INDICE

I. GENERALIDADES	
1.1. NOMBRE DEL PROYECTO	
1.2. UBICACIÓN DEL PROYECTO	3
1.2.1. UBICACIÓN GEOGRÁFICA	
1.2.2. UBICACIÓN POLÍTICA	3
1.3. ANTECEDENTES	5
1.4. LINEAMIENTOS DE POLÍTICA SECTORIAL – FUNCION	IAL 7
1.5. OBJETIVOS Y METAS	10
1.5.1. OBJETIVO CENTRAL DEL PROYECTO	10
1.5.2. OBJETIVO DEL PRESENTE ESTUDIO	10
1.5.3. METAS DEL PROYECTO	
1.6. JUSTIFICACIÓN DEL PROYECTO	14
II. ESTUDIOS BÁSICOS	
2.1. TOPOGRAFÍA	15
2.1.1. OBJETIVOS	15
2.1.2. METODOLOGÍA DEL TRABAJO	
2.1.2.1. ASPECTOS GENERALES	
2.1.2.2. PERSONAL	15
2.1.2.3. EQUIPOS	16
2.1.2.4. MATERIALES	16
2.1.3. LEVANTAMIENTO TOPOGRÁFICO	16
2.1.3.1. LEVANTAMIENTO TOPOGRÁFICO	16
2.1.3.2. TRABAJO DE GABINETE	
2.2. CONTROL GEODÉSICO	
2.2.1. METODOLOGÍA	
2.3. HIDROLOGÍA	19
2.3.1. CAUDAL MAXIMO DE DISEÑO	21
2.3.2. ANALISIS DE INFORMACIÓN HIDROMÉTRICA	
2.3.3. HIDRAULICA FLUVIAL	
2.4. GEOLOGÍA Y GEOTÉCNIA	A / / /
2.4.1. GEOMORFOLOGÍA	
	PHOOL IN CAMACHO TOPOCASTILA

Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

2.4.2.	GEOLOGÍA REGIONAL	jError! Marcador no definido.
2.4.3.	GEOLOGÍA ESTRUCTURAL	jError! Marcador no definido.
2.4.4.	GEOLOGÍA LOCAL	iError! Marcador no definido.
2.4.5.	GEODINÁMICA	iError! Marcador no definido.
2.4.5.1	. GEODINÁMICA INTERNA	iError! Marcador no definido.
2.4.5.2	. SISMICIDAD	iError! Marcador no definido.
2.4.5.3	. PROCESOS GEODINÁMICOS EXTERNOS	iError! Marcador no definido
2.4.6.	ASPECTOS GEOTÉCNICOS	iError! Marcador no definido.
2.4.7.	CANTERAS	jError! Marcador no definido.
2.4.8.	FUENTES DE AGUA	jError! Marcador no definido.
2.4.9.	DEPOSITOS DE MATERIAL EXCEDENTE (DME)	jError! Marcador no definido.
2.5.	IMPACTO AMBIENTAL	51
III.	INGENIERÍA DEL PROYECTO	53
3.1.	PLANTEAMIENTO HIDRÁULICO	53
3.2.	CRITERIOS DE DISEÑO	54
3.3.	CRITERIOS Y DISEÑO DEL DIQUE	55
IV.	PRESUPUESTO Y PLAZO DE EJECUCIÓN	57

PHOOL M. CANACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA CIP: 114347

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

I. GENERALIDADES

1.1. NOMBRE DEL PROYECTO

"AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN"

1.2. UBICACIÓN DEL PROYECTO

1.2.1. UBICACIÓN GEOGRÁFICA

Inicio: Coord. UTM E336453.00, N9222359.00

Fin: Coord. UTM E339121.620, N9222396.974

1.2.2. UBICACIÓN POLÍTICA

Departamento : San Martín
Provincia : Bellavista

Distrito : San Rafael (Ubigeo 220206)
Localidad : San Rafael y la Libertad

PHOOL M. CAJACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA C/P: 114347 Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

Ilustración 1: Mapa de localización del proyecto



PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA CIP: 114347



1.3. **ANTECEDENTES**

Las lluvias intensas de febrero del año 2010, ocasionaron la inundación de la localidad de San Rafael, por lo tanto daños en las Unidades Productoras (UP) de bienes y servicios públicos y privados, así como en la población misma que habita y se ubica en la ribera del río que forma parte del área de inundación. creando situaciones de emergencia que obligó al Gobierno Regional, Provincial y Distrital a destinar recursos para poder apoyar a los damnificados ante estos desastres.

Según El Plan Regional de Prevención y Atención de Desastres:

La zona del Huallaga Central desde 1940 ha soportado más de 40 inundaciones originando daños materiales y pérdidas de vidas humanas en todo este tiempo.

Las autoridades de los distintos niveles e instancias como el INDECI organizaron y pusieron en marcha los apoyos de emergencia, consistentes básicamente en apoyo humanitario, alimentación y abrigo, pero no se ha tratado de solucionar el problema de inundaciones mediante una infraestructura de defensa ribereña.

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

Vista esta situación de riesgo y peligro latente ante la temporada de lluvias y los pronósticos de SENAMHI, principalmente indican que volverán a repetirse estos fenómenos naturales de las lluvias intensas en las próximas temporadas, por lo que se hace necesario la previsión de organización y construcción de infraestructura para disminuir los riesgos ante el peligro y la vulnerabilidad de la población y los bienes y servicios públicos que se ubican dentro del área de inundación.

Por la importancia del rio Huallaga en las localidades de San Rafael y La Libertad, el proyecto se debería considerar de carácter primordial; pero hasta la fecha no se han hecho intentos de estudios de tratamiento integral. Sólo se observa obras de carácter local aisladas con protección de defensa ribereña realizada por los pobladores en una parte de la margen izquierda del río, las que no garantizan una solución al problema.

La Municipalidad Distrital de San Rafael, viene recibiendo constantemente de parte de la población que habitan en las riberas del rio Huallaga, pedidos de defensa ribereña por el riesgo en la que se encuentran las UP de bienes y servicios públicos, población, viviendas y otros privados, ante las temporadas de lluvias de todos los años.

Las principales referencias cronológicamente ocurridas relacionadas con desastres o daños a la población ocurridos por los fenómenos anteriormente descritos que corroboran la necesidad de una defensa ribereña, son:

- Inundación del 23 de setiembre de 1972, que ocasionó mayor destrucción en casas de adobe y tapial y zonas de cultivo.
- Inundación del 26 de marzo de 1977, la más grande ocasionó daños en la población sobre todo en las viviendas y cultivos con la perdida de sus animales domésticos.
- Inundación por lluvias intensas del 21 de marzo de 1995, donde las localidades de San Rafael y la Libertad se vieron afectados por las lluvias intensas: las casas se llenaron de agua, resultaron afectadas toda la población en su integridad.
- Inundación por lluvias intensas de octubre del 2003, afectando viviendas del sector la libertad y zonas de cultivos (arroz).
- Inundación el 12 de Noviembre del 2006 del Río Huallaga las ciudades de Bellavista, La Libertad y San Rafael fuero inundadas y destruyo las viviendas, colapsaron los servicios básicos, en esta ocasión el presidente de la republica decreto el estado de emergencia en la región de selva por las inundaciones que se dieron.
- Inundación el 07 de febrero del 2010 del rio Huallaga estas dos localidades fueron inundadas en su totalidad las viviendas haciendo

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

- colapsar los servicios básicos como agua, desagüe (letrinas) al agua alcanzo en algunas partes hasta 2 metros de alto sobre el nivel del suelo.
- Inundación del 22 de enero de 2015. Fueron inundadas ambas localidades habiéndose registrado 102 familias damnificadas y 381 afectadas.

En tal sentido, el proyecto tiene como objetivo reducir el riesgo de las unidades productoras de bienes y servicios públicos (daños en infraestructura vial, centros educativos, postas de salud, tanques elevados de agua potable, locales públicos, parques, etc.), ubicadas en el área de influencia o área de impacto del daño frente a la crecida del río Huallaga, evitando también inundaciones en viviendas y de terrenos agrícolas, que se origina en épocas de lluvias.

Ilustración 3: Hitos relevantes - antecedentes del PIP

1945	2006	2010	2013	2015
Creación política del distrito de San Rafael.	Se instala una defensa ribereña con espigones de corta longitud para proteger la zona de la planta de tratamiento y el emisor de las aguas residuales	Se ejecuta el proyecto: Construcción de Defensa Ribereña San Rafael - La Libertad, Distrito De San Rafael - Bellavista - San Martin	Se formula el proyecto de ampliación de la defensa ribereña, dado que la población requería con urgencia de los servicios de protección, habiéndose registrado inundaciones	Se re formula el proyecto de ampliación de los servicios de protección, ante los eventos presentados, daños ocasionados y la escasa oferta de los servicios existentes

Fuente: Elaboración propia - Municipalidad Distrital de San Rafael

1.4. LINEAMIENTOS DE POLÍTICA SECTORIAL - FUNCIONAL

El Plan de Desarrollo Concertado 2012-2021 de la Municipalidad de San Rafael, hace referencia en el numeral 3.3 eje de desarrollo medioambiental, a la preocupación siempre existente respecto al riesgo frente a las potenciales inundaciones de todos los años de la población de San Rafael.

El Plan de Desarrollo Concertado 2012-2021 del Distrito de San Rafael:

Hace referencia en el numeral "3.3 eje de desarrollo medioambiental", a la preocupación siempre existente respecto al riesgo frente a las potenciales inundaciones de todos los años de la población de San Rafael.

Asimismo, en el numeral "4.6.3 Cronograma de ejecución del Plan de Desarrollo Concertado", está priorizada la construcción de obras de defensa ribereña para sus localidades expuestas a las crecidas del río Huallaga.

La Ley Nº 27972 Ley Orgánica de Municipalidades:

Las Municipalidades deben promover acciones y proyectos para la prevención y atención de situaciones de emergencia y desastres.

Asimismo, el art. 79, 4.1 Ejecutar directamente o proveer la ejecución de las obras de infraestructura urbana o rural que sean indispensables para el desenvolvimiento de la vida del vecindario, la producción, el comercio, el transporte y la comunicación en el distrito, tales como pistas o calzadas, vías, puentes, parques, mercados, canales de irrigación, locales comunales, y obras similares, en coordinación con la municipalidad provincial respectiva. Y art. 87. Puede realizar obras de infraestructura en favor de sus vecinos y de acuerdo a sus posibilidades y siempre en cuando no existe expresa exclusividad a otros organismos públicos de carácter regional y local. Y según el reglamento de la Ley de Recursos Hídricos (Ley N°29338) en su Artículo 260°.- Obras de defensa con carácter de emergencia 260.1. En caso de crecientes extraordinarias y cuando ellas puedan ocasionar inminentes peligros, se podrá ejecutar, sin autorización previa, obras de defensa provisionales con carácter de emergencia, dándose cuenta a la Autoridad Local del Agua dentro del plazo máximo de diez (10) días a partir de su inicio. 260.2. Cuando en esta clase de obra intervenga la propia Autoridad Nacional de Agua u otra entidad pública, deberá coordinar con las correspondientes autoridades regionales de Defensa Civil. Por consiguiente se hace necesario recomendar su coordinación en la etapa de la aprobación del expediente técnico con la AUTORIDAD NACIONAL DEL AGUA. Y según el art.114 tener en cuenta los criterios para la limitación de la faja marginal del reglamento.

Así mismo por la problemática existente desde años anteriores el proyecto es una prioridad considerado en el Plan de Gobierno Distrital 2011-2015.

El Plan estratégico Sectorial Multianual de Agricultura 2012 - 2016:

Como política específica en cuanto al sector agrario es promover la gestión de riesgos en el agro, ejecutando programas y proyectos que incidan en la reducción de riesgos en el sector bajo un enfoque de prevención y de apoyo oportuno en coordinación con los gobiernos regionales y gobiernos locales.

Ley Nº 29338 Ley de Recursos Hídricos:

En el Titulo XI, los Fenómenos Naturales, artículo 262º, establece Corresponde a las entidades del nivel nacional, gobiernos regionales y locales, la priorización y programación de las obras de encauzamiento y defensas ribereñas, para cuyo efecto remitirá a la Autoridad Nacional del Agua la relación de los proyectos seleccionados para autorizar su ejecución.

TOPOCACTIL

Proyecto de Inversión Pública

Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

La Ley Nº 29664 Ley que crea el Sistema Nacional de Gestión del Riesgo de Desastres (SINAGERD):

De acuerdo al Título II, Política Nacional de Gestión del Riesgo de Desastres, donde manifiesta lo siguiente:

- La Política Nacional de Gestión del Riesgo de Desastres es el conjunto de orientaciones dirigidas a impedir o reducir los riesgos de desastres, evitar la generación de nuevos riesgos y efectuar una adecuada preparación, atención, rehabilitación y reconstrucción ante situaciones de desastres, así como a minimizar sus efectos adversos sobre la población, la economía y el ambiente.
- Las entidades públicas, en todos los niveles de gobierno, son responsables de implementar los lineamientos de la Política Nacional de Gestión del Riesgo de Desastres dentro de sus procesos de planeamiento.
- Las entidades públicas deben priorizar la programación de recursos para la intervención en materia de Gestión del Riesgo de Desastres siguiendo el principio de gradualidad, establecido en la presente Ley.

Marco Normativo

El Proyecto "Ampliación del Servicio de Protección frente a inundaciones y erosión de ribera, en las localidades de San Rafael y La Libertad, margen izquierda del río Huallaga, distrito de San Rafael - Bellavista – San Martin" ha sido formulado teniendo en cuenta los contenidos mínimos dispuestos por el Sistema Nacional de Inversión Pública a través de la Ley Nº 27293, modificada por las leyes N° 28522 y 28802 y por el Decreto Legislativo 1005.

Desde el punto de vista legal, el proyecto ha sido formulado teniendo como marco jurídico e institucional vigente las siguientes normas generales:

- Artículo 02º de la CONSTITUCIÓN POLÍTICA DEL PERÚ (31-10-93), menciona que es derecho de toda persona gozar de un ambiente equilibrado y adecuado al desarrollo de la vida y con respeto a los Recursos Naturales.
- Reglamento del SNIP, aprobado por el Decreto Supremo N° 102-2007– EF, modificado por Decreto Supremo N°185–2007-EF y 039–2009-EF.
- Directiva General del SNIP, aprobada por Resolución Directoral N°002– 2009–EF/68.01.
- Ley General de Agua, el Art. 50º dice que El Estado podrá asumir parte de los gastos de las obras de defensa ribereña y encauzamiento, cuando se trate de unidades agrícolas familiares o cuando la capacidad de pago del usuario no permita cubrir la parte proporcional de las defensas

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

- Resolución Directoral Nº 010-2006-EF/68.01 en la que se Aprueba Guía Metodológica para Proyectos de Protección y/o Control de Inundaciones en Áreas Agrícolas o Urbanas.
- Resolución Directoral N° 004-2012-EF/63.01, Aprueban Guía Simplificada para la Identificación, Formulación Y Evaluación Social de Proyectos de Protección de Unidades Productoras de Bienes y Servicios Públicos Frente a Inundaciones, a Nivel de Perfil.

Resolución Directoral N° 003 – 2011 – EF/68.01, aprobación de la Tasa Social de Descuento del 9% de acuerdo a los Parámetros de Evaluación Anexo SNIP 10.

Estructura Funcional Programática, lineamientos de política sectorial

La cadena funcional del proyecto es la siguiente:

Función

: 05 Orden Público y Seguridad.

Programa

: 016 Gestión de Riesgos y Emergencias.

Sub Programa

: 0035 Prevención de Desastres.

Responsable

: Presidencia del Consejo de Ministros.

El presente proyecto se enmarca dentro de la política sectorial de la Presidencia del Consejo de Ministros, donde se menciona lo siguiente:

Comprende el conjunto de acciones que contribuyen a la reducción de la vulnerabilidad de las personas y bienes expuestos a peligros, y a la protección permanente de la población y del patrimonio amenazado o afectado por un peligro de origen natural o inducido por el hombre.

1.5. OBJETIVOS Y METAS

1.5.1. OBJETIVO CENTRAL DEL PROYECTO

Reducción del riesgo de las Unidades Productoras (UP) de bienes y servicios públicos frente a las inundaciones en la margen izquierda del río Huallaga, localidades de San Rafael y La Libertad.

1.5.2. OBJETIVO DEL PRESENTE ESTUDIO

Objetivo principal:

Ampliación del servicio de protección frente a inundaciones en la localidad de San Rafael, mediante la construcción de un dique de material de préstamo con una longitud de 3,150 metros a lo largo del margen izquierdo del río haglaga.

Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

Objetivos específicos:

- Aplicación de tecnologías de la ingeniería para una adecuada infraestructura de defensa ribereña.
- Plantear trabajos de calidad y cumplimiento de las normas seguridad, salud y medio ambiente.
- Campañas de capacitación y sensibilización en prevención de desastres naturales.

1.5.3. METAS DEL PROYECTO

El proyecto consiste en encauzar al río Huallaga en del margen izquierda mediante la tecnologías que permitan la construcción una infraestructura de defensa ribereña para resistir un caudal máximo de diseño de 12,766.30 m3/s en un tiempo de retorno de 100 años.

A continuación se presenta en resumen la descripción los componentes de la defensa ribereña:

Obras provisionales

Consiste en las actividades u obras que se ejecutaran provisionalmente durante la ejecución del proyecto, como son la Movilización y desmovilización de maquinaria y equipos, la Instalación de campamento y el cartel de obra. Por lo tanto se entiendo que el campamento y el cartel de obra, luego de culminada el proyecto serán retirados.

También se consiste en la adquisición de equipos, material o herramientas tanto colectivo e individual para velar y garantizar la seguridad y salud de los trabajadores durante la ejecución de la obra.

Trabajos preliminares

Actividades previas y necesarias para el inicio y ejecución de las estructuras del proyecto, consiste en los trabajos de Replanteo y control Topográfico, Mejoramiento (y su respectivo mantenimiento periódico) de los accesos a las Canteras, DME's y vías de tránsito en obra.

La habilitación de las áreas de explotación de material en las respectivas canteras debe ser ejecutada para tal como indican las especificaciones técnicas y normas ambientales.

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA

Construcción de espigón

El proyecto considera la construcción de 1 espigón deflector de flujo, que fue ubicado y proyectado teniendo en consideración las condiciones actuales de la morfología del borde, talud y orilla del cauce del río Huallaga, así como criterios sobre la hidráulica fluvial y la geodinámica del área de estudio. La vista en planta del emplazamiento del espigón se presentan en el plano de Planteamiento Hidráulico PH 2/2 del proyecto.

El cuerpo del espigón proyectado, presenta una geometría prismática de sección trapezoidal con un ancho de corona de $4.00\,\mathrm{m}$, un talud de aguas arriba $Z=1.5\,\mathrm{y}$ talud aguas abajo Z=1.5. El núcleo del espigón estará conformada por roca extraída de cantera, con un diámetro mínimo de $1.30\,\mathrm{m}$ y debidamente acomodado con maquinaria. Así mismo en el extremo final del espigón se ha proyectado un "cabezal terminal antisocavante" también conformado por roca pesada el cual presenta un talud de derrame que se inicia en el extremo final de la corona del espigón hacia el lecho del cauce de Z=2, el cual hará las veces de pantalla antisocavante, tal como se puede apreciar en los planos de diseño del espigón.

El espigón será recubierto de gaviones tipo colchón reno, es decir que todo el ancho de la corona y ambos taludes o caras, así como el cabezal terminal antisocavante o derrame de talud, será recubierto en su totalidad con gaviones tipo colchón reno de 0.30 m de espesor, 2.00 m de ancho y 5.00 de largo, los cuales deberán ser rellenados con piedra del rio Huallaga de diámetros 6" a 8". La razón es que esta cobertura le dará al espigón condiciones de confinamiento estructural y le protegerá de la posible deformación que pudiera presentar al ser "embestido" por el tránsito de palizadas en época de avenidas extremas.

Es preciso indicar también que el espigón irá anclado en la ribera del río, en una longitud de 12.50 m, el mismo que también será recubierto de gaviones tipo colchón reno, rellenados con piedra de río.

Construcción de dique de tierra

Se plantea la construcción de un dique de material de préstamo paralelo a la ribera del río Huallaga en un tramo comprendido entre las localidades de San Rafael y La Libertad.

El dique tendría una longitud de 3,150 m de longitud, con la siguiente sección:

- Ancho de la corona: 3.20 m.
- Ancho de la base: variable, dependerá del terreno donde se cimentará.
- Los taludes tanto aguas arriba como aguas abajo son de Z = 3.5

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

 La altura del dique tendrá 2.00 m en promedio, y una altura máxima de 3.65 m, y dependerá del terreno donde se cimentará.

El dique de acuerdo a su ubicación o planteamiento de ingeniería podría dividirse en 3 tramos:

El primer tramo tendría como inicio el km 0+000 hasta el km 0+700, paralelo al margen izquierdo del río Huallaga y empalmando con el dique ya existente, este tramo atraviesa por terrenos de densa vegetación y área de cultivo para alimentos de pan llevar.

El segundo tramo comprende desde el km 0+700 al km 2+700, el cual va paralelo a la orilla de un brazo del río Huallaga hasta llegar al mismo río Huallaga, este tramo cruza casi en su totalidad de área urbanas de la localidad de La Libertad.

El tercer tramo comprendería desde el km 2+700 al km 3+150, el cual tiene como inicio a cercanías de la orilla de un brazo del río Huallaga y va a finalizar en el empalme a la carretera Fernando Belaunde Terry en el km 705+250, cruzando perpendicularmente terrenos agrícolas.

Construcción de obras de arte de drenaje

Se está planteando la construcción de 3,080 m de cuneta para drenaje pluvial, ubicado en forma paralela al eje del dique proyectado, adyacente al talud aguas abajo del mismo. Esta estructura ayudará a la evacuación de las aguas que podrían empozarse al costado del dique, causando a lo largo del tiempo posibles fallas en la cimentación del dique.

La estructura será de concreto simple f'c = 140 kg/cm2 con una sección hidráulica trapezoidal de 2.50 m plantilla y 0.50 m altura de muro, talud de 0.25. El espesor de la sección es de 0.10 m. A la altura de la progresiva 3+000 se proyectará una cámara de reunión para que la descarga prosiga por fuera de la influencia del dique, en dos tuberías HDPE PE100 SDR41 DN710, con longitud 80.00 m cada una, hacia el río Huallaga.

Mitigación ambiental

Creación de un plan de manejo ambiental en obra consistente en la implementación de depósitos de material excedente, revegetación con especies nativas y revegetación del talud aguas abajo del dique de tierra proyectado con gramíneas ornamentales colocadas en la manta revegetadora.

Monitoreo ambiental, de la calidad del agua, del aire y ruidos durante la obra y al final de la misma.

The second second

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

Capacitación y Educación ambiental, consistente en charlas talleres al personal de obra y a la población beneficiaria.

Programa de contingencias, capacitación al personal de obra en el desarrollo del Plan de contingencias de la obra. Plan de participación ciudadana mediante cursos talleres al personal de la obra y a la población beneficiaria.

Plan de manejo de residuos sólidos en obra, adquisición de contenedores para el acopio de material desechado por el personal de obra, transporte de lubricantes y aceites en desuso, suministro instalación y desinstalación de letrinas transportables.

Plan de cierre y abandono de obra, con la readecuación de la zona de campamento, readecuación ambiental de canteras, readecuación ambiental de botaderos y señalización ambiental.

1.6. JUSTIFICACIÓN DEL PROYECTO

La ejecución del proyecto se justifica por las siguientes razones:

- El grado de exposición de la población asentada en la margen izquierda del Río Huallaga le confiere un alto grado de Vulnerabilidad frente al peligro natural de una máxima avenida y consecuente inundación en la zona de riesgo, por lo tanto urge plantear acciones diseñadas a proteger las infraestructuras públicas y privadas.
- El nivel de resiliencia de la sociedad es baja, es decir, la población no tendría la capacidad de recuperarse con celeridad tras ocurrir un evento extraordinario de inundación.
- Se puede considerar que la fragilidad es alta debido a que por lo general estando expuestos a la inundación, no se cuenta con los materiales y diseños apropiados que aseguren una mejor resistencia al efecto de la inundación.
- Asimismo, se puede mencionar que la población desconoce las medidas de prevención asociada a la mínima participación de las instituciones involucradas en temas de defensa civil. Por lo tanto el conocimiento individual frente a ocurrencia de fenómenos naturales es muy limitado.

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTU, INGENIERO AGRÍCOLA

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

II. ESTUDIOS BÁSICOS

2.1. TOPOGRAFÍA

El presente estudio tiene como objetivo realizar el levantamiento topográfico de las áreas donde se desarrollará el proyecto: "AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN".

2.1.1. OBJETIVOS

El principal objetivo es obtener planos topográficos veraces y fidedignos, mientras que el objetivo secundario es obtener Bench Marks o puntos de control y los trazos en la cantidad suficiente a fin de poder verificar las cotas para la correcta ejecución de las obras del proyecto.

El levantamiento topográfico consiste en el establecimiento de puntos de control horizontal y vertical.

En las zonas donde se realizó el levantamiento topográfico, se ubicaron puntos de control vertical consistentes en 10 BM's (msnm) para los casos de verificación, supervisión, replanteo de proyecto y control topográfico durante la construcción.

2.1.2. METODOLOGÍA DEL TRABAJO

2.1.2.1. ASPECTOS GENERALES

El levantamiento topográfico se desarrolla dentro de marco del trabajo de topografía al detalle.

Los trabajos de control terrestre se llevaron a cabo desarrollando las actividades siguientes:

- Recopilación de información en campo, recorrido previo y establecimientos de PI's
- Reconocimiento y foto identificación de puntos de control terrestre
- Monumentación de los puntos de control
- Lectura de puntos de control terrestre

2.1.2.2. PERSONAL

Para la realización del trabajo se contó con el siguiente personal:

HOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

- 1 topógrafo para levantamiento topográfico
- 1 asistente para la georeferenciación
- · 3 ayudantes para el trabajo con prisma
- 2 ayudantes para el trabajo con wincha
- 1 asistente administrativo

2.1.2.3. EQUIPOS

En el presente estudio se trabajó con los siguientes equipos:

- 1 estación total TOPCON ES-105
- 1 trípode de aluminio
- 3 prismas de 5 m
- 1 GPS Navegador Garmin MAP 62S
- 4 radios de 2 km de alcance
- 1 camioneta Toyota Hilux 4x4

2.1.2.4. MATERIALES

½ galón de pintura esmalte color rojo Wincha de 50.00 m Pinceles N° 2

2.1.3. LEVANTAMIENTO TOPOGRÁFICO

El levantamiento topográfico se refiere al establecimiento de puntos de control horizontal y vertical. En efecto, se requiere por un aparte una cantidad suficiente de puntos de control vertical e igualmente suficientes puntos de control horizontal para los casos de verificación y replanteo en el desarrollo del proyecto y posterior construcción.

2.1.3.1. LEVANTAMIENTO TOPOGRÁFICO

METODOLOGÍA

Para este proyecto se marcaron los vértices de la poligonal abierta, en este caso las 18 estaciones y posteriormente realizar la toma de detalles y relleno topográfico.

TOMA DE DETALLES Y RELLENOS TOPOGRÁFICOS

La toma de detalles y rellenos topográficos se realizaron con equipo de estación total pro el método de coordenadas.

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

> La toma de datos se realizó con la estación total y el prisma, en aquellas zonas donde el terreno era accidentado e inaccesible para colocar el prisma se tomó los puntos solo con la estación total con la opción sin prima donde la luz infrarroja repercute directamente en el objeto a tomar.

2.1.3.2. TRABAJO DE GABINETE

PROCESAMEINTO DE LA INFORMACIÓN DE CAMPO

Toda información en el campo fue trasmitida a la computadora de trabajo de la estación total en coordenadas generadas por la programación del TOPCON. Esta información ha sido procesada por el modulo básico Topolink, haciendo posible tener un archivo de coordenadas totales sin errores de cálculo, con su respectiva codificación de acuerdo a la ubicación de puntos. Se puede observar en la tabla los datos que trasmite el programa donde se observa las coordenadas en UTM (N, E), la altitud (Z) y la descripción de cada punto (D).

En total se han tomado 3874 puntos de trabajo topográfico en el total de la zona de trabajo.

El procesamiento de toda la información de campo se realizó con el software de Topografía AutoCAD Civil 3D, apoyados en software SIG como Google Earth y ArcGis.

CONTROL GEODÉSICO 2.2.

Se realizó el establecimiento de 02 puntos de Control Geodésico de orden "C" con la determinación de las coordenadas geográficas en el sistema WGS – 84.

El registro de datos se realizó empleando el Sistema de Posicionamiento Global (GPS), Método Diferencial Estadístico post procesado en el Sistema WGS - 84, tomando como base la Estación de Rastreo de Juanjui (SM02) de orden "0". El tiempo de registro fue sincronizado de épocas de 05 segundos, 10 grados de mascara de elevación con respecto al horizonte y el rastreo de 04 satélites como mínimo en forma simultánea para determinar la posición geográfica correspondiente.

Condiciones técnicas:

Datum horizontal

Red geodésico geocéntrica

nacional

(REGGEN)

Sistema de referencia : WGS 84

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA

Proyecto de Inversión Pública

Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN
IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

2.2.1. METODOLOGÍA

El trabajo se realizó teniendo en cuenta los estándares de precisión geométrica, brindados por el Instituto Geográfico Nacional – IGN, los cuales señalan que para obtener un punto geodésico de orden C, este se debe enlazar aun mínimo de estaciones de control de la Red Geodésica Horizontal Nacional.

Dada las características del proyecto según la información proporcionada, fue necesario tener presente algunos factores principales que afectan en la calidad de los resultados, para el caso de este proyecto se analizan las siguientes características que se detalla a continuación:

Método diferencial del Sistema de Posicionamiento Global

Este método consiste en recibir la señal electromagnética emitida por los satélites de las constelaciones GPS y GLONAS que conforman el Sistema de Posicionamiento Global para determinar la posición relativa de puntos sobre la superficie terrestre.

Uso de las estaciones de rastreo permanente

El método diferencial GPS consiste en recepcionar datos en un punto por conocer en referencia a las coordenadas de un punto de origen conocido en el mismo lapso de tiempo y de los mismos satélites.

Control horizontal y vertical

La posición horizontal se determina por parámetros del elipsoide WGS84 y son generados por las efemérides de los satélites para casa instante en el tiempo. Actualmente para Perú, el elipsoide de uno oficial es el WGS84.

Cálculo de coordenadas

Para el cálculo de las coordenadas se empleó e Software Trimble Business Center V.10.0, que tiene dos módulos para el manejo de los datos tomados por los receptores en campo.

<u>Baseline processing</u>: se emplea para procesar los datos de líneas bases formadas entre un punto de coordenadas conocidos y el punto de coordenadas por determinar.

Network adjustment: este es un módulo de ajuste de figuras formadas por las líneas base obtenidos del procesamiento para cada punto.

Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

> A continuación se presentan los datos de los puntos Control Geodésico de orden "C"

	ESTE	NORTE	COTA
PG -01	337,252.03	9,222,080.07	258.361
PG -02	338,142.81	9,222,294.39	258.042

Fuente: Estudio de Geodesia

2.3. **HIDROLOGÍA**

La Amazonía es la selva tropical más extensa de mundo repartidos entre nueve países sudamericanos. La mayor extensión de la selva amazónica la poseen Brasil y Perú. El territorio peruano está cubierto por más de 60% de Amazonía y es una de las áreas con mayor biodiversidad y endemismo del planeta.

En este extenso territorio, se ubica la cuenca del río Huallaga, la cual es alargada, predominantemente sigue una dirección suroeste-noreste.

El río Huallaga es el principal afluente del río Marañón por su margen derecha. Nace en el departamento de Cerro de Pasco, al sur de la cordillera Raura, en la laguna de Huascacocha a 4,710 msnm, con una longitud aproximada de 1,389 km. En su recorrido, atraviesa los departamentos de Pasco, Huánuco, San Martín y Loreto, tomando una dirección general hacia el norte desde sus nacientes hasta el poblado de Juanjui, a partir de este lugar toma una dirección noreste hacia la ciudad de Yurimaguas, y a partir de este lugar toma una dirección Noreste hasta su desembocadura en el río Marañón. En la zona que corresponde a los departamentos de Huánuco y San Martín es navegable por deslizadores y balsas. Sus aguas son fangosas, en su desembocadura en el río Marañón presenta dos brazos debido a la presencia de la isla Mito, siendo el brazo derecho el canal navegable con el ancho aproximado de 300 metros.

La velocidad de la corriente varía de 1.3 a 2.1 m/s en el canal. En ancho del río es variable (400 – 900 m), siendo mayor en las épocas de avenidas.

Los principales afluentes del río Huallaga, por la margen izquierda son: el río Monzón que desagua frente a Tingo María, el río Chontayacu, el rio Tocache, el río Huallabamba, el río Saposoa, el río Sisa y el río Mayo, los cuales forman extensos e importantes valles. El río Mayo, el más importante de todos ellos, tiene una longitud aproximada de 230 km y en su curso se emplazan las ciudades de Rioja, Moyobamba y Tarapoto. El río Huallaga por su margen derecha cuenta con un afluente importante, el río Biavo, que recorre paralelo al Huallaga en una longitud aproximada de 180 km y al río Tulumayo al norte de Tingo María.

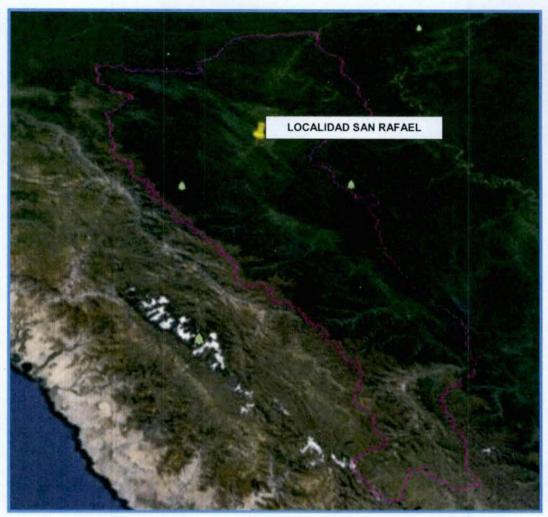
AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

El comportamiento meteorológico de una cuenca, se halla estrechamente vinculado al comportamiento evolutivo del río. Si bien la cuenca del río Huallaga es medianamente extensa y requeriría de un estudio integral de su meteorología (aspecto difícil de desarrollar por falta de datos), una evaluación puntual permite de algún modo fijar patrones de conocimiento del comportamiento meteorológico de la zona del proyecto (Bellavista - Huallaga central), para tratar de encontrar alguna relación entre parámetros hidrológicos en la zona. La cuenca presenta una gran variabilidad espacial en las precipitaciones así como en las temperaturas máximas y mínimas. Las temperaturas máximas más altas se registran en el Bajo Huallaga, cerca al límite sureste, alrededor de Yurimaguas, donde en promedio alcanza los 32,4 °C. Los valores más bajos de la temperatura máxima se asientan en el Alto Huallaga, donde las temperaturas máximas pueden alcanzar valores menores a 10 °C sobre los 4 500 m de altitud.

La temperatura mínima presenta sus valores más altos en el Bajo Huallaga, superando en promedio los 21 °C en la zona de Yurimaguas y Lagunas; en tanto, los valores más bajos están localizados en las partes altas de la Cuenca, donde la temperatura mínima presenta valores por debajo de los 0 °C, en la región Cerro de Pasco y sobre los 4 500 msnm.

Asimismo, las precipitaciones en la cuenca del Huallaga, aumentan del suroeste al noroeste con valores que fluctúan entre los 800mm/año a 2 500 mm/año. Las zonas de mayores precipitaciones están ubicadas en el Bajo Huallaga en Yurimaguas y Lagunas, donde las precipitaciones alcanzan valores poco mayores a 2 500 mm/año. La zona de menores precipitaciones se ubica en las partes altas de la cuenca en la que llueve menos de 1,200 mm/año, en la zona de sierra. También es importante señalar que la variación temporal y espacial de las temperaturas máximas, mínimas y precipitación en algunos episodios de El Niño y La Niña ha mostrado ligeras evidencias de sus efectos.

MUNI M CAMICUM TOROCASTIIA



Fuente: Vista Satelital del sector en estudio. (Fuente: Google Maps).

2.3.1. CAUDAL MAXIMO DE DISEÑO

El análisis de caudales máximos fue analizado según el método de Momentos Indirectos, mediante información hidrométrica de la estación del SENAMHI HLG-PICOTA.

Como el caudal a calcular es el de máxima avenida, considerar los datos de la estación HLG-Picota es lo más adecuado, aun si existen dos aportantes medianamente importantes, como el río Biavo por la margen derecha y el río Sisa por la margen izquierda. Asumir sus valores de aporte al caudal máximo instantáneo del río Huallaga, no significa un incremento de un gran volumen a dicho gasto, toda vez también que cuando se han registrado los caudales máximos instantáneos, no es necesariamente por el aporte de las máximas avenidas de los ríos en mención. Dicha brecha la asumimos en el estudio como un factor de seguridad al modelo.

Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

SERVICIO NACIONAL DE METEOROLOGIA E HIDROLOGIA DEL PERU DIRECCION REGIONAL DE SAN MARTIN

INFORMACION METEOROLOGICA

PARA: AVOG CONTRATISTAS GENERALES S.A.C.
SEGÚN PROFORMA Nº 257-DZ 9/2016

ESTACION: HLG BIAVO

 Latitud
 07" 16"
 Departamento
 SAN MARTIN

 Longitud
 76" 30"
 Provincia
 BELLAVISTA

 Altura
 290 m.s.n.m.
 Distrito
 ALTO BIAVO

				C	AUDALES	MAXIMOS	NSTANTA	NEOS EN	m3/S				
AÑOS	ENE	FEB	MAR	ABR	MAY	JUN	AR.	A90	SET	OCT	NOV	DIC	MAX
1994	247.946	200.594	296.267	868.433	200.594	236.756	213.051	73.458	92.211	209.470	403.325	750.571	868.433
1005	296.267	462.286	868.433	324 522	183.170	149.635	114.769	120.951	87.818	149.535	412.204	453.023	868.433
1996	334.820	538.916	265.026	421.152	219.806	135.032	75.892	94.477	122.073	388.115	321.617	719.410	719.410
1997	592.042	1323.889	503,196	260.357	580.217	223.741	112.633	122.073	303.339	641.385	148.789	135.534	1323.889
1996	205.849	628 132	481.815	583.625	420.872	196.498	80.673	94,277	187.113	431 664	715.258	1817.423	1817.423
1999	698,101	921.071	1160.717	615.331	364.353	208.449	181.460	76.333	154.283	961 356	476.487	767,751	1160.717
2000	2125.017	2903.027	1047,126	618.586	254.429	812,196	117,173	169.555	101,273	304.373	792.047	434.094	2903.027
2001	824.143	1289.328	315.972	280.178	336.544	203.334	292.737	92.723	301.259	350 270	267.888	459 153	1289.328
2002	232.635	580.664	263.181	319.930	310.445	216.294	289.904	318.710	136.008	380.674	279.645	407.028	580.664
2003	396.350	900.469	803.144	470.998	719.208	264.324	117.470	340.351	329.333	394.177	589.022	788.340	900.469
20G4	211.863	472,079	431.838	591.541	265.954	131.769	347.534	108.333	134.653	224 406	788.340	441,738	788.340
2005	510.683	261,408	417,458	695.829	631.737	191,376	65,205	45.344	42,966	32.874	628.068	885.531	885,531
2006	767.229	149.578	599.121	1041.025	196.846	359.031	128.923	196.846	569.962	328 314	1219.854	272.509	1219.854
2907	365.400	820.803	2139.781	715.524	398.426	186.031	114 151	71.747	82,405	912.561	769,090	787.431	2135.781
2008	1001,219	560.337	755,300	990.477	305.549	284,118	77.563	73.352	129.980	367 392	488,452	1110.426	1110.426
2009	627 170	1410.103	1516.221	980.831	1038 637	144.102	80.792	70.289	87.499	148.004	1122.648	214,215	1516.221
2010	501.213	632,266	232,618	279.412	778.154	146.609	382.586	57,631	73,164	300 967	1147,980	214.914	1147.980
2011	136.637	936.520	1531,637	505,563	258.344	113.776	266 187	34.119	99.798	578.535	302,509	1604.526	1604.526
2012	979.441	1031.272	979,441	1625.366	254,230	66.482	51.489	34.241	105,154	1025.454	876,088	1131,787	1625.366
2013	1033.746	1609.193	570.881	849.472	285 485	222,155	131.789	92.202	88.463	235.965	279.837	332,940	1606,193
2014	738.048	486.951	1049.359	645.565	317.771	160.154	66.937	260 055	102.637	161.929	1139.236	290.732	1139.236
21215	1058 166	3189.474	541.800	806.538	380 404	173.029	71.545	173.029	46,736	78.853	382,779	447 369	3189,474

Fuente: SENAMHI

2.3.2. ANALISIS DE INFORMACIÓN HIDROMÉTRICA

Para el cálculo de caudales se ha realizado el análisis de frecuencias de eventos hidrológicos máximos, aplicables a caudales de avenida.

Al contar con registros de aforo representativos para el lugar de estudio, se consideró el siguiente procedimiento:

- Uso de valores de Caudales máximos diarios mensuales.
- Procesamiento de las distribuciones de frecuencia más usuales y obtención de la distribución de mejor ajuste a los registros históricos.
- Análisis estadístico de caudales máximos para periodos de retorno de 10, 25, 50 y 100 años.

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA CIP: 144347

Análisis de frecuencias:

Se basa en diferentes distribuciones de frecuencia usadas en análisis de eventos hidrológicos máximos. Las distribuciones de frecuencia más usuales, en el caso de eventos máximos son:

- Distribución de Gumbel
- Distribución de Log Normal tipo II
- Distribución de Levediev (Pearson y Log Pearson tipo III)

Los parámetros de las distribuciones se calcularon por los métodos de Momentos y de Máxima Verisimilitud mediante el ajuste de Nash.

a) Distribución de Gumbel

Una familia importante de distribuciones usadas en el análisis de frecuencia hidrológica es la distribución general de valores extremos, la cual ha sido ampliamente utilizada para representar el comportamiento de crecientes y sequías (máximos y mínimos).

Función de densidad:

$$f(x) = \frac{1}{\alpha} \exp \left[\frac{-(x-\beta)}{\alpha} - \exp \left(\frac{-(x-\beta)}{\alpha} \right) \right]$$

En donde α y β son los parámetros de la distribución.

$$F(x) = \int f(x)dx = \exp\left[-\exp\left(-\frac{(x-\beta)}{\alpha}\right)\right]$$

Estimación de parámetros

$$\alpha = \frac{\sqrt{6}}{\pi} s$$

$$\beta = x - 0.5772\alpha$$

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA CIP: 114347

Donde x y s son la media y la desviación estándar estimadas con la muestra.

Factor de frecuencia:

$$K_T = -\frac{\sqrt{6}}{\pi} \left\{ 0.5772 + \ln \left[\ln \left(\frac{T_r}{T_r - 1} \right) \right] \right\}$$

Donde Tr es el periodo de retorno. Para la distribución Gumbel se tiene que el caudal para un período de retorno de 2.33 años es igual a la media de los caudales máximos.

Límites de confianza:

$$Xt \pm t(1-\alpha)$$
 Se

$$Se = \frac{\delta \cdot s}{\sqrt{n}}$$

$$\delta = [1 + 1.1396K_T + 1.1K_T^2]^{\frac{1}{2}}$$

b) Distribución Log Normal Tipo II

Esta distribución es muy usada para el cálculo de valores extremos por ejemplo Qmáx, Qmín, Pmax, Pmín. Tiene la ventaja que X>0 y que la transformación Log tiende a reducir la asimetría positiva ya que al sacar logaritmos se reducen en mayor proporción los datos mayores que los menores.

Función de densidad:

$$f(x) = \frac{1}{x\sigma\sqrt{2\pi}} \exp^{\frac{-1(y-\mu_y)}{2\sigma_y^2}} \qquad x > 0$$

$$y = \ln x$$

Donde:

μŷ: media de los logaritmos de la población (parámetro escalar), estimado ỳ oỳ: desviación estándar de los logaritmos de la población, estimado sy

Estimación de parámetros:

$$\overline{y} = \frac{1}{n} \sum_{i=1}^{n} \ln(x_i)$$

$$s_{y} = \left\{ \frac{1}{n-1} \sum_{i=1}^{n} (\ln(x_{i}) - \overline{y})^{2} \right\}^{\frac{1}{2}}$$

Factor de frecuencia:

Puede trabajarse en el campo original y en el campo transformado.

 Campo transformado: si se trabaja en el campo transformado se trabaja con la media y la desviación estándar de los logaritmos, asi:

$$Ln(XTr) = xTr + KSy$$

Donde:

$$XTr = eln(xTr)$$

Con K con variable normal estandarizada para el Tr dado, xy media de los logaritmos y sy es la desviación estándar de los logaritmos.

Campo original: Si se trabaja con los X sin transformar en K se calcula como:

$$Kt = \frac{Exp\left\{K_T * (Ln(1+Cv^2))^{\frac{1}{2}} - \left(\frac{\ln(1+Cv^2)}{2}\right)\right\} - 1}{Cv}$$

K es la variable normal estandarizada para el Tr dado

$$Cv = \frac{s}{s}$$

 $^{\chi}$ Es el coeficiente de variación, x media de los datos originales y s desviación estándar de los daros originales.

Límites de confianza:

En el campo transformado

$$Ln(X_{Tr}) \pm t_{(1-\alpha)} S_T$$

PHOOL M, CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA

$$S_e = \frac{(\delta S_y)}{\sqrt{n}} \qquad \delta = \left(1 + \frac{K_T^2}{2}\right)^{\frac{1}{2}}$$

En donde n número de datos, Se error estándar, KT variable normal estandarizado.

c) Distribución de Levediev (Log Pearson Tipo III)

Esta distribución ha sido una de las más utilizadas en hidrología. Como la mayoría de las variables hidrológicas son sesgadas, la función Gamma se utiliza para ajustar la distribución de frecuencia de variables tales como crecientes máximas anuales, Caudales mínimos, Volúmenes de flujo anuales y estacionales, valores de precipitaciones extremas y volúmenes de lluvia de corta duración. La función de distribución Gamma tiene dos o tres parámetros.

Función de densidad:

$$f(x) = \frac{1}{\alpha \Gamma(\beta)} \left(\frac{x - \hat{x}_0}{\alpha} \right)^{\beta - 1} \exp\left(-\frac{x - \hat{x}_0}{\alpha} \right)$$

Donde:

$$x0 \le x < \infty$$
 para $\alpha > 0$
 $\alpha < x \le x0$ para $\alpha < 0$

 α y β son los parámetros de escala y forma, respectivamente , y x0 es el parámetro de localización.

Estimación de parámetros:

$$\hat{\beta} = \left(\frac{2}{Cs}\right)^2; \qquad \hat{\alpha} = s \frac{Cs}{2}; \quad \hat{x}_0 = x - \alpha \hat{\beta}$$

Cs es el coeficiente de asimetría, x y s son la media y la desviación estándar de la muestra respectivamente.

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA C/P: 114347 Proyecto de Inversión Pública

Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

Factor de frecuencia:

$$K \approx z + (z^2 - 1)\frac{Cs}{6} + \frac{1}{3}(z^3 - 6z)\left(\frac{Cs}{6}\right)^2 - (z^2 - 1)\left(\frac{Cs}{6}\right)^3 + z\left(\frac{Cs}{6}\right)^4 + \frac{1}{3}\left(\frac{Cs}{6}\right)^5$$

Donde z es la variable normal estandarizada

Este valor de K se encuentra tabulado de acuerdo al valor de Cs calculado con la muestra.

Intervalos de confianza:

$$Xt \pm t(1-\alpha)$$
 Se

$$Se = \frac{\delta \cdot S}{\sqrt{n}}$$

Donde S es la desviación estándar de la muestra, n es el número de datos y δ se encuentra tabulado en función de Cs y Tr.

Pruebas de bondad de ajuste

Para determinar cuál de las distribuciones estudiadas se adoptan mejor a la información histórica, se tienen diferentes métodos:

- Análisis gráfico
- Método del error cuadrático mínimo
- Test de Kolmogorov Smirnov
- Test de Chi Cuadrado

En el presente estudio, se aplicó el método del Mínimo error cuadrático. De acuerdo a esto, el resultado es el siguiente:

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA CIP/ 114347 Proyecto de Inversión Pública

Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

Distribución de caudales máximos, TR105:

Distribución Log-Normal de dos parámetros: Qmax: 12,093.8 MCS R2: 0.9828 Distribución Gumbel o Extrema Tipo I: 12,766.3 MCS Qmax: R2: 0.9991 Distribución Log-Pearson o Gamma de tres parámetros: Qmax: 12,598.3 MCS R2: 0.9969 Seleccionando el mejor ajuste de curva (Nash): El cual corresponde a la Distribución Gumbel o Extrema Tipo I: Qmax: 12,766.3 MCS

Fuente: Elaboración propia

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA CIP: 114347 Proyecto de Inversión Pública

Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

Distribución de caudales máximos, TR50:

	R²:		
		0.9828	***************************************
Distribución Gumbel o Extrema	a Tipo I:		
	Qmax:	12,134.0	MCS
	R ² :	0.9991	
	Qmax:	12,039.1	MCS
	R ² :	0.9969	

Fuente: Elaboración propia

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA CIP: 114347

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

Distribución de caudales máximos, TR25:

Distribución Log-Normal de	dos parámetros:		
	Qmax:	11,168.8	MCS
	R ² :	0.9828	***************************************
Distribución Gumbel o Extre	ma Tipo I:		
	Qmax:	11,345.5	MCS
	R ² :	0.9991	
Distribución Log-Pearson o	Qmax:	11,329.2	MCS
	Qmax: R ² :	11,329.2	MCS
Seleccionando el mejor ajuste de	curva (Nash):		
Seleccionando el mejor ajuste de El cual corresponde a la		el o Extrema	Tipo I:

Fuente: Elaboración propia

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

Distribución de caudales máximos, TR10:

Distribución Log-Normal de	e dos parámetros:		
	Qmax:	10,716.8	MCS
	R ² :	0.9828	***************************************
Distribución Gumbel o Extr	ema Tipo I:		
	Qmax:	10,736.4	MCS
	R ² :	0.9991	
	Qmax:	10,765.0	MCS
	Qmax: R ² :	10,765.0	MCS
Seleccionando el mejor ajuste d	***************************************	0.0000	
El cual corresponde a l	a Distribución Gumb	el o Extrema	Tipo I:
	Qmax:	10,736.4	MCS

Fuente: Elaboración propia

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA CIP: 114347 Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

RIESGO DE INUNDACIÓN

La inundación es uno de los desastres más grandes de mayor impacto económico y humano. El riesgo de inundación, se puede interpretar como el producto de la amenaza por la vulnerabilidad. La amenaza está relacionada a la solicitación hidráulica, es decir está determinada por la escala del diseño hidrológico de las estructuras para el control de agua. De este modo la probabilidad que un evento ocurra al menos una vez en "n" años sucesivos, considerando un periodo de retorno (Tr), es conocido como riesgo o falla R y se representa por:

$$R = 1 - (1 - \frac{1}{T_r})^n$$

El presente informe se basa en las recomendaciones expuestas en la Guía Metodológica, en la cual se define periodos de retorno de 10, 20, 50, 100 y 500 años para obras de defensa de unidades productoras de servicios públicos.

PERIODO DE RETORNO (AÑOS)	VIDA UTIL DE LA ESTRUCTURA PROYECTADA (AÑOS)	RIESGO DE FALLA DE LA ESTRUCTURA EN SU VIDA UTIL
10	20	90.00%
20	20	60.00%
50	20	30.00%
100	20	20.00%
500	20	0.00%

Fuente: Elaboración propia

Considerando que la estructura proyectada tendrá una vida útil de 50 años, con un periodo de retorno del caudal de máxima avenida de 105 años, se tiene un riesgo de falla de la estructura proyectada en su vida útil de 25%

PERIODO DE RETORNO (AÑOS)	VIDA UTIL DE LA ESTRUCTURA PROYECTADA (AÑOS)	RIESGO DE FALLA DE LA ESTRUCTURA EN SU VIDA UTIL	CAUDAL DE DISEÑO (m³/s)
105	30	25.00%	12,766.28

Fuente: Elaboración propia

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRICOLA CIP: 114347

2.3.3. HIDRAULICA FLUVIAL

REGIMEN PERMANENTE BIDIMENSONAL (2D), MODELAMIENTO CON HEC – RAS

Se puede asumir el flujo del agua en un cauce natural como bidimensional, es decir, la profundidad y velocidad sólo varían en la dirección longitudinal y transversal del río o canal, cuyo eje se supone aproximadamente una línea recta, la velocidad es variable en cualquier punto de una sección transversal.

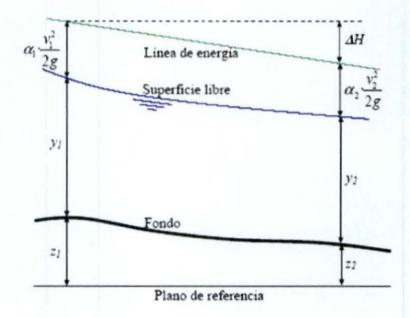
Si mantenemos la hipótesis metodológica de un flujo permanente, es decir que el caudal no varía con el tiempo, pero con una variación paulatina de la velocidad en el espacio, y por tanto del tirante, al no modificarse el caudal, el régimen recibe el nombre de gradualmente variado, y en él se produce una distribución hidrostática de las presiones. Los perfiles pueden analizarse considerando régimen supercrítico y subcrítico. Para la estimación de velocidades y calados se suele aplicar el denominado método de paso estándar (Standard Step Method), que resuelve la ecuación dinámica del flujo gradualmente variado igualando la energía en dos secciones consecutivas mediante un procedimiento cíclico de aproximaciones sucesivas. Para ellos se empleó el modelo computacional HEC-RAS (River Analysis System; USACE),

El modelo HEC-RAS realiza los cálculos de niveles de agua utilizando la ecuación de la energía (Ecuación 1.0):

$$Z_1 + \frac{P_1}{\gamma} + \alpha_1 \frac{V_1^2}{2g} = Z_2 + \frac{P_2}{\gamma} + \alpha_2 \frac{V_2^2}{2g} + \Delta H$$
 (Ecuación 1.0)

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA

Representación del balance de energía



Donde:

$Z_n + P_n / \gamma$ (m)	Nivel de la superficie libre de agua en los extremos del tramo.
V _n (m)	Velocidad media en la sección mojada en los extremos del tramo.
$\alpha_1, \alpha_2,$	Coeficiente de la no-uniformidad de distribución de las velocidades en la sección mojada.
$g = 9.81 \text{ m}^3/\text{s}$	Aceleración por gravedad
Δ H (m)	Total de pérdidas de energía en el tramo del curso de agua considerado en el cálculo, de una longitud L.

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA CIP: 114347

SIMULACIÓN DEL ESCENARIO DE INUNDACIÓN

MODELO MATEMÁTICO DE SIMULACIÓN EMPLEADO

Para la aplicación del modelo matemático se ha empleado el Sistema de Análisis de Ríos del Cuerpo de Ingenieros de la Armada de los Estados Unidos HEC – RAS versión 4.1 y su aplicación en entorno CAD denominado HEC explort to CAD en la plataforma CIVIL 3D 2016.

Este software realiza cálculos hidráulicos de cursos naturales o artificiales en flujo unidimensional y bidimensional, y cuanta además con los procedimientos de cálculo para simular los efectos hidráulicos debido a estructuras hidráulicas. Se puede manejar un red completa de canales, una localización singular en un río y es capaz de modelar perfiles en régimen subcrítico, supercrítico o mixto.

COEFICIENTE DE RUGOSIDAD

La metodología empleada para la elección del "n" de Manning y definición del cauce principal consistió en el empleo de la fórmula de Cowan, que está en función del entorno y el tipo de material del lecho y laderas del cauce.

2.0 Coeficiente de rugosidad (Manning) del Tramo - Ecuación de Cowan C.L.:

$$n' = (n_o + n_1 + n_2 + n_3 + n_4)m$$

donde:

n': Coeficiente de Rugosidad de Manning, del tramo estudiado.

no: Valor básico para un canal recto, uniforme y liso de los materiales comprendidos.

n 1: Valor agregado para corregir irregularidades de superficie.

n 2: Valor adicional para corregir variaciones de forma y tamaño de las secciones transversales.

n 3: Valor agregado para corregir obstrucciones.

n 4: Valor adicional para la corrección por presencia de vegetación y obstrucciones al flujo.

m: Factor de corrección por sinuosidad del cauce o presencia de meandros.

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA INGENIERO AGRÍCOLA CIP: 114347 Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

Tabla Nº01: Valores adoptados para el Método de Cowan

CONDICIONE	S DEL CAUCE		VALOR
	Tierra		0.020
Material	Roca	n	0.022
Waterial	Grava Fina	n _o	0.024
	Grava Gruesa		0.028
	Despreciable		0.000
Grado de	Leve	n ₁	0.005
Irregularidad	Moderado	.!!1	0.010
	Alto		0.020
Variación de las secciones a lo largo	Gradual	n ₂	0.000
	Aternandose Grad.		0.005
del tramo	Altrenando Frec.		0.010 - 0.015
	Despreciable		0.000
Efecto Relativo de	Leve	n ₃	0.010 - 0.015
las Obstrucciones	Apreciable	113	0.020 - 0.030
	Alto		0.040 - 0.060
	Baja		0.005 - 0.010
Densidad de	Media	n ₄	0.010 - 0.025
Vegetación	Alta	114	0.025 - 0.050
	Muy Alta		0.050 - 0.100
Frecuencia de	Leve		1.000
Sinuosidades o	Apreciable	m	1.150
Meandros	Alta		1.300

Selección de Valores:

	C.P.	P.I.	P.D.
n _o	0.024	0.020	0.020
n ₁	0.002	0.002	0.002
n ₂	0.002	0.002	0.002
n ₃	0.003	0.002	0.002
n ₄	0.000	0.010	0.010
m	1.000	1.000	1.000

	Protección	Protección de Riberas	
	M.I.	M.D.	
Coef. Manning - Ribera sin Enrocado:	NO	NO	
Coef. de Manning - Ribera con Enrrocado:	NO NO		

Resultados:

El coeficiente de rugosidad de Manning del cauce principal es:

El coeficiente de rugosidad de la Planicie Izquierda es:

El coeficiente de rugosidad de la Planicie Derecha es:

Fuente: Elaboración propia

0.031

0.036

0.036

CONDICIONES DE CONTORNO

El tramo en análisis se analiza bajo régimen permanente y mixto (subcrítico y supercrítico). Como condiciones de contorno se ha utilizado el criterio de la pendiente del flujo de régimen subcrítico, el cual se asemeja al perfil del cauce del río.

CAUDALES

El presente estudio considere el análisis del flujo en régimen permanente, es decir, el caudal no varía con el tiempo, por ello los efectos de laminación de avenidas no son representativos en el modelo. El tramo de longitud a simular identificado en el PIP viable cuenta en total con 1,869 m sobre la margen izquierda del río Huallaga, adyacente a la localidad de San Rafael.

SIMULACIÓN BIDIMENSIONAL

Los resultados de las simulaciones realizadas, consisten en la descripción de los valores máximos para los tirantes y velocidades, los cuales corresponden a las avenidas de 10, 25, 50 y 105 años de periodo de retorno. La determinación de los niveles de agua que alcanzaría la inundación se muestra en el isométrico siguiente, con te TR105:



Las secciones del río, se han obtenido por medio de la importación del archivo de salida del HEC – RAS con estaciones de control hacia aguas arriba para cada tramo, haciendo un total de 4,560 secciones para el tramo de estudio (secciones hidráulicas cada 1 m de 4,540 m de tramo analizado del río Huallaga).

El perfil hidráulico longitudinal, las secciones transversales, la tabla resumen del modelamiento y el isométrico se presentan en los anexos correspondientes.

DELIMITACIÓN DE ZONAS DE INUNDACIÓN

Las zonas inundables por la circulación del caudal correspondiente a las crecidas de periodo de retorno de 10, 25, 50 y 105 años se muestran en los planos correspondientes a una escala de 1:5000.

El resumen de los tramos que se perjudicarían ante una avenida como la del TR105, se presentan a continuación:

Reach	River Sta	Profile	Q Total (m3/s)	Min Ch El (m)	W.S. Elev (m)	Hydr Radius (m)	E.G. Elev (m)	E.G. Slope (m/m)	Vel Chnl (m/s)	Flow Area (m2)	Top Width (m)	Froude # Chi N	Max Chi Dpth
Tramo en estudio	1780	Q.TR105	12,766.30	247.34	260.29	2.97	260.49	0.00074	2.04	6,888.10	2,310.79	0.34	12.95
Tramo de estudio	190	Q.TR105	12,766.30	250.72	259.03	2.83	259.22	0.00080	2.22	7,076.10	2,496.18	0.36	8.31

1.1. GEOLOGÍA Y GEOTÉCNIA

1.1.1. GEOMORFOLOGÍA

Regionalmente, las características geomorfológicas de la zona, corresponden a la llanura amazónica, caracterizada por presentar zonas de baja pendiente.

Localmente, en la margen izquierda del río Huallaga, en el tramo en evaluación, las unidades geomorfológicas corresponden a: llanuras de inundación y a lecho fluvial del río Huallaga.

UNIDADES GEOMORFOLÓGICAS

Llanura de inundación

Deben su origen a la dinámica fluvial asociada al río Huallaga. Presentan pendientes menores a los 10° de inclinación. Sobre esta unidad geomorfológica se asienta la localidad de San Rafael y se desarrollan las principales actividades agropecuarias de la zona.

Está conformada por depósitos aluviales y fluviales, constituidos por gravas arenosas, arenas limosas y limos areno arcillosas.

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

Lecho fluvial

Corresponde al cauce actual del río Huallaga, cuy flujo de agua genera socavación de fondo y socavación lateral. Está conformada por depósitos fluviales principalmente, donde predominan los materiales gravo-arenosos.

1.1.2. GEOLOGÍA REGIONAL

En este ítem se describen, a nivel regional, las principales unidades litoestratigráficas observadas en la zona de estudio. A continuación se describen de las más antiguas a las más recientes.

Formación Chambirá (PN-ch)

Yace debajo de la Formación Ipururo en discordancia angular suave y corresponde a una sucesión gruesa de lodolitas de colores marrón a rojizo, en capas mayores a un metro de grosos, intercaladas con areniscas marrones y rojizas de grano medio, en capas gruesas, resistentes, con estratificación sesgada. Es frecuente encontrar láminas de yeso asociadas con los niveles de lodolitas rojizas.

Formación Ipururo (N-i)

Está constituida por areniscas gris claras a marrón claras que por meteorización toman cloraciones cremas a amarillo claro. Estas rocas se intercalan con lodolitas y pelitas marrón rojizas menos resistentes y conglomerados polimícticos de formas lenticulares y grosor variable.

Depósito Aluviales (Qh-al)

Están ampliamente extendidos y están conformados por gravas, arenas y limos, que cubren los principales valles en la zona de estudio.

Depósitos Fluviales (Qh-fl)

Se ha denominado así a los depósitos de gravas gruesas a finas y de arenas vinculadas a los cambios actuales del río Huallaga y que frecuentemente son sometidos a procesos de erosión y transporte debido exclusivamente a la actividad del curso fluvial.

1.1.3. GEOLOGÍA ESTRUCTURAL

En el área de estudio, regionalmente no se distinguen sistemas importantes de fallas y no representan algún peligro para la seguridad física de las componentes del proyecto.

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

1.1.4. GEOLOGÍA LOCAL

A partir del cartografiado geológico superficial a detalle, se han observado principalmente depósitos aluviales y fluviales.

Depósitos Aluviales (Qh-al)

Corresponden a materiales transportados y depositados por la acción del agua, en este caso la acción del río Huallaga y tributarios. Se han observado gruesos bancos de arcillas y limos, con arenas de grano fino a medio, que cubren capas potentes de gravas gruesas arenosas de grano medio a grueso. Las gravas presentan bordes con un alto grado de redondez y esfericidad, producto de la abrasión generada al contacto entre rocas transportadas.

Depósitos Fluviales (Qh-fl)

Afloran a lo largo del cauce activo del río Huallaga y están conformadas principalmente por bancos de gravas gruesas bien redondeadas con presencia de arenas de grano grueso a medio.

1.1.5. GEODINÁMICA

1.1.5.1. GEODINÁMICA INTERNA

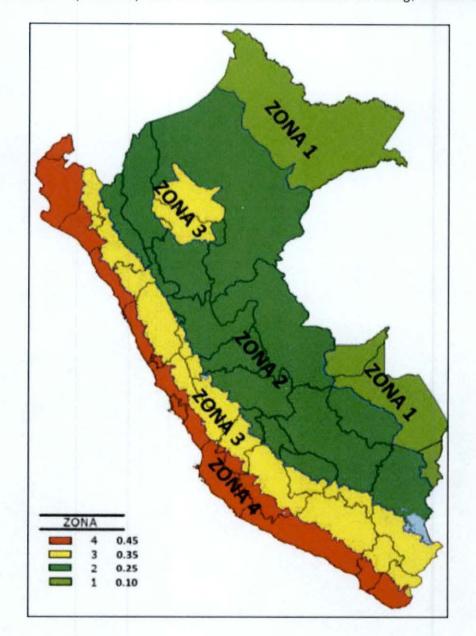
Su origen está asociado a fuerzas que actúan desde el interior de la Tierra (fuerzas endógenas o tectónicas). Por lo tanto, en este ítem se describen las características internas de la zona en función a la sismicidad registrada en la zona de estudio.

1.1.5.2. SISMICIDAD

El territorio peruano está sometido a una constante actividad sísmica, debido a la interacción de la Placa Sudamericana y la Placa de Nazca considera como la primera fuente sismogénica en el Perú, produciendo los eventos de mayor magnitud conocidos hasta el presente. La segunda fuente, la constituye la zona continental, cuya deformación ha dado origen a la formación de fallas de diversas longitudes con la consecuente ocurrencia de sismos de magnitudes menores (Modificado de Cahill et al, 1992; Tavera et al, 2001).

Según la Norma Técnica Peruana E-30 "Diseño Sismoresistente", el territorio nacional se considera dividido en cuatro zonas, como se muestra en la Figura 02. La zonificación propuesta se basa en la distribución espacial de la sismicidad observada, las características generales de los movimientos sismicos y la atenuación de éstos con la distancia epicentral, así como en la información

neotectónica. La zona de estudio (San Rafael y La Libertad), se encuentran en la ZONA 2, en la que se esperan aceleraciones horizontales de 0.25g, Cuadro 02.



Factores de Zona "Z"						
Zona	Z					
4	0.45					
3	0.35					
2	0.25					
1	0.10					

1

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

1.1.5.3. PROCESOS GEODINÁMICOS EXTERNOS

La geodinámica externa estudia la acción de los agentes atmosféricos externos: viento, aguas continentales, mares, océanos, hielos, glaciares y gravedad, sobre la capa superficial de la Tierra; fenómenos éstos que van originando una lenta destrucción y modelación del paisaje rocoso y del relieve, y en cuya actividad se desprenden materiales que van siendo posteriormente depositados.

En este contexto, en la zona de estudio se han identificado 02 procesos geodinámicos externos. El primero y de mayor relevancia es la inundación, y corresponde a un evento hidrometeorológico, que de forma recurrente, ha venido generado afectaciones económicas a los pobladores del centro poblado de La Libertad y del distrito de San Rafael, Plano GYG_P-05. La segunda corresponde a procesos incipiente de erosión fluvial, generado por el flujo del río Huallaga.

A continuación se describen cada uno de ellos:

Inundación

Las inundaciones por desborde de las aguas del río Huallaga, afectan constantemente a la población urbana de la ciudad de La Libertad. Estas aguas son canalizadas a través del cauce de la quebrada Santa Ana, la cual se encuentra aledaña a la zona urbana de La Libertad.

Para evitar el desborde del río Huallaga, se proyecta la construcción de un dique y enrocado que contengan las aguas en épocas de avenidas.

Erosión fluvial

Es generada por el flujo constante de agua del río Huallaga. En el margen izquierda, entre las progresivas 0+100 y 0+600 ha generado socavación incipiente de la ribera, conformada principalmente por capas de arena, limos y gravas.

1.1.6. ASPECTOS GEOTÉCNICOS

Consta de 02 etapas bien diferenciadas. La primera etapa consistió en la ejecución de calicatas a lo largo del eje del dique proyectado; mientras que la segunda etapa, consistió en la identificación y caracterización de las canteras destinadas para los materiales de: enrocado, relleno y gaviones.

PHOOL M. CAMACHÓ ZOROGASTUA

Calicatas

Se excavaron 06 calicatas, de forma mecanizada, de forma manual. La profundidad mínima alcanzada fue de 2.00 m, la profundidad máxima fue de 1.50 m, con un promedio de 1.75 m excavados.

La distribución de las excavaciones se realizó teniendo en cuenta la ubicación de trincheras, calicatas y DPL, indicados en al informe geológico del perfil. De esta manera se abarcó toda el área donde se ha de cimentar el dique proyectado

En cada una de las calicatas, se realizó la descripción estratigráfica de las capas observadas y la recolección de muestras alteradas del fondo de las excavaciones.

Asimismo, se realizó el registro de la ubicación del nivel freático, encontrándose en 04 excavaciones, en las calicatas C-01, C-03, C-04, C-05 y C-06, a 1.30, 1.50, 2.00, 1.90 y 1.70 m respectivamente.

Posterior a la recolección de muestras y descripción del subsuelo se procedió a sellar las calicatas, evitando así, se generen accidentes.

CALICATA	NORTE	ESTE	COTA (m.s.n.m)	PROFUNDIDAD (m)	NIVEL FREÁTICO (m)
C-01	9222154	336534	234	1.50	1.30
C-02	9222030	336969	232	1.50	N.P
C-03	9222060	337437	246	1.70	1.50
C-04	9222364	337799	240	2.00	2.00
C-05	9222290	338149	234	2.00	1.90
C-06	9222176	338612	231	1.80	1.70

CALICATA	PROF.	MALLA	MALIA #10	MAUA M40	MALLA #200	D50 (mm)	u %	LP.	iP %	Humedad Natural %	K cm/seg	Expansión Bajo Carga %	Dendidad Natural (gr/cm3)	Angulo de Fricción (")	Cohesión Kg/cm2	Nivel Freático (m)	sucs	AASHTO
C-01	1.50	89.70	88.30	86.87	79.32	0.05	26.16	18.86	7.30	27.37		1.05	1.70	15.00	0.08	-1.30	а	A-4(7)
C-02	1.50	37.09	27.77	18.20	4.90	1.12	NP	NP	NP	5.17	-	-	2.03	31.00	0.00	N.P.	GW	A-1-a(0)
C-03	1.70	100.00	99.91	99.66	74.69	0.05	24.07	20.15	3.92	26.48	_	_	1.70	20.00	0.14	-1.50	ML	A-4(7)
C-04	2.00	99.73	99.41	99.22	93.29	0.04	32.71	21.15	11.56	28.43	1.90X10-6	1.73	1.75	16.00	0.15	-2.00	α	A-6(15)
C-05	2.00	99.97	99.59	98.96	88.36	0.04	29.02	20.13	8.89	24.53	Spellering	1.20	1.78	16.00	0.18	-1.90	α	A-4(7)
C-06	1.80	100.00	99.99	99.92	71.76	0.05	26.47	23.77	2.70	27.57	_		1.72	2400	7 012	-1.70	ML	A-4(7)

1.1.7. CANTERAS

Se han identificado 03 canteras, de las cuales 01 corresponde a material de préstamo para enrocado (canteras Miskiyacu), 01 corresponde a bolonería para gaviones (cantera Camino Puente Medio) y 01 como relleno del cuerpo del dique proyectado (cantera Cerro Egipto).

La unidad de medida para los volúmenes de material de préstamo será el metro cúbico (m³).

Con los materiales seleccionados para las canteras se han realizado los ensayos necesarios concordantes con el uso que será destinado cada material, a continuación se detallan las principales características geológicas y los ensayos realizados de las canteras reconocidas.

Canteras de Relleno - Cerro Egipto

Se localiza en las coordenadas: N 9230012 – E 333415 – Z 270 msnm; al Norte, a 14.122 km de la zona de influencia del proyecto, **Plano GYG_P-09**. Corresponde a gravas limosas bien gradadas (**GW-GM**), con presencia de arenas de grano medio a grueso. Estos materiales corresponden a la Formación Juanjuí y conforman potentes bancos cubiertos por vegetación.

Estos materiales serán destinados como relleno granular del dique proyectado. Presenta una permeabilidad de 1.79x10-5 cm/seg, una máxima densidad seca de 2.09 gr/cm3 y un C.B.R al 95% de 54.00. Se ha estimado volumen explotable de 117,087 m3, con bancos de explotación de 10 m de altura.

Cantera	Tipo de Vía	Longitud Parcial (m)	Longitud Total (m)	Ancho de vía (m)	Condiciones
Cours Faints	Afirmada	9 254	14 122	5.00	Regular
Cerro Egipto	Asfaltada	4 868	14 122	7.00	Buena

PHON M CAMACHO PODOCACTIHA

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN



Cantera de relleno San Juan - Esperanza

Se localiza en las coordenadas: N 9229114 – E 339647 – Z 285 msnm; al Norte, a 14.122 km de la zona de influencia del proyecto, **Plano GYG_P-10**. Corresponde a gravas arcillosas mal gradadas (**GP-GC**), con presencia de arenas de grano medio a grueso. Estos materiales corresponden a la Formación Juanjuí y conforman potentes bancos cubiertos por vegetación,.

Estos materiales serán destinados como relleno granular del dique proyectado. Presenta una máxima densidad seca de 2.11 gr/cm3 y un óptimo contenido de humedad de 6.50 %,.

Se ha estimado volumen explotable de 43,245 m3, con bancos de explotación de 4m de altura. El volumen de extracción aumentara si se consideran bancos de explotación mayores a los 4 m propuestos.

Cantera	Tipo de Vía	Longitud Parcial (m)	Longitud Total (m)	Ancho de vía (m)	Condiciones
San Juan -	Afirmada	4 000	9 452	5.00	Regular
Esperanza	Asfaltada	5 452	3432	7.00	Buena

Cantera	Tipo de Material	Límite Líquido (%)	Límite Plástico (%)	Índice Plástico (%)	% Abrasión	Equivalente Arena (%)	O.C.H (%)	M.D.S (gr/cm3)	Clasifica ción SUCS	Clasificación AASHTO
San Juan - Esperanza	Gravas con finos	29.90	22.10	7.80	36.10	22.00	6.50	2.11	Sp.gc	A-2-4

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN



Cantera de Enrocado - Misshquiyacu

Se localiza en las coordenadas: N 9226647 – E 321966 – Z 490 msnm; al Noroeste de la zona de estudio a 23.209 km, siguiendo la carretera asfaltada Fernando Belaunde Terry y la carretera afirmada Bellavista – C.P Miskiyacu.

Corresponde a grandes bloques de roca arenisca, como depósito coluvial dispuestos sobre el terreno de forma caótica y desordenada. El acceso se puede realizar siguiendo la carretera afirmada desde Bellavista hacia el centro poblado de Mishquiyacu, **Plano GYG P-11**.

Las rocas presentan un peso específico de 2,39 gr/cm3 y un porcentaje al desgaste a la abrasión de 40.27%, valor límite para materiales destinados a enrocados; sin embargo corresponde a rocas adecuadas para el fin descrito, debido al gran tamaño que presentan.

Se ha estimado un volumen explotable de 49 366 m3. El método de extracción contemplara únicamente el uso de maquinaria pesada, ya que as rocas se encuentran sueltas, soterradas en el terreno. Se requerirá el uso de explosivos en casos de encontrar bloques de gran tamaño que no puedan ser cargados ni trasportados en los equipos correspondientes para este fin.

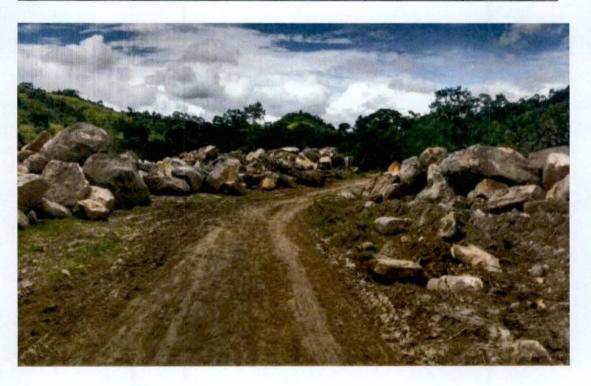
W

Proyecto de Inversión Pública

Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

Cantera	Tipo de Vía	Longitud Parcial (m)	Longitud Total (m)	Ancho de vía (m)	Condiciones
Miskiyacu	Afirmada	10 409	23 209	5.00	Mala
www	Asfaltada	12 800	23203	7.00	Buena



Cantera de roca - Intiyacu

Corresponde a una cantera conformada por afloramientos de calizas grises, en estratos métricos, explotados actualmente, como fuente de rocas para diversos proyectos civiles. Se localiza en las coordenadas: N 9219257 – E 321372 – Z 340 msnm. El acceso hacia esta cantera, desde la zona de estudio, se puede realizar siguiendo la carretera Fernando Belaunde Terry hasta el sector denominado Barrio Intiyacu, a partir del cual, de toma un desvío afirmado, de 950 m, accediendo directamente al área explotable, **Plano GYG_P-12**.

Se ha estimado un volumen explotable de 5 803 m3; considerando una profundidad de 3.00 m. Para el proceso extractivo no se ha de requerir uso de explosivos, ya que es factible únicamente con la tracción de la máquina excavadora.

De los resultados obtenidos, presenta un elevado peso específico de 2 59 gr/cm3 y porcentaje bajo de desgaste a la abrasión de 22.92, dentro de los límites

aceptables para los fines de enrocado.

Cantera	Tipo de Vía	Longitud Parcial (m)	Longitud Total (m)	Ancho de vía (m)
	Afirmada	950	40.400	3.50
Intiyacu	Asfaltada	17 170	18 120	7.00



Cantera de Gaviones - Camino Puente Medio

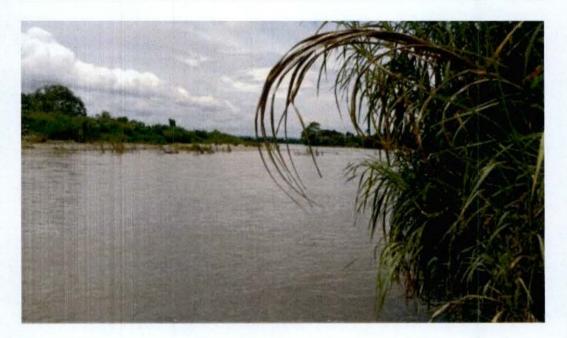
Se localiza en las coordenadas: N 9220283 – E 336858 – Z 230 msnm, al Sur de la zona de estudio a 2.015 km, siguiendo trocha carrozable que conduce hasta el cauce del río Huallaga. Corresponde a una cantera aluvial, debido al transporte y acumulación generada por el río Huallaga. Está conformada por gravas medianas y bloques redondeados, de composición polimíctica destacando rocas de origen ígneo como andesitas y dioritas y rocas sedimentarias como areniscas, **Plano GYG_P-13**.

Se ha estimado un volumen explotable de 26 634 m3.

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

Cantera	Tipo de Vía	Longitud Total (m)	Ancho de vía (m)	Condiciones
Camino Puente Medio	Afirmada	2 015	3.50	Mala



Cantera de Gaviones - Panamá

Se localiza en las coordenadas: N 9224011 – E 341056 – Z 220 msnm, al Este de la zona de estudio a 5.020 km, **Plano GYG_P-14**.

Corresponde a una cantera aluvial, debido al transporte y acumulación generada por el río Huallaga. Está conformada por gravas medianas y bloques redondeados, de composición polimíctica destacando rocas de origen ígneo como andesitas y dioritas y rocas sedimentarias como areniscas.

Estos materiales presentan una resistencia muy alta a la compresión uniaxial, con valores de 812.12 kg/cm2, por lo que califica como un material óptimo para la construcción de gaviones y/u otro uso al cual sea destinado.

Se ha estimado un volumen explotable de 182 080 m3.

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA

Proyecto de Inversión Pública

Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

Cantera	Tipo de Vía	Longitud Parcial (m)	Longitud Total (m)	Ancho de vía (m)
San Juan -	Afirmada	2 616	5.020	5.00
Esperanza	Asfaltada 2 404		5 020	7.00



1.1.8. FUENTES DE AGUA

Durante el desarrollo de los trabajos de campo se procedió a identificar las fuentes de agua que pudieran tener suficiente caudal para el abastecimiento de la obra y mejoramiento de accesos. Estas deberán abastecer tanto en época seca como lluviosa. En tal sentido se identificaron 09 fuentes de agua.

PHON M CANACHO TOPOCACTUA

Fuente de Agua	Norte	Este	Nombre
FA-01	9222062	338413	Qda. Santa Ana
FA-02	9222361	337861	Qda. Santa Ana
FA-03	9222022	337290	Qda. Santa Ana
FA-04	9227017	338096	Río Sisa
FA-05	9229645	334576	Canal Sisa
FA-06	9229948	333436	Canal Sisa
FA-07	9220207	326308	Canal Porvenir
FA-08	9224600	322777	Carretera a Miskiyacu
FA-09	9226449	322112	Qda. Miskiyacu

1.1.9. DEPOSITOS DE MATERIAL EXCEDENTE (DME)

Se ha identificado 01 sector destinado a la acumulación de material de desmonte proveniente de las obras de excavación para la construcción del dique proyectado y otras componentes del proyecto. La ubicación y capacidad de almacenamiento se muestran en el cuadro ajunto.

Cabe mencionar que el volumen de ambos botaderos estará en función del diseño de los mismos y la altura de bancos y geometría de los taludes a adoptar. En ambos casos el terreno de fundación corresponde a depósitos aluviales, conformados por gravas arenosas con limos y arcillas.

Depósito Material Excedente	Norte	Este	Distancia
DME-1	9221531	337191	1.00 km

1.2. IMPACTO AMBIENTAL

Identificación de impactos ambientales

En el presente capítulo se analizan e identifican los posibles impactos o alteraciones potenciales generadas por las actividades en las etapas de construcción y operación del proyecto sobre los diversos elementos o componentes ambientales del área de influencia directa e indirecta establecida para los fines del presente estudio. Esto con el fin de poder establecer las medidas preventivas, correctivas o de mitigación respecto a los impactos ambientales negativos significativos. Entendiéndose por el término de Impacto Ambiental a cualquier cambio, modificación o alteración, temporal o permanente,

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

positivo o negativo de los elementos del medio ambiente o de las relaciones entre ellos causadas por una o varias actividades.

Para lograr una adecuada identificación de los impactos ambientales, se analizarán las etapas de construcción y operación del proyecto, para lo cual se ha elaborado una lista de las acciones de ambas etapas descritas en la Descripción del Proyecto; con la cual se describen e identifican en primer lugar, los aspectos ambientales que se generan en de dichas acciones, como potenciales de causas de impacto al medio ambiente.

Asimismo, se identifican los elementos ambientales susceptibles de ser impactados por las acciones del proyecto, los cuales se describieron en el estudio de línea base. Dado el nivel del estudio del proyecto es necesario indicar que la línea de base se elaboró en función a la información secundaria (oficial y confiable) y observaciones realizadas durante los trabajos de campo realizados dentro del área de influencia establecida.

Con dicha información, se procede a la elaboración de las listas y matrices de doble entrada en las cuales definen las acciones del proyecto y los componentes ambientales del área de influencia que serán la base para la construcción de la Matriz de Leopold, la cual se utilizará como método para la evaluación de los impactos.

La evaluación de los impactos ambientales se determina basándose en las actividades que se desarrollan durante la fase de construcción y operación de los proyectos, a fin de conocer las acciones que real o potencialmente modifican o pueden cambiar los componentes del ambiente en la zona de estudio y sus áreas de influencia.

Para la evaluación de los impactos ambientales identificados, será necesario elaborar una matriz valorativa que nos permita obtener la significancia, el cual depende a su vez de criterios como: tipo, magnitud, extensión, duración, reversibilidad y sinergia, asignándoles una calificación comprendida en una escala valorativa para cada uno de ellos.

Plan de manejo ambiental

infraestructura

considerados:

El Plan de Manejo Ambiental del Proyecto, tiene por finalidad definir medidas o acciones necesarias para prevenir, mitigar y/o controlar los impactos ambientales negativos identificados; así como, realzar los impactos positivos del proyecto. Este Plan, considera un conjunto de programas, los mismos que deberán ser desarrollados en las distintas fases del proyecto (planificación, construcción, operación) con el fin de conservar el ambiente y lograr una mayor vida útil de la

propuesta. A continuación, se indican los programas

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

- a) Programa de Medidas Preventivas, Correctivas y/o de Mitigación
- b) Programa de Monitoreo Ambiental
- c) Programa de Capacitación y Educación Ambiental
- d) Programa de Manejo de Residuos
- e) Programa de Contingencias

Cabe indicar que para la implementación del PMA, la empresa ejecutante del proyecto deberá contar entre su personal con un responsable de Salud, Seguridad y Medio Ambiente, el cual será responsable de velar por el cumplimiento de todas las medidas sugeridas en este PMA.

Más detalle Ver Anexo Estudio de Impacto Ambiental.

II. INGENIERÍA DEL PROYECTO

2.1. PLANTEAMIENTO HIDRÁULICO

El proyecto plantea la construcción de 3.15 km de defensa ribereña en la margen izquierda del río Huallaga en la localidad de San Rafael, para evitar la inundación de la localidad por parte de avenidas extraordinarias del río Huallaga en el periodo de lluvias y así satisfacer la demanda de protección de las Unidades Productoras de bienes y servicios asentadas en la localidad en mención.

Para el desarrollo de los diseños, en primer término se determinó el tipo y ubicación del eje del dique proyectado, considerando las condiciones topográficas, geología y la ubicación y disposición de las estructuras conexas.

La construcción de 3.15 km de dique de tierra compactada, permitirá proteger a la localidad de San Rafael de hasta 12,766.30 m3/s circulante por el río Huallaga.

La construcción de un (01) espigón se ha planteado siguiendo el sentido de la línea de corriente tangente a los espigones existentes, y manteniendo la misma hasta empalmar a inmediaciones de la progresiva 0+350.

Los criterios de diseño se muestran a detalle en el capítulo de diseño hidráulico y estructural.

Las obras conexas consisten en la construcción de 3,080 m de cuneta interceptora de drenaje pluvial con capacidad de conducción de 1.20 m3/s, los cuales interceptan as aguas de escorrentía proveniente de las precipitaciones que acontezcan en las localidades de San Rafael y La Libertad.

Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

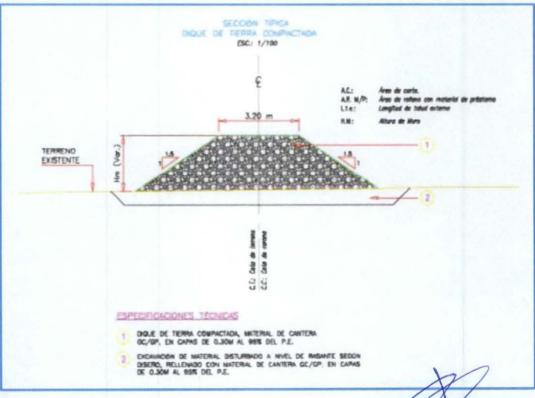
2.2. CRITERIOS DE DISEÑO

Es de indicar que de las investigaciones geotécnicas en la zona del eje del dique, indican que de las condiciones del suelo de cimentación, presenta suficiente resistencia al corte para aceptar la carga de la estructura proyectada. Dentro de este marco, el proyecto no considera el tratamiento de la cimentación mediante la proyección de una pantalla de impermeabilización.

La cantera de roca se encuentra cercana a la zona del proyecto. La cantera Intiyacu se encuentra a 18.12 km y con 5,803 m3 de volumen aprovechable y la cantera Mishquiyacu se encuentra a 23.209 km y con 49,366 m3 de volumen aprovechable. Esto es un dato básico en la determinación del tipo de espigón a seleccionar.

La cantera de material de préstamo se encuentra también cercana a la zona del proyecto. La cantera Cerro Egipto se encuentra a 14.122 km y con 117,087 m3 de volumen aprovechable y la cantera San Juan - Esperanza se encuentra a 9.452 km y con 43,245 m3 de volumen aprovechable. Este es un punto básico en la determinación del tipo de dique a seleccionar.

El dique proyectado, al ser de tierra compactada se ha prediseñado tomando en cuenta los factores de seguridad por volteo y deslizamiento.



1

2.3. CRITERIOS Y DISEÑO DEL DIQUE

El diseño del dique fue constatado para la máxima sección obtenida, la cual se encuentra en la progresiva 1+320, con una altura de 3.65 m medidos desde el eje/zona de desplante hasta la corona.

El prediseño fue sometido a la situación más extrema posible, considerando el caudal de máxima avenida TR105, el cual se encuentra en la zona con un tirante de 3.04 m.

El análisis fue el estático, debido a la poca esbeltez del dique, y también su baja altura, quedando redundante el análisis pseudoestático y dinámico. Los resultados fueron favorables para el diseño planteado, según los siguientes trascendidos:

Resultados:

1.0 Ancho de la Base del Dique (L2):

$$L_2 = L_c + Z_1 Hd + Z_2 Hd$$

4.0 Fuerza de Empuje del Agua (F₁):

$$F_1 = (\gamma_{agua}) (\gamma_{max})^2 / 2$$

5.0 Peso del Dique por metro:

$$W_1 = A_S \gamma_{dique}$$

$$A_S = 31.66 \text{ m}3/\text{m}$$

6.0 Cálculo de la Subpresion:

$$U = Y_{agua} L_2 H_1 / 2$$
 Fuerza ejercida por la subpresion

Expediente Técnico

AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE PROTECCIÓN FRENTE A INUNDACIONES EN LAS LOCALIDADES DE SAN RAFAEL Y LA LIBERTAD, MARGEN IZQUIERDA DEL RÍO HUALLAGA, DISTRITO DE SAN RAFAEL, PROVINCIA DE BELLAVISTA, SAN MARTÍN

7.0 Análisis de estabilidad del Dique - Rotura por riesgo al Volteo:

Condición de equilibrio estático:

$$Mw_d \ge 1.5 (Mw_A + MU) = R$$

$Mw_d =$	L ₂ W ₁ /2	Momento resistente, por del peso del dique (ton-m/m)
L ₂ =	14.15 m	Ancho de la Base del Dique
W ₁ =	60.48 Ton/m	Dique de tierra compactada
Mw _d =	427.88	ton-m/m
Mw _A =	H ₁ F ₁ /3	Momento de presion del agua sobre el dique (ton-m/m)
Hd =	3.65	Altura de dique en sección máxima (caso más desfavorable)
F ₁ =	4.62	Fuerza hidrostatica debido a la avenida de diseño TR100.
Mw _A =	5.62	ton-m/m
MU =	2 U L ₂ /3	Momento de subpresion del agua sobre el dique
U =	25.82	ton/m
MU =	243.60	ton-m/m
R=	373.84	EL DIQUE ES ESTABLE, Mwd ≥ R

8.0 Análisis de estabilidad del Dique - Rotura por riego al Desplazamiento

Fuerza de desplazamiento actuante que se ejerce sobre el dique:

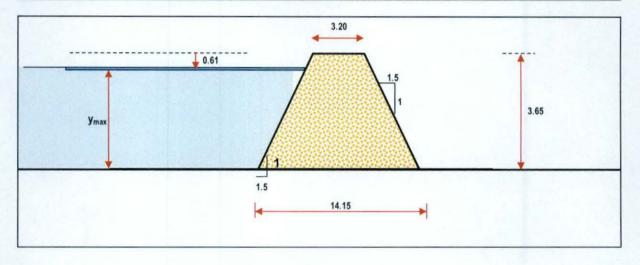
$$f = F_1/(W_1 - U)$$

F ₁ = 4.62 Fuerza del agua que genera el río para desplazar el dique en direccion	
$W_1 = 60.48$	ton/m
U = 25.82	ton/m
f = 0.13	Menor o igual al Coeficiente de Seguridad
f _{res} , Tan Θ = 0.49	EL DIQUE ES ESTABLE, f res > 2 f

De acuerdo a todas las condiciones analizadas, se acepta el prediseño del dique proyectado, con talud aguas arriba de 1:1.5 y talud aguas abajo 1:1.5 de material SUCS GW-GM-GC con las propiedades geotécnicas utilizadas en el presente diseño.

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA

RESULTADO GRÁFICO DEL DISEÑO
DIQUE DE PROTECCIÓN CONTRA INUNDACIONES, CASO SECCIÓN MÁXIMA (1+320)



III. PRESUPUESTO Y PLAZO DE EJECUCIÓN

En base a los metrados de las diferentes partidas del proyecto, se ha determinado el Presupuesto Total para la etapa de ejecución, el cual asciende a la suma de Seis millones doscientos cincuenta y siete mil setecientos cincuenta y tres y 00/100 nuevos soles (S/.6'257,753.00). Los precios utilizados para el presente estudio definitivo, son ofertados en el mercado local al mes de mayo del 2017 el mismo que incluye al Costo Directo, Gastos Generales; Utilidades, IGV y Supervisión.

El plazo de ejecución de obras está programado en 08 meses o 240 días calendario.

PHOOL M. CAMACHO ZOROGASTUA

