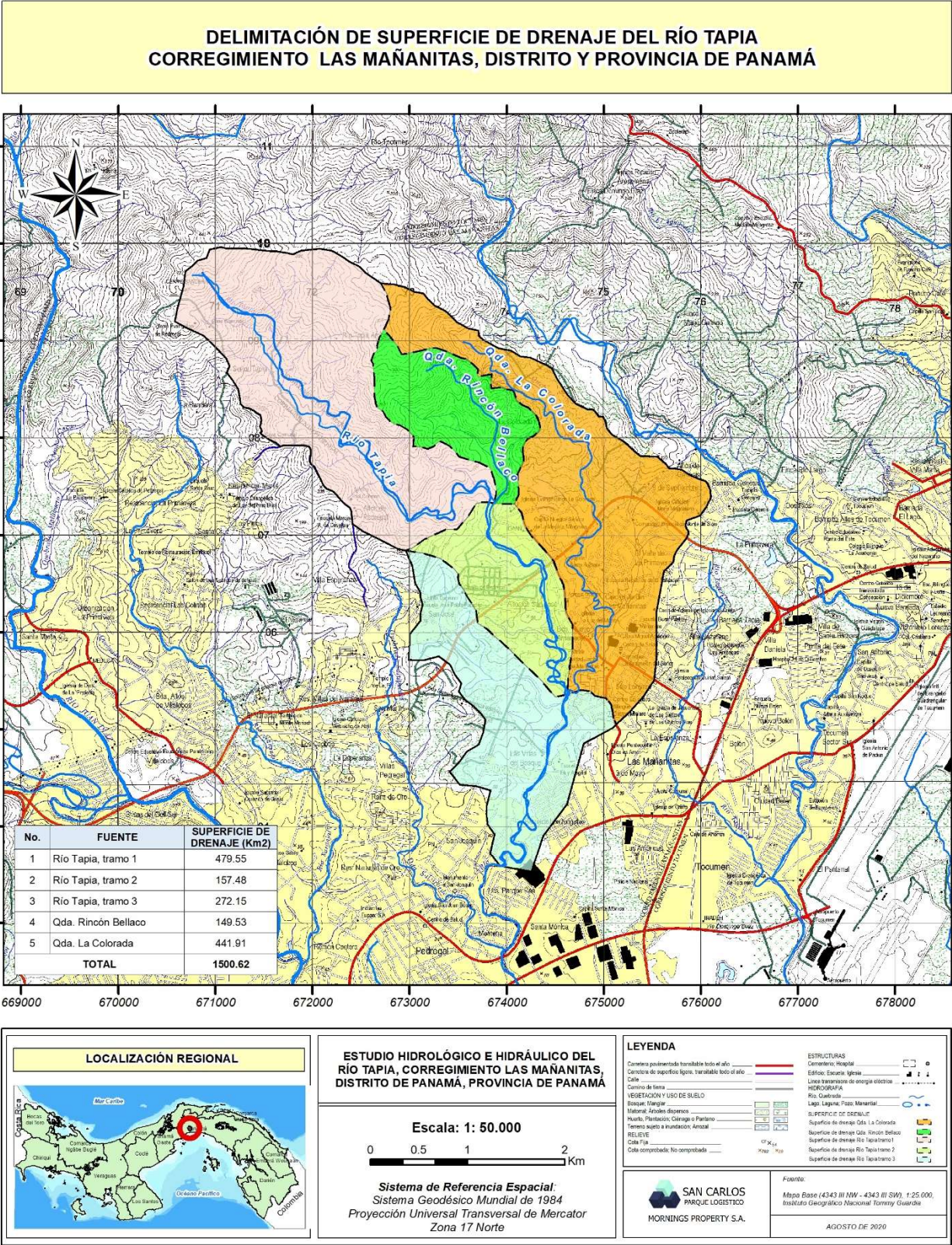
*Fuente: Desarrollado por el Consultor, Agosto de 2020.*

### A.1. 5 Vista 3D de la modelación del Río Tapia





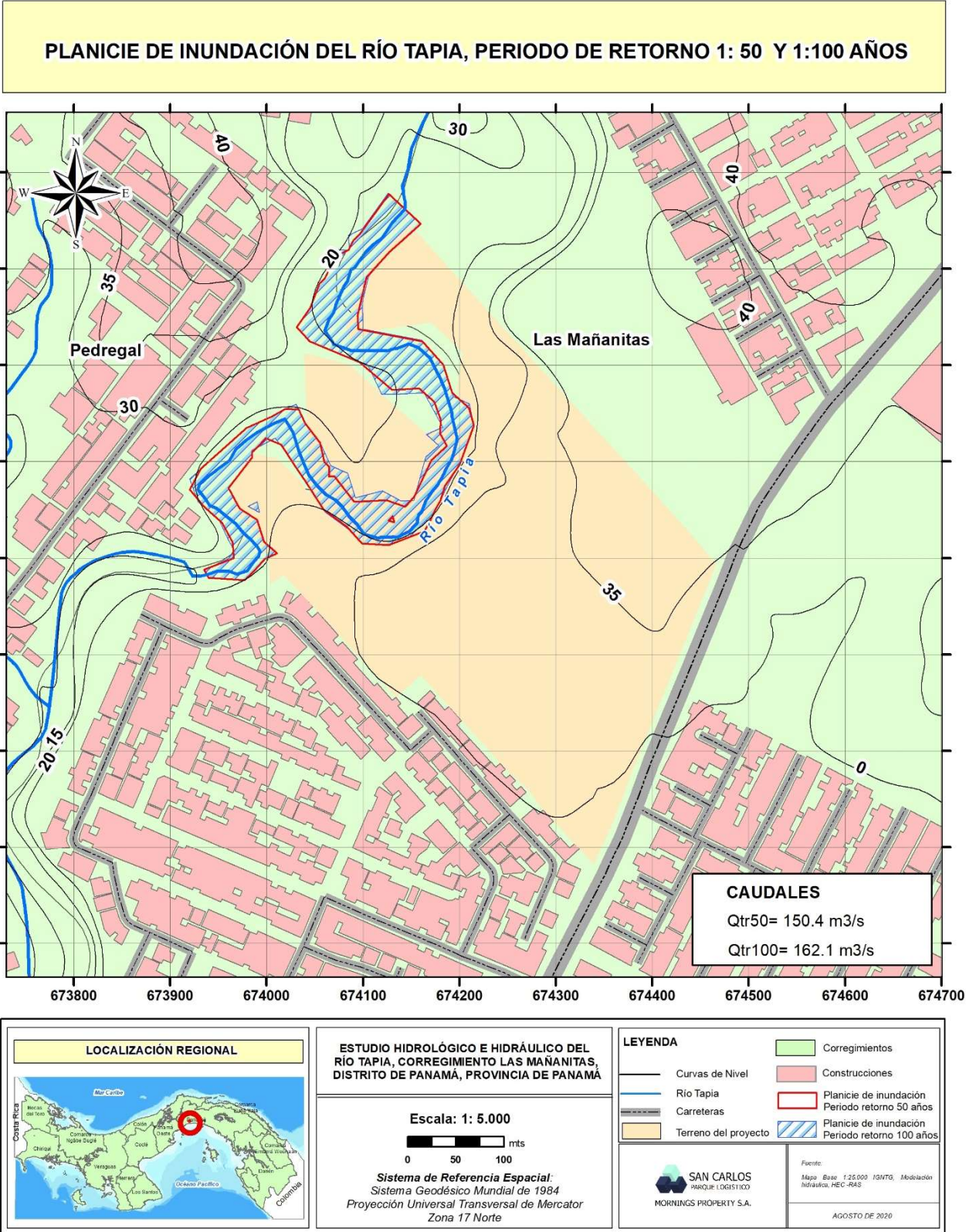
A.1. 6 Delimitación de la superficie de drenaje del Río Tapia.



Fuente: Desarrollado por el Consultor, Agosto de 2020.



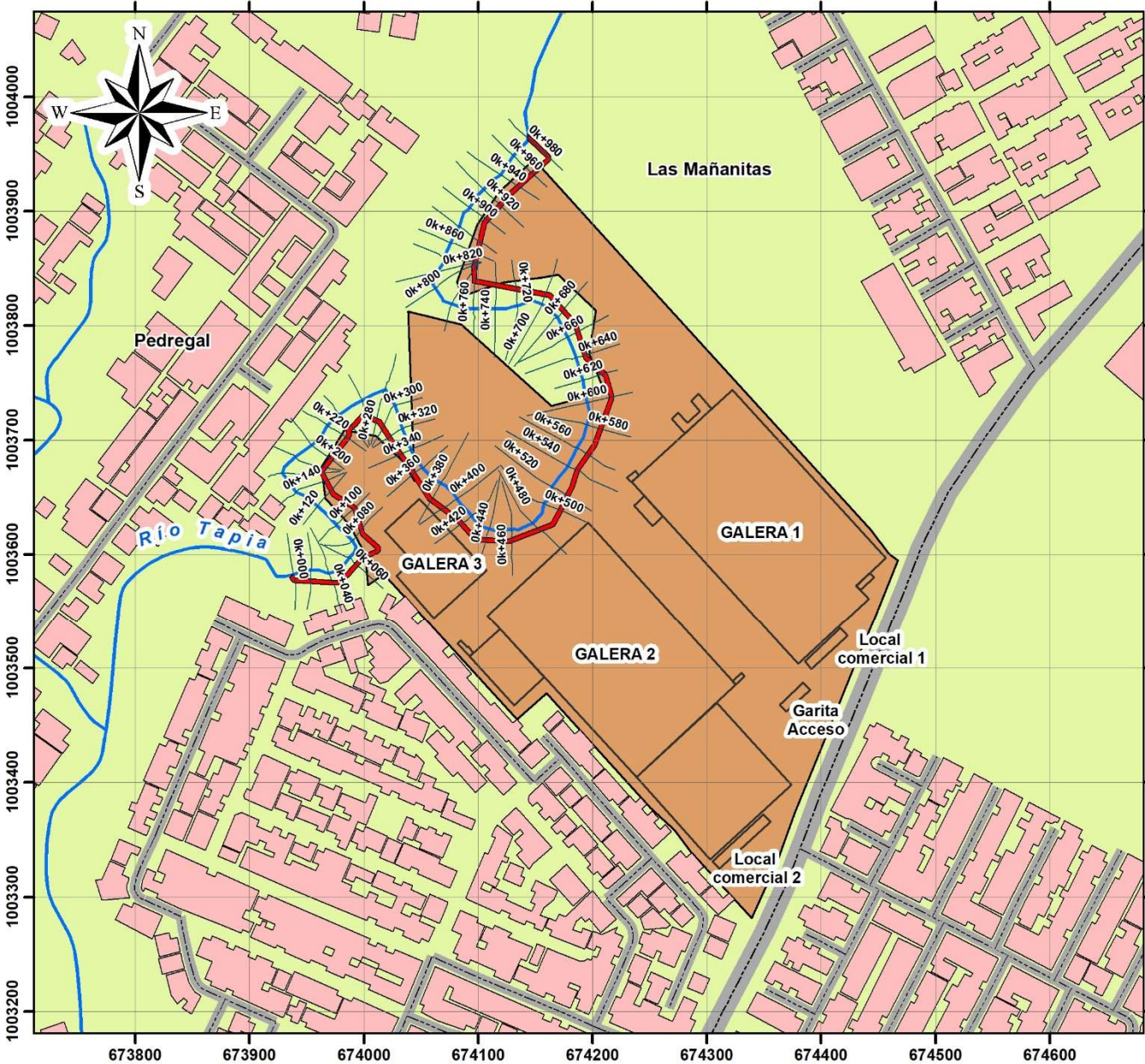
A.2. 2 Planicies de inundación del río Tapia para los periodos de retorno de 50 y 100 años.




Fuente: Desarrollado por el Consultor, Agosto de 2020.



DEMARCACIÓN DE SERVIDUMBRE DE AGUAS, PROYECTO: PARQUE LOGÍSTICO SAN CARLOS, CORREGIMIENTO LAS MAÑANITAS, DISTRITO Y PROVINCIA DE PANAMÁ

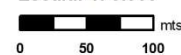


LOCALIZACIÓN REGIONAL



ESTUDIO HIDROLÓGICO E HIDRÁULICO DEL RÍO TAPIA, CORREGIMIENTO LAS MAÑANITAS, DISTRITO DE PANAMÁ, PROVINCIA DE PANAMÁ


Escala: 1: 5.000



Sistema de Referencia Espacial:  
Sistema Geodésico Mundial de 1984  
Proyección Universal Transversal de Mercator  
Zona 17 Norte

LEYENDA

- Ríos y quebradas
- Carreteras
- Corregimientos
- Construcciones
- Proyecto
- Línea de servidumbre (Distancia= 4.04 mts)




SAN CARLOS

PARQUE LOGÍSTICO

MORNINGS PROPERTY S.A.

Fuente:  
Mapa Base 1:25.000 IGNIG, Zonificación del proyecto, Mornings Property S.A.

AGOSTO DE 2020



Impulsando el desarrollo del país

Página 62 de 80

### A.3. 2 SECCIONES TRANSVERSALES DEL RÍO TAPIA

Figura A.3.1.1 Secciones transversales usadas para alimentar el programa HEC-RAS. Estación 0k+000 del cauce del río Tapia, aguas arriba.

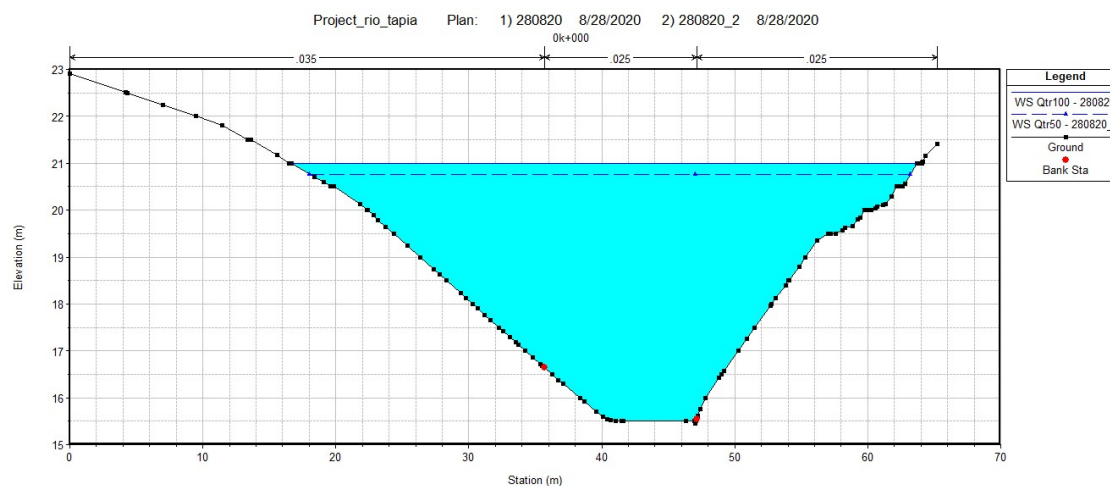


Figura A.3.1.2 Secciones transversales usadas para alimentar el programa HEC-RAS. Estación 0k+400 del cauce del río Tapia, aguas arriba.

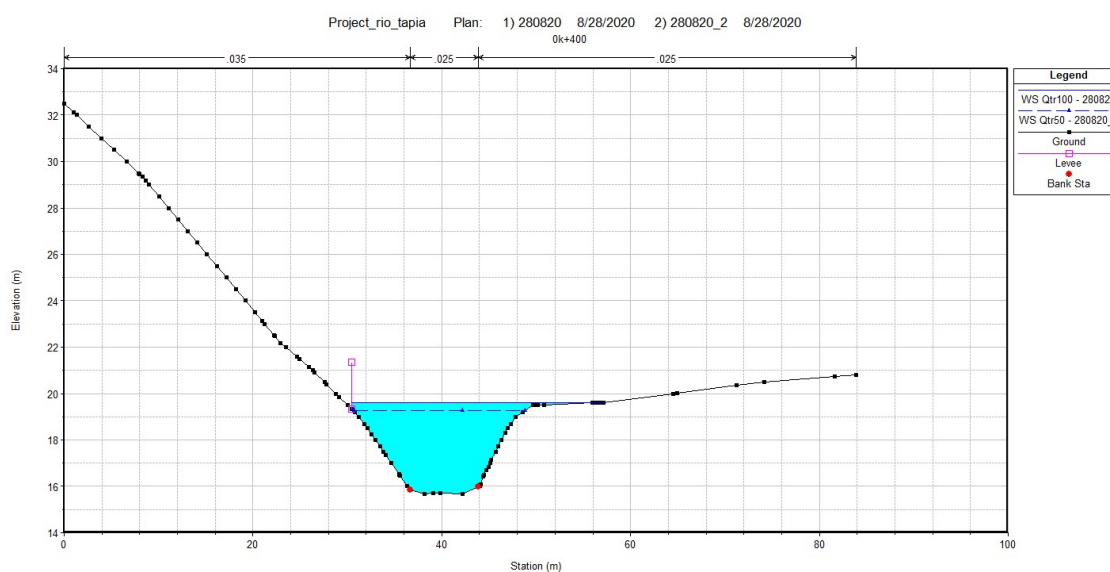


Figura A.3.1.3 Secciones transversales usadas para alimentar el programa HEC-RAS. Estación 0k+420 del cauce del río Tapia, aguas arriba.

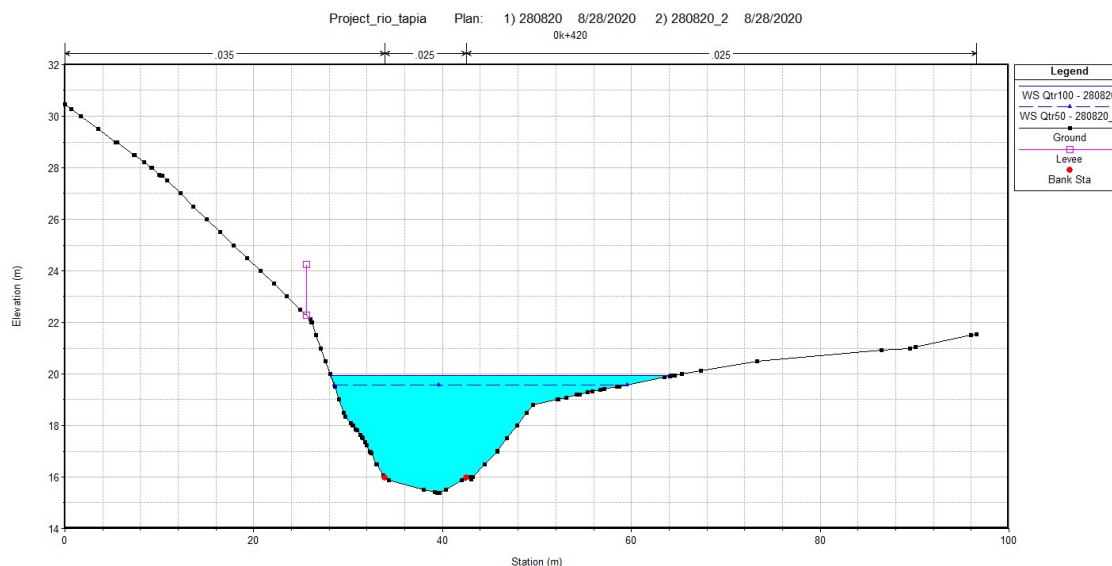


Figura A.3.1.4 Secciones transversales usadas para alimentar el programa HEC-RAS. Estación 0k+440 del cauce del río Tapia, aguas arriba.

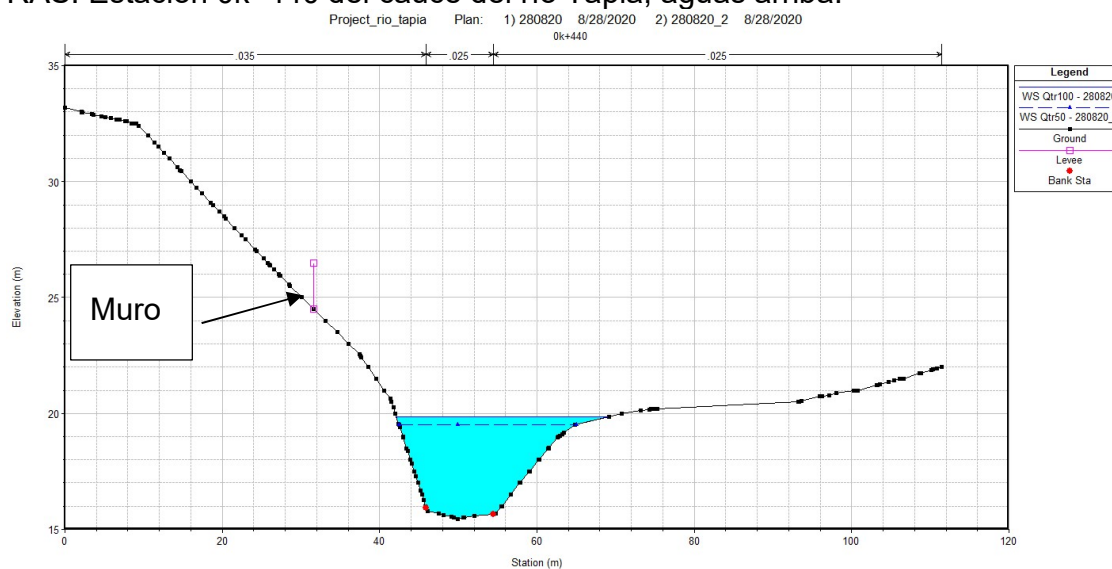




Figura A.3.1.5 Secciones transversales usadas para alimentar el programa HEC-RAS. Estación 0k+460 del cauce del río Tapia aguas arriba.

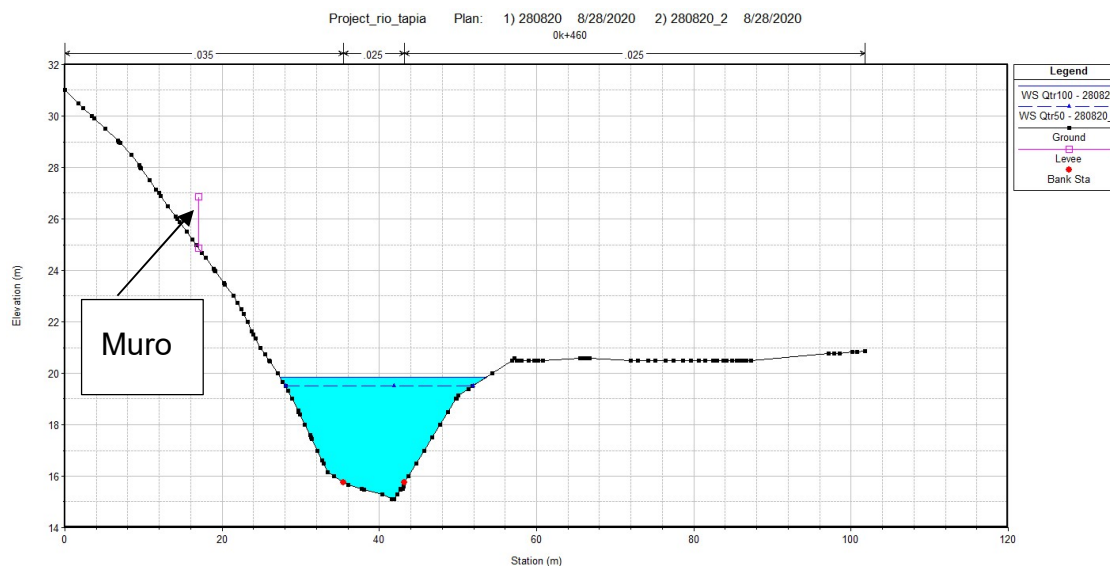


Figura A.3.1.6 Secciones transversales usadas para alimentar el programa HEC-RAS. Estación 0k+480 del cauce del río Tapia, aguas abajo.

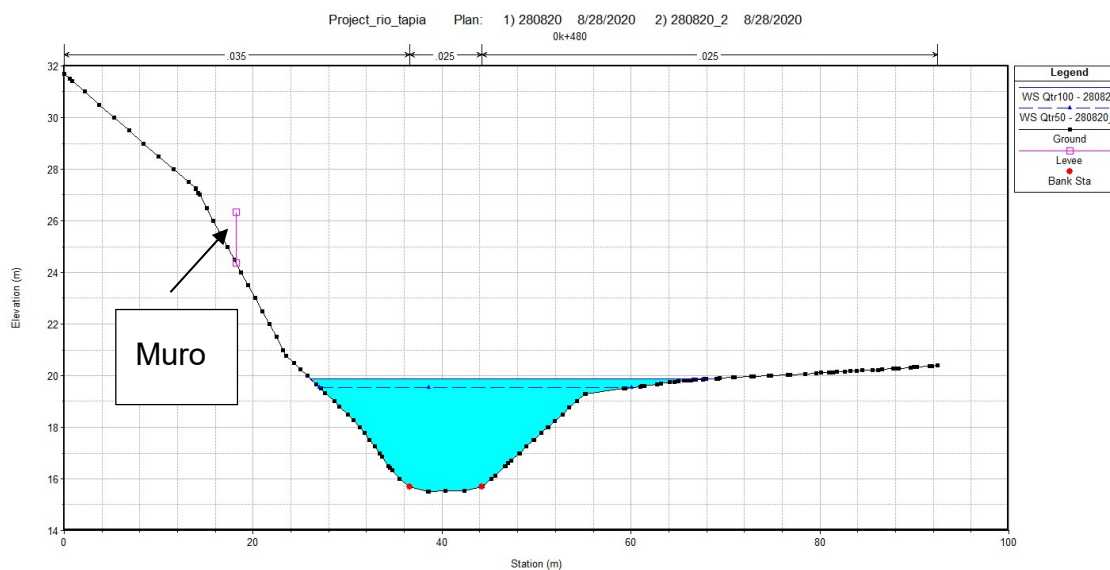


Figura A.3.1.7 Secciones transversales usadas para alimentar el programa HEC-RAS. Estación 0k+500 del cauce del río Tapia, aguas abajo.

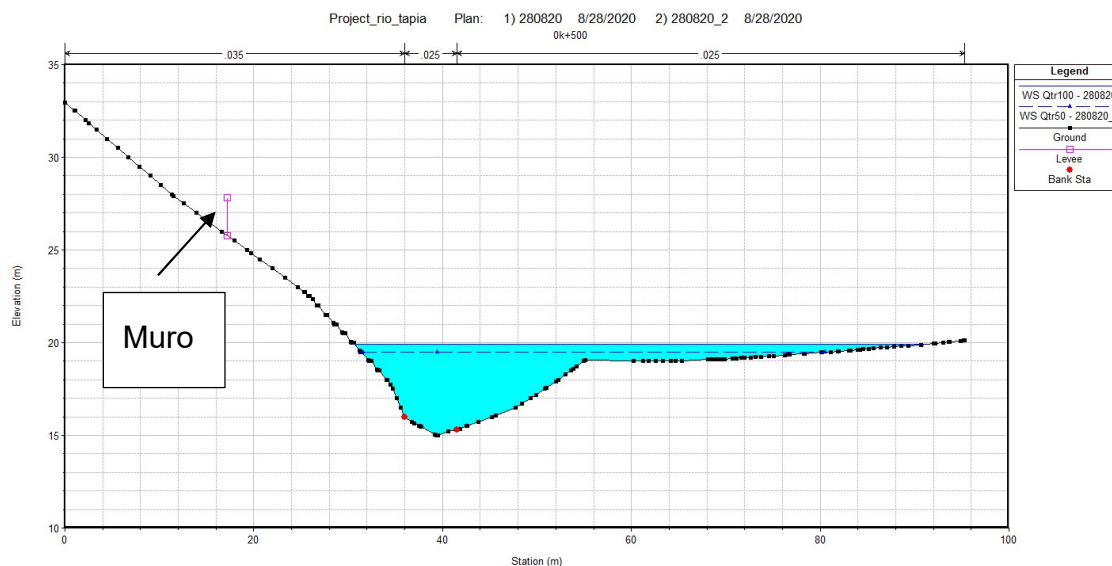
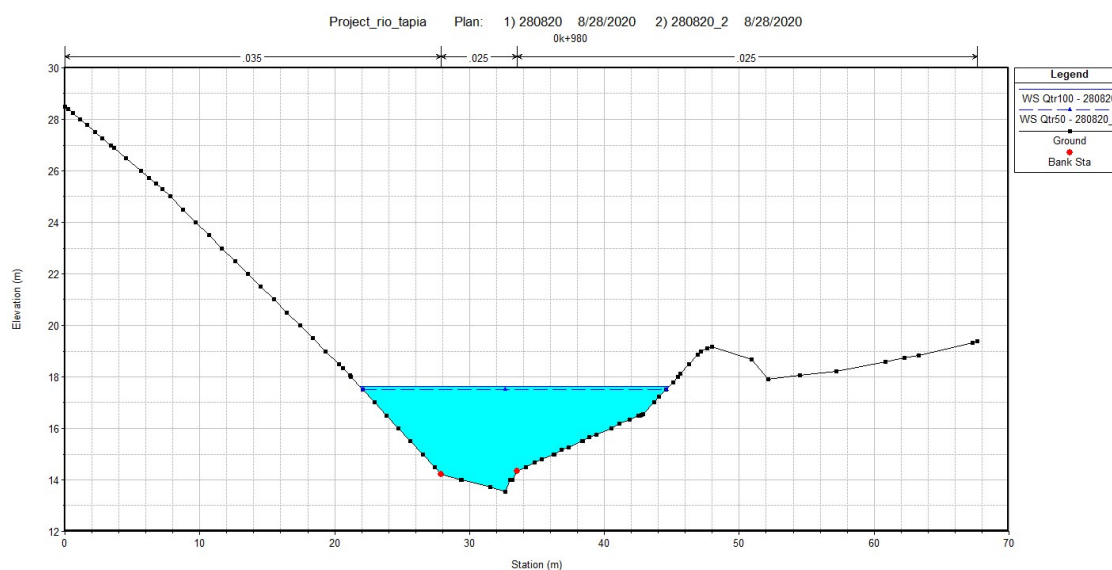


Figura A.3.1.7 Secciones transversales usadas para alimentar el programa HEC-RAS. Estación 0k+980 del cauce del río Tapia, aguas abajo.





**A.4. 2 INFORME DE INSPECCIÓN AL PROYECTO “PARQUE LOGÍSTICO SAN CARLOS”.**

**Lugar:** Las Mañanitas, distrito de Panamá, provincia de Chiriquí

**Fecha:** Jueves 13 de agosto de 2020

**Tiempo:** Lluvioso en la mañana.

**Participantes:**

Lic. Rene Gonzalez (topógrafo) y David E. Trejos H (JACUM Enterprises, S.A.).

**Antecedentes:**

A solicitud de la Empresa Mornings Property S.A., encargada de desarrollar el Estudio de Impacto Ambiental (EIA) del proyecto “Parque Logístico San Carlos”, se realizó una visita al área del proyecto, con la finalidad de inspeccionar directamente el sitio e identificar los drenajes que pudiesen afectar el desarrollo del proyecto.

El proyecto consiste en el desarrollo de aproximadamente 14 Has + 6,981 m<sup>2</sup> de terreno, localizadas a 3 kms del Aeropuerto Internacional de Tocumen y al este de la ciudad de Panamá, en el corregimiento Las Mañanitas, distrito de Panamá. El proyecto propuesto, consiste en el desarrollo de la construcción de galeras en 3 fases para un Parque Logístico que servirá de almacenaje y distribución de mercancía que llega proveniente del Aeropuerto.

**Localización del Proyecto**

El proyecto “Parque Logístico San Carlos”, se encuentra ubicado a aproximadamente 17.3 km en línea recta al este de la ciudad de Panamá. El acceso al mismo toma aproximadamente 25 minutos viajando por la Ave. Ricardo J. Alfaro y Ave. Domingo Díaz desde Condado del Rey. El promotor del proyecto es Mornings Property S.A.

**Detalle de la inspección**

09:00 a.m. – 9:30 a.m.: Llegada al sitio de reunión acordado, en el sitio del Proyecto.

09:30-10:30 a.m.: Inspección hacia el río Tapia



Foto 1 Llegada al sitio de inspección. Fuente: JACUM, Agosto 2020.

Después de identificar los límites de los terrenos del proyecto, con el personal de RGV Topografía, se procedió a recorrer el río Tapia, dentro de las áreas aledañas al proyecto.

El Lic. Rene Gonzalez, nos proporcionó un machetero con conocimiento del sitio y que sirvió de guía a la vez, para recorrer los terrenos e inspeccionar el área. Antes de llegar al río Tapia, el machetero nos informó que en el terreno donde se va desarrollar el Proyecto, antes era una fábrica de vidrios. En el recorrido de campo se observó aguas empozadas durante el trayecto (ver Foto 2), y restos de vidrios esparcidos por la fábrica que antes realizaba operaciones en el sitio (ver Foto 3). Nos adentramos al cuerpo de agua y caminamos de aguas abajo hacia aguas arriba empezando desde la orilla izquierda.

Al llegar cerca de la orilla izquierda del río Tapia (tomando como referencia de aguas arriba hacia aguas abajo), se identificó un cabezal con su respectiva tubería de drenaje pluvial que descarga en el río Tapia (ver Foto 4).





Foto 2. Durante la inspección antes de llegar al río Tapia se encontró aguas empozadas en el terreno donde se va desarrollar el Proyecto. *Fuente: JACUM, Agosto de 2020.*



Foto 3. Vista de los restos de vidrios que fueron dejados por la fábrica la cual finalizó operaciones. *Fuente: JACUM, Agosto de 2020.*





Foto 4. En la ribera izquierda se observó un cabezal, donde la tubería de drenaje pluvial descarga hacia el río Tapia. *Fuente: JACUM, Agosto de 2020.*

También en las riberas del lado donde se va construir el proyecto, se encontró un muro perimetral rodeado de vegetación, que era una barrera de la fábrica mientras realizaba operaciones (ver Foto 5).

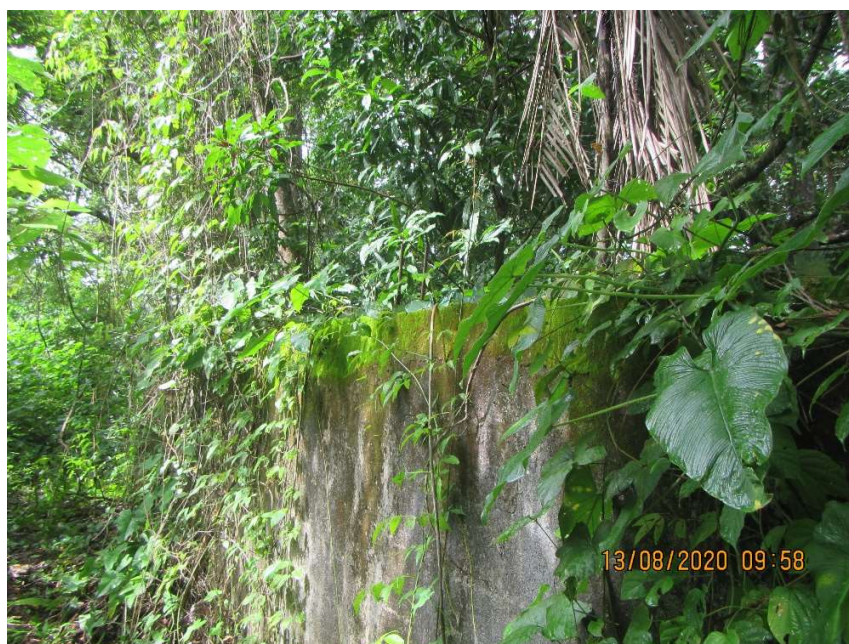


Foto 5. Vista del muro perimetral que antes servía de barrera para la fábrica de vidrios.  
*Fuente: JACUM, Agosto de 2020.*

Siguiendo el camino de la ribera izquierda del río Tapia, se observó un tramo del muro perimetral que cedió justo al borde del talud del río Tapia (ver Foto 6).



Foto 6. Caída de Muro Perimetral en borde de talud en río Tapia. *Fuente: JACUM, Agosto de 2020.*

Nos adentramos al cuerpo de agua, cruzando el río Tapia desde la orilla izquierda hasta la orilla derecha (ver Foto 7). Al llegar, observamos que el personal de topografía estaba en el lado izquierdo del Río Tapia (ver Foto 8). Se observó la captura de los datos por medio el topógrafo y su ayudante (ver Foto 9 y 10).





Foto 7. Recorrido dentro del río Tapia. *Fuente: JACUM, Agosto de 2020.*

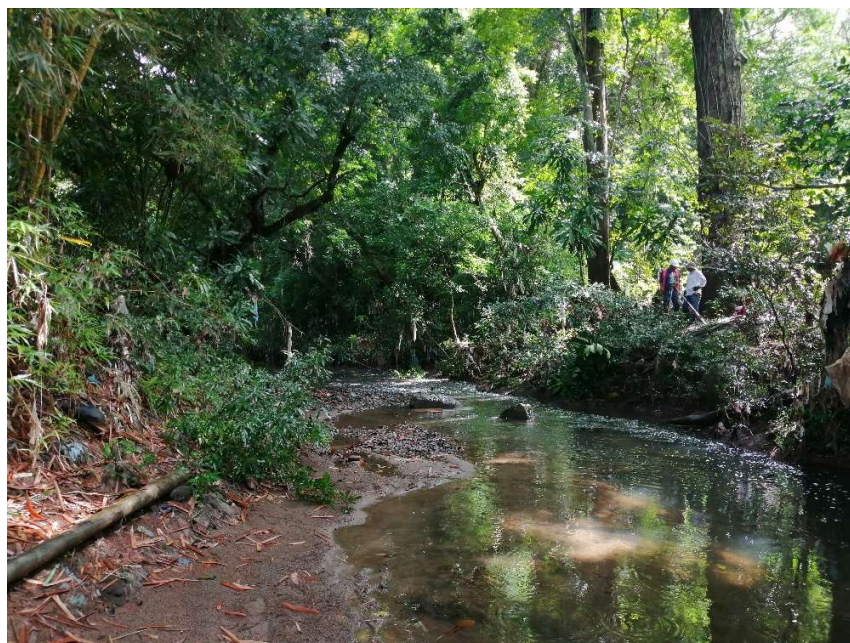


Foto 8. Equipo de Topografía RGV Topografía reunido en el lado izquierdo del río Tapia. *Fuente: JACUM, Agosto de 2020.*



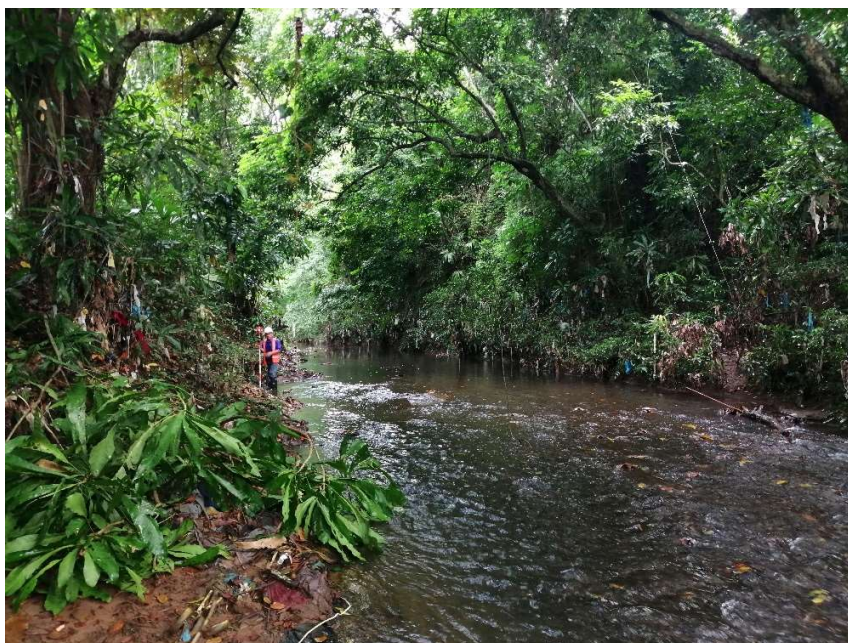


Foto 9. Ayudante de RGV Topografía tomando el punto con la mira en la orilla derecha.  
*Fuente: JACUM, Agosto de 2020.*



Foto 10. Topógrafo con la estación total capturando los datos de posición, distancia y elevación durante el levantamiento en campo. *Fuente: JACUM, Agosto de 2020.*

### Resultados de la Inspección:

Al momento de la inspección al sitio propuesto para el desarrollo del proyecto, se observó que la topografía del terreno presenta pendientes muy bajas y regulares. Solamente es empinado desde el borde del barranco hasta la zona más baja el río Tapia.

Se identificó un solo cuerpo de agua que influye en desarrollo del futuro proyecto: río Tapia. El río Tapia corre de norte a sur contiguo al Proyecto y su flujo es permanente.

El río Tapia está protegido por cobertura boscosa en galería (secundario), con vegetación que consiste de arbustos y árboles más desarrollados en altura (entre 8 a 11 m).

El río Tapia recorre aproximadamente 9.91 kilómetros desde su nacimiento hasta al sitio del Proyecto. Se observó que el muro perimetral (que se encuentra al borde del barranco) tiene tramos que se han mantenido estables y otros que han fallado por inestabilidad.

### Conclusiones:

- Se identificó un solo cuerpo de agua que colinda con el Proyecto
- La configuración topográfica del terreno es bastante regular.
- Las elevaciones del río Tapia obtenidas del levantamiento de las secciones transversales, indican que varían entre los 15.50 msnm desde la estación 0k+000 hasta 13.53 msnm en la estación 0k+980.
- Se identificó un muro perimetral en la ribera izquierda del río Tapia, que servía de barrera de protección ante una situación de crecidas.
- El río Tapia está protegido por bosque de galería secundario.
- El río Tapia es un curso permanente.

**Recomendaciones de la Inspección:**

- Se requiere realizar limpieza del terreno y darle la pendiente a las zonas de agua empozada para evitar que ocurra más inundaciones producto de la lluvia.
- El tramo del muro perimetral que ha colapsado, es una evidencia importante para hacer una evaluación de las estructuras existentes.