ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL

Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" del cantón Tosagua-Manabí

PROYECTO INTEGRADOR

Previo la obtención del Título de:

Ingeniero Civil

Presentado por: Bryan Misael Arias Sánchez Carlos Enrique Indio Cajape

GUAYAQUIL - ECUADOR Año: 2021

DEDICATORIA

Dedico este trabajo a mis padres ya que me han impulsado a desarrollarme como persona y profesional, han sido un apoyo constante para lograr mis objetivos. A mis amigos, que han sido personas que me han acompañado y ayudado en todo el proceso estudiantil.

Bryan Misael Arias Sánchez

El presente proyecto se lo dedico a mis padres y mis hermanos que me han impulsado a mi crecimiento profesional y personal. A mis amigos que me han acompañado y ayudado en mi vida estudiantil

Carlos Enrique Indio Cajape

AGRADECIMIENTOS

Bryan Arias

Lo primero es agradecer a Dios por darme la sabiduría e inteligencia para cumplir mi meta.

A mis padres por ser los pilares fundamentales y ser mi inspiración para convertirme en un profesional.

A los docentes que han marcado a través de toda mi vida estudiantil para alcanzar la meta.

A mis amigos, con los que me he divertido, esforzado y aprendido a través de estos años.

Carlos Indio

Le agradezco a Dios por darme salud, sabiduría e inteligencia para cumplir mis mestas.

A mis padres por son el pilar y el motor fundamental, ayudándome al crecimiento profesional y personal.

A los docentes por brindarme sus conocimientos y experiencias vividas.

A mis amigos y compañeros, con los que he compartidos experiencia en clases, enseñándome a trabajar en equipo a través de mi vida estudiantil.

DECLARACIÓN EXPRESA

"Los derechos de titularidad y explotación, nos corresponde conforme al reglamento de propiedad intelectual de la institución; Bryan Misael Arias Sánchez y Carlos Enrique Indio Cajape y damos nuestro consentimiento para que la ESPOL realice la comunicación pública de la obra por cualquier medio con el fin de promover la consulta, difusión y uso público de la producción intelectual"

Bryan Misael Arias

Sánchez

Carlos Enrique Indio

Cajape

EVALUADORES

Msc. Samantha Hidalgo	PhD. Miguel Ángel Chávez
PROFESOR DE LA MATERIA	PROFESOR TUTOR

Resumen

La comunidad La Bichola ubicada cantón Tosagua se caracteriza por su agricultura en la

cosecha de maíz, maní y maracuyá, pero se ve afectada por la temporada de seguía,

debido a que no cuenta con un suministro regular de agua. Se diseña una presa colinar

con el propósito retener y suministrar agua para incrementar y fomentar el crecimiento

económico de la comunidad, mediante la agricultura y el turismo conservando y

mitigando el medio ambiente.

En el proyecto se realizó estudios topográficos, hidrológicos, geológicos y geotécnicos,

para determinar las características del suelo, el caudal y estabilidad de talud con el fin de

asegurar la estabilidad del reservorio. Además, se realizó un análisis estadístico a través

de la distribución Log Pearson III para determinar la intensidad de lluvia en el sector. De

acorde a resultados obtenidos en los ensayos de laboratorio se obtuvo parámetros

importantes como la densidad, plasticidad y permeabilidad del suelo y además se definió

los tipos de maquinaria que se emplearon para la construcción del dique y aliviadero.

El dique contará con una longitud de 288 m permitiendo un embalse de 1'139 448.78 m³,

además se diseñó un aliviadero con longitud de 80 m para evitar el desborde. Se

emplearon medidas de mitigación como monitoreo de ruido, agua para control de polvo,

y un plan de manejo ambiental, obteniendo un presupuesto de \$ 683 431.62 dólares

americanos que contará con una duración de 7 meses.

Palabras claves: Presa colinar, La Bichola, agricultura, talud, embalse

I

Abstract

The community La Bichola located canton Tosagua is characterized by its agriculture in the harvest of corn, peanuts and passion fruit. but it is affected by the dry season because it does not have a regular water supply. A colinar dam is designed with the purpose of retaining and supplying water to increase and encourage the economic growth of the community, through agriculture and tourism, conserving and mitigating the environment.

In the project, topographic, hydrological, geological and geotechnical studies were carried out to determine the characteristics of the soil, the flow rate and slope stability in order to ensure the stability of the reservoir. In addition, a statistical analysis was carried out through the Log Pearson III distribution to determine the intensity of rainfall in the sector. According to the results obtained in the laboratory tests, important parameters such as the density, plasticity and permeability of the soil were obtained, and the types of machinery used for the construction of the dam and spillway were also defined.

The dam will have a length of 288 m allowing a reservoir of 1,139,448.78 m3, in addition, a spillway with a length of 80 m was designed to prevent overflow. Mitigation measures such as noise monitoring, water for dust control, and an environmental management plan were used, obtaining a budget of \$683,431.62 US dollars that will last 7 months.

Keywords: Colinar Dam, La Bichola, agriculture, slope, reservoir

Índice General

EVALUADORES	5
Resumen	
Abstract	II
Índice General	III
ABREVIATURAS	V
SIMBOLOGIA	VI
INDICE DE FIGURAS	VII
INDICE DE TABLAS	IX
INDICE DE PLANOS	XI
CAPÍTULO 1	1
1. Introducción	1
1.1. Antecedentes	1
1.2. Localización	2
1.3. Información básica	3
1.4. Planteamiento del problema	6
1.5. Objetivos	6
1.6. Marco Teórico	7
1.6.1. Presa de Tierra	7
1.6.2. Presa de hormigón	8
1.6.3. Embalse	8
1.7. Justificación	9
CAPÍTULO 2	10
Desarrollo del proyecto	10
2.1. Metodología	10
2.2. Trabajo de campo, laboratorio y gabinete	11
2.3. Análisis de alternativas	15
CAPÍTULO 3	20
3. DISEÑOS Y ESPECIFICACIONES	20
3.1. Prediseño	20
3.2. Propuesta de Diseño	23
3.2.1. Propuesta de Diseño: Berma aguas abajo y taludes 2:1	25
3.3. Análisis de Permeabilidad	26
3.4. Estudios Hidrológicos	27

3.5.	Cálculo de Diseño	39
3.6.	Dimensionamiento de Canal	41
CAPÍTU	LO 4	45
4. ES	STUDIO DEL IMPACTO AMBIENTAL	45
4.1.	Objetivos	45
4.2.	Certificado de intersección	46
4.3.	Descripción del proyecto	46
4.4.	Línea base ambiental	47
4.5.	Fases y actividades del proyecto	54
4.6.	Identificación de impactos ambientales	55
4.7.	Valoración de impactos ambientales	56
4.8.	Medidas de prevención/mitigación	60
4.9.	Ficha ambiental	62
4.10	. Conclusiones	68
CAPÍTU	LO 5	69
5. PF	RESUPUESTO	69
5.1.	Descripción de rubros	69
5.2.	Descripción de cantidades de obra	69
5.3. prev	Valoración integral del costo del proyecto incluyendo las medidas de ención y mitigación del impacto ambiental	73
5.4.	Cronogramade obra	67
CAPÍTU	LO 6	68
6. C0	DNCLUSIONES Y RECOMENDACIONES	68
6.1.	Conclusiones	68
6.2.	Recomendaciones	68
BIBLIOG	RAFÍA	70
ANEXOS	S	72
APENDI	CE A	73
APENDI	CE B	93
APENDI	CE C	99
Planos		135

ABREVIATURAS

INAMHI Instituto Nacional de Meteorología e Hidrología

ESPOL Escuela Superior Politécnica del Litoral

FICT Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

UTM Universal Transversal de Mercador

TULSMA Texto Unificado de Clasificación de Suelos

ASTM American Society for Testing and Materials

INOCAR Instituto de Oceanográfico de la Armada del Ecuador

FS Factor de Seguridad

IGM Instituto Geográfico Militar

AASHTO American Association of State Highway and Transportation Officials

NEC Norma Ecuatoriana de la Construcción

SIMBOLOGIA

m Metros

m² Metros cuadrados

m³ Metros Cúbicos

Ha Hectárea

msnm Metros sobre el nivel del mar

mm Milímetros

KPa Kilo Pascal

INDICE DE FIGURAS

FIGURA 1. 1 FOTOGRAFÍA EN PUENTE DONDE TRANSITA EL AGUA LLUVIA	2
FIGURA 1. 2 LOCALIZACIÓN DE LA PRESA COLINAR	3
FIGURA 1. 3 FOTOGRAFÍA DEL DRON	4
FIGURA 1. 4 CLIMA EN EL CANTÓN TOSAGUA 2019	5
FIGURA 1. 5 RELIEVE DE LA ZONA	5
FIGURA 1. 6 RELIEVE DE LA ZONA	6
FIGURA 2. 1 DIAGRAMA DE PLAN DE ACTIVIDADES	10
Figura 2. 2 Topografía de la Presa Colinar	12
Figura 2. 3 Área de embalse de la alternativa 1	15
FIGURA 2. 4 ÁREA DE EMBALSE DE LA ALTERNATIVA 2	16
FIGURA 2. 5 ÁREA DE EMBALSE DE LA ALTERNATIVA 2	17
FIGURA 2. 6 COMPARACIÓN DE ALTERNATIVAS MEDIANTE ASPECTOS AMBIENTALES	19
Figura 3. 1 Mapa de Zonificación Sísmica del Ecuador	23
Figura 3. 2 Análisis de Talud 2:1	24
Figura 3. 3 Análisis de Talud 2:1	24
FIGURA 3. 4 ESTABILIDAD DE TALUD AGUAS ARRIBA	25
Figura 3. 5 Análisis de Talud con Berma aguas abajo con método de Bishop co	N LA
RUTA CRITICA	25
Figura 3. 6 Análisis de Talud con Berma aguas abajo con diferentes métodos	26
FIGURA 3. 7. ANÁLISIS DE TALUD CON BERMA AGUAS ABAJO	26
Figura 3. 8 Líneas equipotenciales de la Presa de tierra por Presión de Poros	27
Figura 3. 9 Líneas equipotenciales de la Presa de tierra por Carga de Agua	27
Figura 3. 10 Curva de regresión de T=2 años	31
Figura 3. 11 Curva de regresión de T=5 años	32
Figura 3. 12 Curva de regresión de T=10 años	33
Figura 3. 13 Curva de regresión de T=25 años	34
FIGURA 3. 14 CURVA DE REGRESIÓN DE T=50 AÑOS	35
FIGURA 3. 15 CURVA DE REGRESIÓN DE T=100 AÑOS	36
FIGURA 3. 16 CURVA DE REGRESIÓN DE T=200 AÑOS	37

FIGURA 3. 17 CURVAS IDF	39
FIGURA 3. 18 VALORES DE CN(II) MEDIANTE GRUPO HIDROLÓGICO DEL SUELO	41
FIGURA 3. 19 ELECCIÓN DE BORDE LIBRE EN FUNCIÓN AL CAUDAL	44
FIGURA 4. 1 CONSULTA DE ACTIVIDADES AMBIENTALES DE CONSTRUCCIÓN Y OPERACIÓN I	DE
Represas	46
FIGURA 4. 2 CERTIFICADO DE INTERSECCIÓN DE ESTUDIO Y DISEÑO DE UNA PRESA COLINAR4	46
FIGURA 4.3 EVAPOTRANSPIRACIÓN POTENCIAL MENSUAL DE LA ESTACIÓN M613 MÁS CERCAI	NA
A LA ZONA DE ESTUDIO	48
FIGURA 4. 4 MICROCUENCAS Y RED HÍDRICA DEL CANTÓN TOSAGUA	49
FIGURA 4. 5 PRECIPITACIÓN MEDIA MENSUAL DE TOSAGUA	50
FIGURA 4. 6 TEMPERATURAS EN EL CANTÓN TOSAGUA	51
FIGURA 4. 7 ESTADÍSTICAS DE ACTIVIDADES SOCIO-ECONÓMICAS EN EL CANTÓN TOSAGUA	54
FIGURA 4. 8 MATRIZ DE IMPACTO AMBIENTAL DE LEOPOLD CON LOS IMPACTOS AMBIENTALES D	EL
PROYECTO DE CONSTRUCCIÓN DE PRESA COLINAR	59
Figura 5. 1 Cronograma de obra	67

INDICE DE TABLAS

TABLA 3. 1. ANCHO DE LA CORONA	21
TABLA 3. 2 CLASIFICACIÓN DE TALUDES PARA PRESAS MEDIANTE MATERIAL DEL NÚCLEO	22
Tabla 3. 3 Borde libre	22
TABLA 3. 4 PRECIPITACIÓN MÁXIMA EN 24 HORAS	28
TABLA 3. 5 PRECIPITACIONES MÁXIMAS	29
Tabla 3. 6 Intensidades con referencia al tiempo de retorno	29
TABLA 3. 7 TIEMPO DE RETORNO DEPENDIENDO DE LAS HORAS Y PERIODO DE RETORNO	30
Tabla 3. 8 Regresiones para periodo de 2 años	31
Tabla 3. 9 Regresiones para periodo de 5 años	32
Tabla 3. 10 Regresiones para periodo de 10 años	33
Tabla 3. 11 Regresiones para periodo de 25 años	34
Tabla 3. 12 Regresiones para periodo de 50 años	35
TABLA 3. 13 REGRESIONES PARA PERIODO DE 100 AÑOS	36
TABLA 3. 14 REGRESIONES PARA PERIODO DE 200 AÑOS	37
TABLA 3. 15 COEFICIENTE DE REGRESIÓN LINEAL	38
TABLA 3. 16 REGRESIÓN POTENCIAL	38
TABLA 3. 17 TABLA DE INTENSIDADES	39
Tabla 3. 18 Datos de longitud y pendiente del aliviadero	42
Tabla 3. 19 Datos del tramo 1	42
TABLA 3. 20 DATOS DEL TRAMO 2	43
Tabla 4. 1 Fases de Construcción	55
TABLA 4. 2 IDENTIFICACIÓN DE FACTORES AMBIENTALES, ASPECTOS E IMPACTO AMBIENTAL I	DE LA
OBRA	56
Tabla 4. 3 Definición de Valores de la Variable de Magnitud	58
Tabla 4. 4 Definición de Valores de la Variable de Magnitud	58
Tabla 4. 5 Impactos ambientales más importantes con su respectiva medida	A DE
MITIGACIÓN	60
TABLA 5. 1 DESCRIPCIÓN DE DIMENSIONES	70
TABLA 5. 2 DESCRIPCIÓN DE DIMENSIONES DEL DREN	

TABLA 5. 3 DESCRIPCIÓN DEL ÁREA Y VOLUMEN DEL DIQUE	70
Tabla 5. 4 Descripción de área y volumen del aliviadero	71
TABLA 5. 5 DESCRIPCIÓN DE VOLUMEN ENCIMA DEL ALIVIADERO Y TOTAL DE EXCAVACIÓN	72
TABLA 5. 6 PRESUPUESTO REFERENCIAL DEL PROYECTO	72

INDICE DE PLANOS

Levantamiento Topográfico	Lamina 1/12
Geomorfología	Lamina 2/12
Vista Eje y zona de embalse	Lamina 3/12
Gráfico Cota-Área-Volumen	Lamina 4/12
Implantación presa	Lamina 5/12
Implantación dique y vista transversal	Lamina 6/12
Vista en Corte-Secciones del dique	Lamina 7/12
	Lamina 8/12
	Lamina 9/12
	Lamina 10/12
	Lamina 11/12
Implantación de Aliviadero y vista transversal	Lamina 12/12

CAPÍTULO 1

1. Introducción

Durante mucho tiempo las comunidades han sufrido la necesidad de recolectar agua, para sus diferentes actividades, han llevado a que la población se ubique en zonas cercanas a cuerpos hídricos. Se conoce que el agua es un recurso abundante en el planeta, aproximadamente un 70% es agua y solo una pequeña cantidad del 3.5% es agua dulce, de la cual el 1% pertenece cuencas hidrográficas, arroyos y ríos.(Carrión, 2020)

Las actividades humanas y eventos climáticos se ven amenazada por la poca disponibilidad de agua, la cual es predominantes en zonas secas, En el Ecuador las provincias más afectadas son los sectores costeros como lo son Guayas, Santa Elena y Manabí, (Velasco, 2021) que padecen de periodos de sequias, durante este periodo la población implementa alguna metodología para la recolección de agua en temporada de precipitación. En la provincia de Manabí presenta una estación seca y una estación húmeda durante cada año, la cual varia estadísticamente en base a las corrientes oceánica.

En la provincia de Manabí, cantón Tosagua, existe una comunidad llamada "La Bichola", debido a su ubicación geográfica, se ve afectada año a año por bajo nivel de lluvia en épocas de estiaje, por lo cual la población presenta inconveniente para realizar y desarrollar las necesidades básicas, La falta de recurso hídricos afecta directamente a la zona agrícola y ganadera que son actividades que contribuyen a sector económico en la provincia de Manabí.

En el proyecto ubicado en la comuna "La Bichola" se realizará el estudio y diseño de una presa colinar, la cual parte de un plan integral de recurso Hídricos que se presentan en la zona, como una propuesta del PhD. Miguel Ángel Chávez Moncayo, tutor de la Escuela Superior Politécnica Del Litoral.

1.1. Antecedentes

En la comunidad "La Bichola" suelen sembrar maíz solo en la época de lluvia debido a que no cuentan con los recursos hídricos necesarios para mantener hidratadas las plantas, en ciertas partes de la comunidad no llega el agua potable, la solución que ha impartido la alcaldía actual es de brindarles agua mediante tanqueros con los cuales el agua que adquieren no es suficiente para las plantaciones.

Además, podemos percatarnos en temporada de sequía existe un canal que se puede ver detrás de nosotros en la figura ,1 la cual nos ubicamos en el puente en donde transita el agua en época de lluvia. Se puede denotar que se encuentra completamente seco por el cual la comunidad no puede realizar muchas actividades de agricultura, lo que han optado los campesinos de la zona es en la construcción de pequeñas lagunas para almacenar una cierta cantidad de agua con la cual realizan pocas labores de agricultura.



Figura 1. 1 Fotografía en puente donde transita el agua lluvia Fuente: Arias B; Indio C. (2021)

1.2. Localización

El proyecto estará ubicado en la comunidad "La Bichola" cerca del cantón Tosagua en la provincia de Manabí. Se puede apreciar la ubicación y designación del área en donde estará la presa en la figura 1.2 en donde nos da la forma que tendrá dicha presa.

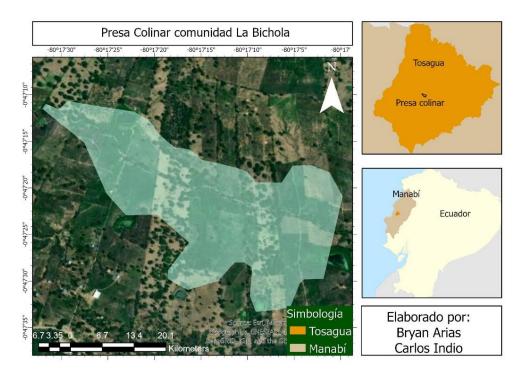


Figura 1. 2 Localización de la presa colinar Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

1.3. Información básica

1.3.1. Topografía

Como parte de estudio del proyecto se requirió conocer mejor los relieves que tenía el sector por lo cual se planteó un levantamiento topográfico mediante un dron, el tipo de dron se lo puede ver en la figura 1.3, con el fin de obtener más información sobre los aspectos del terreno y como está compuesto. Asimismo, con el cual podemos determinar la localización de la presa y la respectiva ubicación del dique.



Figura 1. 3 Fotografía del dron Fuente: Arias B; Indio C. (2021)

1.3.2. Datos Hidrológicos

Mediante la información obtenida de los anuarios del INAMHI se utilizaron tres estaciones meteorológicas debido a que por la zona no se encontraba una. Por esta razón se tomaron las más cercanas para determinar los valores de caudal que la presa tendría. Estos datos nos darán un amplio concepto de cuanto es el caudal esperado, con el cual funcionara la presa.

1.3.3. Clima

En la provincia de Manabí, cantón Tosagua, la temperatura varía entre 22°C a 31°C y muy pocas esta desciende no más de 20°C y llega a subir a un máximo de 34°C. Se conoce que en la témpora fresca dura aproximadamente desde 31 de enero al 12 de marzo la cual es la época lluviosa. Sel llega a tener un máximo de precipitación mensual de 185 mm y su valor medio interanual de Humedad relativa del aire es 77%. (Weather Spark, 2019)

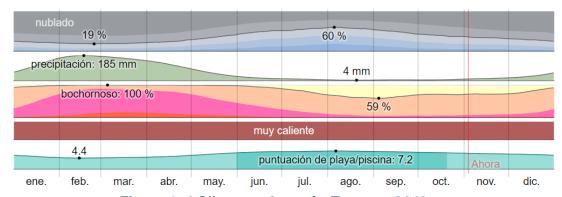


Figura 1. 4 Clima en el cantón Tosagua 2019

Fuente: Weather Spark (2019)

1.3.4. Flora y Fauna

En la figura 1.5 podemos observar poca vegetación, la cual se clasifica como una zona árida, se puede observar una falta de árboles y una gran cantidad de zona no verde debido a la gran sequía que se presenta. También se puede observar la poca fauna que tiene el sector, los habitantes del sector se dedican a la crianza de cerdos, gallina y frutas que requisen muy poca agua para su producción.



Figura 1. 5 Relieve de la zona Fuente: Arias B; Indio C (2021)

1.3.5. Relieve

En la figura 1.6, presentamos las distintas elevaciones que contiene el terreno donde se diseñara la Presa Colinar. Nos podemos percatar los diferentes niveles que se presenta el cual es beneficioso para el desarrollo del proyecto, los niveles varían de 31 m a 75 m siendo así el color rojo la parte alta y el color azul la mínima en la zona.

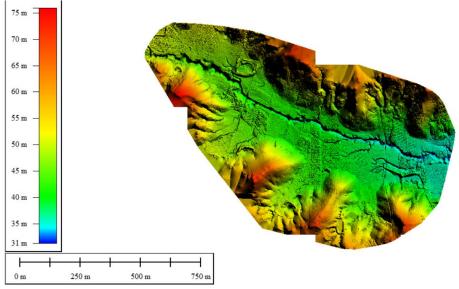


Figura 1. 6 Relieve de la zona Fuente: Arias B; Indio C (2021)

1.4. Planteamiento del problema

La Bichola es una comunidad pequeña a las afueras del cantón Tosagua en la Provincia de Manabí en la cual su comunidad presenta dificultades con ciertas necesidades básicas en la cual se encuentra el agua. Debido a la limitación de recursos hídricos en la comunidad, esto ha incurrido en que la alcaldía de Tosagua les satisfaga con agua cada dos veces por semana, en otras ocasiones que sean suministrados de agua mediante tanqueros, con el cual no tienen el suficiente recurso para desempeñarse en la agricultura cuando están en temporada de sequía.

1.5. Objetivos

1.5.1. Objetivo General

Diseñar una Presa Colinar basado en estudios topográficos, hidrológicos y geotécnicos con el fin de solventar las necesidades hídricas de la comunidad de "La Bichola" en el cantón Tosagua, Manabí.

1.5.2. Objetivos Específicos

- Calcular los caudales de las microcuencas para los distintos periodos de retorno en base a datos históricos de precipitaciones, utilizando métodos estadísticos de interpolación con estación meteorológica más cercana.
- Adquirir parámetros geotécnicos del área de estudio.
- Obtener las características de los materiales que se incluyen en el cuerpo de la presa, y analizar el estudio de los taludes con el fin de garantizar su estabilidad.
- Elaborar planos de detalle, presupuesto y cronogramas de construcción del proyecto.

1.6. Marco Teórico

Las Presas son estructuras hidráulicas de grandes dimensiones que permiten almacenar o retener agua para aprovecharla en actividades de riego, el consumo humano, entre otras. Además, sirven para el control de inundaciones ya que impiden que el agua de las montañas baje hasta las comunidades que se sitúan en terrenos planos y cercanos a ríos.(Centro Nacional de Prevención de Desastres, 2019)

Las Presas Colinares son pequeñas presas, las cuales no son alimentadas de ríos o esteros sino por el agua que acumula una determinada cuenca de drenaje. Este tipo de solución tiene una ventaja en la facilidad de implementación y mediante esto permite captar las aguas lluvias para almacenarlas y posteriormente usarla en épocas de escasez de agua. (Rodríguez & Salazar, 2017)

Una presa pequeña está constituida principalmente por la presa misma con apoyo en el terreno a través de estribos laterales y de su estructura (esto depende según el material con el que se construya).

1.6.1. Presa de Tierra

Las presas de tierra su cuerpo está constituido por materiales naturales(suelos), tales como gravas, gravillas, arenas, limos y arcillas, dispuestos en la sección transversal de la estructura de modo de garantizar la función de retención del agua y la función de estabilidad ante las acciones que la naturaleza ejerce sobre la obra. (Espinosa, 2010)

Para este tipo de presas existen las presas homogéneas que la mayor parte de su estructura está constituida por el mismo tipo de suelo que contiene una baja permeabilidad, estos naturalmente son extraídos de yacimientos próximos al

emplazamiento de la obra. Mientras, las presas de materiales heterogéneos es una ventaja ya que se utiliza para aprovechar al máximo el material local por sus características geomecánicas.

Las presas de Tierra requieren aliviaderos separados de la presa. Su principal problema radica en que pueden sufrir daños graves e incluso ser destruida por la erosión que es producida cuando el agua se libera por la corona, si no se prevé una buena capacidad del aliviadero. (Martínez Marín et al., 2007)

1.6.2. Presa de hormigón

Las presas de hormigón también conocidas como presa de concreto son estructuras de grandes dimensiones que resisten fuerzas, la cual se construyen con hormigón en masa en su totalidad, este tipo de presas trabajan a compresión y sus tracciones se deben controlar. (Delgado Ramos, 2005)

Este tipo de presente generan varias ventajas al momento de su construcción, Su alta resistencia debido a la naturaleza del material, la cual son capaces de resistir grandes esfuerzos a la compresión y tracción, otras de la ventaja es el vertido por coronación, esto implica que este tipo de presa presentara un mínimo riesgo de arrastre de material por lo que es tolerable el vertido.

También presentas desventajas como el gran costo para su elaboración, el hormigón se puede fracturar debido a que presentar una menor flexibilidad y deformabilidad que la tierra, debido a que no se adapta bien a los niveles del terreno, por lo general no se recomiendo este tipo de construcciones cuando el suelo tiene baja capacidad portante. (Martínez Marín et al., 2007)

1.6.3. Embalse

El embalse es una construcción importante para la conservación del agua para la prevención de inundaciones y la reducción de desastres de una región. La predicción del almacenamiento de embalses es una tarea clave para garantizar su gestión y operación seguras. Sin embargo, los embalses producen inevitablemente el riesgo de derrumbe o desborde de presas. Por esta razón es necesario monitorear el almacenamiento del reservorio.(Yang et al., 2021)

1.7. Justificación

Por la necesidad de agua que requieren los pobladores de la comunidad de "La Bichola", hemos planteado el estudio hidrológico, geológico y el diseño técnico de un Presa Colinar con el fin de almacenar agua que proviene de las precipitaciones en temporada de invierno y suministrarla en la comunidad en época de verano. Además, impulsar la agricultura del sector en verano ya que no se realizan estas actividades a gran escala por la falta del recurso hídrico para el beneficio de los pobladores y el crecimiento económico de la comunidad.

CAPÍTULO 2

2. Desarrollo del proyecto

2.1. Metodología

Para el presente proyecto se realizó una planificación en la cual designamos los pasos para el proyecto, con el cual pudimos darle a cada parte de proyecto su importancia respectiva y su debida investigación.

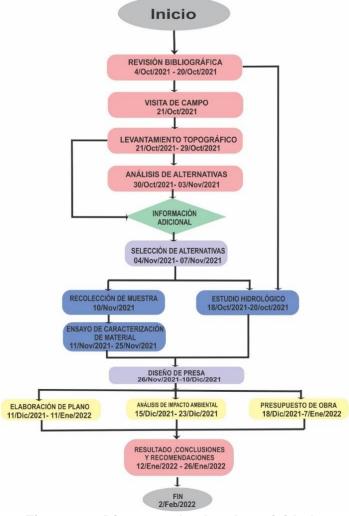


Figura 2. 1 Diagrama de plan de actividades Fuente: Arias B; Indio C. (2021)

Como primer paso se realizó una revisión bibliográfica en la cual se recopilo información necesaria para el entendimiento del proyecto, en estas se amplió el conocimiento sobre el funcionamiento de una presa y para que se la diseña. Se realizaron visitas de campo

para comprender el sitio en donde se desarrolló el proyecto para un mejor panorama y para la visualización de donde podría ser colocado la Presa.

Después de haber conocido el sitio y haber planteado donde se colocaron las posibles presas, se realizó un levantamiento topográfico de dicha zona para su estudio. Posteriormente, se hizo una evaluación en donde podrían ser los posibles lugares del dique.

Se procederá a plantear tres alternativas para la colocación del dique, en el cual se tomaron dos alternativas de presa de tierra y una de presa de hormigón, se realizó un análisis de impacto con variables especificadas posteriormente con las cuales se determinaron la alternativa más favorable para el proyecto.

Teniendo la alternativa seleccionada se procedió a realizar el diseño de la presa colinar, pero antes de eso se realizó un estudio geotécnico del sitio en donde se colocará el dique. Después de realizar los ensayos requeridos procedemos al desarrollo del diseño.

Además, teniendo toda esta información del diseño se comenzó al desarrollo de los planos para de esta forma tener un entendimiento más amplio del proyecto, conocer su localización y los diferentes perfiles de volumen de agua. Se evaluó el impacto ambiental que tendrá para de esta forma determinar los valores agregados que requiere el proyecto.

Partiendo del valor de impacto que se obtuvo se lo añadió al presupuesto que se realizó con las especificaciones mencionadas en el diseño. Finalmente, se concluyó el proyecto teniendo planos y precios para el diseño de nuestra presa colinar, se realizaron las conclusiones y recomendaciones para futuros proyectos similares.

2.2. Trabajo de campo, laboratorio y gabinete

2.2.1. Levantamiento Topográfico

Para el desarrollo del levantamiento se realizó un estudio de las curvas de nivel mediante un software de ubicación satelital en la cual pudimos apreciar las curvas de nivel con las cuales realizamos un estudio más exhaustivo sobre las localizaciones de poblaciones aledañas y lo que se encontraba en el sector.

Después, se determinó polígonos de diseño los cuales fueron evaluados para poder designar uno en específico, se realizó un polígono el cual fue levantado mediante

topografía con Dron. En el cual obtuvimos un panorama más detallado, nos percatamos que por la zona no hay casas, lo único que había eran pequeñas lagunas artificiales.

Finalmente, después de la descompresión y recolección de información se realizó un análisis para la localización del dique de la presa, en el cual se consideraron una altura de 10 metros como máximo y para la corono 4 metros.

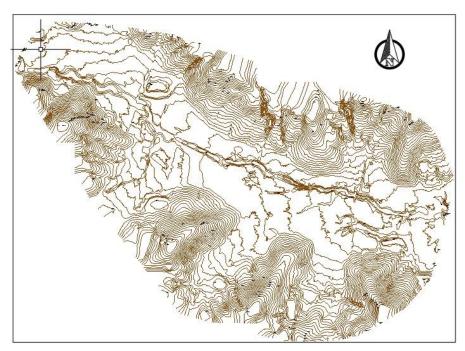


Figura 2. 2Topografía de la Presa Colinar Fuente: Arias B; Indio C. (2021)

2.2.2. Estudios Geotécnicos

Después del levantamiento topográfico y tener el área en donde se localizará la presa se deben emplear una extracción del suelo para comprobar el terreno donde nos estamos asentando. Para el desarrollo del proyecto requerimos las características que contiene el terreno en donde se realizara la presa, por tal motivo se extrajeron muestras a las cuales se les deben emplear diferentes ensayos, para de esta forma obtener un panorama más amplio para proceder al diseño de la presa. Por tal motivo se extrae tres muestras, uno en cada pared del embalse y una el centro del embalse. Los ensayos que se realizaran se presentan en la tabla 2.1.

Tabla 2. 1 Ensayos geotécnicos a realizarse

Ensayo de Laboratorio	Norma de Referencia
Análisis Granulométrico (Pasante Tamiz No. 200)	ASTM D 1140
Límites de Atterberg	ASTM D 4318-10
Peso Volumétrico Seco (Proctor Modificado)	ASTM D 1557-02 AASHTO T-180
Permeabilidad	ASTM D 2434 AASHTO T-215
Corte Directo	ASTM D 3080
Compresión Triaxial	ASTM D 2850-95 AASHTO T 296-94

Fuente: Arias B; Indio C. (2021)

los ensayos se realizarán en el Laboratorio de geotecnia y Constricción de la FICT, la muestra recolectada se debe prepara con las mismas condiciones del terreno, la cual se procederá al secado del material, para su posterior cuartearlo.

2.2.3. Análisis Granulométrico

Es importante conocer la textura del suelo debido a que es una propiedad importante para la realización de un proyecto geotécnico. Es necesario este tipo de análisis granulométrico debido a que existen parámetros fundamentales que ayudan a la mejor clasificación del suelo, si es fino o grueso(tamaño), propiedades mecánicas, consistencia, retracción, capacidad portante, permeabilidad, etc. (Valencia Patiño, 2018)

Límite de Atterberg

Los límites de Atterberg también conocido como limites pasticos o límites de constancias, se utilizan para determinar el comportamiento que tiene los suelos finos, y la cantidad de agua que contienen permitiendo clasificar el suelo en tres estados, solido, liquido o platico. (Braja M.Das, n.d.)

2.2.4. Proctor Modificado

El ensayo de Proctor modificado nos permite calcular la relación de densidad seca y humedad de compactación que tiene cada material geotécnico, esta se emplea como material de rellano, la cual debe obtener deformaciones muy bajas para evitar fallas estructurales. Cuando la densidad del suelo aumenta su resistencia al corte y disminuye la permeabilidad, es porque existe una buena compactación. Se puede asegurar que tenemos una humedad optima cuando la densidad seca es máxima en el ensayo. (Bowles J.E., 2000)

2.2.5. Ensayo de Permeabilidad

El ensayo de permeabilidad nos permite saber si el material a analizar es poroso, es decir la cantidad de espacio vacíos que contiene el material para permitir el paso de algún fluido, mientras exista mayor filtración el suelo será más permeable. Este ensayo nos ayuda a conocer su coeficiente de permeabilidad K, de una muestra suelo. los tipos de suelos que requieren el ensayo son suelos que contiene mayor cantidad de granos finos, limos o arcillas. (Loyola Gómez et al., 2015)

2.2.6. Corte Directo

El ensayo de corte directo consiste en hacer ensayar una porción de suelo con respecto a otra a lo largo de un eje, hasta que esta falle, y así determinar el Angulo de fricción y la cohesión del suelo muestreado. (Ugalde Herra, 2006)

2.2.7. Compresión Triaxial

El esfuerzo cortante de los suelos, son importantes para la geotecnia, este ensayo consiste en someter el suelo en una probeta cilíndrica, teniendo una relación en diámetro y altura del cilindro, esta se encuentra sometida a una presión hidráulica constante, el ensayo busca a reflejar las mismas condiciones que se encuentra en sitio, como lo es la saturación y consolidación. La compresión triaxial se la define como la capacidad ultima

que tiene un suelo para soportar las fallas de deslizamiento en diferentes planos internos (X, Y, Z). (Valerio Salas, 2011)

2.3. Análisis de alternativas

En el proyecto se idearon tres posibles propuestas de alternativas con referencia al cierre de la presa y el material con el cual será diseñado el dique, para realizar un exhaustivo análisis se tomaron en consideraciones cinco variables claves, las cuales son: Volumen, Costo, Tiempo, Ambiental y Complejidad. Además, con ayuda de dichas variables determinaremos su viabilidad con relación a costos e impacto al entorno.

La primera alternativa es una presa de tierra que está compuesto con el material de la zona quiere decir que es una presa homogénea. Mencionado esto nos brinda una mejor relación en costos debido a que su construcción es más económica, ya que el material es sustraído por el sector. Asimismo, la obra no tendría inconvenientes si se retrasara, ya que no afectaría a la estructura del dique. Mencionado antes el dique estará localizado en la posición que nos indica la figura 1.7. la cual nos brinda un volumen de 205438.42 m³.

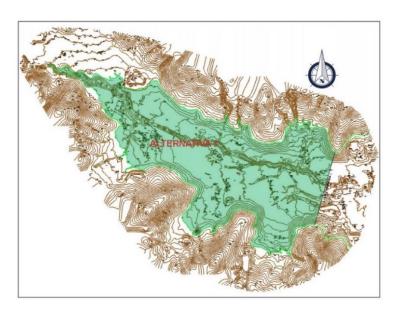


Figura 2. 3 Área de embalse de la alternativa 1
Fuente: Arias B.; Indio C (2021)

Para la segunda alternativa tenemos una presa de tierra, similar a la primera alternativa la cual cuenta con la ubicación del dique en una zona más central a la cuenca, por ende, el volumen que se genera en esta alternativa va a ser menor a la primera, además se

toman ciertas consideraciones debido a que las cotas en el centro del embalse son mayores, contando con un volumen aproximado de 957195.05 m³.

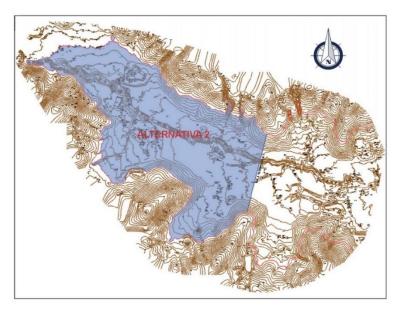


Figura 2. 4 Área de embalse de la alternativa 2 Fuente: Arias B.; Indio C (2021)

Para la última alternativa es una presa de gravedad de hormigón que nos brindaría un mejor resistencia y durabilidad. Esta alternativa es más costosa por la cantidad de hormigón que requiere. También, en este caso la obra debe realizarse de forma continua debido a que se hace fundición de juntas en frio y si esto no tiene una continuidad puede afectar resistencia de la estructura. Se tomará la opción de dique de la segunda alternativa debido a que para la primera alternativa generaría más costos por la extensión que tiene. Asimismo, el volumen de la presa seria de 957195.05 m³ con.

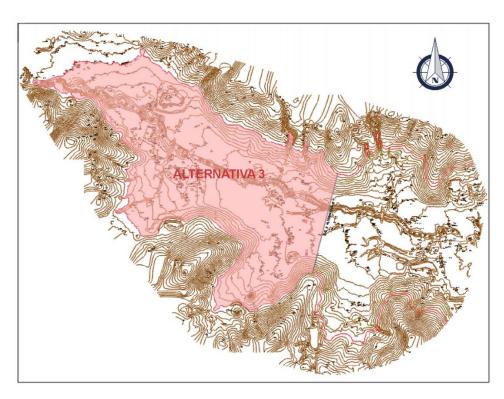


Figura 2. 5 Área de embalse de la alternativa 2 Fuente: Arias B.; Indio C (2021)

2.3.1. Comparación de alternativas

Se realizó una comparación de las alternativas mediante variables antes mencionadas las cuales tendrán un porcentaje de acuerdo con su importancia en el proyecto, lo cual nos permitirá escoger la alternativa más viable. Además, como se muestra en las siguientes tablas se puede determinar los valores escogidos para cada alternativa. Se evaluará del 1 al 5, siendo 1 muy complicado, 2 complicado, 3 ni tan fácil ni tan complicado, 4 fácil y 5 muy fácil.

Alternativa 1

Tabla 2. 2 Valores de la Alternativa 1

Variables	1	2	3	4	5
Volumen				4	
25%					
Costo				4	
25%					
Tiempo 20%				4	
20%					

Área		3	
15%			
Complejidad 15%		3	
15%			
Total		18	
Total		18	

Fuente: Arias B; Indio C. (2021)

Alternativa 2

Tabla 2. 3 Valores de la Alternativa 2

Variables	1	2	3	4	5
Volumen					5
25%					
Costo		2			
25%					
Tiempo					5
20%					
Área				4	
15%					
Complejidad			3		
15%					
total			19		

Fuente: Arias B; Indio C. (2021)

Alternativa 3

Tabla 2. 4 Valores de la Alternativa 2

Variables	1	2	3	4	5
Volumen				4	
25%					
Costo	1				
25%	I				
Tiempo			3		
20%					
Área		2			
15%					
Complejidad	1				
15%	'				
Total	11				

Asimismo, se realizó una evaluación de impacto ambiental de cada una de las alternativas tomando en cuenta ciertas actividades que se realizan en el diseño de una presa, calificando del 1 al 3, en cada criterio se especifica su descripción referente al impacto que tienen.

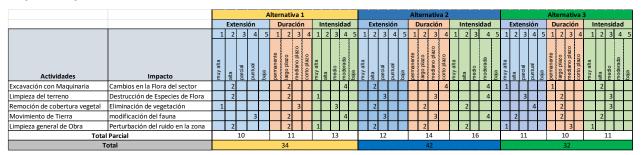


Figura 2. 6 Comparación de Alternativas mediante aspectos ambientales Fuente: Arias B; Indio C. (2021)

2.3.2. Selección de Alternativa

Los resultados obtenidos mediante la escala de Likert mostrados en la tabla 2.5, nos brinda información del impacto de cada alternativa siendo la menor la menos favorables y el de mayor valor la más favorable. Por tal motivo se tomará para el diseño de la Presa Colinar la alternativa 2.

Tabla 2. 5 Resultados de cada Alternativa

Alternativas	Valor acumulado
1	46
2	56
3	37

Fuente: Arias B; Indio C. (2021)

Obtenido estos valores nos percatamos la cercanía que existe entre la alternativa 1 y 2 por tal motivo se considera la importancia del volumen en este tipo de proyectos. Por esta razón se escoge la alternativa 2 debido a que nos genera un mayor volumen, lo que ocasionaría que los aliviaderos sean más pequeños y sea menos costosa la obra. Además, la longitud del dique a diseñar sería más corto que en la alternativa 1 y el valor del volumen de embalse que tendremos será de 957195.05 m³ y definimos la localización del dique de la presa colinar.

CAPÍTULO 3

3. DISEÑOS Y ESPECIFICACIONES

Mediante la caracterización de los tres puntos de suelo recolectadas, se realizaron los respectivos ensayos que nos dieron información necesaria, para el desarrollo del diseño del dique el cual será conformado por material de relleno de la zona.

Los resultados de la tabla 3.1 nos indica que el material es una arcilla debido a su gran cantidad de porcentaje de finos, tiene una gran impermeabilidad y tenemos los datos de ángulo de fricción y cohesión.

3.1. Prediseño

Para el prediseño de la presa de Tierra se utilizará presas homogéneas debido a que se utilizará un solo material, el cual se encuentra en el sitio ya que tiene una alta impermeabilidad y esto permitirá que el agua se embalse, además los taludes deben ser tendidos para este método.

Existen dos métodos constructivos para estas presas mediante capas apisonadas o rellenado hidráulico, el procedimiento se hará mediante capas apisonadas que consiste en colocar capas del material de la presa, compactarlas con una cantidad de agua determinada mediante el ensayo de Proctor.

Para el desarrollo de este tipo de presas se deben tomar consideraciones ya que este tipo de presas requieren de ciertos esquemas de seguridad. Estos son:

- 1. El agua no debe exceder la corona de la presa, de ser así se debe implementar aliviaderos.
- 2. Los taludes deben proporcionar seguridad y estabilidad durante la construcción y operación de la Presa.
- 3. La Presa debe contener un borde libre adecuado para evitar el desbordamiento.

3.1.1. Corona

Para el prediseño de la corona se tomó en cuenta el ancho mínimo, mediante la formula según United States Bureau of Reclamation(USBR):

$$w = \frac{z}{5} + 3 Ecuación (3.1)$$

Donde w es el ancho medida en metros sin berma y z es la altura mínima de la presa medida en metro cuando el cause está bajo.

$$w = \frac{10}{5} + 3 \quad Ecuación \ 3.2$$

$$w = 5 m$$

El ancho de la corona es de 5 metros sin berma, además el ancho de la corona también se determinó con la Tabla 3.1 Junto con las consideraciones recomendadas por el Dr. Ing. Miguel Ángel Chávez la cual es escoge un ancho de corona de 4 metros.

Tabla 3. 1. Ancho de la corona

Altura	Ancho de Corona
<20	4 metros
20 a 40	2+0.1H
>40	10

Fuente: (Gobierno de la Ciudad de México, 2008)

3.1.2. Talud de los espaldones

La inclinación de los espaldones aguas arriba de pequeñas presas de tierra, varia desde 2:1 hasta 4:1, normalmente se toma de 2 ½:1 o 3:1. La inclinación se colocan más tendidos para eliminar excesivos gastos en su protección. (Martínez Marín et al., 2007)

La inclinación para espaldones aguas abajo de la presa son de 2:1, cuando la presa se encuentra sobre zona permeable y de 2 ½:1 cuando es impermeable. La inclinación de los espaldones depende del tipo de material y del tipo de presa.(Martínez Marín et al., 2007)

Tabla 3. 2 Clasificación de Taludes para Presas mediante material del núcleo

Caso	Tipo	Objetivo	Sujeto a	Clasificación	Clasificación	talud de agua	talud de agua
0.00			desembalse rápido	del material revestimiento	de la materia del núcleo	arriba	abajo
Α	núcleo mínimo	Cualquiera	no critico	Escollera, GW, GP SW (con gravas) o SP (con gravas)	GC, GM, SC, SM CI, ML. CH, ó MH	2 :1	2:1
В	núcleo Máximo	Retención embalse	no	Escollera, GW, GP SW (con gravas) o SP (con gravas)	GC, GM SC, SM CL, MI CH, MH	2;1 2 1/4 :1 2 1/2 :1 3: 1	2;1 2 1/4 :1 2 1/2 :1 3: 1
С	Núcleo Máximo	Embalse	si	Escollera, GW, GP SW (con gravas) o SP (con gravas)	GC, GM SC, SM CL, MI CH, MH	2;1 2 1/4 :1 2 1/2 :1 3: 1	2;1 2 1/4 :1 2 1/2 :1 3: 1

Fuente:(Martínez Marín et al., 2007)

3.1.3. Borde Libre

El borde libre es la distancia vertical desde la cresta hasta la cota del espejo de agua, se recomienda un valor de 1 metro en base a uno factores que afectan en el diseño: factor sismo, factor viento.

Tabla 3. 3 Borde libre

Fetch(K)	Borde libre mínimo(m)
<1,6	0,9
1,6-3,9	1,2
4,0-7,9	1,5
8,0-15,9	1,8
>=16,	2,1

Fuente: (Martínez Marín et al., 2007)

3.2. Propuesta de Diseño

Para determinar el valor de carga sísmica se emplea la normativa ecuatoriana de la construcción la cual nos indica como determinar este valor, en la figura 3.1 se puede ver la aceleración en proporción de la aceleración de la gravedad en este caso el valor es de 0.50g.

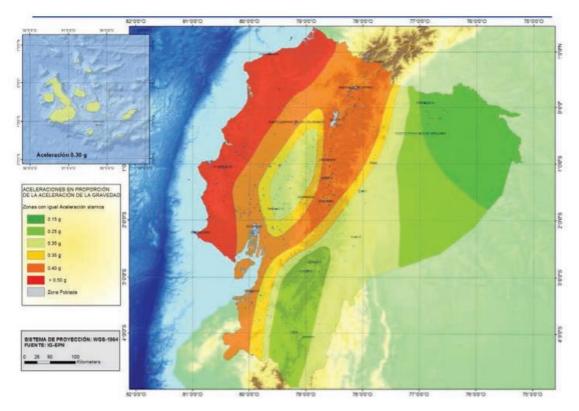


Figura 3. 1 Mapa de Zonificación Sísmica del Ecuador

Fuente: Norma Ecuatoriana de la Construcción

Para determinar el valor de carga sísmica para el análisis, se utiliza el valor Z que es la aceleración y los coeficientes sísmicos horizontales y verticales, kh y kv respectivamente. La NEC propone una expresión para cuantificar el valor kh utilizando el 60% de la aceleración máxima (factor Z).

$$Kh = 0.6 * amax Ecuacion (3.2)$$

 $amax = 0.5$
 $kh = 0.30$

Mientras que para el valor de sísmico vertical, se considera nulo porque no se trata de un elemento en voladizo.

Se realizo un análisis mediante un software para determinar la estabilidad en el prediseño de taludes, obteniendo para el primer análisis como se muestra en la Figura 3.2 mencionándonos que no cumple utilizando los taludes de 2:1 ya que se hace el análisis utilizando la ruta crítica, considerando la carga sísmica y siendo el factor indicado por norma de 1.05. Sabiendo que la corona es de 4 metros y la altura del dique es de 10 metros.



Figura 3. 2 Análisis de Talud 2:1
Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

Análisis 2								
Superficie de desliza	amiento cir	cular						
			Datos de	la superf	icie de deslizamiento			
Contro :		χ=	53.77	[m]	Angulas	α ₁ =	-40.01 [°]	
Centro :		z=	79.40 [m]		Angulos :	α ₂ =	0.33 [°]	
Radio :		R =	39.40	[m]		·	·	
	A	Análisis	de la supe	erficie de d	deslizamiento sin optimización.			
Verificación de estal					os)			
Bishop :	FS = 0.92							
Fellenius / Petterson :								
Spencer: Janbu:	FS = 0.92 FS = 0.92							
Morgenstern-Price :								

Figura 3. 3 Análisis de Talud 2:1 Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

En la Figura 3.4 podemos ver una línea naranja más pronunciada, esta nos brinda la ruta crítica que podría tener el talud, mientras que los tonos de colores rojos y tonos de colores verdes van indicando el factor de seguridad que se efectúa en cada partes del talud.

Como antes se mencionaba para que el talud sea estable requiere tener un factor de seguridad de 1.05 y como se puede ver en la imagen son pocas partes por la que cumple.

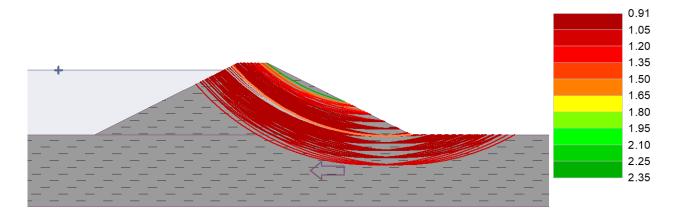


Figura 3. 4 Estabilidad de Talud aguas arriba Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

3.2.1. Propuesta de Diseño: Berma aguas abajo y taludes 2:1

Mencionado anteriormente que no cumple los taludes 2:1, se empleó otro tipo de talud 2.5:1 la cual no cumplió con la función, por eso se planteó como máximo un talud 2:1 para aguas arriba y una berma aguas abajo. En la Figura 3.4 se puede ver como el análisis cumple usando la ruta crítica. se procede a utilizar un factor de seguridad de 1.05 como máximo para satisfacer la estabilidad.

			Dato	s de	la super	ficie de deslizamiento			
Centro :) x	c = 5	7.53	[m]	Ángulos	α ₁ =	-31.86	[°]
Centro .		/	z = 97.40 [m] Angulos :		Aliguios .	α ₂ =	4.25	[°]	
Radio :		R	t'≒ 5	7.45	[m]				
		Supe	rficie de	desli	zamiento	luego de la búsqueda de grilla.			
	de estabilidad d								
Suma de fue	rzas activas : 🍆 l	u	1121.85						
Suma de fue	rzas pasivas :	F _{p.} ≡ 1	1219.96	kN/n	n				
Momento de	deslizamiento : N	Ma = 64	1448.47	kNm	/m 🔘				
	abilizador: N	4 70	0085.07	Leb Issa	Venn				

Figura 3. 5 Análisis de Talud con Berma aguas abajo con método de Bishop con la ruta critica

Análisis 2 Superficie de deslizamiento circular

Datos de la superficie de deslizamiento								
Centro :	x =	57.51 [m] Ángulos :	$\alpha_1 =$	-31.88 [°]				
Centro .	z =	97.32 [m]	α ₂ =	4.27 [°]				
Radio :	R =	57.37 [m]						
	Análisis d	e la superficie de deslizamient	to sin optimización.					

Verificación de estabilidad de taludes (todos los métodos)

Bishop: FS = 1.09 > 1.05 ACEPTABLE
Fellenius / Petterson: FS = 1.06 > 1.05 ACEPTABLE
Spencer: FS = 1.09 > 1.05 ACEPTABLE
Janbu: FS = 1.09 > 1.05 ACEPTABLE
Morgenstern-Price: FS = 1.09 > 1.05 ACEPTABLE
ACEPTABLE
FS = 1.09 > 1.05 ACEPTABLE

Figura 3. 6 Análisis de Talud con Berma aguas abajo con diferentes métodos

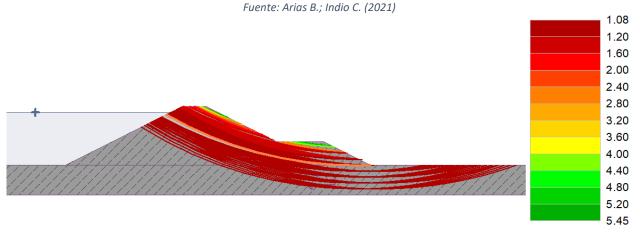


Figura 3. 7. Análisis de Talud con Berma aguas abajo Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

3.3. Análisis de Permeabilidad

Mediante el uso de un software se realizó un análisis de flujo bidimensional para conocer las líneas equipotenciales y las líneas de flujo de la sección del dique. En la Figura 3.11 es una imagen que nos brinda la diferencia de presión de agua, como se puede ver en la berma de aguas arriba vemos que la presión más alta es de 48 kPa mientras que en la berma aguas abajo se encuentra por los 41 kPa. En la Figura 3.12 se observa la presión de poros que actúan en el dique en el cual en aguas arriba se encuentra un máximo de 84 kPa y en aguas abajo cercanos a 0 kPa.

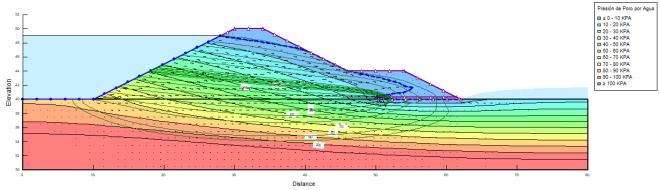


Figura 3. 8 Líneas equipotenciales de la Presa de tierra por Presión de Poros

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

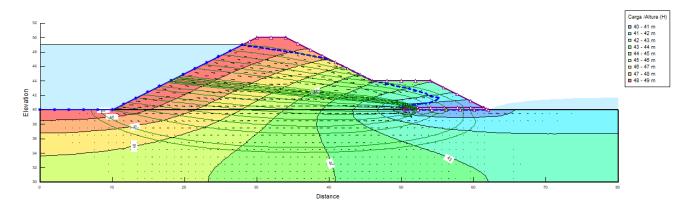


Figura 3. 9 Líneas equipotenciales de la Presa de tierra por Carga de Agua Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

3.4. Estudios Hidrológicos

Para los estudios hidrológicos se emplearon métodos estadísticos que utilizan una distribución con el fin de determinar el caudal de diseño. La distribución de Gumbel es la que permite determinar los valores extremos.

3.4.1. Precipitación Máxima

Como primer paso de los datos recopilados de los anuarios del INAMHI desde el año 2001 -2010, se obtuvo la precipitación máxima en 24 horas de cada año.

Tabla 3. 4 Precipitación máxima en 24 horas

Precipitación máxima en 24 horas

Año	Máximo (mm)
2001	73.75
2002	94.66
2003	0.00
2004	17.31
2005	43.15
2006	62.35
2007	82.50
2008	98.50
2009	10.65
2010	99.26

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

Estos valores permiten realizar la distribución de probabilidades pluviométricas mediante las siguientes ecuaciones.

La media

$$\bar{x} = \frac{\sum x}{n} = 58.21 \ mm \ Ecuación (3.3)$$

Desviación estándar

$$S = \sqrt{\frac{\sum_{i=1}^{n} (x_i - \bar{x})^2}{n-1}} = 26.68 \ mm \qquad Ecuación (3.4)$$

Parámetro de forma

$$\alpha = \frac{\sqrt{6}}{\pi} * S = 16.73 mm \qquad Ecuación (3.5)$$

$$\mu = \bar{x} - 0.5772 * \alpha = 48.55mm$$
 Ecuación (3.6)

3.4.2. Precipitación Máxima Horaria

Se considera precipitación máxima horaria a la precipitación registrada durante un periodo de 24 horas en cada estación meteorológica, en base a los datos de precipitación diaria obtenidos por las estaciones durante el periodo de 10 años, se escogió un valor

medio para ser analizado y, se procedió a calcular la precipitación máxima horaria mediante periodos de retorno de 24 horas.

Tabla 3. 5 Precipitaciones máximas

	1	2	3	4	5	8	12	18	24
Precipitación máxima	2.43	3.23	4.85	7.28	11.64	14.55	19.40	29.11	58.21

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

Como se observa en la Tabla 3.5 la precipitación máxima en tiempo de 1 hora es 2.43 mm, esto nos demuestra que a medida que el tiempo disminuye la precipitación máxima también disminuye.

3.4.3. Intensidad Máxima

La intensidad es la cantidad de agua que se precipita por una unidad de tiempo en una determinada zona. Con la precipitación máxima obtenida se puede estimar la intensidad de lluvia, para esto se usó tres distribuciones Log Normal, Log Pearson, Gumbel, analizando los valores estemos en diferentes periodos de retornos

$$I = \frac{P(mm)}{T \ duracion(horas)}$$
 Ecuación (3.7)

Donde:

I= intensidad

P= Precipitación máxima horario en mm

T= tiempo de lluvia en horas

Tabla 3. 6 Intensidades con referencia al tiempo de retorno

	Intensidades							
Tiempo de retorno (años)	D. Gumbel	D. Pearson III	D. Log N					
2	15.16	14.2	14.44					
5	28.14	29.9	29.71					
10	36.73	39.5	38.51					
25	47.59	49.5	47.14					
50	55.64	55.3	51.91					
100	63.64	59.92	55.5					
200	71.60	63.61	58.2					

Se observa que en los tres análisis para calcular la intensidad de lluvia son similar entre ellas, para esto se tomó la distribución log Pearson III para los siguientes análisis. En la Tabla 3.5 se puede observar que las intensidades de lluvia en un periodo de retorno 50 años es de 55.29 mm/h la cual representa la intensidad máxima en 1 hora.

Tabla 3. 7 Tiempo de Retorno dependiendo de las horas y periodo de retorno

						TIEMP	O (Hr)			
0		1	2	3	4	5	8	12	18	24
Z.	2	0.59	0.79	1.18	1.77	2.84	3.55	4.73	7.10	14.20
RETORNO	5	1.25	1.66	2.49	3.74	5.98	7.48	9.97	14.96	29.91
	10	1.65	2.19	3.29	4.94	7.90	9.87	13.17	19.75	39.50
DE	25	2.06	2.75	4.12	6.18	9.89	12.37	16.49	24.73	49.47
ဝ	50	2.30	3.07	4.61	6.91	11.06	13.82	18.43	27.65	55.29
TIEMPO	100	2.50	3.33	4.99	7.49	11.98	14.98	19.97	29.96	59.92
Ë	200	2.65	3.53	5.30	7.95	12.72	15.90	21.20	31.80	63.61

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

Este análisis permite graficar la curva IDF, para obtener un mayor panorama de cómo se comporta la intensidad y precipitación de lluvias en la zona de estudio.

3.4.4. Curvas IDF

La elaboración de las curvas IDF(Intensidad-Duración-Frecuencia) indican las características hidrometeorológicas de la zona, además se determinan las máximas intensidades históricas.

$$I = \frac{K * T^m}{t^n} \qquad Ecuación (3.8)$$

Donde:

 $I = Intensidad de lluvia \left(\frac{mm}{hr}\right)$

T = Periodo de retorno (Años)

t = Duración de lluvia (min)

K, m, n = Coeficientes determinados por regresion lineal

Con el objetivo de obtener el modelo de regresión lineal múltiple, se realiza un logaritmo a toda la ecuación 3.1 para que nos dé una expresión como la siguiente:

T=2 años

Tabla 3. 8 Regresiones para periodo de 2 años

Horas	х	у	ln x	In y	ln x*ln y	(ln x)^2
24	1440	0.59	7.27	-0.53	-3.84	52.89
18	1080	0.79	6.98	-0.24	-1.65	48.79
12	720	1.18	6.58	0.17	1.09	43.29
8	480	1.77	6.17	0.57	3.53	38.12
5	300	2.84	5.70	1.04	5.95	32.53
4	240	3.55	5.48	1.27	6.94	30.04
3	180	4.73	5.19	1.55	8.07	26.97
2	120	7.1	4.79	1.96	9.38	22.92
1	60	14.2	4.09	2.65	10.86	16.76
total	4620	36.75	52.27	8.45	40.34	312.30

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)



Figura 3. 10 Curva de regresión de T=2 años Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

31

T=5 años

Tabla 3. 9 Regresiones para periodo de 5 años

Horas	X	у	ln x	In y	ln x*ln y	(ln x)^2
24	1440	1.25	7.27	0.22	1.62	52.89
18	1080	1.66	6.98	0.51	3.54	48.79
12	720	2.49	6.58	0.91	6.00	43.29
8	480	3.74	6.17	1.32	8.14	38.12
5	300	5.98	5.70	1.79	10.20	32.53
4	240	7.48	5.48	2.01	11.03	30.04
3	180	9.97	5.19	2.30	11.94	26.97
2	120	14.96	4.79	2.71	12.95	22.92
1	60	29.91	4.09	3.40	13.91	16.76
total	4620	77.44	52.27	15.17	79.34	312.30



Figura 3. 11 Curva de regresión de T=5 años Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

T=10 años

Tabla 3. 10 Regresiones para periodo de 10 años

Horas	х	у	ln x	ln y	ln x*ln y	(ln x)^2
24	1440	1.65	7.27	0.50	3.64	52.89
18	1080	2.19	6.98	0.78	5.48	48.79
12	720	3.29	6.58	1.19	7.84	43.29
8	480	4.94	6.17	1.60	9.86	38.12
5	300	7.9	5.70	2.07	11.79	32.53
4	240	9.87	5.48	2.29	12.55	30.04
3	180	13.17	5.19	2.58	13.39	26.97
2	120	19.75	4.79	2.98	14.28	22.92
1	60	39.5	4.09	3.68	15.05	16.76
total	4620	102.26	52.27	17.67	93.87	312.30



Figura 3. 12 Curva de regresión de T=10 años Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

T=25 años

Tabla 3. 11 Regresiones para periodo de 25 años

Horas	х	у	ln x	In y	ln x*ln y	(ln x)^2
24	1440	2.06	7.27	0.72	5.26	52.89
18	1080	2.75	6.98	1.01	7.07	48.79
12	720	4.12	6.58	1.42	9.32	43.29
8	480	6.18	6.17	1.82	11.24	38.12
5	300	9.98	5.70	2.30	13.12	32.53
4	240	12.37	5.48	2.52	13.79	30.04
3	180	16.49	5.19	2.80	14.55	26.97
2	120	24.73	4.79	3.21	15.36	22.92
1	60	49.07	4.09	3.89	15.94	16.76
total	4620	127.75	52.27	19.69	105.64	312.30



Figura 3. 13 Curva de regresión de T=25 años Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

T=50 años

Tabla 3. 12 Regresiones para periodo de 50 años

Horas	Х	у	ln x	ln y	ln x*ln y	(ln x)^2
24	1440	2.31	7.27	0.84	6.08	52.89
18	1080	3.07	6.98	1.12	7.83	48.79
12	720	4.61	6.58	1.53	10.05	43.29
8	480	6.91	6.17	1.93	11.93	38.12
5	300	11.06	5.70	2.40	13.71	32.53
4	240	13.82	5.48	2.63	14.39	30.04
3	180	18.43	5.19	2.91	15.13	26.97
2	120	27.65	4.79	3.32	15.89	22.92
1	60	55.29	4.09	4.01	16.43	16.76
total	4620	143.15	52.27	20.69	111.46	312.30



Figura 3. 14 Curva de regresión de T=50 años Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

T=100 años

Tabla 3. 13 Regresiones para periodo de 100 años

Horas	х	у	ln x	In y	ln x*ln y	(ln x)^2
24	1440	2.50	7.27	0.92	6.66	52.89
18	1080	3.33	6.98	1.20	8.40	48.79
12	720	4.99	6.58	1.61	10.58	43.29
8	480	7.49	6.17	2.01	12.43	38.12
5	300	11.98	5.70	2.48	14.16	32.53
4	240	14.98	5.48	2.71	14.83	30.04
3	180	19.97	5.19	2.99	15.55	26.97
2	120	29.96	4.79	3.40	16.28	22.92
1	60	59.92	4.09	4.09	16.76	16.76
total	4620	155.12	52.27	21.42	115.66	312.30

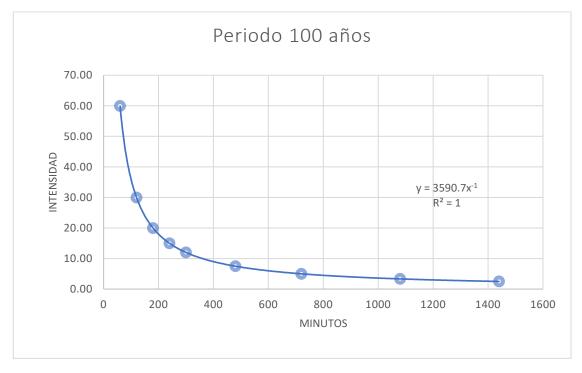


Figura 3. 15 Curva de regresión de T=100 años Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

T=200 años

Tabla 3. 14 Regresiones para periodo de 200 años

Horas	x	у	ln x	ln y	ln x*ln y	(ln x)^2
24	1440	2.65	7.27	0.97	7.09	52.89
18	1080	3.53	6.98	1.26	8.81	48.79
12	720	5.3	6.58	1.67	10.97	43.29
8	480	7.95	6.17	2.07	12.80	38.12
5	300	12.72	5.70	2.54	14.51	32.53
4	240	15.9	5.48	2.77	15.16	30.04
3	180	21.2	5.19	3.05	15.86	26.97
2	120	31.8	4.79	3.46	16.56	22.92
1	60	63.61	4.09	4.15	17.00	16.76
total	4620	164.66	52.27	21.95	118.76	312.30

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)



Figura 3. 16 Curva de regresión de T=200 años Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

Teniendo graficado la regresión para cada año se realizó cuadro de resumen con los coeficientes obtenidos para cada periodo de retorno.

$$y = dT^{-n}$$
 Ecuación (3.9)

Donde:

d= Término de regresión

n=Coeficiente de regresión

Tabla 3. 15 Coeficiente de regresión lineal

Periodo de retorno	Término de regresión d	Coeficiente de regresión n
2 años	854.24	-1.001
5 años	1792.4	-1
10 años	2368.3	-1
25 años	2943.8	-0.99
50 años	3314.3	-1
100 años	3590.70	-1.00
200 años	3819.20	-1.00

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

Con los datos obtenidos en la Tabla 3.15 se realizó un cambio de variable, para volver a realizar otra regresión con el fin de obtener los valores de la ecuación inicial.

Tabla 3. 16 Regresión potencial

	x(años)	у	In x	ln y	ln x * ln v	(ln x)\2
1	2	854.24	0.69	6.75	4.68	0.48
2	5	1792.4	1.61	7.49	12.06	2.59
3	10	2368.3	2.30	7.77	17.89	5.30
4	25	2943.8	3.22	7.99	25.71	10.36
5	50	3314.3	3.91	8.11	31.71	15.30
6	100	3590.70	4.61	8.19	37.70	21.21
7	200	3819.20	5.30	8.25	43.70	28.07
TOTAL	392	18682.9	21.6	54.5	173.4	83.3

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

Para la obtención de las curvas IDF, se define la intensidad con la siguiente ecuación obtenida por el INAMHI.

$$I = \frac{102.5520 * T^{0.371176}}{t^{061885}}$$
 Ecuación (3.10)

Donde:

T= periodo de retorno.

T=tiempo de duración en minutos.

Tabla 3. 17 Tabla de intensidades

TABLA DE INTENSIDADES -TIEMPO DE DURACIÓN

		DURACION EN MINUTOS										
T AÑOS	5	10	15	20	25	30	35	40	45	50	55	60
2	49.0	31.9	24.8	20.8	18.1	16.2	14.7	13.5	12.6	11.8	11.1	10.5
5	68.8	44.8	34.9	29.2	25.4	16.2	20.6	19.0	17.7	16.6	15.6	14.8
10	89.0	58.0	45.1	37.8	32.9	16.2	26.7	24.6	22.9	21.4	20.2	19.1
25	125.1	81.5	63.4	53.0	46.2	16.2	37.5	34.5	32.1	30.1	28.4	26.9
<i>50</i>	161.8	105.4	82.0	68.6	59.8	16.2	48.5	44.7	41.5	38.9	36.7	34.8
100	209.3	136.3	106.0	88.7	77.3	16.2	62.8	57.8	53.7	50.3	47.5	45.0
200	270.7	176.3	137.2	114.8	100.0	16.2	81.2	74.7	69.5	65.1	61.4	58.2

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

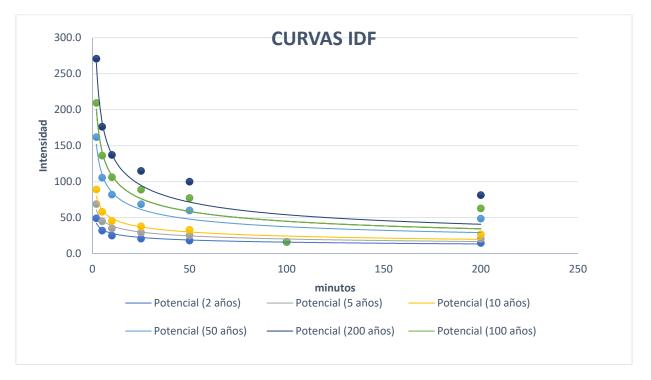


Figura 3. 17 Curvas IDF Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

3.5. Cálculo de Diseño

3.5.1. Coeficiente de Escorrentía

La importancia del coeficiente radica que es una forma de mostrar el porcentaje de precipitación que pasa por la corteza superficial y lo demás se pasa por infiltración. Con esta información se pudo determinar si el caudal que se presentará se va a estancar. La fórmula para la escorrentía es la siguiente:

$$C = \frac{(Pd - Po) * (Pd + 23Po)}{(Pd + 11Po)^2}$$
 Ecuación (3.11)

Donde:

Pd = Precipitacion maxima diaria

Po = Umbral de escorrentia

$$S = \frac{25400}{CN(I)} - 254$$
 Ecuación (3.12)

$$Po = 0.2 * S$$
 Ecuación (3.13)

$$CN(II) = \frac{4.2 * CN(I)}{10 - 0.058 * CN(I)}$$
 Ecuación (3.14)

El valor de CN es un numero de curva que se presenta en función de un grupo hidrológico y las condiciones del suelo de estudio. Mediante los ensayos de laboratorio se realizaron granulometrías a las muestras en la cual se determinó que el suelo es arcilla.

Descripción de	Grupo hidrológico del suelo				
		A	В	C	D
Tierra cultivada1: sin tratamien	tos de conservación	72	81	88	91
con tratamier	ntos de conservación	62	71	78	81
Pastizales: condiciones pobres		68	79	86	89
condiciones óptimas		39	61	74	80
Vegas de ríos: condiciones óptim	nas	30	58	.71	78
Bosques: troncos delgados, cui	bierta pobre, sin hierbas,	45	66	77	83
cubierta buena ²		25	55	70	77
Áreas abiertas, césped, parques,	campos de golf, cementerios, etc.				
óptimas condiciones: cubic	erta de pasto en el 75% o más	39	61	74	80
condiciones aceptables: cul	pierta de pasto en el 50 al 75%	49	69	79	84
Áreas comerciales de negocios (85% impermeables)	89	92	94	95
Distritos industriales (72% imper	rmeables)	81	88	91	93
Residencial ³ :					
Tamaño promedio del lote Por	centaje promedio impermeable ⁴				
1/8 acre o menos	65	77	85	90	92
1/4 acre	38	61	75	83	87
1/3 acre	30	57	72	81	86
1/2 acre	25	54	70	80	85
1 acre	20	51	68	79	84
Parqueaderos pavimentados, tech	98	98	98	98	
Calles y carreteras:					
Pavimentados con cunetas y	alcantarillados ⁵	98	98	98	98
grava		76	85	89	91
tierra		72	82	87	89

Figura 3. 18 Valores de CN(II) mediante grupo hidrológico del suelo Fuente:(Chow et al., 1994)

Mediante la Figura 3se obtiene los valores del CN(II) y el grupo que corresponde a las arcillas, la cual pertenece al grupo y un coeficiente de CN(II) de 81 entonces el coeficiente de escorrentía será de 0.848.

$$Q = \frac{1}{360} * 0.848 * 55.64 \frac{mm}{h} * 22.84 ha Ecuación (3.15)$$

$$Q = 2.99 \frac{m^3}{s}$$

3.6. Dimensionamiento de Canal

Mediante los análisis que se realizó al dique el cual contiene bermas en condiciones críticas, es decir que el embalse se encuentra en su capacidad máxima. En un evento extremo puede generar un desborde de la presa por tal motivo se le construirá un aliviadero para evitar que el agua que sobrepasa la cota máxima y llegue a la corona, el

aliviadero direccionará el agua al cauce más cercano. El tipo de aliviadero será un canal de forma trapezoidal con taludes 1:1.

El diseño del canal se realizará en la parte inicial del canal debido a que existe una quebrada en aguas abajo que permitiría reducir costos en excavación, mediante la ecuación de Manning se hará la estimación de las dimensiones del canal. El predimensionamiento se realizará con el caudal de diseño, se corregirá con un caudal extremo que se presenta en el periodo de retorno de 100 años y el tirante se utilizará la diferencia entre la cota de la corona y la cota máxima de embalse.

$$Q = \frac{1}{n} * A * Rh^{\frac{2}{3}} * S^{0.5} \qquad Ecuación (3.16)$$

Donde:

$$Q = Caudal\left(\frac{m^3}{s}\right)$$

n = Rugosidad de manning

A =Área mojada

 $Rh = Radio\ hidráulico\ (m)$

S = Pendiente

Mediante las tablas propuestas por (Te Chow, 1994)en la cual indica que un canal excavado de tierra no contiene vegetación y obtenemos un valor mínimo de 0.023 hasta 0.030, entonces el valor que escogeremos será de 0.024 para la rugosidad.

Tabla 3. 18 Datos de longitud y pendiente del aliviadero

Tramo	Longitud	Pendiente
1	27.61	5%
2	47.26	5%

Tabla 3. 19 Datos del tramo 1

Datos				
Q(m³/s)	2.99			
N	0.024			
S	0.05			

Z	1
Y(m)	0.8

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

Tabla 3. 20 Datos del tramo 2

Datos			
Q(m³/s)	2.99		
N	0.024		
S	0.05		
Z	1		
Y(m)	0.8		

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

Mediante los valores antes definidos los usamos para encontrar el ancho de la solera(B) mediante el método iterativo.

$$\frac{2.99*0.023}{0.005^{0.5}} = (B*1+2*1^2)*\left(\frac{B*1+2*1^2}{B+2*1*(1+2^2)^{0.5}}\right)^{\frac{2}{3}}$$
 Ecuación (3.17)

Obteniendo un valor de solera de 1 metros

Se procede a corregir el tirante mediante el caudal que corresponde al periodo de 100 años.

$$3.42 = \frac{1}{0.023} * ((2 * Y + z * Y^2) * \left(\frac{1}{2 + 2 * Y * (1 + 2^2)^{0.5}}\right)^{\frac{2}{3}} * 0.005^{0.5} \quad Ecuación (3.18)$$

El tirante normal es de 0.80m con esto podemos determinar que el ancho de la solera y el tirante son válidos. Además, se debe emplear el factor de seguridad que es el borde libre en el aliviadero para evitar el desbordamiento. La ecuación que se empleara para el borde libre viene de Hidráulica II. (Rodríguez Ruiz, 2008)

$$BL = \frac{Yn}{3} \qquad Ecuacion (3.19)$$

Donde Yn es nuestro tirante normal.

$$BL = \frac{0.8}{3} = 0.27m$$

Además, el mismo autor nos recomienda una tabla que hace la relación en función al caudal para la determinación del borde libre, la Figura 3. se muestra los valores. En el cual el borde libre será de 0.60m.

Caudal (m³/s)	Canal revestido (cm)	Canal sin revestir (cm)	
Menor o igual a 0.05	7.5		
0.05 - 0.25	10	20	
0.25 - 0.50	20	40	
0.50 - 1.00	25	50	
Mayor a 1	30	60	

Figura 3. 19 Elección de Borde libre en función al caudal Fuente: (Rodríguez Ruiz, 2008)

CAPÍTULO 4

4. ESTUDIO DEL IMPACTO AMBIENTAL

4.1. Objetivos

4.1.1. Objetivo General

Realizar la evaluación de impacto ambiental del proyecto de construcción de la presa colinar mediante la valoración de los impactos ambientales para prevenir y mitigar los efectos negativos al medio ambiente.

4.1.2. Objetivos Específicos

- Identificar los impactos ambientales positivos y negativos más importantes en las diferentes etapas de construcción de la presa colinar.
- Evaluar cuantitativamente los impactos ambientales del proyecto de construcción de la presa colinar utilizando la matriz de Leopold.
- Establecer medidas de mitigación para los impactos negativos ambientales encontrados.

Categoría del proyecto

La construcción de una presa colinar para la captación de agua, pertenecen a las actividades de la Categoría III de impacto ambiental acorde de las directrices de las medidas otorgada por el ministerio del ambiente. Debido a la magnitud del impacto esta requiere que presente una licencia ambiental para a la ejecución de este tipo de proyecto(Sistema Único de Información Ambiental, 2021)

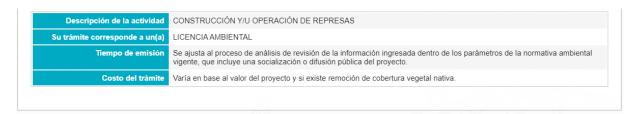


Figura 4. 1 Consulta de Actividades Ambientales de Construcción y operación de Represas

Fuente: Sistema Único de Información Ambiental (2021)

4.2. Certificado de intersección

En la figura 4.2 se observa el certificado de intersección obtenido desde la plataforma electrónica del Ministerio del Ambiente, Agua y Transición Ecológica, verificando que el área donde se desarrollará la obra no intercepta áreas protegidas del país.

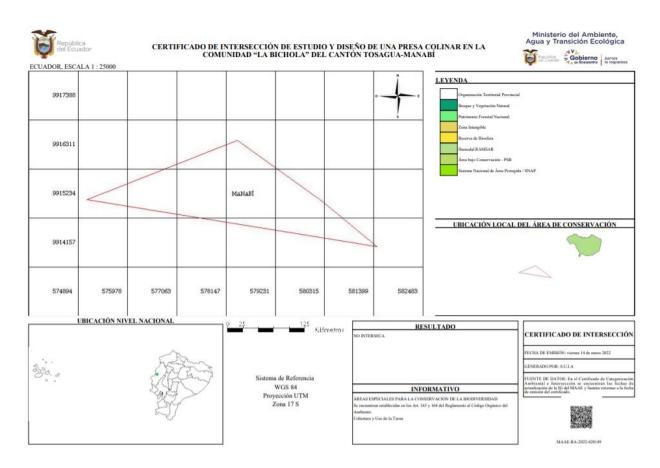


Figura 4. 2 Certificado de Intersección de estudio y diseño de una presa colinar Fuente: Ministerio del Ambiente, Agua y Transición Ecológica

4.3. Descripción del proyecto

En la comunidad la La Bichola se diseñará una presa colinar de tierra que tiene una capacidad de almacenamiento de aproximadamente 1'200.000 m³ que se llenará con

temporada lluviosa con un caudal 2.99 m³/s. Este proyecto ocasiona diferentes impactos al entorno ya que al comienzo del proyecto se realizarán desalojos del recubrimiento vegetal lo que causará perdida de hectáreas en sembrío este impacto ambiental fue analizado con la matriz de Leopold y se obtuvo una importancia de impacto de -62. Sin embargo, esto beneficiará a los pobladores del sector al obtener recursos hídricos para todas las temporadas mediante el análisis se obtuvo una importancia de 199. Por tal motivo, se puede observar que el impacto positivo es más del doble que el impacto negativo que existirá en la zona. Además, se planea utilizar medidas de mitigación con el fin de reducir los impactos negativos en la zona y uno de estos es utilizar la cobertura vegetal extraída y reubicarla en zonas aledañas a la presa, otra es sembrar caña guadua alrededor de la presa para de esta forma incrementar las áreas verdes en la zona y obtener una mayor estabilidad a los taludes debido a su extenso sistema de rizomas. La caña guadua es un tipo de bambú que ayuda a reducir la erosión, incrementa el nivel de los acuíferos y ayuda a la conversión de tierras degradadas a sistemas productivos.

4.4. Línea base ambiental

La línea base es un factor importante para la determinación del área de afectación de impacto ambiental para el proyecto, las cuales tienen una clasificación de la siguiente manera:

- Medio físico
- Medio Biótico
- Socio-cultural

En el medio físico se tomaron para en consideración la siguiente característica: análisis de clima, temperatura, geomorfología e hidrología. El medio biótico corresponde a la flora y fauna del sector de estudio. El medio socioeconómico incluye actividades económicas de la población como empleo.

Es de gran importancia el análisis minucioso de estos factores debido a que nos brindan una mayor información de lo que existe en el entorno y como el diseño de la presa puede afectar a cada uno.

Clima

El clima se verá afectado por la acumulación del agua que se genera la presa colinar, la cual la humedad del sector aumentará debido a la acción que produce el sol, entrando en un proceso de evaporación y generando nubes alrededor, este tipo de situación afecta de manera permanente a los cultivos de la comunidad debido al incremento de humedad en la zona.

La comunidad La Bichola cuenta con factores que están vinculados con las necesidades para realizar sus funciones de cultivos, una de ella es la evapotranspiración potencial la cual está conformada por la evaporación física del suelo y la transpiración físiológica de las plantas. Obteniendo datos del INAMHI de la estación M613 que se encuentra más cercana al cantón Tosagua. Teniendo como una evapotranspiración potencial promedio de 124.78 mm.

Como se puede observar en la Figura 4.3 existe una mayor evapotranspiración media mensual, que oscila en un rango máximo de 1471.7 mm en el mes de marzo, y evapotranspiración mínima en el mes de julio que es aproximadamente de 113.7 mm.

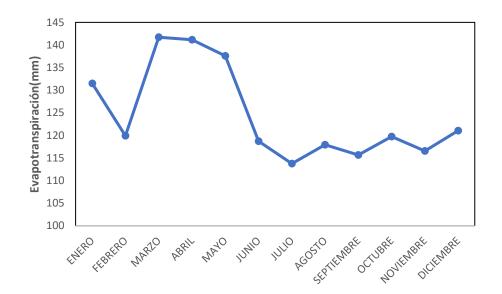


Figura 4.3 Evapotranspiración potencial mensual de la estación M613 más cercana a la zona de estudio

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

Hidrología

El sistema hídrico de este sector se construye por los ríos perteneciente a las cuencas de Chone, Portoviejo y Jipijapa, formando así siete microcuencas que se encuentra en el cantón Tosagua, Por la ubicación de la presa se alterará la microcuenca hidrográfica en la zona debido a que la acumulación de agua impedirá su circulación, debido a la construcción de la presa hasta el destino final de la microcuenca. Como se observa en la Figura 4.4 las microcuencas Larrea, Juncal, Maconta, Matapalo, Cerro verde, Mutre son las que pertenecen al cantón Tosagua, de las cuales la microcuenca Juncal se verá afectada por la retención de agua que se genera en la ejecución de la presa.

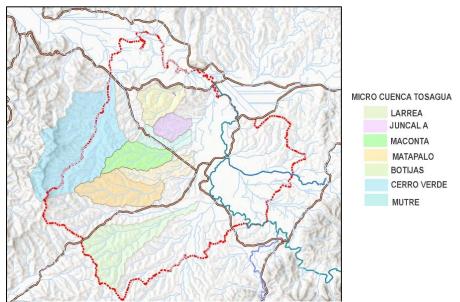


Figura 4. 4 Microcuencas y red hídrica del cantón Tosagua Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

Datos de inventario de puntos de agua, la cota el nivel freático se encuentra a 15 m en la zona de Tosagua, las lutitas estratigráficas actúan como barrera impermeable y el yeso se rellana en las pequeñas fracturas de esta formación. (Burbano & Pasquel, 2006) La red hídrica subterránea no se verá afectada debido a que la formación geológica del sector que predomina capa de lutita macizas y limolitas la cual tiene una muy baja permeabilidad.

Como se observar en la Figura 4.5 los valores obtenidos de la estación meteorológica M613 del INAMHI, las precipitaciones medias mensual con mayor intensidad se producen en los meses de enero, febrero, marzo y abril. Se conoce que en la comunidad la Bichola, se conforma con dos épocas, la lluviosa comprende a los primeros meses del año con

una estimación de precipitación anual de 55 mm/ años, mientras que la época de verano comprende a los meses de junio a diciembre.

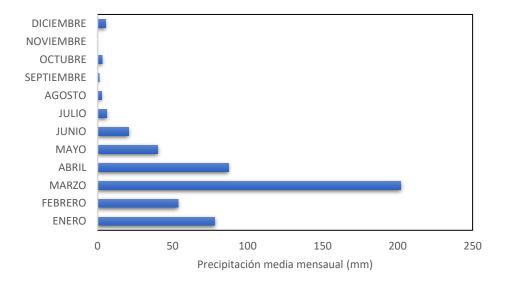


Figura 4. 5 Precipitación media mensual de Tosagua Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

Temperatura

Se conoce por información que en la provincia de Manabí la temperatura varía entre 22°C a 31°C y muy pocas esta desciende no más de 20°C y llega a subir a un máximo de 34°C. En el cantón Tosagua debido alta radiación solar, la temperatura aumenta provocando la evaporación del agua, esto se debe a la poca presencia de árboles y la localización en la que se encuentra la comunidad la Bichola. Esto podría ser efecto positivo para la comunidad debido a que existe una mayor precipitación y ayuda al crecimiento, desarrollo y productividad de los cultivos

Según el INAMHI en la estación M613, la cual es una de la estación más cercana al análisis de estudio de nuestra presa, la temperatura promedio es de 25.87 °C durante todo el año. En el siguiente Figura 4.6 se presentan las temperaturas, cuyo diagrama define la distribución mensual en °C, existe una mayor temperatura en los meses de marzo, abril y mayo en la estación M613

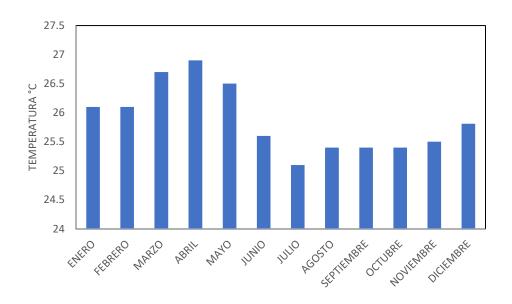


Figura 4. 6 Temperaturas en el cantón Tosagua Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

Geomorfología

En la provincia de Manabí se encuentran pendientes entre 25% al 100%, posee cimas agudas con desniveles de 25 a 75 m. En la zona de estudio se encontraron la cota máxima de 70 y cota mínima de 37m, la cual cuenta con una topografía idónea para la construcción de la presa colinar, formando así un ecosistema perfecto para las nuevas especies que habitarán en el sector. El suelo en lo general es una arcilla de mediana plasticidad. Los ensayos realizados en el área de la presa indican que tiene una cohesión de 11.85 kPa. Además, debemos conocer que en el área de construcción se realizarán varias alteraciones en las capas superficiales del terreno debido a la excavación, en la cual afecta de manera directa a las plantas y pequeñas especies que habitan al momento de la remoción de estas capas superficiales.

En el cantón Tosagua contamos con formaciones de terrazas aluviales a lo largo de los valles, en el sector oeste del cantón tenemos una gran cantidad de colinas, la cual están conformados por la erosión de laderas con pendiente bajas, que cuentan con rocas relativamente blandas y cubierta con suelos residuales, estos indican que el área de estudio cuenta con valles aluviales y taludes que son aptos para la retención de agua durante periodo anual (Gobierno Autónomo Descentralizado Municipal del Cantón Tosagua, 2015)

Como se puede observar en la Figura 4.6, la comunidad La Bichola cuenta con un valle aluvial con pendientes bajas permitiendo el desarrollo de los cauces y con taludes de 25 m y por general las cimas presentan formas redondeadas.

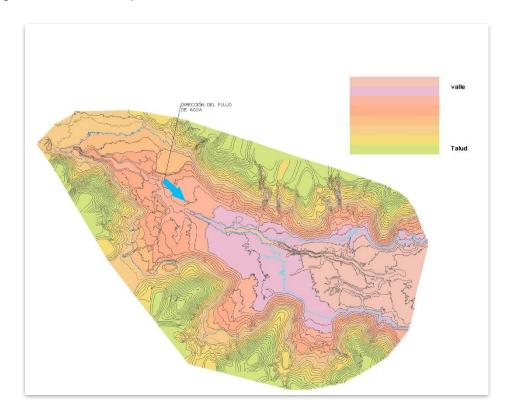


Figura 4. 6 Geomorfología de la zona de estudio Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

Flora y fauna

Se observó poca vegetación y fauna en la zona de estudio, la pérdida de biomasa y el desplazamiento de especies se verán afectada al momento de la eliminación de la capa vegetal que se dará a cabo en el proceso de ejecución y construcción del proyecto.

El cantón Tosagua cuenta con 33 especies de plantas diferentes. En la estación lluviosa, llegan a generan plantas flotantes como las oleácea y pequeños lechuguines y en épocas secas la llanura se encuentra libres de agua y gran cantidad de masa de lechuguines en descomposición dando paso a la floración de vegetación pionera en las cuales podemos encontrar gramíneas y ciperáceas.(Arteaga Sabando, 2012). En la Tabla 4.1 se describen algunas de las plantas y especies perteneciente a la zona de estudio, como maracuyá, maní y maíz.

Tabla 4.1 Descripción de flora y fauna de sector de estudio

Flora				
Maracuyá	fruta tropical, de color amarillenta			
	que proviene de platas tiradoras			
Maní	planta corta que pude llegar a			
	crecer hasta 45 centímetros			
Maíz	planta gramínea y se cultiva en 2			
	temporadas del año			
Guayaba.	árbol que es muy apreciado por su			
	aromático fruto, y el uso medicinal			
	que nos brinda el tronco y sus			
	raíces			
Árbol de Noni	árbol de característica pequeña, o			
	fustes recto y largo, hojas elípticas,			
	producen frutos			
Árbol de ovo	este tipo de árbol es muy común es			
	las costas ecuatorianas, también			
	llamado ciruela			
Tamarindo	este tipo de árbol puede medir			
	hasta 20 m de altura, produce			
	frutos de color marrones			
helechos	árbol de la familia de mimosáceos,			
	cuya madera es sólida de color			
	oscuro			
Mango	árbol de familia de anacandaleas,			
_	con tronco de recto, copa grade y			
	espesa, de fruto oval			

Fauna		
Gavilán	también conocida como buitres, son aves rapiña aves de presa	
Garcilla	familias de las garzas, de color blanca llegan a medir 40 cm	
Iguana	familias iguánidas y la podemos encontrar cerca de los humedales	
Pájaro carpintero	familias del orden de los pooformes, su tamaño vario de 20 a 40 cm	
Ardilla	su alimentación se base en frutas y semillas, se refugian la parte alta de los arboles	

Fuente: Arias B.; Indio C.

Factor socioeconómico

La comunidad La Bichola es una zona donde los morados realizan labores de cultivo de maíz, que por la falta de recurso hídricos generan esta labor una vez al año en temporada de lluvia. El riego de los moradores del sector y sus animales se verán afectado por las instalaciones cerca del proyecto. Como se observa en la Figura 4.7 el 57% de la población se dedicaban a las actividades de agricultura, ganadería, caza, pesca y silvicultura en el año 2001. Mientras, que la segunda actividad con alta participación es el comercio que tiene un 12%, en la construcción con 4% y la enseñanza junto con la manufactura con 3%. Existen otras actividades no diferenciadas que sumadas alcanzan el 21% de las actividades económicas del sector. Estos porcentajes pueden haberse modificado a través de los años.



Figura 4. 7 Estadísticas de actividades socio-económicas en el cantón Tosagua Fuente: (Instituto Nacional de estadística y censos, 2001)

4.5. Fases y actividades del proyecto

La actividad principal del proyecto es el movimiento de tierra ya que se desarrollará la construcción de una presa colinar con el fin de captar el agua lluvia. Además, en el movimiento de tierra entra los desplazamientos que se deben realizar para la construcción del dique con su respectiva cimentación y el aliviadero. Cabe recalcar que se empleará material de la zona para la construcción y no hormigón.

Para la ejecución del proyecto se encuentran actividades que generan impacto ambiental dentro y fuera de la comuna debido a su construcción. En Tabla 4.2 se presentará las actividades que se evaluarán para el estudio de impacto ambiental en la respectiva fase, las cuales son de construcción, operación y abandono. Estas fases se detallan de mejor manera en los siguientes párrafos:

En la fase de construcción, se realizan la instalación del campamento donde se guardan los equipos para la obra, se hará la remoción de la cobertura vegetal ya que esta impide el almacenamiento correcto del agua, esto ocasionará movimientos de tierra en toda la zona de embalse, esto se movilizará mediante la operación de maquinarias y finalmente se realizará una limpieza general de la obra.

En la fase de operación se realizará la plantación de caña guadua y la cobertura vegetal removida alrededor de la presa para incrementar las áreas verdes del sector, se realizará el almacenamiento paulatino del agua. Además, esto ocasiona que el sector se vuelva más turístico lo que promoverá el turismo. Posteriormente, se debe realizar una revisión cada cierto tiempo de las condiciones en las que se encuentra la presa.

Finalmente, en la fase de abandono se debe realizar un desembalse de agua paulatinamente para que de esta forma no afecte al sector mediante inundaciones, se procede a derribar el dique para eliminar el exceso de esa tierra en la zona y esto genera escombros los cuales serán movilizados y colocados en la zona que era de embalse para que esta zona se pueda volver a emplear actividades de agricultura.

Tabla 4. 1 Fases de Construcción

PRESA COLINAR		
7	Instalación del campamento	
FASE DE CONTRUCIÓN	Remoción de cobertura vegetal	
SE C RU(Excavación con maquinaria	
Ϋ́Ε	Movimiento de tierra	
- 6	Operaciones de máquina	
	Limpieza general de la Obra	
	Plantación de Caña Guadua y Cobertura vegeta	
U.O	removida	
FASE DE PERACIÓN	Almacenamiento de Agua	
FAS	Turismo Interno	
0	Revisión de Taludes	
0	Desembalse paulatino	
FASE DE	Desmoronamiento del Dique	
FASE	Movilización de escombros	
<	Recuperación de zonas de sembrío	

Fuente: Arias B.; Indio C.

4.6. Identificación de impactos ambientales

En la Tabla 4.3 se muestra un breve resumen de los impactos más importantes de la construcción de la presa los cuales son detallados a continuación. La presa ayudará reduciendo el índice de inundaciones debido a que el curso del agua cambiará porque el agua que transitaba por esa zona será almacenada.

En la etapa de construcción se prevé una alteración en el suelo en el área de implantación y la contaminación que este proveerá al aire debido al continuo movimiento de la tierra. La perturbación del sonido que se empleará por la maquinaria en el sector que afectará a los pobladores de la zona, también el uso de la maquinaria que emplea gasolina diésel afectará al aire por contaminación de hidrocarburos.

Durante la finalización de obra, el sector se verá afectado por la alteración del paisaje debido a la ejecución de la obra, los habitantes de la comunidad La Bichola se verán beneficiados con la fuente de agua, la cual ayuda a continuar durante todo el año con las actividades agrícolas y ganaderas.

En la fase de operación el impacto positivo es la plantación de caña guadua y la cobertura vegetal removida alrededor de la presa con el fin de incrementar las áreas verdes de la zona y mejorar la estabilidad de los taludes. Además, la operación de la presa atraerá a gente de ciudades aledañas lo que incentivará a un turismo interno, lo que beneficiará a los pobladores del sector.

Tabla 4. 2 Identificación de factores ambientales, aspectos e impacto ambiental de la obra

Actividad	Factor ambiental	Aspecto ambiental	Impacto ambiental
Instalación del campamento	Suelo	Movimiento de Tierra	Alteración de la capa vegetal
Remoción de capa vegetal	Agua	Movimiento de la tierra	Alteración de la capa vegetal
Excavación con maquinaria	Suelo	Movimiento de la tierra	Generación de escombros y otros residuos sólidos.
Excavación con maquinaria	Aire	Operaciones de maquinarias y Movimiento de tierra	Aumento en los niveles de ruido y emisiones atmosféricas
Plantación de caña Guadua	Suelo	Inclusión de Especie	Mejoramiento de estabilidad del suelo
Almacenamiento de Agua	Agua	Retención de Agua	Alteraciones del equilibrio hidráulico y estabilidad geomorfológica de laderas
Almacenamiento de Agua	Paisaje	Retención de Agua	Modificaciones en el paisaje

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

4.7. Valoración de impactos ambientales

En la ejecución y construcción del proyecto se generan impactos ambientales, por lo tanto, se procedió a cuantificar y desarrollar una matriz de evaluación de impactos (Leopold, 1971). en la cual nos indica la importancia y magnitud de cada una de las

acciones, tomando en cuenta lo positivo y negativo en relación con cada uno factores ambientales presentes. este criterio toma como referencia valores de magnitud e importancia de cada una de las acciones que pueden generar distintos impactos como se detalla en la Tabla 4.4 y 4.5.

Los valores que se muestran en la Figura 4.8 se dividen en magnitud e importancia, el primero indica una magnitud lo que se refiere a la intensidad que ese impacto repercute en la obra, entonces los valores positivos indican un aporte positivo al ambiente, mientras que los valores negativos indican un aporte en contra del ambiente. Estos valores se encuentran en una escala de -10 al 10 lo que nos dice que puede crecer positiva o negativamente. Mientras que la segunda variable que es la importancia toma referencia al tiempo de duración del impacto el cual está calificado del 1 al 10, en donde también se clasifican en impactos puntuales (1-3), locales (4-6) y regionales (7-10). Los primeros de cada clasificación indican un impacto temporal, el segundo es de medio y el tercero permanente.

Los impactos negativos más importantes en la construcción de la presa son la calidad del aire la cual se verá realmente afectada a mediano plazo en el tiempo de construcción esta tiene una importancia de impacto de -38 esto se debe a las maquinarias empleadas producen emisiones lo que afectará el aire y el traslado de estas maquinarias levantará material particulado lo que afectará a los habitantes que se encuentran en las zonas aledañas. Otro impacto importante es sobre los productos agrícolas porque los terrenos en donde será colocada la presa son utilizados para la agricultura y el valor de impacto ambiental es de -25.

Tenemos que uno de los impactos más positivos es el agua superficial que tiene un impacto ambiental de 117 ya que se almacenará agua y evitará inundaciones, asimismo será controlada por el almacenamiento de agua y redistribución para que la presa no falle. Este tipo de construcción generará un paisaje diferente a la zona lo que incrementará el turismo en la zona. Además, otro punto importante es el empleo ya que este proyecto debe contratar mano de obra para el trabajo y aportará al crecimiento de la comunidad para que puedan desenvolverse mejor en la agricultura.

Tabla 4. 3 Definición de Valores de la Variable de Magnitud

Magnitud							
Intensidad	Afectación	Impacto positivo	Impacto negativo				
	Baja	+1	-1				
Baja	Media	+2	-2				
,	Alta	+3	-3				
	Baja	+4	-4				
Media	Media	+5	-5				
	Alta	+6	-6				
	Baja	+7	-7				
Alta	Media	+8	-8				
,	Alta	+9	-9				
Muy Alta	Alta	+10	-10				

Fuente: Leopold (1991)

Tabla 4. 4 Definición de Valores de la Variable de Magnitud

Importancia								
Duración	Influencia	Calificación						
Temporal		+1						
Media	Puntual	+2						
Permanente		+3						
Temporal		+4						
Media	Local	+5						
Permanente		+6						
Temporal		+7						
Media	Regional	+8						
Permanente	-	+9						
Permanente		+10						

Fuente: Leopold (1

									AC	CIONES	CON POSIBI	LES IMPAG	CTOS							
			Magnitud (-10,10)		1. Modificación del régimen				2,Transf	formaciór construc		eno y		plotación ecursos	de		dificación terreno			
			Importancia(1,10)	Modificación de hábitat	Alteración de patrones de drenaie	Alteración de la cobertura vegetal del	control de rios y modificaciones de flujo	Modificación del clima	Ruido y vibraciones	Total de Acciones 1	Canales	Presas y embalses	Corte y relleno	Total de Acciones 2	Excavación de superficie	Excavación del subsuelo	Total de Acciones 3	Paisajismo	Total de Acciones 4	Impacto por componente ambiental
		TIERRA	Materiales de construcción							0		7 4	.21	26	6 1		6		0	32
	(۵		Suelos		.22	.1 3				-7				0	-1· 3	-1. 2	-5		0	-12
	IIMICA		Forma del terreno							0			.7.	-14	-1 2		-2		0	-16
	S FISISCA Y QUIMICAS	AGUA	superficial		.6 4		9 3			3	5 1	7 / 7		54			0	10 6	60	117
		ATMOSFERA	Calidad del aire (gases, partículas)						·10 2	-20			.9 1	-9	.9		-9		0	-38
	CARACTERIZACIONES		Clima (micro, macro)					2 1		2				0			0		0	2
	reriza(Temperatura					.22		-4				0			0		0	-4
	CARAC		Erosión				.3.			-9	2 1			2			0		0	-7
	Ü	PROCESOS	Compactación y asentamiento							0			1 1	1			0		0	1
TOS			Estabilidad de taludes						-3.	-3		7 4		28	5 3		15		0	40
IMPAC			Árboles			-2 4				-8				0			0		0	-8
ES DE I		FLORA	Arbustos			.4	.3 2			-18				0			0		0	-18
FACTORES DE IMPACTOS	BIOLOGICA	TLORA	Pastos			.1	.1 3			-5				0			0		0	-5
ш.	BIOLC		Productos agrícolas			·5 5				-25				0			0		0	-25

IONES		Pájaros	.1	_		-1		0	0	0 -1
CONDICIONES		Animales terrestres, incluyendo rept	-3 4			-12		0	0	0 -12
0	FAUNA	Insectos	.2			-6		0	0	0 -6
		Microfauna	1			-1		0	0	0 -1
ES	USO DE TIERRA	Vida silvestre y espacios abiertos	-3 4		.6	-18		0	0	0 -18
CULTURALES		Agricultura		.6		-12		0	0	0 -12
		Salud y seguridad		7 3		21		0	0	0 21
FACTORES	ASPECTOS	Empleo				0	9 6	54	0	0 54
ш		Densidad de población				0	8 5	40	0 9 5	45 85
		TOTAL				-123		182	5	105 169

Figura 4. 8 Matriz de impacto ambiental de Leopold con los impactos ambientales del proyecto de construcción de presa colinar

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

4.8. Medidas de prevención/mitigación

En la Tabla 4.5 se sintetiza un resumen de los impactos ambientales junto con medidas de prevención y mitigación. El impacto ambiental corresponde a la alteración de la cobertura vegetal. Sin embargo, una medida de mitigación para este impacto es la reutilización del material extraído y colocarlo en los alrededores de la presa, otra medida es la plantación de caña guadua en los taludes para obtener una mayor resistencia al deslizamiento. Esto beneficia al entorno ya que incrementa el desarrollo de áreas verdes.

Otro de los impactos ambientales negativos son las emisiones atmosféricas, que son de gran importancia mitigar por su afectación a la comunidad. Se recomienda controlar el paso de vehículos pesados que circulen a velocidades menor a 20 Km/h para evitar el levantamiento de material particulado. También se puede utilizar agua para humedecer la ruta por la que circulan estos vehículos minimizando la emisión de material particulado. Además, se debe verificar la documentación vehicular para asegurar que los vehículos cumplan con el acuerdo de Ley 769 de 2002 – Código Nacional de Tránsito, que tiene como objetivo la organización, planificación, regulación y control del transporte terrestre y seguridad vial, con el propósito de proteger a las personas y sus bienes.

Para mitigar el impacto de contaminación acústica se deben planificar las horas de trabajo en turnos diurnos, y también comunicar a los moradores que se desarrollarán estos trabajos en dichos horarios, la otra medida es comprobar que dichos vehículos cuenten con el mecanismo de silenciadores y se encuentren en buen estado.

Tabla 4. 5 Impactos ambientales más importantes con su respectiva medida de mitigación

				Generación de	Alteraciones
Impactos Ambientales	Alteración de	Emisiones	Aumento en los	escombros	de la
	la capa	atmosféricas			estabilidad
	vegetal	aimosiericas	niveles de ruido		geomorfológica
					de laderas.
	Reutilice la	Controle que	Cuando se	Aplique las	Utilice
Medidas de	capa orgánica	los vehículos,	requiera utilizar	medidas de los	gramíneas y
Mitigación	extraída en	volquetas y	equipos muy	programas de	especies que
	los lugares	maquinaria	sonoros, a más	manejo de	garanticen su

donde se adelanten	que transitan sobre terrenos	de 80 decibeles, se debe trabajar	residuos sólidos	soporte en la
obras, para la	descubiertos,	sólo en jornada	3011400	y mecanismos
conformación	no lo hagan a	diurna y por		que aseguren
de las zonas	más de 20	períodos cortos		su estabilidad.
verdes del	km/h.	de tiempo.		
proyecto.	Mantenga	ac acmpo		
p. 19, 1910.	húmedos los			
	sitios de			
	tránsito.			
En el caso de requerirse la conformación de taludes, empradice una vez haya terminado la actividad. Utilice gramíneas y especies que garanticen su soporte en la pared del talud y mecanismos	Asegúrese de que todos los vehículos que carguen y descarguen materiales en la obra cuenten con el respectivo certificado de revisión técnicomecánica vigente – Ley 769 de 2002 – Código	Verifique que los equipos móviles, vehículos y maquinaria cuenten con los respectivos silenciadores, en correcto estado de funcionamiento.	Tramite los respectivos permisos municipales (en la Secretaría de Planeación o Infraestructura).	Asegure la estabilidad de los taludes intervenidos mediante un adecuado diseño geotécnico, que especifique el diseño de las pendientes, anclajes, barreras contra la erosión, obras de
que aseguren	Nacional de			drenaje y
su estabilidad.	Tránsito.			siembra de
ou colabilidad.	Frants: Ariss			especies.

4.9. Ficha ambiental

FORMULARIO DE REGISTRO AMBIENTAL

TRAMITE(suia)	LICENCIA AMBIENTAL
FECHA	14/01/2022
PROPONENTE	Bryan Arias Sánchez , Carlos Indio Cajape
ENTE RESPONSABLE	GOBIERNO AUTÓNOMO DESCENTRALIZADO PROVINCIAL DE MANABÍ

Registro Ambiental

- 1. Información del proyecto
- 2. Datos generales
- 3. Marco legal referencial
- 4. Descripción del proceso
- 5. Descripción del área de implantación
- 6. Principales impactos ambientales
- 7. Plan de manejo ambiental (PMA)
- 8. Inventario forestal
- 9. Finalización

1. INFORMACIO N DEL PROYECTO

1.1 PROYECTO, OBRA O ACTIVIDAD

(Fases y nombre proyecto)

Estudios y Diseño de Presa Colina de la comunidad "La Bichota"

1.2 ACTIVIDAD ECONÓMICA

(Según Catálogo de proyecto, obra o actividad)

Código de catálogo 2022-420149

Construcción de reservoríos con capacidad de almacenamiento mayor a 10.000 m3

1.3 RESUMEN DEL PROYECTO, OBRA O ACTIVIDAD

(Según Catálogo de proyecto, obra o actividad)

Debido a la necesidad de la fuente de abastecimiento de recurso hídrico en la comuna la Bichota durante el periodo seco, se propone un diseño de una presa colinar ubicado en la comunidad. La topografía del sector es favorable para el almacenamiento del recurso hídrico ,Se realizará con material de la zona.

2. DATOS GENERALES

Registro Ambiental

- 1. Información del proyecto
- 2. <u>Datos generales</u>
- 3. Marco legal referencial
- 4. Descripción del proceso 5. Descripción del área de implantación
- 6. Principales impactos ambientales
- 7. Plan de manejo ambiental (PMA)
- 8. Inventario forestal 9. finalización

SISTEMA DE COORDENA	ADAS (WGS-84)	
ESTE (X)	NORTE (Y)	ALTITUD (msnm)
576172.40000	9915634.50000	
579478.80000	9916941.40000	
581387.10000	9915572.90000	
582560.90000	9914601.30000	65-100
576172.40000	9915634.50000	

ESTADO DEL PROYECTO, OBRA O ACTIVIDAD (FASE)

х	Construcción
	Rehabilitación y/o Ampliación
	Operación y mantenimiento
	Cierre y Abandono

DIRECCION DEL PROYECTO, OBRA O ACTIVIDAD

PROVINCIA	CANTON	PARROQUIA	
TIPO DE ZONA		·	
Ur	bana		
	Rural x		

Registro Ambiental

- 1. Información del proyecto
- 2. Datos generales
- 3. Marco legal referencial 4. Descripción del proceso

DATOS DEL PROMOTOR	
NOMBRE	
PhD. Miguel Ángel Chávez	
CORREO ELECTRONICO DEL PROMOTOR	TELEFONO/CELULAR
machecud@gmail.com	0999480001
DOMICILIO DEL PROMOTOR	
CARACTERISTICAS DE LA ZONA	

Página 1 de 6

5.	Descripción del área de implantación	Infraestructui	ra:								
7.	Principales impactos ambientales Plan de manejo ambiental (PMA)		ustria os: S		mient	o (Des	sechos sólidos)				
8. 9.	Inventario forestal Finalización	DESCRIPCION	I DE	LA Z	ONA	1					
		Área del proyecto	(m²	١			Área de implar	ntación (m²)	'		
		Agua potable	/(111)	SI	х	NO	In the second property of the second	o de agua por mes (m³)			
		Energía eléctrica	X	SI		NO	Consumo energía	a eléctrica por mes (KW/h)			
		Acceso vehicular	X	SI		NO		Vías Principales	1		
		Alcantarillado		SI	X	NO	Tipo de vías:	Vías Secundarias	1		
		SITUACION D	EL P	RED	IO						
				Alqı							
						nadas					
			X	Pro	oia						
				Otro	os						

Registro Ambiental

- 1. Información del proyecto
- Datos generales
- 3. Marco legal referencial
- Descripción del proceso
- 5. Descripción del área de implantación
- 6. Principales impactos ambientales
- Plan de manejo ambiental (PMA)
- Inventario forestal
- Finalización

3. MARCO LEGAL REFERENCIAL

Usted deberá ajustarse al siguiente marco legal

NORMATIVAS

Constitución de la República del Ecuador

Art. 14.- Se reconoce el derecho de la población a vivir en un ambiente sano y ecológicamente equilibrado, que garantice la sostenibilidad y el buen vivir, sumak kawsay. Se declara de interés público la preservación del ambiente, la conservación de los ecosistemas, la biodiversidad y la integridad del patrimonio genético del país, la prevención del daño ambiental y la recuperación de los espacios naturales degradados.

Art. 66.- Se reconoce y garantizará a las personas: 27. El derecho a vivir en un ambiente sano, ecológicamente equilibrado, libre de contaminación y en armonía con la naturaleza.

Art. 276.- El régimen de desarrollo tendrá los siguientes objetivos: 4. Recuperar y conservar la naturaleza y mantener un ambiente sano y sustentable que garantice a las personas y colectividades el acceso equitativo, permanente y de calidad al agua, aire y suelo, y a los beneficios de los recursos del subsuelo y del patrimonio natural

Ley de Gestión Ambiental

Art. 19.- Las obras públicas, privadas o mixtas, y los proyectos de inversión públicos o privados que puedan causar impactos ambientales, serán calificados previamente a su ejecución, por los organismos descentralizados de control, conforme el Sistema Único de Manejo Ambiental, cuyo principio rector será el precautelatorio.

Art. 20.- Para el inicio de toda actividad que suponga riesgo ambiental se deberá contar con la licencia respectiva, otorgada por el Ministerio del ramo

Ley de Fomento y Desarrollo Agropecuario

Art. ...- Los centros agrícolas, cámaras de agricultura y organizaciones campesinas sujetas de crédito del Banco Nacional de Fomento y las empresas importadoras de maquinaria, equipos, herramientas e implementos de uso agropecuario, nuevos de fábrica, podrán también importar dichos bienes reconstruidos o repotenciados, que no se fabriquen en el país, dotados de los elementos necesarios para prevenir la contaminación del medio ambiente, previa autorización del Ministerio de Agricultura y Ganadería, con la obligación de mantener una adecuada provisión y existencia de repuestos para estos equipos, así como del suministro de servicios técnicos de mantenimiento y reparación durante todo el período de vida útil de estos bienes, reconociéndose como máximo para el efecto, el período de diez años desde la fecha de la importación. El Ministerio de Agricultura y Ganadería sancionará a las empresas importadoras de equipos reconstruidos o repotenciados, que no suministren inmediatamente los repuestos o servicios, con una multa de mil a cinco mil dólares de los Estados Unidos de Norteamérica y, dichas empresas quedarán obligadas a indemnizar al comprador tanto por daño emergente como por lucro cesante, por todo el tiempo que la maquinaria o equipos estuvieren paralizados por falta de repuestos o servicios de reparación

Acuerdo Ministerial 134

Mediante Acuerdo Ministerial 134 publicado en el Suplemento del Registro Oficial No. 812 de 18 de octubre de 2012, se reforma el Acuerdo Ministerial No. 076, publicado en Registro Oficial Segundo Suplemento No. 766 de 14 de agosto de 2012, se expidió la Reforma al artículo 96 del Libro III y artículo 17 del Libro VI del Texto Unificado de Legislación Secundaria del Ministerio del Ambiente, expedido mediante Decreto Ejecutivo No. 3516 de Registro Oficial Edición Especial No. 2 de 31 de marzo de 2003; Acuerdo Ministerial No. 041, publicado en el Registro Oficial No. 401 de 18 de agosto de 2004; Acuerdo Ministerial No. 139, publicado en el Registro Oficial Suplemento No. 164 de 5 de abril de 2010, con el cual se agrega el Inventario de Recursos Forestales como un capítulo del Estudio de Impacto Ambiental

Reglamento de Seguridad para la Construcción y Obras Públicas

Art. 150.- Los constructores y contratistas respetarán las ordenanzas municipales y la legislación ambiental del país, adoptarán como principio la minimización de residuos en la ejecución de la obra. Entran dentro del alcance de este apartado todos los residuos (en estado líquido, sólido o gaseoso) que genere la propia actividad de la obra y que en algún momento de su existencia pueden representar un riesgo para la seguridad y salud de los trabajadores o del medio ambiente. Art. 151.- Los constructores y contratistas son los responsables de la disposición e implantación de un

plan de gestión de los residuos generados en la obra o centro de trabajo que garantice el cumplimiento legislativo y normativo vigente

Acuerdo Ministerial No. 061

Art. 262 "De los Informes Ambientales de Cumplimiento.- Las actividades regularizadas mediante un Registro Ambiental serán controladas mediante un Informe Ambiental de Cumplimiento, inspecciones, monitoreos y demás establecidos por la Autoridad Ambiental Competente.

Estos Informes, deberán evaluar el cumplimiento de lo establecido en la normativa ambiental, plan de manejo ambiental, condicionantes establecidas en el permiso ambiental respectivo y otros que la autoridad ambiental lo establezca. De ser el caso el informe ambiental contendrá un Plan de Acción que contemple medidas correctivas y/o de rehabilitación.

Art. 263 De la periodicidad y revisión.- Sin perjuicio que la Autoridad Ambiental Competente pueda disponer que se presente un Informe Ambiental de Cumplimiento en cualquier momento en función del nivel de impacto y riesgo de la actividad, una vez cumplido el año de otorgado el registro ambiental a las actividades, se deberá presentar el primer informe ambiental de cumplimiento; y en lo posterior cada dos (2) años contados a partir de la presentación del primer informe de Cumplimiento.

Reglamento para Funcionamiento de Aeropuertos en Ecuador

Ordenanza que Regula la Aplicación del Subsistema de Manejo Ambiental, Control y Seguimiento Ambiental en el cantón Guayaquil

Marco Regulatorio Ambiental del Sector Agua y Saneamiento.

He leído y comprendo las Normativas

Registro Ambiental

- 1. Información del proyecto
- 2. Datos generales
- 3. Marco legal referencial
- 4. Descripción del proceso
- 5. Descripción del área de implantación
- 6. Principales impactos ambientales
- 7. Plan de manejo ambiental (PMA)
- 8. Inventario forestal
- 9. Finalización

4. DESCRIPCION DE PROCESOS – FASES MATERIALES, INSUMOS, **EQUIPOS**

Maquinaria: retroexcavadora cargadora, volqueta, rodillo, motoniveladora, herramientas menores

Insumos: Diesel

ACTIVIDAD

- *Desbroce *Limpieza
- *Remplanteo
- *Movimiento de Tierras
- *Rellleno con material
- de sitio
- *Compactación

IMPACTOS POTENCIALES

Contaminación del aire por material particulado y gases producido por la combustión de vehículos pesado.

Contaminación del aire por el ruido Riegos de accidentes

por falta de señalización

	5. DESCRI	PCION DEL AREA DE IMPI	LANTACION
Registro Ambiental	CLIMA		
10. Información del proyecto 11. Datos generales 12. Marco legal referencial 13. Descripción del proceso 14. Descripción del área de	Clima X Cálid	lo - húmedo lo - seco	
implantación 15. Principales impactos ambientales 16. Plan de manejo	Tipo de Suelo X Arcill	loso	Arenosos
ambiental (PMA)		a 3 de 6	

17. Inventario forestal 18. Finalización	Tipo de suelo	Francos	Rocosos				
2017 managasan		Saturados	Otros				
	Pendiente del	Suelo					
	Pendiente del	Llano (pendiente menor al 30%	o) Montañoso (terreno quebrado)				
	suelo	X Ondulado (pendiente mayor al 30%)					
	Demografía (p	oblación más cercana)					
	Demografía	Entre 0 y 1.000 hbts. Entre 10.001 y 100.000 hbts.	Entre 1.001 y 10.000 hbts. Más de 100.000 hbts.				
	Abastecimient	o de agua población					
Registro Ambiental							
 Información del proyecto Datos generales 		Agua Iluvia	Agua potable				
3. Marco legal referencial4. Descripción del proceso	Abastecimiento de agua	Conexión domiciliaria	X Cuerpo de aguas superficiales				
5. <u>Descripción del área de</u> implantación	población	Grifo publico	X Pozo profundo				
6. Principales impactos ambientales		X Tanquero					
7. Plan de manejo ambiental (PMA)	Evacuación de aguas servidas población						
Inventario forestal Finalización		Alcantarillado	Cuerpos de aguas superficiales				
3. Tillalizacion	Evacuación de aguas servidas	X Fosa séptica	Letrina				
	población	Ninguno					
	Electrificación						
	Electrificación	Planta eléctrica	X Red publica				
		Otra					
	Vialidad y acces	o a la población					
		Caminos vecinales	Vías principales				
	Vialidad y acceso a la población	X Vías secundarias	Otras				
	Organización so		Ou as				
	Organización so	Cidi					
	Organización	X Primer grado (comunal, barrial, urbanización)	Segundo grado (Cooperativa, Pre-cooperativa)				
	social	Tercer grado (Asociaciones, recintos)					
	Componente f	fauna					
	Piso zoo geográf proyecto	fico donde se encuentra el	Tropical Noroccidental (0-800 msnm)				

		Tropical Oriental (0-800 msnm)
	Anfibios	Aves
Grupos faunísticos	X Insectos	Mamíferos
raumsucos	Peces	Reptiles
	Ninguna	

6. PRINCIPALES IMPACTOS AMBIENTALES MATERIALES E INSUMOS								
Registro Ambiental	ACTIVIDAD	FACTOR	ІМРАСТО					
 Información del proyecto Datos generales Marco legal referencial Descripción del proceso Descripción del área de implantación Principales impactos ambientales Plan de manejo ambiental (PMA) Inventario forestal Finalización 	Transporte de materiales Movimiento de maquinaria y equipo Excavación , relleno y compactación de material granular	Aire Suelo Agua	Cambios en los patrones en drenaje Emisión de material particulado gases , ruido. Salud y seguridad de los Trabajadores					

ETAPA DE CONSTRUCCION

PLAN DE MANEJO AMBIENTAL (ingresar los planes que apliquen a su proyecto, obra o actividad) Plan de Prevención y mitigación de impactos (PPM) **Registro Ambiental** Responsable **Actividad Fecha Fecha Presupuesto** 1. Información del inicio fin proyecto Manejo de maquinas y equipos Fiscalizador Datos generales y transporte de material 3. Marco legal referencial 4. Descripción del Plan de relaciones comunitarias (PRC) Presupuesto proceso **Actividad** Responsable **Fecha Fecha** Descripción del área inicio fin de implantación Programa de seguridad, salud e 6. Principales impactos ambientales higiene personal Contratista Plan de manejo Proporcionar servicios básicos, y equipos \$70 ambiental (PMA) de contra incendios Inventario forestal Proveer equipos de protección personal Contratista \$100 Finalización Realizar charlas periódicas de Fiscalizador seguridad en el sitio de trabajo Plan de monitoreo y seguimiento (PMS) **Actividad** Responsable **Presupuesto Fecha Fecha** inicio fin Establecer control peridodico Contratista para asegurar que las maquinarias Contratista \$2000 de construcción no generes gases de Fiscalizador combustión superiores a los limites permisibles Mantener niveles de ruido dentro Contratista de los estándares permisibles

Página 5 de 6

Plan de cierre, abandono y entrega del área (PCA)

Actividad				Re	spo	nsal	ble	Fec inic		Fed fin	cha	Pres	upuesto
Restauración ambiental Retiro y cierre de campam colocación de letreros amb informativos en zonas periféricas						ratista						\$4	900
Cı	ono	gra	ıma	del	Pla	n de	Man	ejo A	mbieı	ntal			
PMA	1	2	3	4	5	6	m e	eses 8	9	10	11	12	Costo
Plan de Prevención y Mitigación de impactos.	X	2	3	4	5	0	1	0	3	10	11	12	0
Plan de Relaciones Comunitarias.	X	X											150
Plan de Seguridad y Salud Ocupacional	X	X	X	X	X	X	X	X	Х	X	X	X	170
Plan de Monitoreo y Seguimiento				X				X				X	2000
Plan de cierre , abandono y entrega de área								_				X	400

		8. I	INVENTARIO FORESTAL
	Registro Ambiental		
	50		¿Su proyecto tiene remoción de cobertura vegetal nativa?
1.	Información del proyecto		
2.	Datos generales		
3.	Marco legal referencial		SI X NO
4.	Descripción del proceso		
5.	Descripción del área de		
	implantación		
6.	Principales impactos		
	ambientales		
7.	Plan de manejo		
0000	ambiental (PMA)		
8.			
9.	Finalización		

4.10. Conclusiones

- La mayoría de los impactos ambientales son generados por las actividades que se presentan en el proyecto especialmente en la parte constructiva, la cual afecta directamente a los habitantes de la zona. Estos impactos ambientales son temporales, pero requieren que se desarrollen controles y monitoreos para reducir el impacto.
- 2. En el análisis de la valoración de los impactos ambientales, se determinó un impacto general positivo en la zona de estudio, debido a que se otorgará una disponibilidad de agua durante todo el año, estos no solo benefician a las actividades ganaderas y agrícolas, también beneficiará a otras actividades que aprovechan este recurso hídrico como lo es la parte cultural generando turismos y mayor cantidad de empleos.
- 3. Se planea la reducción de los impactos ambientales al incentivar la reubicación de árboles y la cobertura vegetal extraída. Además, la inclusión de la caña guadua en las extensiones de los límites del embalse para de esta forma incrementar la estabilidad de los taludes y extender las áreas verdes de la zona.

CAPÍTULO 5

5. PRESUPUESTO

5.1. Descripción de rubros

En el siguiente capítulo se detalla el análisis que se realizó para obtener el presupuesto correspondiente a la construcción y ejecución de la presa colinar. En primer lugar, se realizó un reconocimiento de los procesos constructivos con el fin de definir los rubros necesario para la construcción. Esta obra estará conformada por un dique de tierra y un aliviadero.

En base a la topografía del terreno se realiza los rubros de mayor importancia como lo es movimientos de tierra, excavación, relleno con material de sitio, también se realiza varios rubros correspondientes al trabajo preliminar, estructura del dique, misceláneos, estructura de aliviadero y rubros ambientales.

Para la determinación de los valores respectivos se empleó los salarios sectoriales mínimos del año 2022 que fueron emitidos por la contraloría. Para los rubros se buscó en una página web INSUCONS que brinda este tipo de información mediante un análisis de precios dependiendo de la provincia. Para la duración del proyecto se emplearon los rendimientos brindados por la página antes mencionada.

Para la determinación de los valores respectivos se empleó los salarios sectoriales mínimos del año 2022 que fueron emitidos por la contraloría. Para los rubros una de las fuentes de información fue la página web INSUCONS que brinda este tipo de información mediante un análisis de precios dependiendo de la provincia. Para la duración del proyecto se emplearon rendimientos de las actividades mencionadas.

5.2. Descripción de cantidades de obra

Para la determinación del desbroce y limpieza se lo trabajo en hectáreas la cual fue tomada de la cota máxima de la presa que es 50 msnm. En esta cota el área era de 28.14 Ha.

Para la bodega, el replanteo topográfico del dique y del aliviadero se tomaron las dimensiones para esta forma obtener un área en m2 que sirvió para la determinación de los valores de dichos rubros que se especifican en la Tabla 5.1.

Tabla 5. 1 Descripción de dimensiones

		Dimensiones		
Descripción	Cantidades	Ancho(m)	Longitud(m)	Área(m²)
Replanteo y nivelación con equipo topográfico al dique	1	53	290	15370
Bodega	1	7	7	49
Replanteo y nivelación con equipo topográfico al aliviadero	1	7	80	560

Para el material del dren se tomaron las dimensiones que esta ocuparía en el dique las que se especifican en la Tabla 5.2.

Tabla 5. 2 Descripción de dimensiones del dren

		Dimensiones			
Descripción	Cantidades	Ancho(m)	Longitud(m)	Profundidad(m)	Volumen(m³)
Dren	1	12	65	0.3	234

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

Se realizó un análisis utilizando el programa de Civil 3D, tomando en consideración la topografía del terreno y la geometría del dique, en la cual se obtuvo el área de desmonte, el volumen de dique, y el volumen acumulado. En la Tabla 5.3 se observa los valores del dique mientras que en la Tabla 5.4 y 5.5 nos muestra los valores del aliviadero en cuestión de área y volumen.

Tabla 5. 3 Descripción del área y volumen del dique

P. K	Årea desmonte (m2)	Volumen de Terraplén(m3)	Vol. Terraplén Acumulado (m3)
0+000	0	0	0
0+10.0	20.42	0	0
0+20.0	61.76	290.88	290.88
0+30.0	121.93	650.18	941.06
0+40.0	190.78	1106.86	2047.92
0+50.0	259.37	1593.37	3641.3
0+60.0	276.57	1897.02	5538.31
0+70.0	283.25	1981.53	7519.84
0+80.0	292.3	2037.22	9557.06
0+90.0	301.68	2102.47	11659.53

1+10.0 320 1+20.0 318 1+30.0 314 1+40.0 314 1+50.0 310 1+60.0 319 1+70.0 32 1+80.0 366 1+90.0 499 2+00.0 377 2+10.0 342 2+20.0 319 2+30.0 260 2+40.0 180 2+50.0 103	0.16 2 5.17 2 4.71 2 4.23 2 6.27 2	2231.14 2248.84	13825.25 16056.39 18305.23 20534.78
1+20.0 318 1+30.0 314 1+40.0 314 1+50.0 319 1+60.0 319 1+70.0 32 1+80.0 368 1+90.0 499 2+00.0 377 2+10.0 348 2+20.0 318 2+30.0 260 2+40.0 180 2+50.0 103	5.17 2 4.71 2 4.23 2 5.27 2	2248.84 2229.55	18305.23
1+30.0 314 1+40.0 314 1+50.0 316 1+60.0 319 1+70.0 32 1+80.0 366 1+90.0 499 2+00.0 377 2+10.0 342 2+20.0 319 2+30.0 266 2+40.0 186 2+50.0 103	4.71 2 4.23 2 6.27 2	2229.55	
1+40.0 314 1+50.0 316 1+60.0 319 1+70.0 32 1+80.0 366 1+90.0 499 2+00.0 377 2+10.0 343 2+20.0 318 2+30.0 266 2+40.0 186 2+50.0 103	4.23 2 5.27 2		20534.78
1+50.0 310 1+60.0 319 1+70.0 32 1+80.0 366 1+90.0 499 2+00.0 377 2+10.0 342 2+20.0 313 2+30.0 266 2+40.0 186 2+50.0 103	6.27	2226 22	
1+60.0 319 1+70.0 32 1+80.0 366 1+90.0 499 2+00.0 377 2+10.0 343 2+20.0 319 2+30.0 266 2+40.0 186 2+50.0 103		2220.22	22761
1+70.0 32 1+80.0 368 1+90.0 499 2+00.0 37 2+10.0 342 2+20.0 313 2+30.0 266 2+40.0 186 2+50.0 103	. = 0	2231.72	24992.72
1+80.0 368 1+90.0 499 2+00.0 37 2+10.0 343 2+20.0 319 2+30.0 260 2+40.0 180 2+50.0 103	9.56	2250.56	27243.27
1+90.0 499 2+00.0 37 2+10.0 342 2+20.0 313 2+30.0 260 2+40.0 180 2+50.0 103	7.7	2291.03	29534.31
2+00.0 37 2+10.0 34 2+20.0 31 2+30.0 26 2+40.0 180 2+50.0 103	3.42	2463.99	31998.3
2+10.0 342 2+20.0 313 2+30.0 260 2+40.0 180 2+50.0 103	9.11 ;	3070.71	35069.01
2+20.0 318 2+30.0 266 2+40.0 186 2+50.0 103	7.28	3102.08	38171.1
2+30.0 260 2+40.0 180 2+50.0 103	2.95	2549.35	40720.25
2+40.0 180 2+50.0 103	5.88	2332.02	43052.47
2+50.0 103	6.82	2062.54	45115
).51	1583.36	46698.37
2+60.0 58	3.31	1004.62	47702.98
	.01	571.01	48274
2+70.0 27	00	304.39	48578.39
2+80.00	.99	134.45	48712.84
2+88.0 5.	0	75.38	48788.21

Tabla 5. 4 Descripción de área y volumen del aliviadero

P. K	Área desmonte (m2)	Volumen de Terraplén(m3)	Vol. Terraplén Acumulado (m3)
0+00	0	0	0
0+05,0	0.05	8,33	8,33
0+10,0	5.12	20,1	28,43
0+15,0	6.13	33,2	61,63
0+20,0	4,51	28,78	90,41
0+25,0	3,24	24,12	114,53
0+30,0	2,67	15,35	129,88
0+35,0	2,6	17,68	147,56
0+40,0	1,78	14,98	162,54
0+45,0	1,47	13,69	176,23
0+50,0	1,28	11,35	187,58
0+55,0	1,13	9,78	197,36
0+60,0	1,02	8,47	205,83
0+65,0	0,85	7,98	213,81
0+70,0	0,73	6,75	220,56
0+75,0	0,68	4,41	224,97
0+80,0	0,58	3,24	228,21

0+85,0	0,29	3,15	231,36
0+90,0	0,19	2,78	234,14
0+95,0	0,1	1,25	235,39
1+00,0	0,01	0,28	235,67

Tabla 5. 5 Descripción de volumen encima del aliviadero y total de excavación

Cotas	Volumen (m³)	Volumen Acumulado (m³)
50	405,50	405,50
51	243,3	648,80
52	331,78	980,58
53	199,91	1180,49
Volumen d	el terraplén	235,67
То	tal	1416,16

Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

En la Tabla 5.6 se detalla el presupuesto referencial el cual incluyen las unidades cantidades y precios de la obra, en el cual se puede observar las cantidades que representa cada uno de esos trabajos.

Tabla 5. 6 Presupuesto Referencial del proyecto

ESTUDIO Y DISEÑO DE UNA PRESA COLINAR EN LA COMUNIDAD "LA BICHOLA" EN TOSAGUA-MANABÍ

	COMUNIDAD LA BICHOLA, PROVINCIA DE MANABÍ Fecha: 26/Enero/2022								
PR	PRESUPUESTO REFERENCIAL: TABLA DE RUBROS, UNIDADES, CANTIDADES Y PRECIOS								
RUBRO	DESCRIPCION	UNIDAD	CANTIDAD		PRECIO UNITARIO	DEFUID :			
1	OBRA PRELIMINARES								
1.1	DESBROCE Y LIMPIEZA	На	28.14	\$	1,357.63	\$	38,203.71		
1.2	REPLANTEO Y NIVELACION CON EQUIPO TOPOGRAFICO	m²	15370.00	\$	1.69	\$	25,975.30		
1.3	BODEGA DE MADERA Y CUBIERTA METALICA	m²	7.00	\$	51.08	\$	357.56		
1.4	Guardiania de obra	MES	8.00	\$	898.95	\$	7,191.60		
1.5	Instalación provisional de agua	GLB	4.00	\$	145.13	\$	580.52		
1.6	Instalación provisional de luz	GLB	5.00	\$	64.73	\$	323.65		
1.7	BATERIA SANITARIA OBREROS DE 1 HASTA 10 PERSONAS	MES	14.00	\$	164.15	\$	2,298.10		
2	ESTRUCTURA DEL DIQUE								
	RELLENO COMPACTADO CON								

 m^3

 m^3

2.1

2.2

MATERIAL PARA EL DREN
RELLENO COMPACTADO CON

MATERIAL DEL SITIO PARA DIQUE

234.00 \$

56106.44

6.95 \$

6.95

1,626.30

389,939.76

				Total	\$ 653,322.79
5.4	MONITOREO RUIDO AMBIENTAL	Pto	21.00	\$ 47.63	\$ 1,000.23
5.3	PROVISIÓN E INSTALACION DE MEDIDAS DE SEGURIDAD	GLB	1.00	\$ 204.52	\$ 204.52
5.2	CHARLA DE CAPACITACIÓN	GLB	1.00	\$ 125.14	\$ 125.14
5.1	PLAN DE MANEJO AMBIENTAL	GLB	1.00	\$ 428.40	\$ 428.40
5	RUBROS AMBIENTALES				
4.4	LETRERO DE OBRA	u	1.00	\$ 64.18	\$ 64.18
4.3	EQUIPO DE PROTECCION PERSONAL	GLB	10.00	\$ 38.80	\$ 388.00
4.2	AGUA PARA CONTROL DE POLVO	m ³	1000.00	\$ 5.75	\$ 5,750.00
4.1	LIMPIEZA DE OBRA	m²	3000.00	\$ 3.18	\$ 9,540.00
4	MISCELANEOS				
3.2	EXCAVACION A CIELO ABIERTO A MAQUINA EN TIERRA	m³	1416.16	\$ 7.57	\$ 10,720.33
3.1	REPLANTEO Y NIVELACION CON EQUIPO TOPOGRAFICO	m²	560.00	\$ 1.69	\$ 946.40
3	ESTRUCTURA DE ALIVIADERO				
2.3	SOBRECARREO MECANICO DEL MATERIAL HASTA 1KM	m³	56106.44	\$ 2.81	\$ 157,659.10

5.3. Valoración integral del costo del proyecto incluyendo las medidas de prevención y mitigación del impacto ambiental

Cada tipo de construcción genera un impacto ambiental al entorno, esto es ocasionado por los materiales empleados o por la ocupación que genera el proyecto. El estudio ambiental es un requerimiento para los procesos de diseño y para las propuestas de cualquier obra. Este factor de impacto varía dependiendo del tipo de estructura ya sea desde un domicilio hasta un proyecto de mega estructuras. Las actividades empleadas para la mitigación de estos impactos se detallan en los rubros los cuales son: Agua para control de polvo para cuidar el bienestar de los pobladores y de los trabajadores de la zona, una charla de capacitación impartida por un especialista para que los trabajadores tomen las medidas necesarias para evitar daños mayores y un monitoreo de ruido para controlar los ruidos provenientes de las maquinarias y trabajos de excavación, compactación y relleno.

El presupuesto de la presa no considera los estudios previos tales como topografía, estudios geológicos e hidrológicos. Se puede comparar la presa con una que tiene un factor de 0.72 \$/m3, mientras nuestra presa tiene un factor de 0.59 \$/m3 lo que lo hace competitivo en el mercado.

5.4. Cronogramade obra

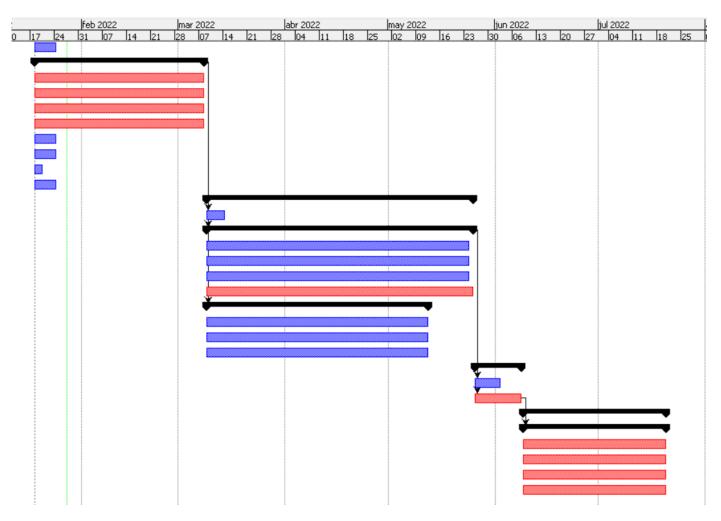


Figura 5. 1 Cronograma de obra Fuente: Arias B.; Indio C. (2021)

CAPÍTULO 6

6. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

6.1. Conclusiones

La presa colinar logrará un almacenamiento de 1'139 448.75 m³ de agua. Esta cantidad de agua almacenada ayuda la comunidad La Bichola a cumplir con sus actividades agrícolas y ganaderas sin importar la temporada del año, fomentando el crecimiento económico y cultural de la zona.

De acuerdo con la característica de los materiales para la elaboración del dique, se obtuvo la necesidad de colocar una berma aguas abajo para que la estructura sea estable y así cumplir las normativas NEC, con el fin de asegurar un correcto funcionamiento estructural y de servicio. Las dimensiones aceptables para el diseño son una berma de 8 m aguas abajo con una altura de 4 m y las pendientes 2:1 permitiendo cumplir con el factor de seguridad de 1.05.

La estructura del dique que tendrá una altura de 10 m y 288m de longitud, obteniendo un terraplén con volumen de 56 106.44 m³ considerando el factor de compactación. La obra compuesta por el aliviadero y el dique tendrá un costo de \$653 322.79 dólares americanos en los cuales se incluyen los costos de construcción, desalojos, misceláneos y rubros ambientales. El tiempo de la obra será de 132 días lo que equivale a 7 meses.

El proyecto genera un impacto ambiental positivo a la zona debido a que mejorará el paisaje y atraerá el turismo, con esto impulsar el crecimiento de la comunidad tanto económico como social.

6.2. Recomendaciones

Se debe realizar un mantenimiento periódicamente para mantener la funcionabilidad y la integridad debido a un potencial erosión o socavación del material. Cuando el canal del aliviadero esté en funcionamiento revisar que no ocurra un salto hidráulico. Además, ser muy minucioso al momento de la construcción del dique ya que se debe hacer una

comprobación de que contenga la humedad óptima para asegurar el peso volumétrico máximo.

Continuar con la plantación de caña guadua a los alrededores de la zona de embalse para aumentar la estabilidad de los taludes y aportar al crecimiento de áreas verdes en la zona.

Se recomienda incrementar el área de estudio de la microcuenca aledañas con el propósito de mejorar el suministro de recursos hídricos para las comunidades.

BIBLIOGRAFÍA

Arteaga Sabando, E. R. (2012). La contaminación de la ciénaga "La Segua", La pérdida de su flora-fauna y propuesta educativa.

Bowles J.E. (2000). COMPACTACION DE SUELOS EN LABORATORIO UTILIZANDO UNA ENERGIA MODIFICADA (56 000 pie-lb/pie3 [2 700 kN-m/m3]) (PROCTOR MODIFICADO- ASTM D-1557.

Braja M.Das. (n.d.). Fundamentos de Ingeniería Geotécnica.

Burbano, N., & Pasquel, E. (2006). *Característica hidrogeológica de cantón Tosagua-Manabí*.

Carrión, M. (2020, September 13). ¿Cuánta agua hay en el mundo? AGORA.

Centro Nacional de Prevención de Desastres. (2019, October 18). ¿Sabes cuál es la funcion de las presas? Gobierno de México.

Chow, V. te, Maidment, D. R., & Mays, L. W. (1994). Hidrología aplicada.

Delgado Ramos, F. (2005). Seguridad de Presas y Embalses.

Espinosa, M. (2010). Ingeniería de Presas de Escollera.

Gobierno Autónomo Descentralizado Municipal del Cantón Tosagua. (2015). *Plan de Desarrollo y Ordenamiento Territorial del cantón Tosagua 2014-2019*.

Gobierno de la Ciudad de México. (2008). Normas Técnicas complementarias para el Diseño y ejecución de obras e instalaciones hidráulicas.

Instituto Nacional de estadística y censos. (2001). cantón Tosagua.

Leopold, L. B. (1971). A Procedure for evaluating environmental impact.

Loyola Gómez, C., Rivas Maldonado, J., & Gacitúa Rojas, M. J. (2015, June). Permeabilidad del suelo de la cuenca del río Chillán, entre Estero Peladillas y río Ñuble, Chile Cuadernos de Geografía. *Revista Colombiana de Geografía*, 73–86.

Martínez Marín, E., Batanero Akerman, P., Martínez González, I., Martínez Olmos, E., & González Ordoñez, E. (2007). *Diseño De Pequeñas Presas Bureau of Reclamation*.

Rodríguez, M., & Salazar, R. (2017). CONTROL DE INUNDACIONES Y DISEÑO DE SOLUCIONES VIALES ESPECIALES EN LA POBLACIÓN DE AYANGUE, CANTÓN SANTA ELENA.

Rodríguez Ruiz, P. (2008). Hidraulica II.

Sistema Único de Información Ambiental. (2021). Consulta de Actividades Ambientales.

te Chow, V. (1994). Hidraulica de canales abiertos.

Ugalde Herra, J. L. (2006). *Implementación de técnicas de etapas múltiples en el ensayo de corte directo*.

Valencia Patiño, C. A. (2018). ANÁLISIS DE GRANULOMETRÍA POR HIDRÓMETRO Y UN MÉTODO AUTOMATIZADO PARA SUELOS BENTÓNITICOS.

Valerio Salas, Ing. O. (2011). Ensayos triaxiales para suelos.

Velasco, B. (2021, January 7). Una sequía por el fenómeno de La Niña afecta al campo manabita. *EL Comercio*.

Weather Spark. (2019). *El clima y el Tiempo Promedio en todo el año en Tosagua*. Weather Spark.

Yang, Y., Liu, R., Hong, Y., Zhang, L., Cui, S., Luo, Y., & Nie, W. (2021). Development of Modified Tank Model for Reservoir Storage Prediction: Case Study of Huanggang Reservoir, Fujian, China. *Journal of Hydrologic Engineering*, *26*(7). https://doi.org/10.1061/(ASCE)HE.1943-5584.0002093

ANEXOS

APENDICE A

RESULTADOS DE ENSAYOS DE SUELO EN MUESTRA SIGNIFICATIVAS



ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

Laboratorio de Geotecnia y Construcción

	ANÁLIISIS GRANULOMÉTRICO						
	Refer	encia: ASTM	1 D422-63, AS ⁻	TMD1140			
Materia:	Materia Integradora			Sondeo	1		
					Material de		
Grupo:	2			Muestra	Dique		
Tema:	Faturdia vadia a 2 a da coma noma a	!:		Profundidad	0,75		
	Estudio y diseño de una presa "La Bichola" del cantón			Elaborado por	Arias Bryan, Carlos Indio		
Localización	Comuna La Bichola, Tosagua			Fecha de ensayo	15-dic-21		

# de recipiente		24
Peso del recipiente (g.)	A	143,28
Peso del recipiente + muestra seca antes del lavado (g.)	В	349,28
Peso de la muestra antes del lavado (g.)	C = (B - A)	206
Peso del recipiente + muestra después del lavado y secado al horno (g.)	D	157,43
Peso de la muestra seca después del lavado (g.)	$\boldsymbol{E} = (\boldsymbol{D} - \boldsymbol{A})$	14,15
Peso de material fino (g)	F = (C - E)	191,85
Porcentaje de finos (%)	G = [F/C]X100	93,13

#Tamiz	Abertura	Peso Parcial	%Retenido	%Retenido Acumulado	%Pasante
10	2	0,13	3,42	3,42	96,58
20	0,85	0,25	6,58	10,00	90,00
40	0,425	0,29	7,63	17,63	82,37
60	0,25	0,46	12,11	29,74	70,26
140	0,106	1,58	41,58	71,32	28,68
200	0,075	0,98	25,79	97,11	2,89
Fondo		0,11	2,89	100,00	0,00
Total		3,80	100		



ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

Laboratorio de Geotecnia y Construcción

	ANÁLIISIS GRANULOMÉTRICO					
	Referencia: ASTM D422-63, ASTMD1140					
Materia:	Materia Integradora			Sondeo		
Grupo:	2			Muestra	Material de Dique	
Tema:	Fatudia v dia a a da uma masa	ا مد مداند	idad (1) -	Profundidad	1,5	
	Estudio y diseño de una presa			Elaborado	Arias Bryan,	
	Bichola del canton	Bichola" del cantón Tosagua-Manabí			Carlos Indio	
				Fecha de		
Localización	Comuna La Bichola, Tosagua			ensayo	15-dic-21	

# de recipiente		14
Peso del recipiente (g.)	A	142,66
Peso del recipiente + muestra seca antes del lavado (g.)	В	342,7
Peso de la muestra antes del lavado (g.)	C = (B - A)	200,04
Peso del recipiente + muestra después del lavado y secado al horno (g.)	D	151,15
Peso de la muestra seca después del lavado (g.)	E = (D - A)	8,49
Peso de material fino (g)	F = (C - E)	191,55
Porcentaje de finos (%)	G = [F/C]X100	95,75

#Tamiz	Abertura	Peso Parcial	%Retenido	%Retenido Acumulado	%Pasante
10	2	0,02	0,80	0,80	99,20
20	0,85	0,1	3,98	4,78	95,22
40	0,425	0,26	10,36	15,14	84,86
60	0,25	0,14	5,58	20,72	79,28
140	0,106	1,02	40,64	61,35	38,65
200	0,075	0,9	35,86	97,21	2,79
Fondo		0,07	2,79	100,00	0,00
Total		2,51	100		_



ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

Laboratorio de Geotecnia y Construcción

	ANÁLIISIS GRANULOMÉTRICO						
	Refer	Referencia: ASTM D422-63, ASTMD1140					
Materia:	Materia Integradora			Sondeo	2		
					Material de		
Grupo:	2			Muestra	Dique		
Tema:	Faturdia vidia a a da vida incara a	م ما مم سمعانا		Profundidad	0,75		
	Estudio y diseño de una presa co Bichola" del cantón T			Elaborado por	Arias Bryan, Carlos Indio		
Localización	Comuna La Bichola, Tosagua			Fecha de ensayo	15-dic-21		

# de recipiente		C5
Peso del recipiente (g.)	A	156,36
Peso del recipiente + muestra seca antes del lavado (g.)	В	406,09
Peso de la muestra antes del lavado (g.)	C = (B - A)	249,73
Peso del recipiente + muestra después del lavado y secado al horno (g.)	D	169,74
Peso de la muestra seca después del lavado (g.)	$\boldsymbol{E} = (\boldsymbol{D} - \boldsymbol{A})$	13,38
Peso de material fino (g)	F = (C - E)	236,35
Porcentaje de finos (%)	G = [F/C]X100	94,64

#Tamiz	Abertura	Peso Parcial	%Retenido	%Retenido Acumulado	%Pasante
10	2	0,47	2,52	2,52	97,48
20	0,85	1,88	10,08	12,59	87,41
40	0,425	2,93	15,70	28,30	71,70
60	0,25	3,23	17,31	45,61	54,39
140	0,106	5,51	29,53	75,13	24,87
200	0,075	4,3	23,04	98,18	1,82
Fondo		0,34	1,82	100,00	0,00
Total		18,66	100		



ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL

Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

Laboratorio de Geotecnia y Construcción

	ANÁLIISIS GRANULOMÉTRICO				
	Refer	encia: ASTM	D422-63, AST	MD1140	
Materia:	Materia Integradora			Sondeo	2
					Material de
Grupo:	2			Muestra	Dique
Tema:	F-td:d:@d	-1:	: d - d (() -	Profundidad	1,5
	Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" del cantón Tosagua-Manabí			Elaborado por	Arias Bryan, Carlos Indio
Localización	Comuna La Bichola, Tosagua			Fecha de ensayo	15-dic-21

# de recipiente		24
Peso del recipiente (g.)	A	158
Peso del recipiente + muestra seca antes del lavado (g.)	В	358,45
Peso de la muestra antes del lavado (g.)	C = (B - A)	200,45
Peso del recipiente + muestra después del lavado y secado al horno (g.)	D	164,58
Peso de la muestra seca después del lavado (g.)	$\boldsymbol{E} = (\boldsymbol{D} - \boldsymbol{A})$	6,58
Peso de material fino (g)	F = (C - E)	191,87
Porcentaje de finos (%)	G = [F/C]X100	96,72

#Tamiz	Abertura	Peso Parcial	%Retenido	%Retenido Acumulado	%Pasante
10	2	0,15	1,10	1,10	98,90
20	0,85	0,37	2,72	3,83	96,17
40	0,425	0,45	3,31	7,14	92,86
60	0,25	0,8	5,89	13,03	86,97
140	0,106	5,41	39,84	52,87	47,13
200	0,075	6,04	44,48	97,35	2,65
Fondo		0,36	2,65	100,00	0,00
Total		13,58	100,00		



ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

Laboratorio de Geotecnia y Construcción

	ANÁLIISIS GRANULOMÉTRICO				
	Referencia:	ASTM D422-63, AS	TMD1140		
Materia:	Materia Integradora		Sondeo	3	
				Material de	
Grupo:	2		Muestra	Dique	
Tema:	Faturdia or dia a 2 and a composition of	Profundidad	0,75		
	The state of the s	de una presa colinar en la comunidad la" del cantón Tosagua-Manabí		Arias Bryan, Carlos Indio	
Localización	Comuna La Bichola, Tosagua		Fecha de ensayo	16-dic-21	

# de recipiente		24
Peso del recipiente (g.)	A	146,1
Peso del recipiente + muestra seca antes del lavado (g.)	В	346,11
Peso de la muestra antes del lavado (g.)	C = (B - A)	200
Peso del recipiente + muestra después del lavado y secado al horno (g.)	D	155,54
Peso de la muestra seca después del lavado (g.)	$\boldsymbol{E} = (\boldsymbol{D} - \boldsymbol{A})$	9,43
Peso de material fino (g)	F = (C - E)	190,57
Porcentaje de finos (%)	G = [F/C]X100	93,28

#Tamiz	Abertura	Peso Parcial	%Retenido	%Retenido Acumulado	%Pasante
10	2	0,19	1,95	1,95	98,05
20	0,85	0,25	2,57	4,53	95,47
40	0,425	0,2	2,06	6,58	93,42
60	0,25	0,28	2,88	9,47	90,53
140	0,106	3,5	36,01	45,47	54,53
200	0,075	5	51,44	96,91	3,09
Fondo		0,3	3,09	100,00	0,00
Total		9,72	100		•



ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL
Escultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

Laboratorio de Geotecnia y Construcción

	ANÁLIISIS GRANULOMÉTRICO					
	Refe	rencia: ASTN	1 D422-63, AS	TMD1140		
Materia:	Materia Integradora			Sondeo	3	
					Material de	
Grupo:	2			Muestra	Dique	
Tema:						
	Estudio y diseño de una presa co Bichola" del cantón T			Elaborado por	Arias Bryan, Carlos Indio	
Localización	Comuna La Bichola, Tosagua			Fecha de ensayo	16-dic-21	

# de recipiente		18
Peso del recipiente (g.)	A	166,1
Peso del recipiente + muestra seca antes del lavado (g.)	В	377,25
Peso de la muestra antes del lavado (g.)	C = (B - A)	211,15
Peso del recipiente + muestra después del lavado y secado al horno (g.)	D	179,67
Peso de la muestra seca después del lavado (g.)	$\boldsymbol{E} = (\boldsymbol{D} - \boldsymbol{A})$	13,57
Peso de material fino (g)	F = (C - E)	197,58
Porcentaje de finos (%)	G = [F/C]X100	93,57

#Tamiz	Abertura	Peso Parcial	%Retenido	%Retenido Acumulado	%Pasante
10	2	0,23	1,75	1,75	98,25
20	0,85	0,45	3,43	5,19	94,81
40	0,425	0,41	3,13	8,31	91,69
60	0,25	4,51	34,40	42,72	57,28
140	0,106	0,56	4,27	46,99	53,01
200	0,075	6,52	49,73	96,72	3,28
Fondo		0,43	3,28	100,00	0,00
Total		13,11	100		

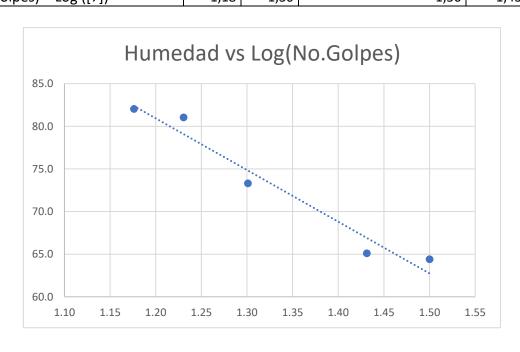


ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL

Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

Laboratorio de Geotecnia y Construcción

	LIMITE LIQUIDO Y LIMITE PLASTICO							
		Referencia: ASTM D422-63, ASTMD1140						
Materia:	Materia	Integrado		Sondeo	1			
Grupo:		2		Muestra		Material de Dique #1		
	Estudio y dis	eño de ur	na presa	Profundidad	0,	75		
Tema: colinar en la Bichola" del		a comunidad "La I cantón Tosagua- Manabí		Elaborado por		an, Carlos dio		
Localización	Comuna La	Bichola, Tosagua		Fecha de ensayo	15-dic-21			
No. Ensayo		1	2		3 4	5		
No. recipiente		37	71	4:	2 16	17		
Wh+r (g.)	[1]	14,09	15,39	1	16,59	15,75		
Ws+r (g.)	[2]	10,39	11,38	12,3	12,43	11,43		
recipiente (g)	[3]	5,88	5,91	6,3	6,04	6,1		
Ww = [1]- [2] (g)	[4]	3,7	4,01	3,	4,16	4,32		
Ws = [2]- [3] (g)	[5]	4,51	5,47	5,9	6,39	5,33		
w% = ([4]/[5])x100	[6]	82,0	73,3	64,	4 65,1	81,1		
No. Golpes	[7]	15	20	3	5 27	17		
Log (No. Golpes) = Log ([7	1)	1,18	1,30	1,50	1,43	1,23		



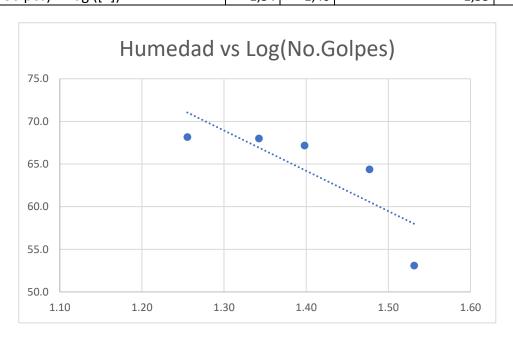
No. Ensayo		1	2	3
No. recipiente		7	33	43
Wh+r (g.)	[1]	11,64	10,7	11,04
Ws+r (g.)	[2]	10,06	9,46	9,7
recipiente (g.)	[3]	6,16	6,27	6,17
Ww = [1]- [2] (g.)	[4]	1,58	1,24	1,34
Ws = [2]- [3] (g.)	[5]	3,9	3,19	3,53
w% = ([4]/[5])x100		40,5	38,9	38,0
Promedio			39,1	



ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

Laboratorio de Geotecnia y Construcción

	1						
	LIMITE LIQUIDO Y LIMITE PLASTICO						
	Referencia: ASTM D422-63, ASTMD1140						
Materia:	Materi	a Integradora		Sondeo	1		
		!			Material	de Dique	
Grupo:		2		Muestra	# 2		
	Estudio y	/ diseño d	le una	Profundidad	0,75		
Tema:	presa colinar en la comunidad "La Bichola" de cantón Tosagua-Manabí		ola" del	Elaborado por	Arias Bryan, Carlos Indio		
Localización	Comuna La	Comuna La Bichola, Tosagua		Fecha de ensayo	15-dic-21		
No. Ensayo		1	2	3	4	5	
No. recipiente		19	13	29	44	40	
Wh+r (g.)	[1]	14,09	13,07	14,23	14,58	15,33	
Ws+r (g.)	[2]	10,69	10,41	11,49	11,4	11,54	
recipiente (g)	[3]	5,69	6,45	6,33	6,46	5,98	
Ww = [1]- [2] (g)	[4]	3,4	2,66	2,74	3,18	3,79	
Ws = [2]- [3] (g)	[5]	5	3,96	5,16	4,94	5,56	
w% = ([4]/[5])x100	[6]	68,0	67,2	53,1	64,4	68,2	
No. Golpes	[7]	22	25	34	30	18	
Log (No. Golpes) = Log ([7])		1,34	1,40	1,53	1,48	1,26	



No. Ensayo		1	2	3	
No. recipiente		6	20	15	
Wh+r (g.)	[1]	10,73	10,53	10,42	
Ws+r (g.)	[2]	9,41	9,21	9,53	
recipiente (g.)	[3]	6,32	6,06	6,12	
Ww = [1]- [2] (g.)	[4]	1,32	1,32	0,89	
Ws = [2]- [3] (g.)	[5]	3,09	3,15	3,41	
w% = ([4]/[5])x100		42,7	41,9	26,1	
Promedio		36,9			

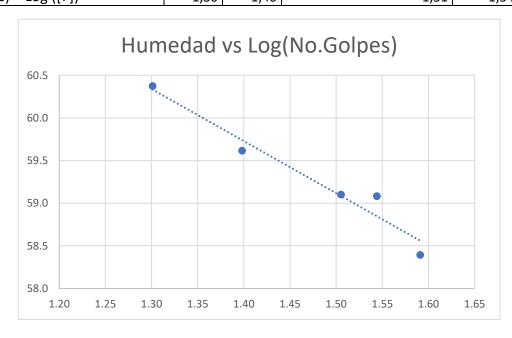


ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL

Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

Laboratorio de Geotecnia y Construcción

	LIMITE LIQUIDO Y LIMITE PLASTICO						
)					
Materia:	Mater	ria Integradora		Sondeo	1		
					Material de Dique		
Grupo:	2			Muestra	#3		
	Estudio y diseño de una presa			Profundidad	0,75		
Tema:		n la comunidad "La el cantón Tosagua- Manabí		Elaborado por	Arias Bryan, Carlos Indio		
Localización	Comuna La Bichola, Tosagua		Tosagua	Fecha de ensayo	15-dic-21		
No. Ensayo		1	2	3	4	5	
No. recipiente		16	45	43	83	54	
Wh+r (g.)	[1]	14,61	13,6	13,24	14,3	15	
Ws+r (g.)	[2]	11,38	10,81	10,61	11,21	11,8	
recipiente (g)	[3]	6,03	6,13	6,16	5,98	6,32	
Ww = [1]- [2] (g)	[4]	3,23	2,79	2,63	3,09	3,2	
Ws = [2]- [3] (g)	[5]	5,35	4,68	4,45	5,23	5,48	
w% = ([4]/[5])x100	[6]	60,4	59,6	59,1	59,1	58,4	
No. Golpes	[7]	20	25	32	35	39	
Log (No. Golpes) = Log ([7])		1,30	1,40	1,51	1,54	1,59	

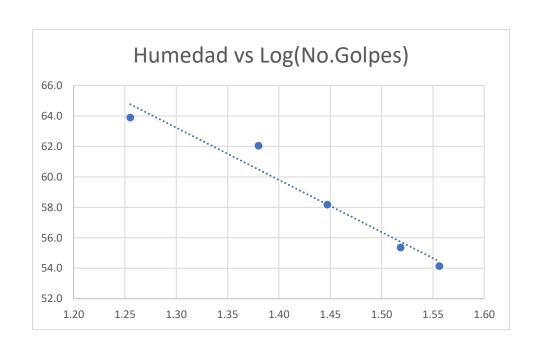


No. Ensayo		1	2	3
No. recipiente		6	20	15
Wh+r (g.)	[1]	12,3	12,53	12,94
Ws+r (g.)	[2]	10,95	11,1	11,37
recipiente (g.)	[3]	6,09	6,21	6,32
Ww = [1]- [2] (g.)	[4]	1,35	1,43	1,57
Ws = [2]- [3] (g.)	[5]	4,86	4,89	5,05
w% = ([4]/[5])x100		27,8	29,2	31,1
Promedio			29,4	



Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

	LIMITE LIQUIDO Y LIMITE PLASTICO						
				STM D422-63, ASTMD1140			
Materia:	Materi	a Integrad	ora	Sondeo	1		
					Material	de Dique	
Grupo:		2		Muestra	#	1	
	Estudio y di			Profundidad	1,	,5	
Tema:	colinar en la comunidad "La Bichola" del cantón Tosagua- Manabí		Elaborado por	Arias Bryan, Carlos Indio			
Localización	Comuna La	Bichola, T	osagua	Fecha de ensayo	15-dic-21		
No Encovo			2	2	4		
No. Ensayo		1	2	3	4	5	
No. recipiente		33	12	21	24	49	
Wh+r (g.)	[1]	16,53	18,63	16,46	14,41	16,81	
Ws+r (g.)	[2]	12,93	13,71	12,69	11,35	12,69	
recipiente (g)	[3]	6,28	6,01	5,88	6,09	6,05	
Ww = [1]-[2](g)	[4]	3,6	4,92	3,77	3,06	4,12	
Ws = [2]- [3] (g)	[5]	6,65	7,7	6,81	5,26	6,64	
w% = ([4]/[5])x100	[6]	54,1	63,9	55,4	58,2	62,0	
No. Golpes	[7]	36	18	33	28	24	
Log (No. Golpes) = Log ([7			1,26	1,52	1,45	1,38	

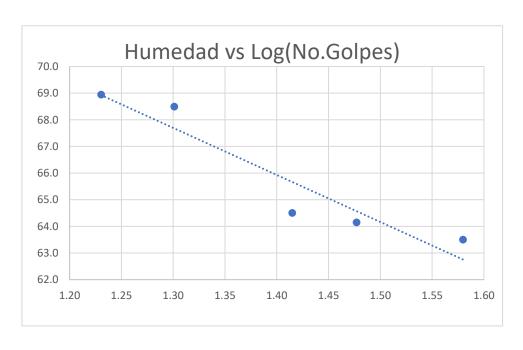


No. Ensayo		1	2	3
No. recipiente		45	83	56
Wh+r (g.)	[1]	12,1	12,47	12,02
Ws+r (g.)	[2]	10,84	11,17	10,74
recipiente (g.)	[3]	6,13	5,98	6,19
Ww = [1]- [2] (g.)	[4]	1,26	1,3	1,28
Ws = [2]- [3] (g.)	[5]	4,71	5,19	4,55
w% = ([4]/[5])x100		26,8	25,0	28,1
Promedio			26,6	



Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

	LIMITE LIQUIDO Y LIMITE PLASTICO					
		Ref	ferencia:	ASTM D422-63, ASTMD114	10	
Materia:	Materi	a Integra	dora	Sondeo	1	
					Mate	ial de
Grupo:		2		Muestra	Diqu	e #2
		/ diseño c		Profundidad	1,	.5
Tema:	presa colinar en la comunidad "La Bichola" del cantón Tosagua-Manabí		Elaborado por	Arias Bryan, Carlos Indio		
Localización	Comuna La	Bichola,	Tosagua	Fecha de ensayo	15-dic-21	
No. Ensayo		1	2	3	4	5
No. recipiente		16	25	45	21	3
Wh+r (g.)	[1]	16,35	14,95	16,31	14,65	14,18
Ws+r (g.)	[2]	12,36	11,57	12,43	11,15	10,85
recipiente (g)	[3]	6,14	6,33	6,32	6,04	6,02
Ww = [1]- [2] (g)	[4]	3,99	3,38	3,88	3,5	3,33
Ws = [2]- [3] (g)	[5]	6,22	5,24	6,11	5,11	4,83
w% = ([4]/[5])x100	[6]	64,1	64,5	63,5	68,5	68,9
No. Golpes	[7]	30	26	38	20	17
Log (No. Golpes) = Log ([7])		1,48	1,41	1,58	1,30	1,23

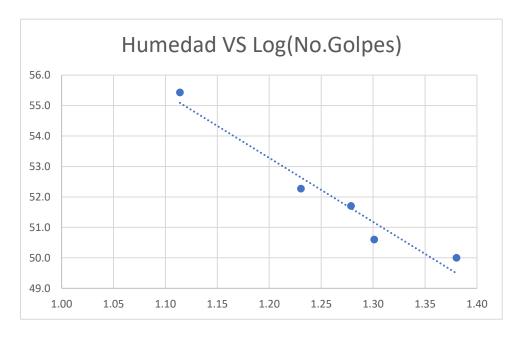


No. Ensayo		1	2	3
No. recipiente		12	59	36
Wh+r (g.)	[1]	11,82	11,46	10,76
Ws+r (g.)	[2]	10,24	9,78	9,47
recipiente (g.)	[3]	6,12	6,3	6,17
Ww = [1]- [2] (g.)	[4]	1,58	1,68	1,29
Ws = [2]- [3] (g.)	[5]	4,12	3,48	3,3
w% = ([4]/[5])x100		38,3	48,3	39,1
Promedio			41,9	



Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

	LIMITE LIQUIDO Y LIMITE PLASTICO					
		Re	ferencia:	ASTM D422-63, ASTMD114	ŀO	
Materia:	Materi	a Integra	dora	Sondeo	1	
					Material	de Dique
Grupo:		2		Muestra	#	3
	Estudio	y diseño d	le una	Profundidad	1,	,5
Tema:	presa colinar en la comunidad "La Bichola" del cantón Tosagua-Manabí		I Flanorado nor I		Bryan, Indio	
Localización	Comuna La	Bichola,	Tosagua	Fecha de ensayo	15-dic-21	
No. Ensayo		1	2	3	4	5
No. recipiente		36	63	50	59	3
Wh+r (g.)	[1]	17,9	13,26	13,8	13,53	17,1
Ws+r (g.)	[2]	13,96	10,74	11,07	11	13,12
recipiente (g)	[3]	6,08	5,76	5,79	6,16	5,94
Ww = [1]- [2] (g)	[4]	3,94	2,52	2,73	2,53	3,98
Ws = [2]- [3] (g)	[5]	7,88	4,98	5,28	4,84	7,18
w% = ([4]/[5])x100	[6]	50,0	50,6	51,7	52,3	55,4
No. Golpes	[7]	24	20	19	17	13
Log (No. Golpes) = Log ([7])		1,38	1,30	1,28	1,23	1,11



No. Ensayo		1	2	3
No. recipiente		16	43	25
Wh+r (g.)	[1]	12,29	12,43	12,48
Ws+r (g.)	[2]	10,87	10,84	11,01
recipiente (g.)	[3]	6,03	6,17	6,26
Ww = [1]- [2] (g.)	[4]	1,42	1,59	1,47
Ws = [2]- [3] (g.)	[5]	4,84	4,67	4,75
w% = ([4]/[5])x100		29,3	34,0	30,9
Promedio			31,44	

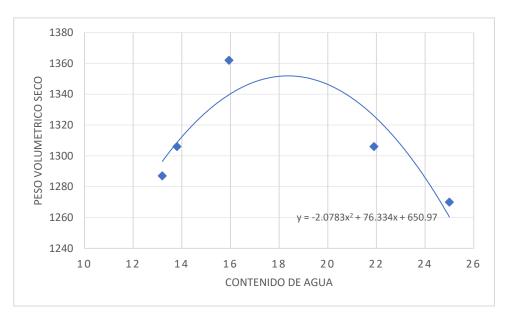


Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

	PRUEBA PROTOR MODIFICADO							
	Referencia	a: ASTM D422-63	3, ASTMD t-180					
Materia:	Materia Integradora	Sondeo	1					
Grupo:	2	Muestra	Cauce de rio					
	Estudio y diseño de una presa colinar	Profundidad	1m					
Tema:	en la comunidad "La Bichola" del	Elaborado						
	cantón Tosagua-Manabí	por	Arias Bryan, Carlos Indio					
		Fecha de						
Localización	Comuna La Bichola, Tosagua	ensayo	18-dic-21					

	PRUEBA PROTOR MODIFICADO							
Volumen del cilindro (m3)	0,000943	peso del cilindro + base (kg)	2,0395	Número de golpes:	25			

Cant, Agua	Rcp No	Peso tierra húmeda +rcp	Peso tierra seca +rcp	Peso del rcp	Peso del agua	Peso seco	8	Peso tierra húmeda +cilindro	Peso Tierra húmeda	1+w/100	Peso volumétrico seco
cm3		gr	gr	gr		gr	%	kg		kg	kg/m3
330	11	769,2	667,3	1692	101,4	498,1	20,4	3,37	1,376	1,142	1209
450	4	750,8	642,7	1508	108,1	491,9	21,9	3,498	1,504	1,233	1306
210	29	756,9	674,4	1569	82,5	517,5	15,94	3,436	1,442	1,244	1362
530	27	750	611,1	149,7	138,9	461,4	30,1	3,668	1,674	1,286	1306
90	18	852,9	771,3	157,4	81,6	613,9	13,2	3,37	1,376	1,215	1287



APENDICE B

REGULARIZACION AMBIENTAL



MAAE-SUIA-RA-DZDM-2022-00083

PORTOVIEJO, 14 de enero de 2022

Sr/a.

INDIO CAJAPE CARLOS ENRIQUE
En su despacho

CERTIFICADO DE INTERSECCIÓN CON EL SISTEMA NACIONAL DE ÁREAS PROTEGIDAS (SNAP), PATRIMONIO FORESTAL NACIONAL Y ZONAS INTANGIBLES Y CATEGORIZACIÓN AMBIENTAL PARA EL PROYECTO:

"ESTUDIO Y DISEÑO DE UNA PRESA COLINAR EN LA COMUNIDAD "LA BICHOLA" DEL CANTÓN TOSAGUA-MANABÍ"

1.-ANTECEDENTES

A través del Sistema Único de Información Ambiental – SUIA, el operador INDIO CAJAPE CARLOS ENRIQUE del proyecto obra o actividad, adjunta el documento de coordenadas UTM en el sistema de referencia DATUM: WGS-84 Zona 17 Sur y solicita a esta Cartera de Estado el Certificado de Intersección con el Sistema Nacional de Áreas Protegidas (SNAP), Patrimonio Forestal Nacional y Zonas Intangibles y Categorización Ambiental; ubicado en:

Provincia	Cantón	Parroquia		
MANABÍ	TOSAGUA	TOSAGUA		

2.-CóDIGO DE PROYECTO: MAAE-RA-2022-420149

El proceso de Regularización Ambiental de su proyecto debe continuar en: **GOBIERNO AUTÓNOMO DESCENTRALIZADO PROVINCIAL DE MANABÍ**.

3.-RESULTADOS

Del proceso automático ejecutado a las coordenadas geográficas registradas en el Sistema Único de Información Ambiental - SUIA, constantes en el anexo 1, se obtiene que el proyecto, obra o actividad ESTUDIO Y DISEÑO DE UNA PRESA COLINAR EN LA COMUNIDAD "LA BICHOLA" DEL CANTÓN TOSAGUA-MANABÍ, **NO INTERSECA** con el Sistema Nacional de Áreas Protegidas (SNAP), Patrimonio Forestal Nacional y Zonas Intangibles.

Adicional el proyecto MAAE-RA-2022-420149 interseca con las áreas especiales para la conservación de la Biodiversidad que se encuentran establecidas en los Art. 163 y 164 del Reglamento al Código Orgánico del Ambiente:

Cobertura y Uso de la Tierra: MOSAICO AGROPECUARIO Cobertura y Uso de la Tierra: VEGETACIÓN ARBUSTIVA

4.-CATÁLOGO DE PROYECTOS, OBRAS O ACTIVIDADES:

De la información ingresada por el operador **INDIO CAJAPE CARLOS ENRIQUE** del proyecto, obra o actividad; y de acuerdo al proceso de categorización ambiental automático en el sistema de Regularización y Control Ambiental del SUIA, se determina que:

TIPO DE IMPACTO: BAJO.

ESTUDIO Y DISEÑO DE UNA PRESA COLINAR EN LA COMUNIDAD "LA BICHOLA" DEL CANTÓN TOSAGUA-MANABÍ, código CIIU A0322.02, le corresponde: REGISTRO AMBIENTAL.

Yo, INDIO CAJAPE CARLOS ENRIQUE con cédula de identidad 0926195314, declaro bajo juramento que toda la información ingresada corresponde a la realidad y reconozco la responsabilidad que genera la falsedad u ocultamiento de proporcionar datos falsos o errados, en atención a lo que establece el artículo 255 del Código Orgánico Integral Penal, que señala: "Falsedad u ocultamiento de información ambiental.- La persona que emita o proporcione información falsa u oculte información que sea de sustento para la emisión y otorgamiento de permisos ambientales, estudios de impactos ambientales, auditorías y diagnósticos





ambientales, permisos o licencias de aprovechamiento forestal, que provoquen el cometimiento de un error por parte de la autoridad ambiental, será sancionada con pena privativa de libertad de uno a tres años".

INDIO CAJAPE CARLOS ENRIQUE

La información geográfica utilizada para la emisión del presente Certificado de Intersección corresponde a:

Información Geográfica Oficial del MAAE:

MAR TERRITORIAL (17/06/2020)
OFICINAS_TECNICAS (09/07/2020)
Área bajo Conservación - PSB (26/02/2020)
Organización Territorial Provincial (26/02/2020)
Humedal RAMSAR (26/02/2020)
Bosque y Vegetación Natural (26/02/2020)
Patrimonio Forestal Nacional (26/02/2020)
Zona de Amortiguamiento Yasuni (26/02/2020)
Zona Intangible (26/02/2020)
Reserva de Biosfera (26/02/2020)
ZONIFICACION SNAP (16/03/2020)
LIMITE INTERNO 20 KM (17/03/2020)
ECOSISTEMAS (26/02/2020)
Cobertura y Uso de la Tierra (26/02/2020)
Sistema Nacional de Área Protegida / SNAP (26/02/2020)

Nota: Información geográfica detallada disponible en el mapa interactivo del Ministerio del Ambiente y Agua.

La cobertura geográfica de corredores de conectividad se encuentra en desarrollo, sin embargo, conforme al RCOA esta cobertura geográfica si se considerará en el certificado ambiental.

Información Geográfica Oficial externa CONALI:

ORGANIZACIÓN TERRITORIAL PROVINCIAL - (19/04/2019) ORGANIZACIÓN TERRITORIAL CANTONAL - (19/04/2019) ORGANIZACIÓN TERRITORIAL PARROQUIAL - (19/04/2019)



SISTEMA DE REGULARIZACIÓN Y CONTROL AMBIENTAL.



Dirección: Calle Madrid 1159 y Andalucía Código postal: 170525 / Quito-Ecuador Teléfono: 593-2 398-7600 - www.ambiente.gob.ec

RESUMEN DE LA INFORMACIÓN INGRESADA EN EL SISTEMA ÚNICO DE INFORMACIÓN AMBIENTAL

CóDIGO: MAAE-RA-2022-420149

FECHA DE REGISTRO: 14 de enero de 2022

SUPERFICIE: 600.65311

OPERADOR: INDIO CAJAPE CARLOS ENRIQUE

ENTE RESPONSABLE: GOBIERNO AUTÓNOMO DESCENTRALIZADO PROVINCIAL DE

MANABÍ

NOMBRE DEL PROYECTO, OBRA O ACTIVIDAD: Estudio y Diseño de una Presa Colinar en la

comunidad "La Bichola" del Cantón Tosagua-Manabí

RESUMEN DEL PROYECTO, OBRA O ACTIVIDAD: Diseño de presa colinar en la comunida "La

Bichola " Tosagua-Manabi

SU TRÁMITE CORRESPONDE A UN(A): Registro Ambiental

EL IMPACTO DE SU ACTIVIDAD: Impacto BAJO

ACTIVIDADES

	Cría de crustáceos, bivalvos, moluscos y otros animales acuáticos de agua dulce.				
Actividad principal CIIU	Opción seleccionada	Proyecto con superficie mayor o igual a 5 Hectáreas			
Actividad complementaria 1 CIIU	Actividades de acondicionamiento y manteni plantación o siembra de cultivos y cosecha, parroz y entresacado de remolacha.	miento de terrenos para usos agrícolas: poda de árboles frutales y viñas, trasplante de			

MAGNITUD DE LA ACTIVIDAD

Por consumo / ingresos	Consumo y/o captación de agua.	Rango	864 - 5184
Por dimensionamiento	Área cultivada de uso efectiva final para cultivos de ciclo corto región Costa y Amazonía.	Rango	10 - 100

UBICACIÓN GEOGRÁFICA

Tipo de zona: Rural

PROVINCIA	CANTÓN	PARROQUIA
MANABÍ	TOSAGUA	TOSAGUA

Gobierno Juntos lo logramos

Dirección: Calle Madrid 1159 y Andalucía Código postal: 170525 / Quito-Ecuador Teléfono: 593-2 398-7600 - www.ambiente.gob.ec



DIRECCIÓN DEL PROYECTO, OBRA O ACTIVIDAD

debido a las necesitades que presenta la comunidad "La Bichola " se ha propuesto diseñar una presa colinar para la recoleccion de recurso hidricos en temporada de lluvia , debido a que cuenta una topografia idonea

COORDENADAS DEL ÁREA GEOGRÁFICA EN DATUM WGS 84 ZONA 17 SUR

Área Geográfica	Shape	X	Y
1	1	576172.40000	9915634.50000
1	2	579478.80000	9916941.40000
1	3	581387.10000	9915572.90000
1	4	582560.90000	9914601.30000
1	5	576172.40000	9915634.50000

COORDENADAS DEL ÁREA DE IMPLANTACIÓN EN DATUM WGS 84 ZONA 17 SUR

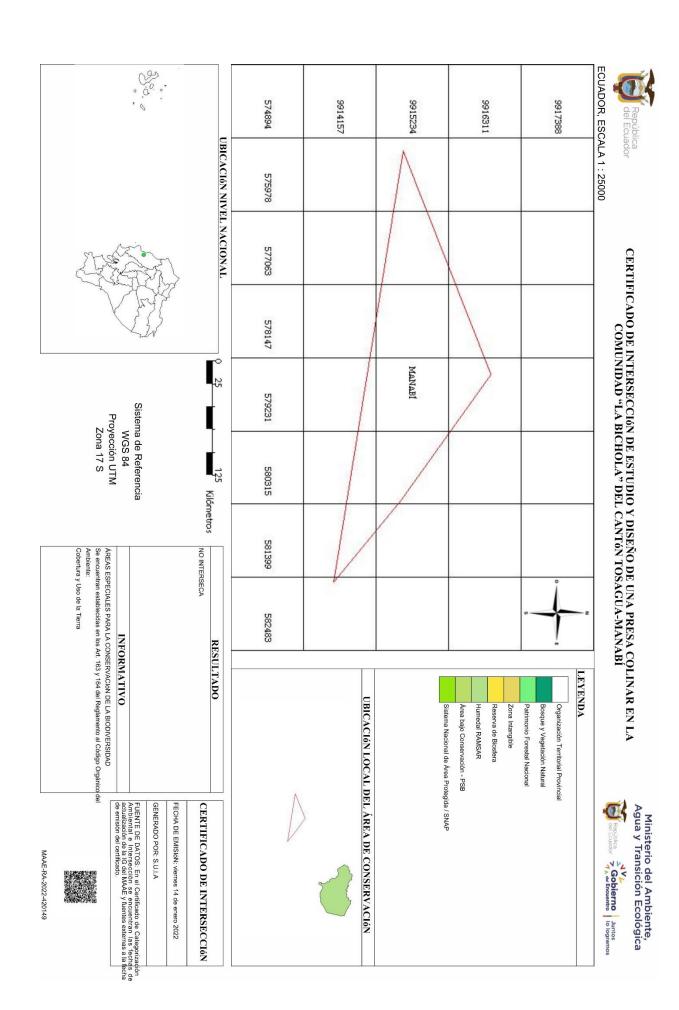
	Área Geográfica	Shape	X	Y
1		1	576172.40000	9915634.50000
1		2	579478.80000	9916941.40000
1		3	581387.10000	9915572.90000
1		4	582560.90000	9914601.30000
1		5	576172.40000	9915634.50000
	Área Geográfica	Shape	Х	Y
1	Área Geográfica	Shape 1	X 576172.40000	Y 9915634.50000
1	Área Geográfica	Shape 1 2		Y 9915634.50000 9916941.40000
1 1 1	Área Geográfica	1	576172.40000	
1 1 1 1	Área Geográfica	1 2	576172.40000 579478.80000	9916941.40000

INFORMACIÓN DEL PROYECTO

Generación de residuos o desechos peligrosos y/o especiales	No
Gestión de residuos o desechos peligrosos y/o especiales	No
Remoción de cobertura vegetal nativa	Si
Transporte de sustancias químicas	No
Proyecto declarado de alto impacto ambiental o interés nacional	No
Fabrica, usa o almacena sustancia químicas	No

Dirección: Calle Madrid 1159 y Andalucía Código postal: 170525 / Quito-Ecuador Teléfono: 593-2 398-7600 - www.ambiente.gob.ec





APENDICE C ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

OBRA: Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" en Tosagua, Manabí

RUBRO 1.1 UNIDAD: Ha

DETALLE DESBROCE Y LIMPIEZA

EQUIPOS DESCRIBCION	CVVIIIDVD	TADIEA	COSTO HODA	DEVIDIMIENTO D	COCTO
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO R	COSTO
	Α	В	C= A*B		D=C*R
Herramienta menor 5%					48.560
HIDTOTAL M					49 FG
SUBTOTAL M MANO DE OBRA					48.56
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO HORA	RENDIMIENTO R	COSTC
			0 4+5		D 0+D
Maestro (estr. Ocp. C1)	A 40.00	B 4.09	C= A*B 163.60	1.000	D=C*R 163.60
Peon (estr. Ocp. E2)	240.00		919.20	1.000	919.20
UBTOTAL N		I			1,082.80
ATERIALES					.,
ESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD A	UNITARIO B	COSTO
					C=A*E
SUBTOTAL O					0.
TRANSPORTE					
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD A	TARIFA B	COSTC
					C=A*B
			CTO (M+N+O+F	D)	1,131.
	INDIRECTO	OS Y UTILIE	DADES %	P)	1,131.
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	INDIRECTO OTROS IN	OS Y UTILIE DIRECTOS	DADES %	⁵)	1,131. 226.
SUBTOTAL P ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA Bryan Arias Sánchez Carlos Indio Cajape	INDIRECTO OTROS IN	OS Y UTILIE DIRECTOS OTAL DEL R	DADES %	⁵)	0. 1,131.: 226.: 1,357.: 1,357.

100

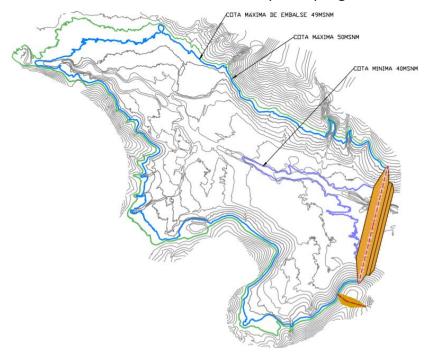
Código: 1.1

Rubro: Desbroce y limpieza

Unidad: Ha

Medición: Se mide el área de la cota 50 medida por el programa Civil 3D

Gráfico



Area (Ha) 28.14

ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS
Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" en Tosagua, Manabí OBRA: RUBRO UNIDAD: m²

DETALLE REPLANTEO CON INSTRUMENTO TOPOGRAFICO

EQUIPOS						
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO R	COSTO	D=C*R
	Α	В	C= A*B			
Herramienta menor 5% Equipo de Topografía	1.00	2.00	3.75	0.080		0.06
Equipo de Topograna	1.00	2.00	3.73	0.080		0.30
SUBTOTAL M						0.36
MANO DE OBRA	CANTIDAD	IODNIAL /LID	COCTO LIODA	DENDIMIENTO D	COSTO	D C*D
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR		RENDIMIENTO R	COSTO	J=C"R
Peón	0.03	B 3.83	C= A*B 0.11	0.050		0.0057
Topografo	0.03	4.29		0.030		0.3056
Cadenero	0.24	3.87		0.080		0.2760
Maestro de obra	0.50	4.09		0.080		0.3056
SUBTOTAL N						0.8900
MATERIALES DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO B	COSTO	C A*D
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD A	UNITARIO B	00810	C=A*B
Tira de encofrado semiduras		u	0.20	0.38		0.0760
tisa						
SUBTOTAL O						0.0760
TRANSPORTE DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD A	TARIFA B	COSTO	C=A*B
Transporte de madera		u/km	0.20	0.40		0.0800
SUBTOTAL P				<u> </u>		0.08
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	TOTAL CO	STO DIREC	CTO (M+N+O+I	P)		1.41
	INDIRECTO	OS Y UTILIE	DADES %			0.28
		DIRECTOS	%			
Bryan Arias Sánchez Carlos Indio Cajape		TAL DEL R				1.69
	VALOR OF					1.69
FIRMA DEL OFERENTE O SU	==:51					

102

REPRESENTANTE LEGAL (según el caso)

Código: 1.2

Rubro: Replanteo y nivelación con equipo topografico

Unidad: m²

Medición: Se mide en area, las longitudes se toman de la base del dique

Gráfico

53m	

Longitud(m)	Ancho (m)	Area (m²)
290	53	15370

OBRA: Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" en Tosagua, Manabí

RUBRO 1.3 UNIDAD: m²

DETALLE BODEGA DE MADERA Y CUBIERTA METALICA

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
			HORA C=		
	Α	В	A*B	TO R	D=C*R
Herramienta menor 5%					0.61
SUBTOTAL M					0.61
MANO DE OBRA					
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO HORA C=	RENDIMIEN	COSTO
	Α	В	A*B	TO R	D=C*R
Maestro de obra	0.50		2.05		2.0450
Peón Carpintero	2.00 1.00				7.6600 3.8700
SUBTOTAL N					13.5800
MATERIALES					
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	COSTO
Tabla dura de encofrado		.,	5.00	B 1.79	C=A*B 8.950
Cuartón		u u	2.00		2.240
Estilpanel galvaume Ar-5 e: 0.40	mm	m2	1.10		12.078
Clavos 2"x8"		Lb	0.40		0.268
Tiras 2.5x2.5x250		u	2.00	0.38	0.760
Viga de madera 15x15cm		m	0.50	3.00	1.50
Alfajilla 6x6x250cm		u	1.00	2.50	2.50
SUBTOTAL O					28.2960
TRANSPORTE					20.2300
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
Transporte de modero		u/km	A 0.20	0.40	C=A*B
Transporte de madera		u/km	0.20	0.40	0.0800
SUBTOTAL P	•	1	1	1	0.08
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA		STO DIREC		O+P)	42.57
		OS Y UTILIE			8.51
		DIRECTOS	%		
Bryan Arias Sánchez Carlos Indio Cajape		TAL DEL R	UBRO		51.08
FIRMA DEL OFERENTE O SU	VALOR OF	ERTADO			51.08

REPRESENTANTE LEGAL (según el caso)

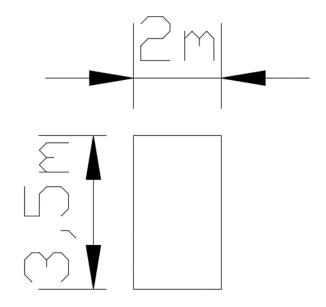
Código: 1.3

Rubro: Bodega de madera y cubierta metalica

Unidad: m²

Medición: Se mide en area, tomando dimesiones de la bodega

Gráfico



Longitud(m)	Ancho (m)	Area (m²)	
3.5	2		7

OBRA: Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" en Tosagua, Manabí

RUBRO 1.4 UNIDAD: MES

DETALLE Guardiania de obra 24horas

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
	А	В	HORA C= A*B	TO R	D=C*R
	Α		A B	10 10	D=0 10
Herramienta menor 5%					0.61
SUBTOTAL M					0.61
MANO DE OBRA	T	I			
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO HORA C=	RENDIMIEN	COSTO
	Α	В	A*B	TO R	D=C*R
Guardia	2.00	4.09	8.18	1.000	8.1800
SUBTOTAL N					8.1800
MATERIALES DESCRIPCION		LINIDAD	CANTIDAD	LINITADIO	COSTO
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD A	UNITARIO B	C=A*B
Uniforme		u	5.00	80.00	400.000
Pistola		u	1.00	300.00	300.000
Tolete		u	1.00	40.00	40.000
SUBTOTAL O					740.0000
TRANSPORTE					740.0000
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
			А	В	C=A*B
SUBTOTAL P					0.00
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA			CTO (M+N+	O+P)	748.79
	INDIRECTO	OS Y UTILII	DADES %		149.76
		DIRECTOS			
Bryan Arias Sánchez Carlos Indio Cajape		TAL DEL F	RUBRO		898.55
FIDMA DEL OFFDENETE O OLL	VALOR OF	ERTADO			898.55
FIRMA DEL OFERENTE O SU REPRESENTANTE LEGAL (según el caso)					

REPRESENTANTE LEGAL (según el caso)

OBRA: Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" en Tosagua, Manabí RUBRO 1.5 UNIDAD: GLB

DETALLE Instalación provisional de agua

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD A	TARIFA	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
		В	HORA C= A*B	TO R	D=C*R
Herramienta menor 5%					0.40
SUBTOTAL M					0.40
MANO DE OBRA					
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD A	JORNAL/HR		RENDIMIEN	COSTO
		В	HORA C= A*B	TO R	D=C*R
Plomero (Estr. Ocp. D2)	0.75	3.87	2.90	1.000	2.9025
Maestro (estr. Ocp. C1)	0.75				3.2175
Peón (estr. Ocp. E2)	0.75	3.83			2.8725
1 con (cou. cop. L2)	0.73	3.00	2.07	1.000	2.0720
SUBTOTAL N					8.9900
MATERIALES DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	COSTO
DESCRIPCION		ONIDAD	A	B	C=A*B
Llave de manguera Manija	"T" 1/2"	u	1.00	9.55	9.550
Manguera flex PE 1/2" PI		m	20.00	0.30	6.000
Montura & Accesorios para acon		u	1.00	30.00	30.000
Agua	-	m3	100.00	0.66	66.000
SUBTOTAL O					111.5500
TRANSPORTE DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
BEGOINT GIGIT		ONIDAD	A	В	C=A*B
SUBTOTAL P	0.00				
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	TOTAL COSTO DIF				120.94
	INDIRECTOS Y UT				24.19
	OTROS INDIRECTO				
Bryan Arias Sánchez Carlos Indio Cajape					145.13
FIRMA DEL OFERENTE O SU	VALOR OFERTADO)			145.13

FIRMA DEL OFERENTE O SU REPRESENTANTE LEGAL (según el caso)

OBRA: Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" en Tosagua, Manabí

RUBRO UNIDAD: GLB

DETALLE Instalación provisional de luz

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
	А	В	HORA C= A*B	TO R	D=C*R
Herramienta menor 5%					0.40
SUBTOTAL M					0.40
MANO DE OBRA DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JURNAL/HR	HORA C=	KENDIMIEN	COSTO
	Α	В	A*B	TO R	D=C*R
Electricista (Estr. Ocp. D2)	0.75	3.87	2.90	1.000	2.9025
Maestro (estr. Ocp. C1)	0.75	4.29	3.22	1.000	3.2175
Peón (estr. Ocp. E2)	0.75	3.83	2.87	1.000	2.8725
SUBTOTAL N MATERIALES					8.9900
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	COSTO
			Α	В	C=A*B
Breaker 2 polos 100 AMP. SD.		u	1.00	38.71	38.710
Foco 100w		u	1.00	0.95	0.950
Cable tw solido #12		m	1.00	0.14	0.140
Interruptor simple		u 	1.00	2.00	2.000
Boquilla colgante sencilla de baquelit Tomacorriente doble 110v	a	u u	1.00 1.00	0.40 2.35	0.400 2.35
SUBTOTAL O TRANSPORTE					44.5500
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
		0.1127.12	A	В	C=A*B
SUBTOTAL P	TOTAL OO	STO DIDEC	TO /MAIN	O + D)	0.00
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P) INDIRECTOS Y UTILIDADES %				53.94
		DIRECTOS	% MDES		10.79
Bryan Ariae Sánchaz - Carlos India Coissa					64.72
Bryan Arias Sánchez Carlos Indio Cajape		TAL DEL R			64.73 64.73

OBRA: Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" en Tosagua, Manabí

RUBRO 1.7 UNIDAD: MES

DETALLE BATERIA SANITARIA OBREROS DESDE 1 HASTA 10 PERSONAS

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
			HORA C=	TO D	0.000
	A	В	A*B	TO R	D=C*R
Herramienta menor 5%					0.3600
SUBTOTAL M MANO DE OBRA					0.36
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
	А	В	HORA C= A*B	TO R	D=C*R
Maestro (estr. Ocp. C1) Peón (estr. Ocp. E2)	1.00 1.00				1.0725 0.9575
,					
SUBTOTAL N					2.0300
MATERIALES					2.0000
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD A	UNITARIO B	COSTO C=A*B
0.1					
Cabaña sencilla sanitaria		mes	1.00	134.40	134.4000
SUBTOTAL O					134.40
TRANSPORTE					134.40
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
			A	В	C=A*B
SUBTOTAL P	1				0.00
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA			CTO (M+N+	O+P)	136.79
		OS Y UTILIE DIRECTOS			27.36
Bryan Arias Sánchez Carlos Indio Cajape		TAL DEL F			164.15
	VALOR OF				164.15
FIRMA DEL OFERENTE O SU					•

FIRMA DEL OFERENTE O SU REPRESENTANTE LEGAL (según el caso)

OBRA: Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" en Tosagua, Manabí

2.1 RELLENO COMPACTADO CON MATERIAL DE SITIO RUBRO UNIDAD: ${\rm m}^{\rm 3}$

DETALLE

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
			HORA C=		
	A	В	A*B	TO R	D=C*R
Herramienta menor 5%					0.01
Retroexcavadora (75 hp)	0.03	25.00	0.75	0.840	0.63
Volqueta (8 m³)	0.10	30.00	3.00	1.000	3.00
Rodillo vibratorio doble tambor	0.03	20.00	0.60	0.840	0.50
Motoniveladora	0.03	44.00	1.32	0.830	1.10
SUBTOTAL M					5.24
MANO DE OBRA	LOANTIDAD	LODNAL /LID	00070	DENIDIMIEN	00070
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO HORA C=	RENDIMIEN	COSTO
	Α	В	A*B	TO R	D=C*R
Maestro (estr. Ocp. C1)	0.02		0.09	0.030	0.0026
Peon (estr. Ocp. E2)	0.07		0.27	0.030	0.0080
Operador retroexcavadora	1.00		4.29		0.1287
Operador volqueta	1.00		5.62	0.030	0.1686
Ayudante Mecanico	1.00		3.83	0.030	0.1000
Operador de motoniveladora	1.00		3.63 4.29	0.030	0.1149
Operador de motoriiveladora	1.00	4.29	4.29	0.030	0.13
SUBTOTAL N					0.55
MATERIALES					0.00
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	COSTO
			A	В	C=A*B
SUBTOTAL O		<u>l</u>			0.0000
TRANSPORTE					
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
			Α	В	C=A*B
SUBTOTAL P	1				0.00
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	TOTAL CO	STO DIREC	CTO (M+N+	O+P)	5.79
	INDIRECTO	OS Y UTILIE	DADES %		1.16
		DIRECTOS	%		
Bruan Arian Cánahar Carles India Oriera					6.05
Bryan Arias Sánchez Carlos Indio Cajape		OTAL DEL R	UDKU		6.95
FIRMA DEL OFERENTE O SU	VALOR OF	EKTADO			6.95
REPRESENTANTE LEGAL (según el caso)					

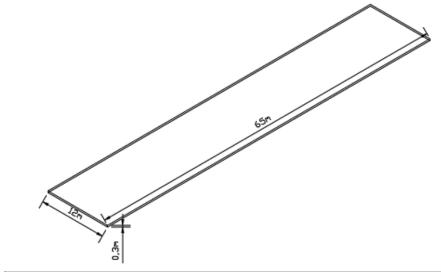
Código: 2.1

Rubro: Relleno compactado con material para el Dren

Unidad: m³

Medición: Se mide en volumen, tomando las dimensiones de la ocuapcion del dren

Gráfico



Longitud(m)	Ancho (m)	Area (m²)	Profundidad(m)	Volumen (m³)
65	12	780	0.3	234

CAPÍTULO 5

Código: 2.2

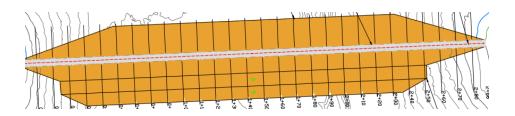
Rubro: Relleno compactado con material del sitio para Dique

Unidad: m³

Se mide en volumen, tomando las dimensiones de la ocuapcion del

Medición: dique determinado por el Civil 3D

Gráfico



Volumen	Factor de compactaci	Volumen total
48788.21	1.15	56106.44

OBRA: Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" en Tosagua, Manabí

RUBRO 2.3 UNIDAD: m³

DETALLE SOBRECARREO MECÁNICO DE MATERIAL HASTA 1Km

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
			HORA C=		
	Α	В	A*B	TO R	D=C*R
Herramienta menor 5%					0.03
Retroexcavadora (75 hp)	1.00	25.00	25.00	0.030	0.75
Volqueta (8 m³)	1.00	30.00	30.00	0.030	0.90
. ,					
SUBTOTAL M					1.68
MANO DE OBRA					
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
2200.01011(0).1120)	0,	00.00.00.00	HORA C=		000.0
	Α	В	A*B	TO R	D=C*R
Maestro (estr. Ocp. C1)	1.00	4.29	4.29	0.030	0.1287
Peon (estr. Ocp. E2)	1.00	3.83	3.83	0.030	0.1149
Operador retroexcavadora	1.00	4.29	4.29	0.030	0.1287
Operador volqueta	1.00	5.62	5.62	0.030	0.1686
Ayudante Mecanico	1.00	3.83			0.1149
Ay addition thousand	1.00	0.00	0.00	0.000	0.1110
SUBTOTAL N			l		0.6600
MATERIALES	·				
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	COSTO
			A	В	C=A*B
SUBTOTAL O					0.0000
TRANSPORTE					0.0000
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
		0	A	В	C=A*B
SUBTOTAL P	TOT::	OTC 5:==	TO (1.1 ::		0.00
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA		STO DIREC		U+P)	2.34
	INDIRECTO	OS Y UTILIE	DADES %		0.47
	OTROS IN	DIRECTOS	%		
Bryan Arias Sánchez Carlos Indio Cajape		TAL DEL R			2.81
,	VALOR OF				2.81
FIRMA DEL OFERENTE O SU					2.01

REPRESENTANTE LEGAL (según el caso)

Código: 2.3

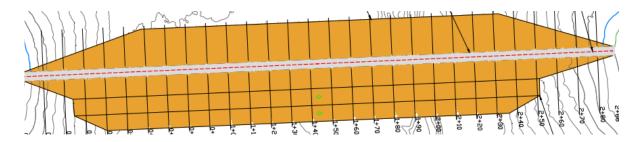
Rubro: Sobrecarreo mecanico del material hasta 1km

Unidad: m³

Se mide en volumen, tomando las dimensiones de la ocuapcion del

Medición: dique determinado por el Civil 3D

Gráfico



Volumen	Factor de exp	Volumen total
48788.21	1.15	56106.44

OBRA: Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" en Tosagua, Manabí RUBRO 3.1 REPLANTEO CON INSTRUMENTO TOPOGRAFICO UNIDAD: m²

DETALLE

DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIE	COSTO D=C*R
DESCRIPCION	CANTIDAD				COSTO D=C K
	A	В	C= A*B	NTO R	
Herramienta menor 5% Equipo de Topografía	1.00	2.00	3.75	0.080	0.0 0.3
SUBTOTAL M					0.3
MANO DE OBRA	CANTIDAD	IODNAL/LID	COSTO HODA	DENIDIMIE	COSTO D=C*R
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR B	COSTO HORA C= A*B	NTO R	COSTO D=C R
Peón	0.03	3.83	0.11	0.050	0.005
Topografo	0.08	4.29	3.82	0.080	0.305
Cadenero	0.24	3.87	3.45	0.080	0.276
Maestro de obra	0.50	4.09	3.82	0.080	0.305
SUBTOTAL N					0.890
MATERIALES					
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD A	UNITARIO B	COSTO C=A*I
Tira de encofrado semiduras tisa		u	0.20	0.38	0.076
SUBTOTAL O					0.076
TRANSPORTE					
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO C=A*F
Transporte de madera		u/km	A 0.20	0.40	0.080
	TOTAL CO	STO DIREC	CTO (M+N+O	+P)	0.0 1.4 0.2
SUBTOTAL P ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	OTROS IN	OS Y UTILIO DIRECTOS	DADES %	+P)	1.4 0.2
	OTROS IN	OS Y UTILII	DADES %	+P)	1.4

114

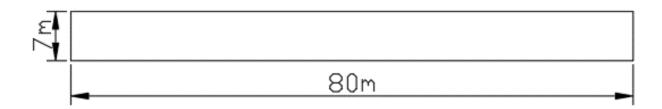
Código: 3.1

Rubro: Replanteo y nivelación con equipo topografico

Unidad: m²

Medición: Se mide en area, las longitudes se toman de la base del dique

Gráfico



Longitud	Ancho	Area
80	7	560

OBRA: Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" en Tosagua, Manabí

RUBRO 3.2 UNIDAD: m³

DETALLE EXCAVACIÓN A CIELO ABIERTO A MAQUINA EN TIERRA

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
			HORA C=		
	А	В	A*B	TO R	D=C*R
Herramienta menor 5%					0.12
Retroexcavadora (75 hp)	1.00	25.00	25.00	0.150	3.75
OLIDTOTAL M					0.07
SUBTOTAL M					3.87
MANO DE OBRA DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
DECOMIN CIGIT (CATEC)	O/ ((VIID/ (D	O O I W I D I II C	HORA C=	KENDIWIEI	00010
	Α	В	A*B	TO R	D=C*R
Maestro (estr. Ocp. C1)	1.00	4.29	4.29	0.150	0.6435
Peon (estr. Ocp. E2)	1.00				0.5745
Operador retroexcavadora	1.00			0.150	0.6435
Ayudante Mecanico	1.00	3.83	3.83	0.150	0.5745
SUBTOTAL N					2.4400
MATERIALES		1845.5	OANES:	15074515	22275
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO B	COSTO C=A*B
			A	ь	C=A B
SUBTOTAL O		I	I		0.0000
TRANSPORTE					0.0000
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
			Α	В	C=A*B
SUBTOTAL P					0.00
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	TOTAL CO	STO DIREC	CTO (M+N+	O+P)	6.31
		OS Y UTILIE			1.26
		DIRECTOS	%	İ	
Bryan Arias Sánchez Carlos Indio Cajape		OTAL DEL R			7.57
, садаро	VALOR OF				7.57
FIRMA DEL OFERENTE O SU					

REPRESENTANTE LEGAL (según el caso)

Código: 3.2

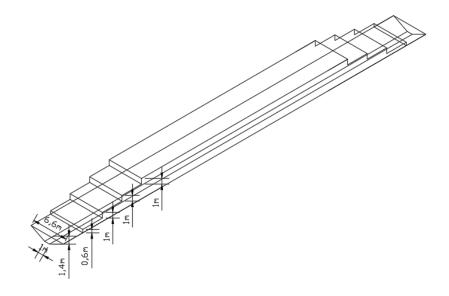
Rubro: Excavación a cielo abierto a maquina en tierra

Unidad: m³

Se mide en volumen, tomando las dimensiones de la ocuapcion del aliviadero y

Medición: las capas de tierra de encima

Gráfico



Cota	Volumen	Volumen acumulado
Aliviadero	235.67	235.67
50.00	405.50	641.17
51.00	243.30	884.47
52.00	331.78	1216.25
53.00	199.91	1416.16

OBRA: Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" en Tosagua, Manabí RUBRO 4.1 UNIDAD: m²

DETALLE LIMPIEZA DE OBRA

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
	A	В	HORA C= A*B	TO R	D=C*R
	A		7.0	10 10	D=0 IX
Herramienta menor 5%					0.1200
SUBTOTAL M					0.12
MANO DE OBRA					
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
		_	HORA C=	TO D	D 0*D
	A	В	A*B	TO R	D=C*R
Maestro (estr. Ocp. C1)	0.03	4.29	0.13	0.320	0.0412
Peón (estr. Ocp. E2)	0.64		2.45	1.000	2.4512
Albañil (estr. Ocp. D2)	0.03	3.87	0.12	0.320	0.0372
SUBTOTAL N					0.50
MATERIALES					2.53
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	COSTO
DESCRIPTION		01112712	A	В	C=A*B
SUBTOTAL O					0.00
TRANSPORTE					0.0070
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD A	TARIFA B	COSTO C=A*B
			A	В	C=A B
SUBTOTAL P		!			0.00
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)				2.65
	INDIRECTOS Y UTILIDADES %				0.53
	OTROS INDIRECTOS %				
Bryan Arias Sánchez Carlos Indio Cajape		TAL DEL R			3.18
	VALOR OF				3.18
FIRMA DEL OFERENTE O SU REPRESENTANTE					30

118

LEGAL (según el caso)

ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" en Tosagua, Manabí OBRA:

4.2 AGUA PARA CONTROL DE POLVO UNIDAD: m³ RUBRO

DETALLE

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
			HORA C=		
	Α	В	A*B	TO R	D=C*R
Herramienta menor 5%					0.0900
Tanquero	0.40	35.00	14.00	0.200	2.80
SUBTOTAL M					2.89
MANO DE OBRA					2.03
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
	A	В	HORA C=	TO R	D=C*R
Chofer profesional licencia E	1.00	5.62	5.62	0.200	1.1240
. Peón	1.00	3.83	3.83	0.200	0.7660
SUBTOTAL N					1.89
MATERIALES		LINIDAD	CANTIDAD	LINITADIO	00070
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD A	UNITARIO B	COSTO C=A*B
Agua		m3	0.01	0.66	0.0066
SUBTOTAL O TRANSPORTE					0.0
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
			A	В	C=A*B
SUBTOTAL P					0.00
	TOTAL CO	STO DIREC	CTO (M+N+	O+P)	
SUBTOTAL P ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	INDIRECTO	OS Y UTILIE	DADES %	O+P)	0.00 4.79 0.96
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	INDIRECTO OTROS IN	OS Y UTILIO DIRECTOS	DADES %	O+P)	4.79 0.96
	INDIRECTO OTROS IN	OS Y UTILIE DIRECTOS DTAL DEL R	DADES %	O+P)	4.79

ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" en Tosagua, Manabí OBRA: UNIDAD: GLB

4.3 EQUIPO DE PROTECCIÓN PERSONAL RUBRO DETALLE

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
			HORA C=		
	A	В	A*B	TO R	D=C*R
Herramienta menor 5%					0.0000
SUBTOTAL M		5,1,1			0.00
MANO DE OBRA					0.00
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
			HORA C=		
	A	В	A*B	TO R	D=C*R
SUBTOTAL N	1	l.		l l	0.00
MATERIALES DESCRIPCION		TIVILLYD	CVILIDAD	LINITADIO	COCTO
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD A	UNITARIO B	COSTO C=A*B
Gafas de seguridad		U	1.00		1.5800
Guantes de Nitrilo		U	1.00	7.25	7.2500
Casco de seguridad		U	1.00		3.5000
Botas de punta de acero		U	1.00	20.00	20.0000
SUBTOTAL O					32.33
TRANSPORTE					02.00
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD A	TARIFA B	COSTO C=A*B
		1	I	1	0.00
SUBTOTAL P					
	TOTAL CO	STO DIREC	CTO (M+N+	O+P)	
SUBTOTAL P ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	OTROS IN	OS Y UTILIO DIRECTOS	%	O+P)	32.33
	OTROS IN	OS Y UTILIE DIRECTOS OTAL DEL R	DADES %	O+P)	32.33 6.47 38.80 38.80

120

4.4 LETRERO DE OBRA RUBRO UNIDAD: U

DETALLE

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA C=	RENDIMIEN	COSTO
	A	В	A*B	TO R	D=C*R
Herramienta menor 5%					0.3600
SUBTOTAL M					0.36
MANO DE OBRA					
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	HORA C=	RENDIMIEN	COSTO
Maestro (estr. Ocp. C1)	1.00	B 4.29	A*B 4.29	TO R 1.000	D=C*R 4.2900
Ayudante de perforador (estr. Ocp. D2)	1.00			1	3.8300
SUBTOTAL N					8.12
MATERIALES		1000000	04475:-	LIBITADIO	00070
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD A	UNITARIO B	COSTO C=A*B
Letrero de obra		U	1.00	45.00	45.0000
SUBTOTAL O					45.00
TRANSPORTE				I I	
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD A	TARIFA B	COSTO C=A*B
SUBTOTAL P	TOTAL CO	STO DIDEC	TO /M - N -	O. P.	0.00
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA		STO DIREC		U+P)	53.48
		<u>OS Y UTILIE</u> DIRECTOS	DADES %		10.70
Bryan Arias Sánahaz Carlos India Caisas		OTAL DEL R			64.18
Bryan Arias Sánchez Carlos Indio Cajape FIRMA DEL OFERENTE O SU	VALOR OF		ODICO		64.18
REPRESENTANTE LEGAL (según el caso)					

RUBRO UNIDAD: GLB

DETALLE Plan de manejo ambiental

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
		_	HORA C=		
Herramienta menor 5%	A	В	A*B	TO R	D=C*R
Herramenta menor 5%					
SUBTOTAL M					0.00
MANO DE OBRA DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNALIAK	HORA C=	KENDIMIEN	00310
	Α	В	A*B	TO R	D=C*R
SUBTOTAL N	1	1	l	<u> </u>	0.00
MATERIALES					0.00
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	COSTO
			Α	В	C=A*B
Plan de manejo ambiental		GLB	1.00	357.00	357.0000
SUBTOTAL O					357.00
TRANSPORTE		1			20070
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA B	COSTO C=A*B
			A	ь	C=A B
		I			
				1	
CUDTOTAL D					0.00
SUBTOTAL P	TOTAL CO	0000 0000	OTO (MAIN)	O . D)	
SUBTOTAL P ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA		STO DIREC		O+P)	357.00
	INDIRECTO	OS Y UTILIE	DADES %	O+P)	357.00
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	INDIRECTO OTROS IN	OS Y UTILIO DIRECTOS	DADES %	O+P)	357.00 71.40
	OTROS IN	OS Y UTILIO DIRECTOS DTAL DEL R	DADES %	O+P)	357.00 71.40 428.40
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	INDIRECTO OTROS IN	OS Y UTILIO DIRECTOS DTAL DEL R	DADES %	O+P)	0.00 357.00 71.40 428.40 428.40

5.2 CHARLA DE CAPACITACIÓN RUBRO UNIDAD: GLB

DETALLE

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
			HORA C=		
	A	В	A*B	TO R	D=C*R
Herramienta menor 5%					0.2040
		5 4 4			
SUBTOTAL M		5,1,1			0.20
MANO DE OBRA					0.20
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
22001th 01011 (071120)	0,111110,10	O O I II I I I I I I	HORA C=	TENDIVILE T	00010
	Α	В	A*B	TO R	D=C*R
Especialista ambiental	1.00	4.08	4.08	1.000	4.0800
SUBTOTAL N					4.08
MATERIALES					
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	COSTO
Material didection		GLB	A 1.00	B 100.00	C=A*B 100.0000
Material didactico		GLB	1.00	100.00	100.0000
SUBTOTAL O				<u> </u>	100.00
TRANSPORTE					100.00
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
2200 m. 0.0.1		0.1.27.12	Α	В	C=A*B
SUBTOTAL P				<u> </u>	0.00
	TOTAL CO	STO DIREC	CTO (M+N+	O+P)	104.28
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA				- ' '	20.86
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	INDIRECTO		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		20.00
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	OTROS IN				
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	OTROS IN	DIRECTOS	%		40E 44
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA Bryan Arias Sánchez Carlos Indio Cajape	OTROS IN	DIRECTOS OTAL DEL R	%		125.14
	OTROS IN	DIRECTOS OTAL DEL R	%		125.1d 125.1d

ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

OBRA: Estudio y diseño de una presa colinar en la comunidad "La Bichola" en Tosagua, Manabí

5.3 PROVISIÓN E INSTALACIÓN DE MEDIDAS DE SEGURIDAD RUBRO UNIDAD: GLB

DETALLE

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
		_	HORA C=	TO D	D 0*D
Herramienta menor 5%	A	В	A*B	TO R	D=C*R 0.0192
пенапіена пеного/					0.0192
SUBTOTAL M					0.02
MANO DE OBRA					0.02
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
			HORA C=		
	Α	В 100	A*B	TO R	D=C*R
Maestro mayor Peón	1.00 1.00	4.29 3.83	4.29 3.83		0.2145 0.1915
SUBTOTAL N					0.41
MATERIALES DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	COSTO
DESCRIT CION		ONIDAD	A	B	C=A*B
Cinta de seguridad		GLB	1.00	85.00	85.0000
Conos de seguridad		GLB	1.00	85.00	85.0000
SUBTOTAL O			ı	l I	170.00
TRANSPORTE					
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD A	TARIFA B	COSTO C=A*B
SURTOTAL D					0.00
SUBTOTAL P ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	TOTAL CO	STO DIDEC	CTO (M+N+	O+B)	0.00 170.43
LOTOG FREGIOS INC INCLUTENTVA		OS Y UTILIE	,	O7F)	34.09
		DIRECTOS			34.08
Bryan Arias Sánchez Carlos Indio Cajape		TAL DEL R			204.52
Diyan Anas Sanchez Canos mulo Cajape	VALOR OF		CODICO		204.52
FIRMA DEL OFERENTE O SU	VALOR OF	LITADO			204.02

REPRESENTANTE LEGAL (según el caso)

5.4 MONITOREO DE RUIDO AMBIENTAL RUBRO UNIDAD: GLB

DETALLE

EQUIPOS					
DESCRIPCION	CANTIDAD	TARIFA	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
		В	HORA C= A*B	TO R	D=C*R
Herramienta menor 5%	A	ь	ΑЬ	10 K	0.3840
Sonómetro	1.00	35.00	35.00	1.000	35.00
OLIDTOTAL M					25.20
SUBTOTAL M MANO DE OBRA					35.38
DESCRIPCION (CATEG)	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO	RENDIMIEN	COSTO
, ,			HORA C=		
	A	В	A*B	TO R	D=C*R
Especialista ambiental	1.00	4.31	4.31	1.000	4.3100
SUBTOTAL N				•	4.3
MATERIALES					
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	COSTO
			A	В	C=A*B
SUBTOTAL O					0.00
TRANSPORTE					0.00
DESCRIPCION		UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
			Α	В	C=A*B
SUBTOTAL P				•	0.00
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA	TOTAL CO	STO DIREC	CTO (M+N+	O+P)	39.69
	INDIRECTO		7.94		
		DIRECTOS	%		
Davies Asias Ofraction Control to die Onione		TAL DEL R	UBRO		47.63
Bryan Arias Sánchez Carlos Indio Cajape	0001010				
FIRMA DEL OFERENTE O SU	VALOR OF				47.63

	(B)	Nombre	Duracion	Inicio	Terminado	Predecesores	Nombres del Recurso
1		□Presa Colinar	132 days	18/01/22 8:00	20/07/22 17:00		
2		⊡Obras Preliminares	36 days	18/01/22 8:00	8/03/22 17:00		
3		∃Desbroce y limpieza	36 days	18/01/22 8:00	8/03/22 17:00		
4		Grupo A	35 days	18/01/22 8:00	7/03/22 17:00		
5		Grupo B	35 days	18/01/22 8:00	7/03/22 17:00		
6		Grupo C	35 days	18/01/22 8:00	7/03/22 17:00		
7		Grupo D	36 days	18/01/22 8:00	8/03/22 17:00		
8		Guardiania	5 days	18/01/22 8:00	24/01/22 17:00		
9		∃Replanteo y nivelación con equipo topografico	36 days	18/01/22 8:00	8/03/22 17:00		
10		Grupo A	36 days	18/01/22 8:00	8/03/22 17:00		
11		Grupo B	36 days	18/01/22 8:00	8/03/22 17:00		
12		Grupo C	36 days	18/01/22 8:00	8/03/22 17:00		
13		Grupo D	36 days	18/01/22 8:00	8/03/22 17:00		
14		Instalacion de servicios de agua	5 days	18/01/22 8:00	24/01/22 17:00		
15		Instalacion de servicios de luz	5 days	18/01/22 8:00	24/01/22 17:00		
16		bodega de madera y cubierta metalica	5 days	18/01/22 8:00	24/01/22 17:00		
17		Bateria sanitaria	5 days	18/01/22 8:00	24/01/22 17:00		
18		⊟Estructura del dique	56 days	9/03/22 8:00	25/05/22 17:00		
19		Relleno compactado con material para el dren	5 days	9/03/22 8:00	15/03/22 17:00	9	
20		∃Relleno compactado con material del sitio para .	56 days	9/03/22 8:00	25/05/22 17:00	9	
21		Grupo A	55 days	9/03/22 8:00	24/05/22 17:00		
22		Grupo B	55 days	9/03/22 8:00	24/05/22 17:00		
23		Grupo C	55 days	9/03/22 8:00	24/05/22 17:00		
24		Grupo D	56 days	9/03/22 8:00	25/05/22 17:00		
25		∃Sobrecarreo mecanico del material hasta 1km	47 days	9/03/22 8:00	12/05/22 17:00	9	
26		Grupo A	47 days	9/03/22 8:00	12/05/22 17:00		
27		Grupo B	47 days	9/03/22 8:00	12/05/22 17:00		
28		Grupo C	47 days	9/03/22 8:00	12/05/22 17:00		
29		⊟Estructura de aliviadero	10 days	26/05/22 8:00	8/06/22 17:00		
30		Replanteo y nivelación con equipo topografico	6 days	26/05/22 8:00	2/06/22 17:00	20	
31		Excavacion a cielo abierto a maquina en tierra	10 days	26/05/22 8:00	8/06/22 17:00	20	
32		⊟Miscelaneos	30 days	9/06/22 8:00	20/07/22 17:00		
33		∃Limpieza de obra	30 days	9/06/22 8:00	20/07/22 17:00	31	
34		Grupo A	30 days	9/06/22 8:00	20/07/22 17:00		
35		Grupo B	30 days	9/06/22 8:00	20/07/22 17:00		
36		Grupo C	30 days	9/06/22 8:00	20/07/22 17:00		
37		Grupo D	30 davs	9/06/22 8:00	20/07/22 17:00		

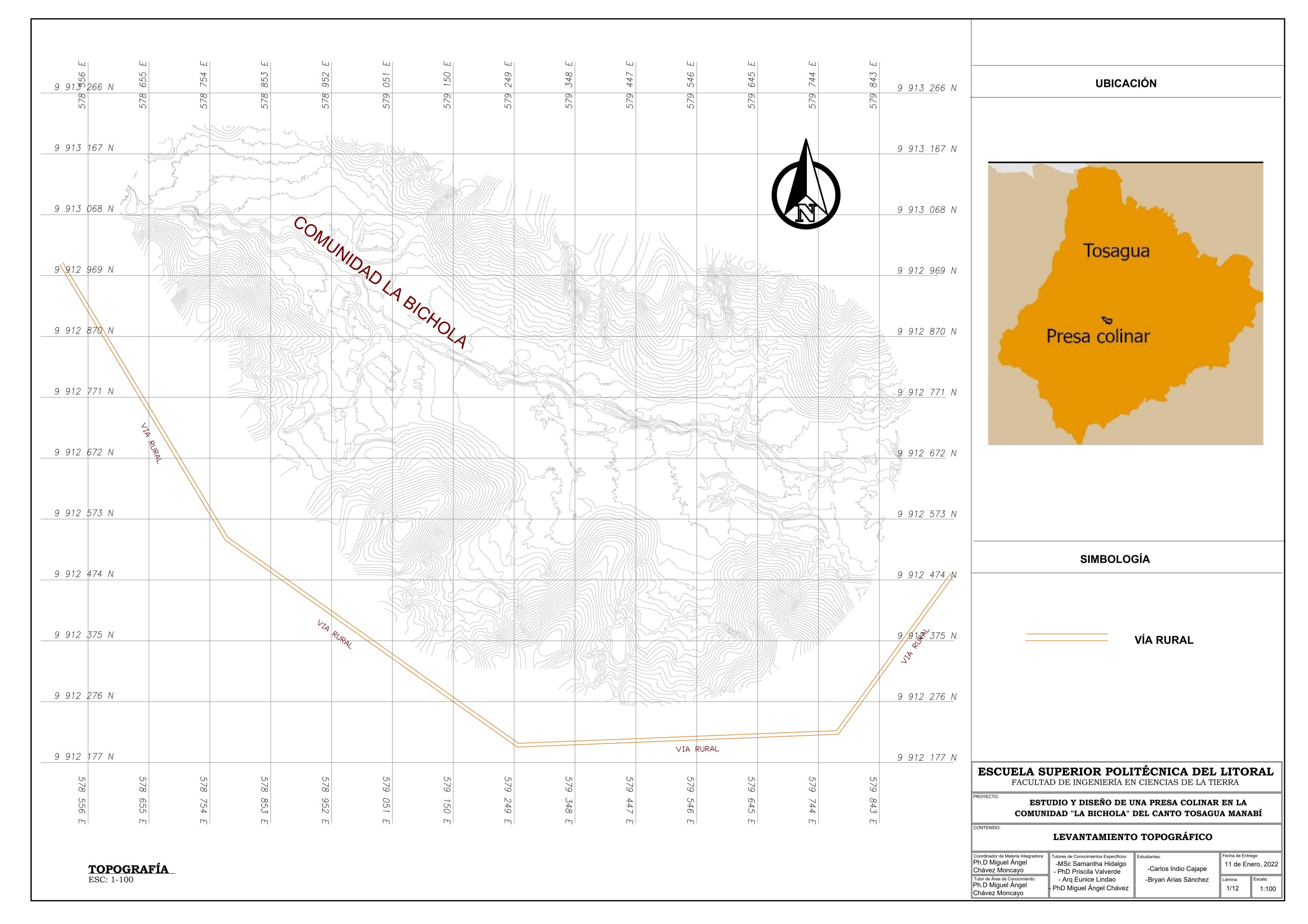
ESTUDIO Y DISEÑO DE UNA PRESA COLINAR EN LA COMUNIDAD "LA BICHOLA" EN TOSAGUA-COMUNIDAD LA BICHOLA, PROVINCIA DE MANABÍ

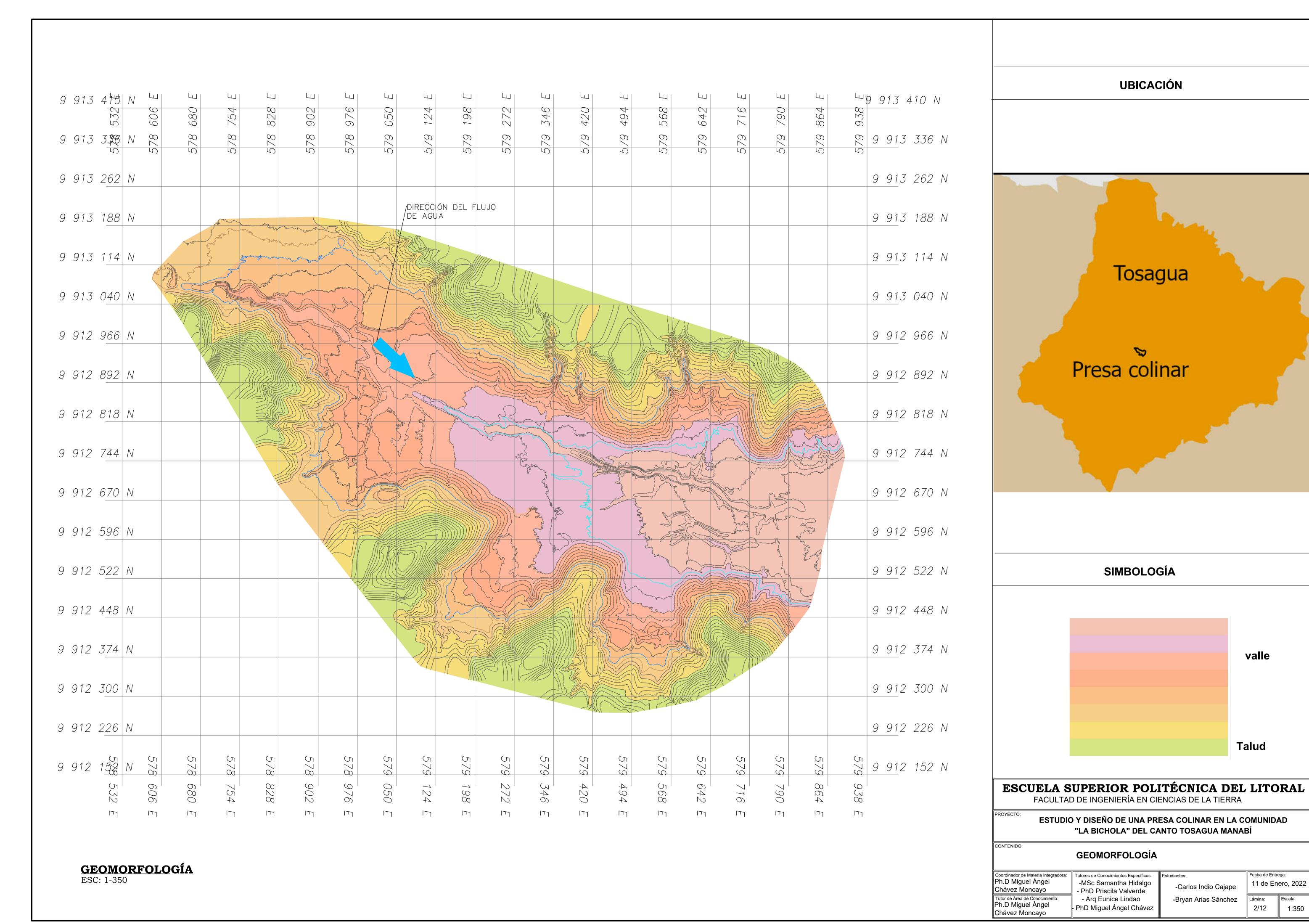
Fecha: 26/Enero/2022

PRESUPUESTO REFERENCIAL: TABLA DE RUBROS, UNIDADES, CANTIDADES Y PRECIOS RUBRO DESCRIPCION UNIDAD CANTIDAD PRECIO UNITARIO PRECIO TOTAL

KOBKO	DESCRIPCION	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO DIVITARIO	PRECIO IOTAL													
1	OBRA PRELIMINARES					ı	Mes 1	Mes 2	I	les 3	M	les 4		Mes 5	ı	Vies 6	N	Vies 7
1.1	DESBROCE Y LIMPIEZA	На	28.14	\$ 1,357.63	\$ 38,203.71	\$:	21,830.69	\$ 16,373.02										
1.2	REPLANTEO Y NIVELACION CON EQUIPO TOPOGRAFICO	m ²	15370.00	\$ 1.69	\$ 25,975.30	\$	12,987.65	\$ 12,987.65										
1.3	BODEGA DE MADERA Y CUBIERTA METALICA	m ²	7.00	\$ 51.08	\$ 357.56	\$	357.56											
1.4	Guardiania de obra	MES	8.00	\$ 898.95	\$ 7,191.60	\$	1,106.40	\$ 1,106.40	\$	1,106.40	\$	1,106.40	\$	1,106.40	\$	1,106.40	\$	553.20
1.5	Instalación provisional de agua	GLB	4.00	\$ 145.13	\$ 580.52	\$	580.52											
1.6	Instalación provisional de luz	GLB	5.00	\$ 64.73	\$ 323.65	\$	323.65											
1.7	BATERIA SANITARIA OBREROS DE 1 HASTA 10 PERSONAS	MES	14.00	\$ 164.15	\$ 2,298.10	\$	353.55	\$ 353.55	\$	353.55	\$	353.55	\$	353.55	\$	353.55	\$	176.78
2	ESTRUCTURA DEL DIQUE																	
2.1	RELLENO COMPACTADO CON MATERIAL PARA EL DREN	m ³	234.00	\$ 6.95	\$ 1,626.30			\$ 1,626.30										
2.2	RELLENO COMPACTADO CON MATERIAL DEL SITIO PARA DIQUE	m ³	56106.44	\$ 6.95	\$ 389,939.76			\$ 35,449.07	\$1	41,796.28	\$14	1,796.28	\$	70,898.14				
2.3	SOBRECARREO MECANICO DEL MATERIAL HASTA 1KM	m ³	56106.44	\$ 2.81	\$ 157,659.10			\$ 15,765.91	\$	63,063.64	\$ 6	3,063.64	\$	15,765.91				
3	ESTRUCTURA DE ALIVIADERO																	
3.1	REPLANTEO Y NIVELACION CON EQUIPO TOPOGRAFICO	m ²	560.00	\$ 1.69	\$ 946.40								\$	946.40				
3.2	EXCAVACION A CIELO ABIERTO A MAQUINA EN TIERRA	m³	1416.16	\$ 7.57	\$ 10,720.33								\$	10,720.33				
4	MISCELANEOS																	
4.1	LIMPIEZA DE OBRA	m ²	3000.00	\$ 3.18	\$ 9,540.00										\$	6,360.00	\$	3,180.00
4.2	AGUA PARA CONTROL DE POLVO	m³	1000.00	\$ 5.75	\$ 5,750.00	\$	958.33	\$ 958.33	\$	958.33	\$	958.33	\$	958.33	\$	958.33		
4.3	EQUIPO DE PROTECCION PERSONAL	GLB	10.00	\$ 38.80	\$ 388.00	\$	388.00											
4.4	LETRERO DE OBRA	u	1.00	\$ 64.18	\$ 64.18	\$	64.18											
5	RUBROS AMBIENTALES																	
5.1	PLAN DE MANEJO AMBIENTAL	GLB	1.00	\$ 428.40	\$ 428.40	\$	428.40											
5.2	CHARLA DE CAPACITACIÓN	GLB	1.00	\$ 125.14	\$ 125.14	\$	125.14											
5.3	PROVISIÓN E INSTALACION DE MEDIDAS DE SEGURIDAD	GLB	1.00	\$ 204.52	\$ 204.52	\$	204.52											
5.4	MONITOREO RUIDO AMBIENTAL	Pto	21.00	\$ 47.63	\$ 1,000.23	\$	153.88	\$ 153.88	\$	153.88	\$	153.88	\$	153.88	\$	153.88	\$	76.94
				Total	\$ 653,322.79	\$ 3	39,862.48	\$ 84,774.12	\$20	7,432.08	\$207	,432.08	\$10	00,902.95	\$	8,932.17	\$:	3,986.92

Planos





valle

Talud

Fecha de Entrega:

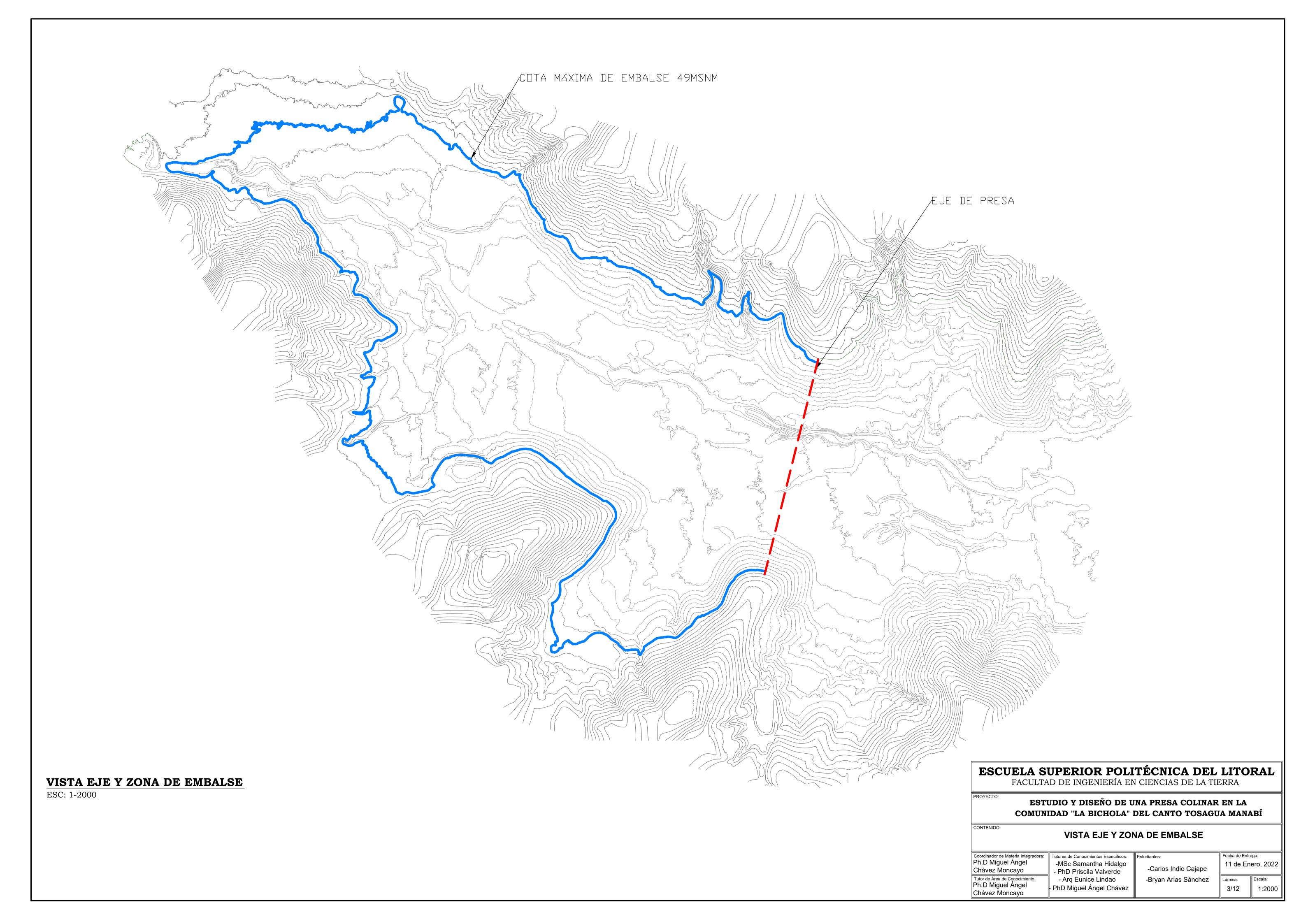
Lámina:

2/12

11 de Enero, 2022

Escala:

1:350



Presa "La Bichola"

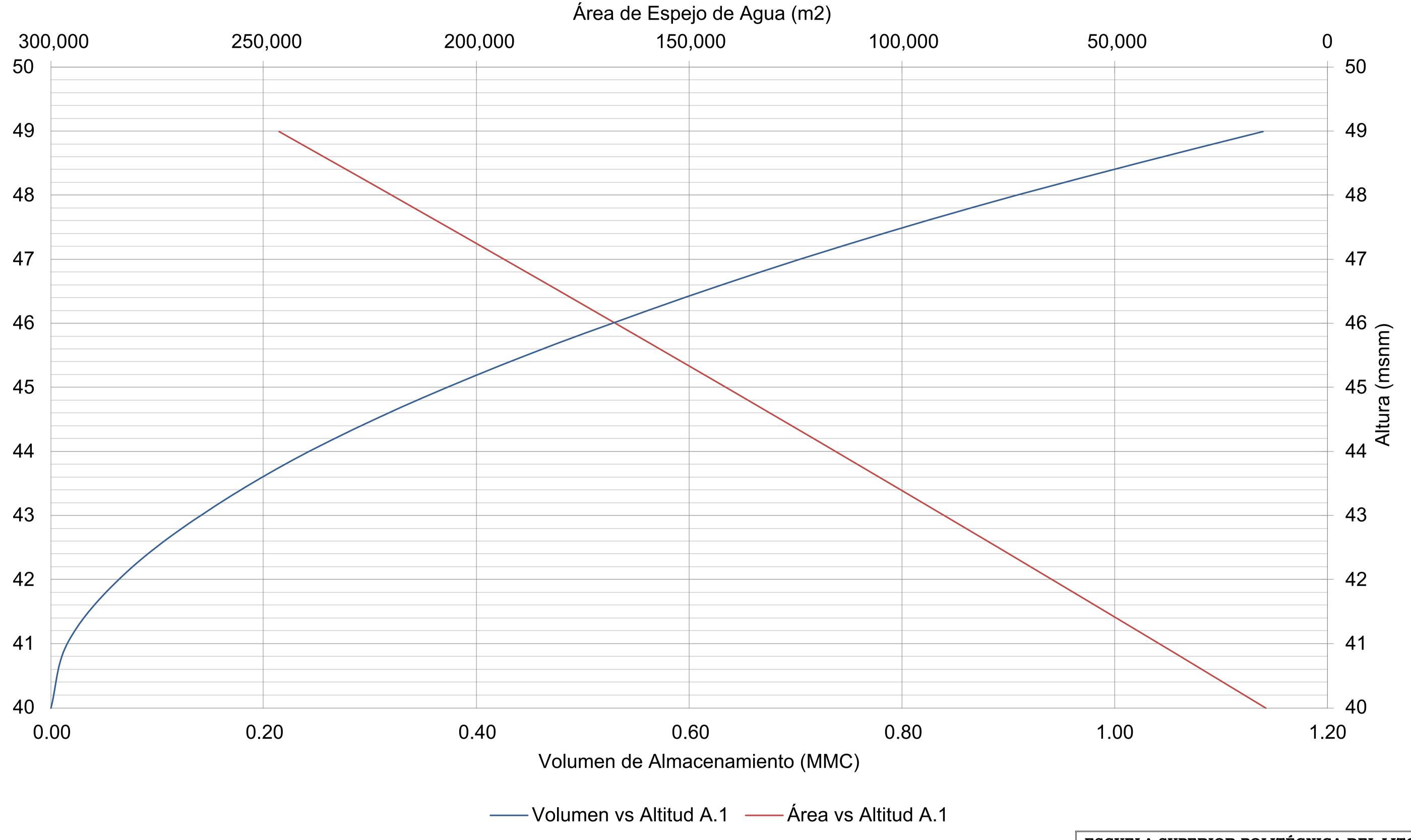


GRÁFICO COTA-ÁREA-VOLUMEN ESC: 1-400

ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL
FACULTAD DE INGENIERÍA EN CIENCIAS DE LA TIERRA

PROYECTO:

ESTUDIO Y DISEÑO DE UNA PRESA COLINAR EN LA
COMUNIDAD "LA BICHOLA" DEL CANTO TOSAGUA MANABÍ

ONTENIDO.	GRÁFICO COTA-ÁREA-VOLUMEN

Coordinador de Materia Integradora:
Ph.D Miguel Ángel
Chávez Moncayo

Tutor de Área de Conocimiento:
Ph.D Miguel Ángel
Chávez Moncayo

Tutor de Área de Conocimiento:
Ph.D Miguel Ángel
Chávez Moncayo

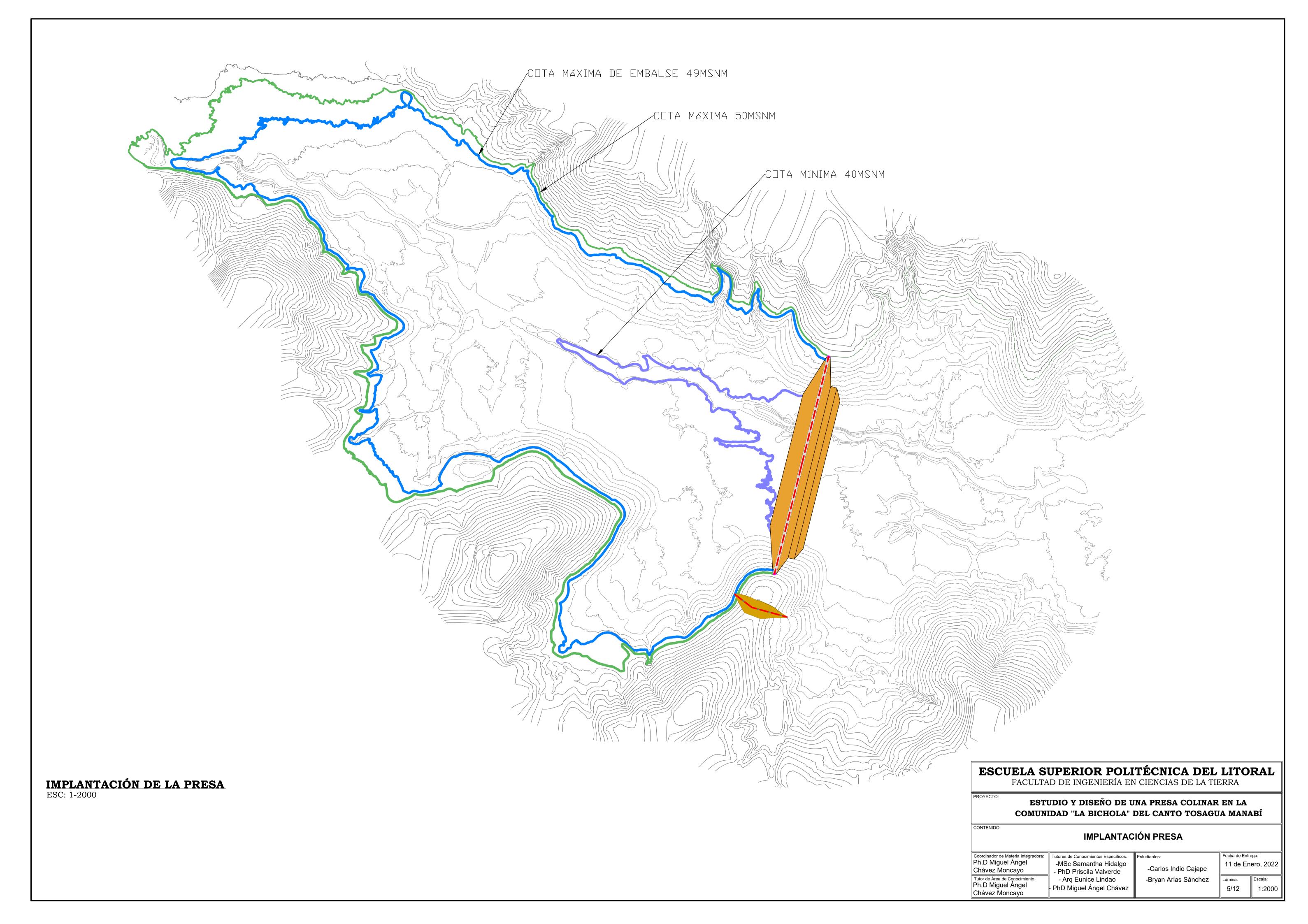
Tutores de Conocimientos Específicos:
-MSc Samantha Hidalgo
- PhD Priscila Valverde
- Arq Eunice Lindao
- PhD Miguel Ángel Chávez

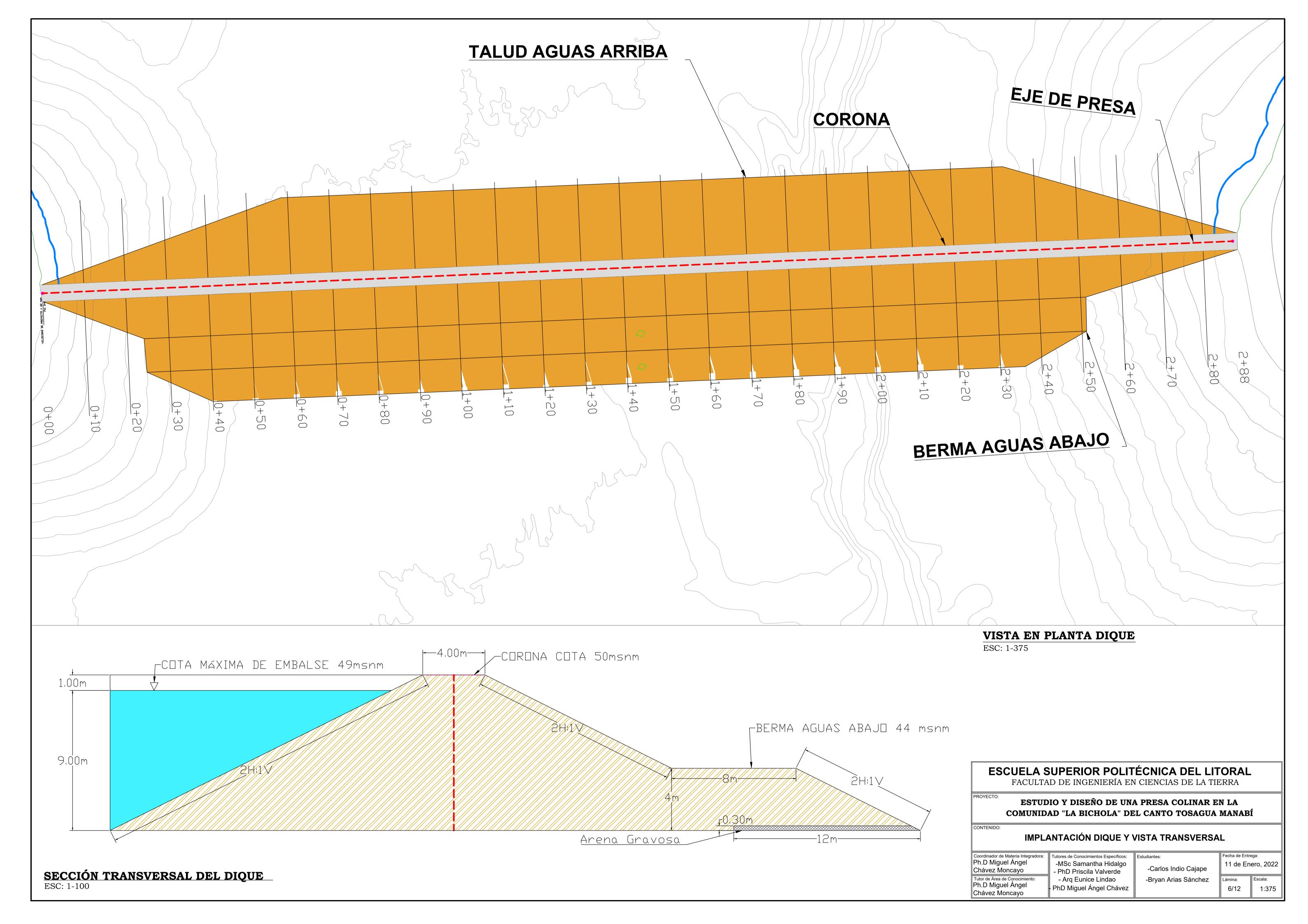
- Bryai

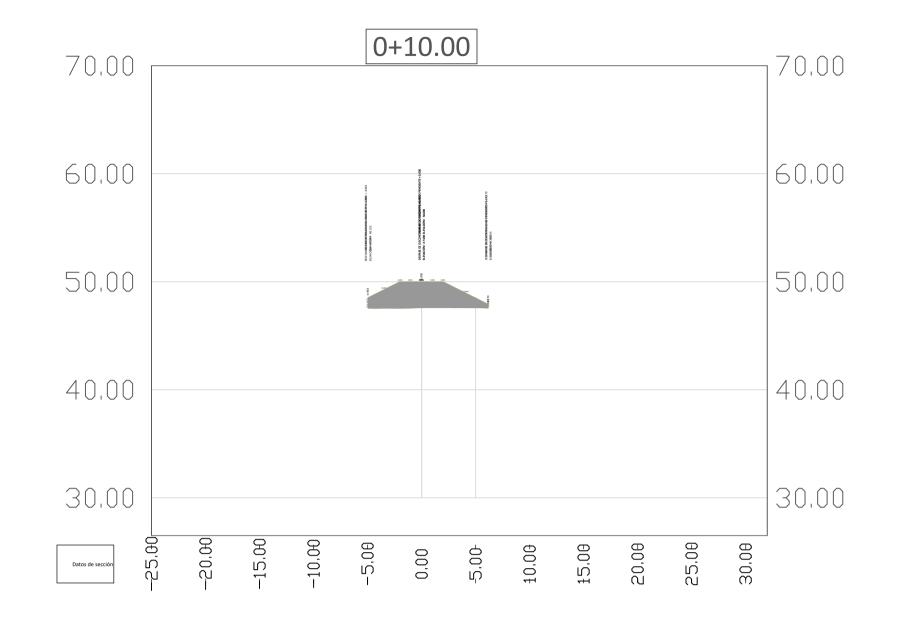
-Carlos Indio Cajape -Bryan Arias Sánchez

11 de Enero, 2022

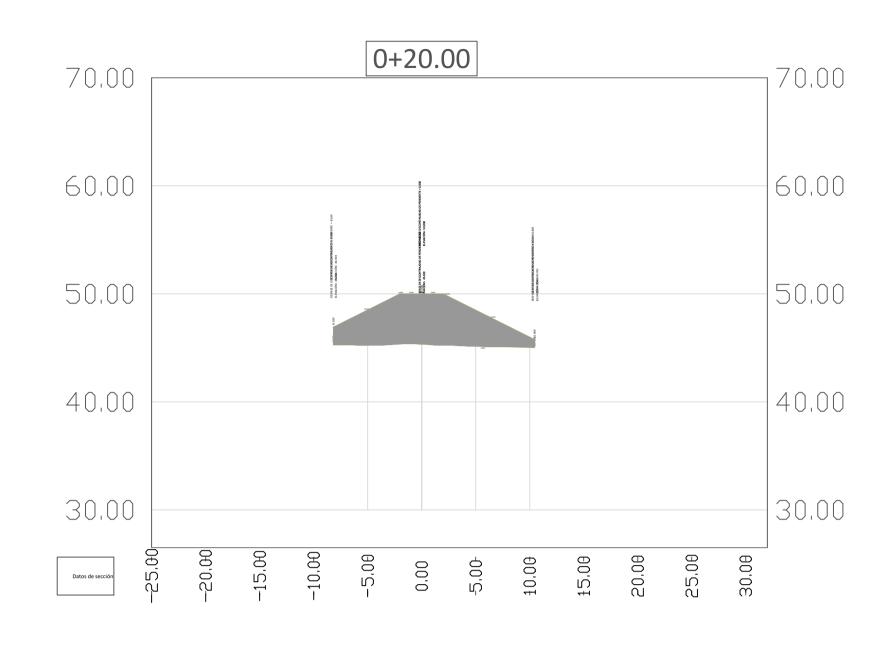
Lámina: Escala: 1:400



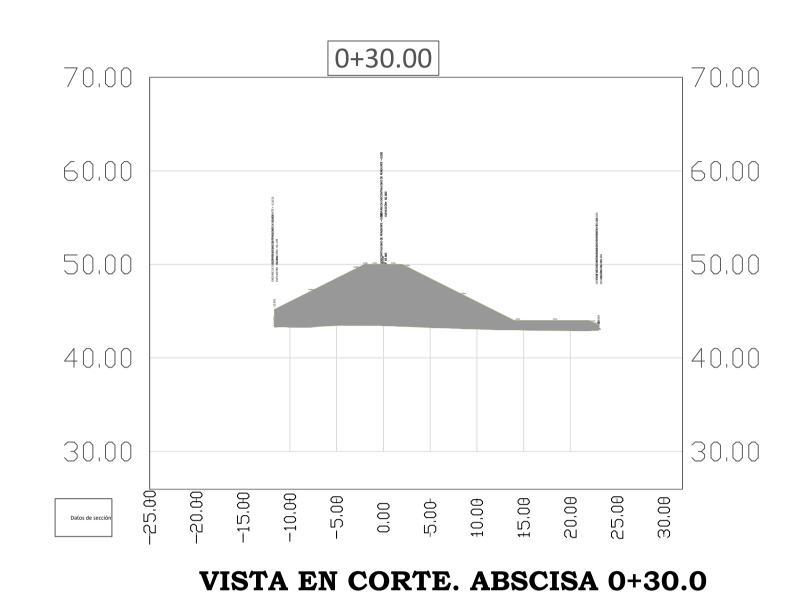




VISTA EN CORTE. ABSCISA 0+10.0



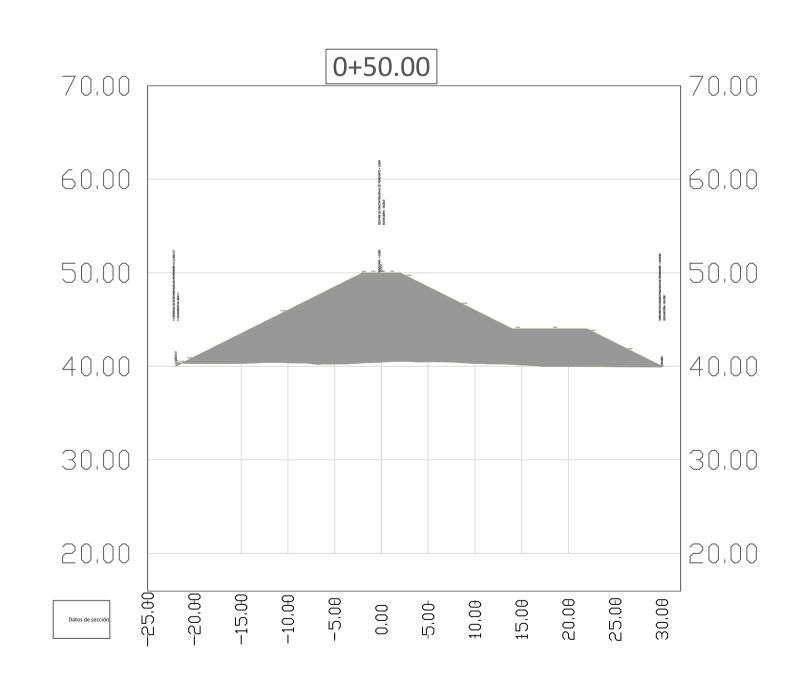
VISTA EN CORTE. ABSCISA 0+020



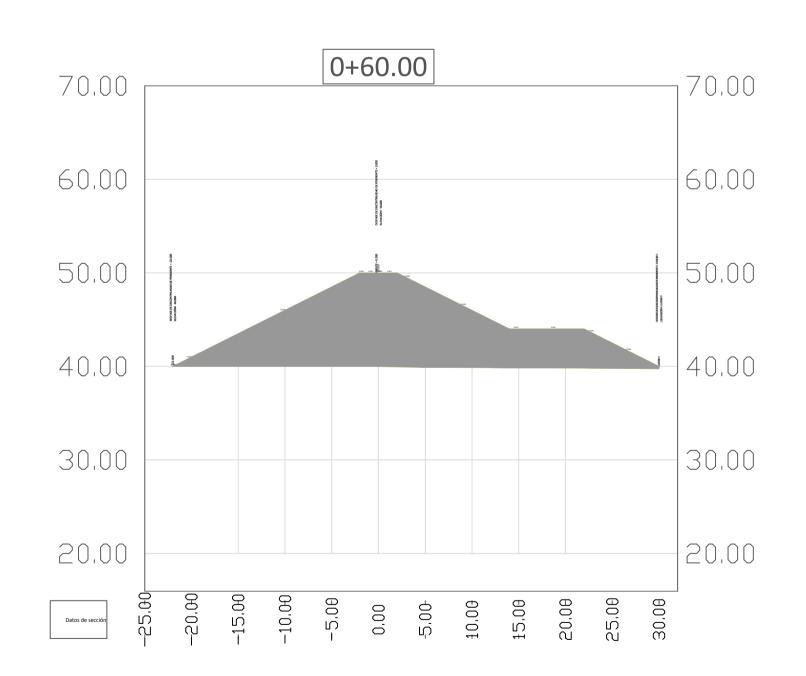
0+40.00 70.00 70.00 60,00 60,00 50.00 50,00 40.00 40.00 30,00 30,00 -25.00 -20.00 -15.00 -5.00 10.00 15.00 25.00

VISTA EN CORTE. ABSCISA 0+40.0

VISTA EN CORTE-SECCIONES DEL DIQUE



VISTA EN CORTE. ABSCISA 0+50.0



VISTA EN CORTE. ABSCISA 0+60.0

ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL FACULTAD DE INGENIERÍA EN CIENCIAS DE LA TIERRA

ESTUDIO Y DISEÑO DE UNA PRESA COLINAR EN LA COMUNIDAD "LA BICHOLA" DEL CANTO TOSAGUA MANABÍ CONTENIDO:

VISTA EN CORTE-SECCIONES DEL DIQUE Coordinador de Materia Integradora: Tutores de Conocimientos Específicos: Estudiantes:

Ph.D Miguel Ángel -MSc Samantha Hidalgo Chávez Moncayo - PhD Priscila Valverde Tutor de Área de Conocimiento: - Arq Eunice Lindao Ph.D Miguel Ángel PhD Miguel Ángel Chávez Chávez Moncayo

Fecha de Entrega: -Carlos Indio Cajape -Bryan Arias Sánchez Lámina:

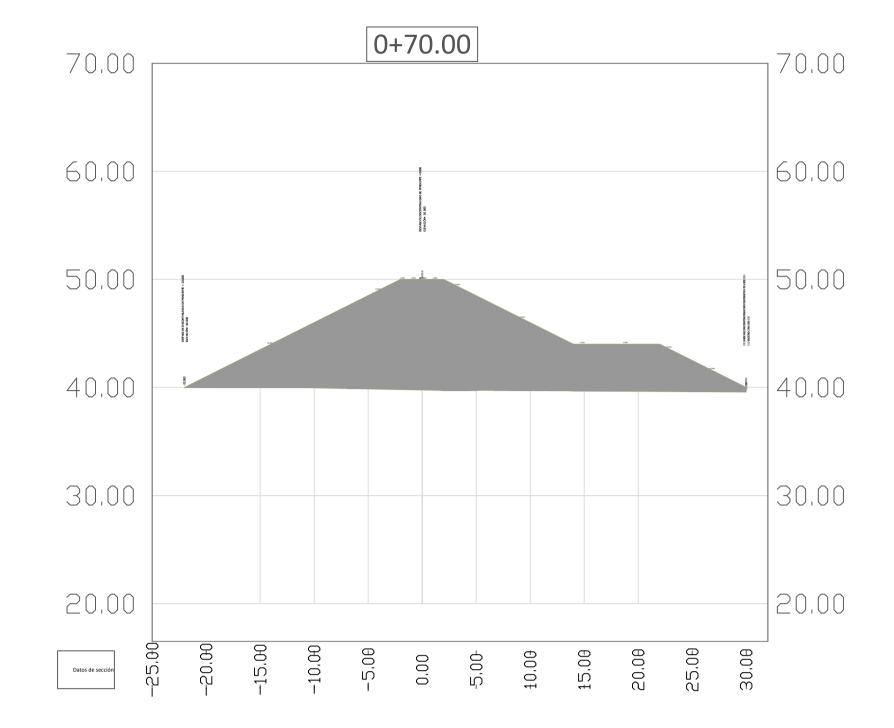
11 de Enero, 2022

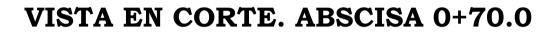
7/12

Escala:

1:350

ESC: 1-350



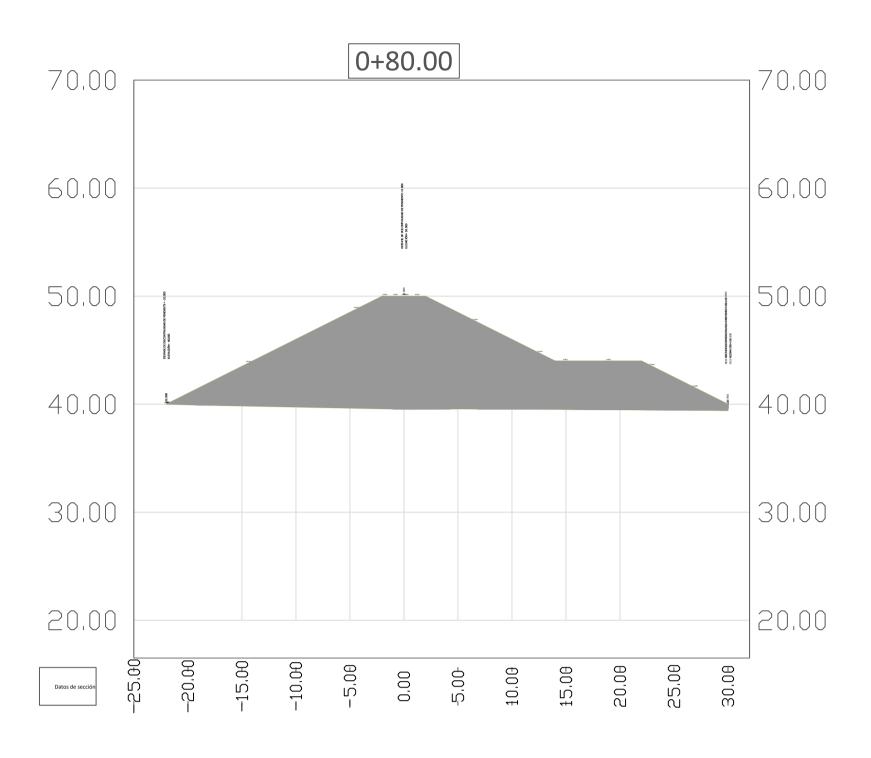




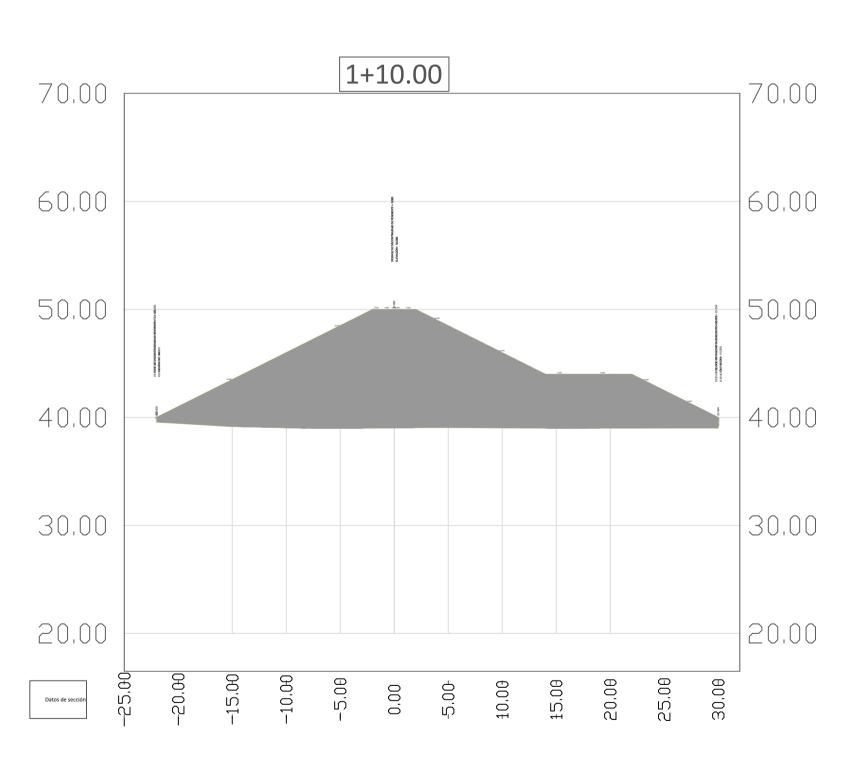
VISTA EN CORTE. ABSCISA 1+000

VISTA EN CORTE-SECCIONES DEL DIQUE

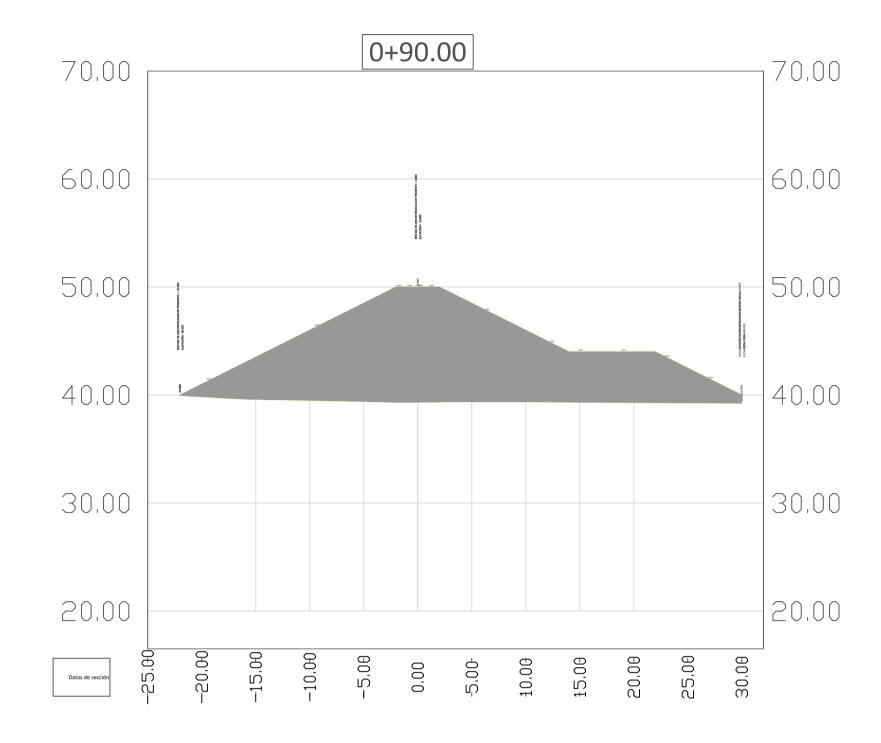
ESC: 1-350



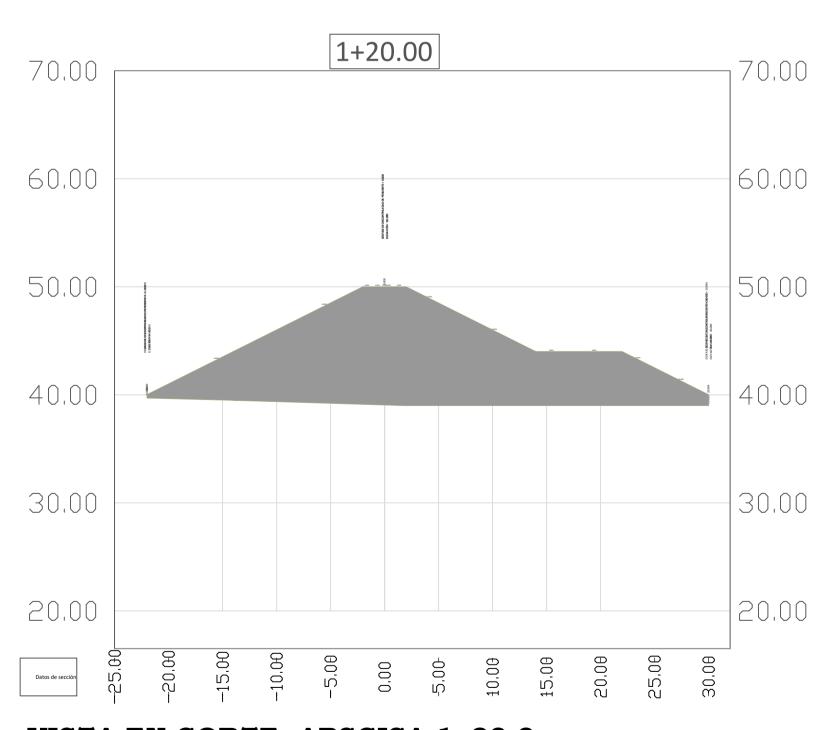
VISTA EN CORTE. ABSCISA 0+80.0



VISTA EN CORTE. ABSCISA 1+10.0



VISTA EN CORTE. ABSCISA 0+90.0



VISTA EN CORTE. ABSCISA 1+20.0

ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL FACULTAD DE INGENIERÍA EN CIENCIAS DE LA TIERRA

ESTUDIO Y DISEÑO DE UNA PRESA COLINAR EN LA COMUNIDAD "LA BICHOLA" DEL CANTO TOSAGUA MANABÍ CONTENIDO: VISTA EN CORTE-SECCIONES DEL

DIQUE

Coordinador de Materia Integradora: Tutores de Conocimientos Específicos: Estudiantes: Ph.D Miguel Ángel -MSc Samantha Hidalgo Chávez Moncayo - PhD Priscila Valverde

- Arq Eunice Lindao

PhD Miguel Ángel Chávez

Tutor de Área de Conocimiento:

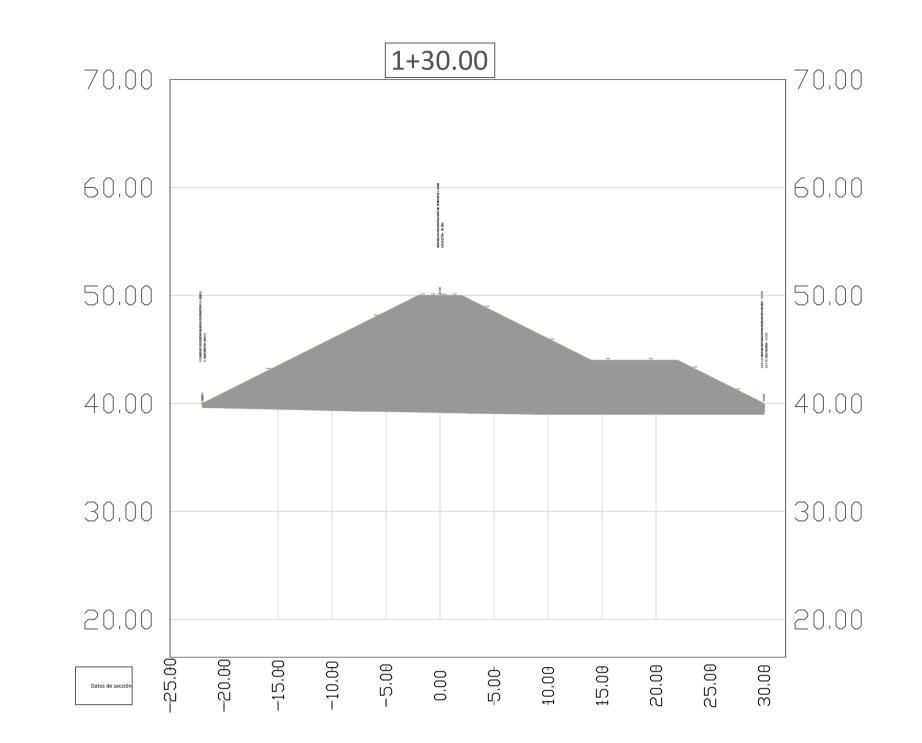
Ph.D Miguel Ángel

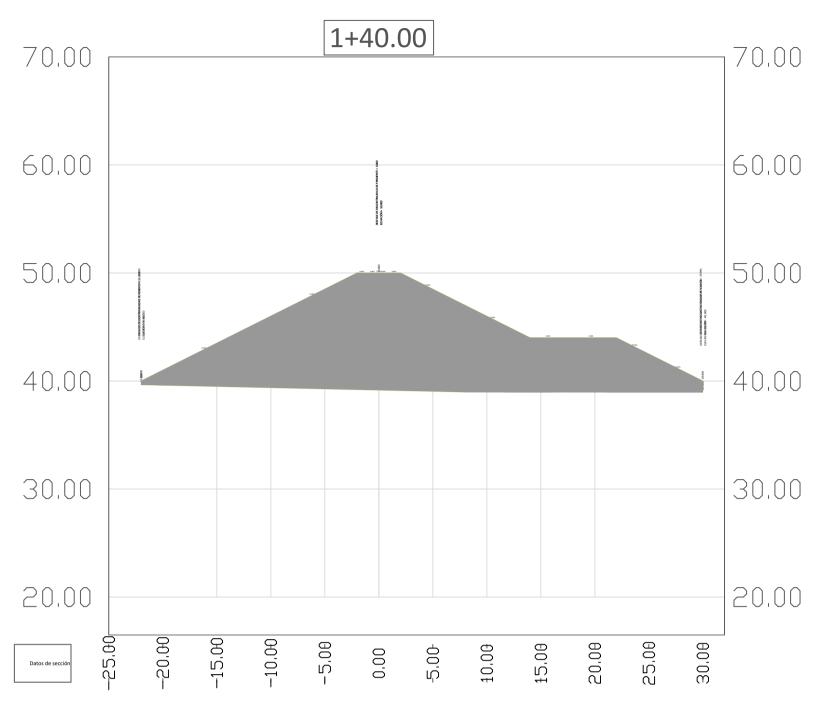
Chávez Moncayo

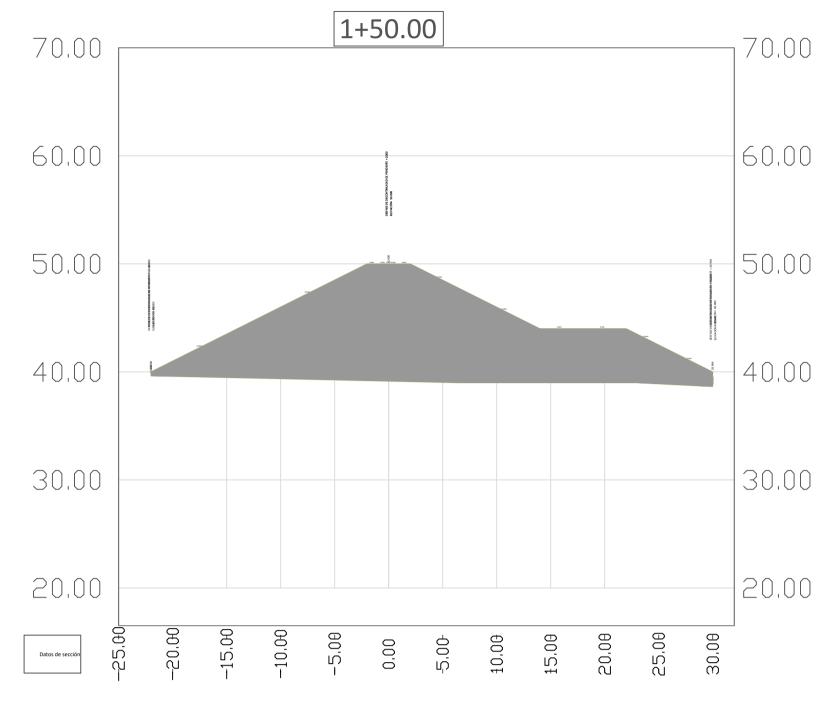
-Carlos Indio Cajape -Bryan Arias Sánchez

11 de Enero, 2022 Escala: Lámina: 8/12 1:350

Fecha de Entrega:

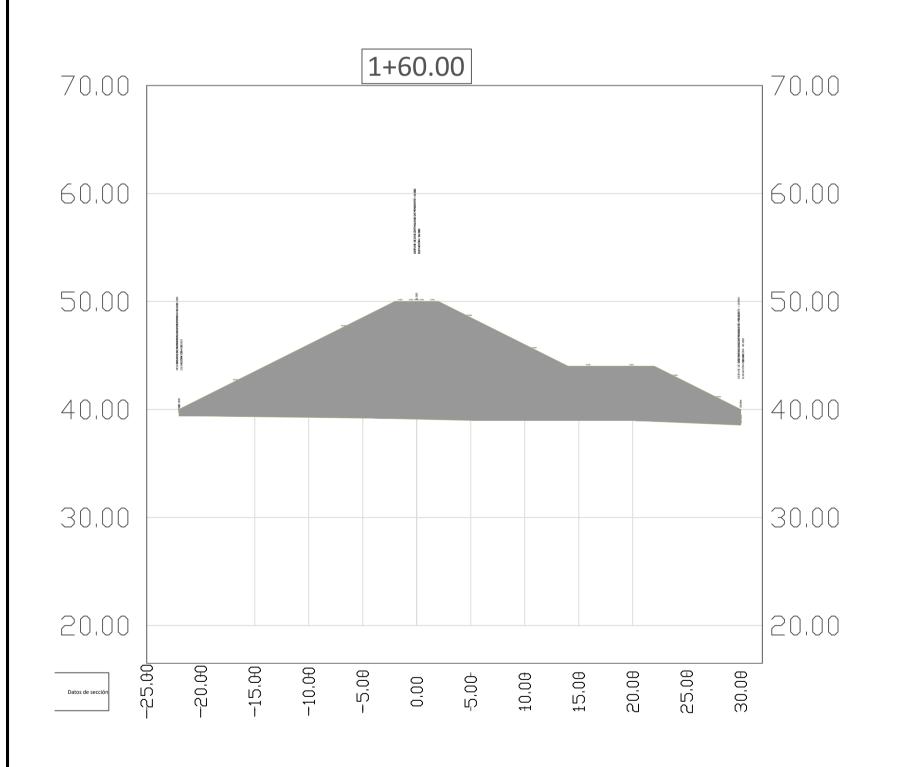




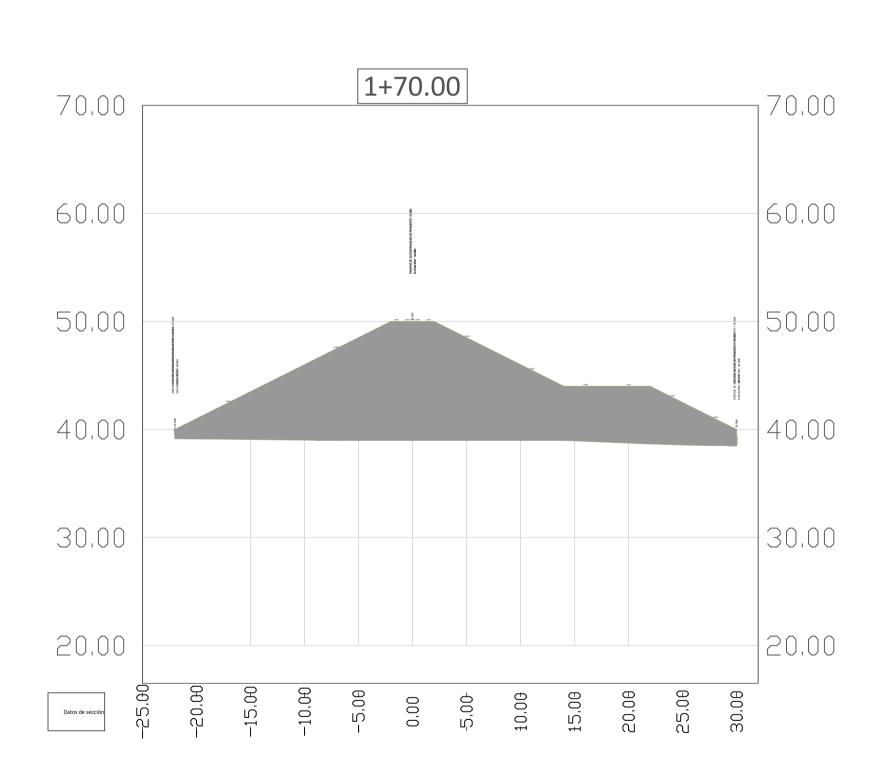


VISTA EN CORTE. ABSCISA 1+40.0

VISTA EN CORTE. ABSCISA 1+50.0



VISTA EN CORTE. ABSCISA 1+30.0



1+80.00 70.00 70.00 60,00 60,00 50.00 50.00 40.00 40.00 30,00 30,00 20.00 20,00 00'0 -5,00

VISTA EN CORTE. ABSCISA 1+70.0

VISTA EN CORTE. ABSCISA 1+80.0

VISTA EN CORTE-SECCIONES DEL DIQUE

VISTA EN CORTE. ABSCISA 1+60.0

ESC: 1-350

ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL FACULTAD DE INGENIERÍA EN CIENCIAS DE LA TIERRA

ESTUDIO Y DISEÑO DE UNA PRESA COLINAR EN LA COMUNIDAD "LA BICHOLA" DEL CANTO TOSAGUA MANABÍ CONTENIDO:

VISTA EN CORTE-SECCIONES DEL **DIQUE** Coordinador de Materia Integradora: Tutores de Conocimientos Específicos: Estudiantes:

Ph.D Miguel Ángel -MSc Samantha Hidalgo Chávez Moncayo - PhD Priscila Valverde - Arq Eunice Lindao Tutor de Área de Conocimiento: Ph.D Miguel Ángel PhD Miguel Ángel Chávez Chávez Moncayo

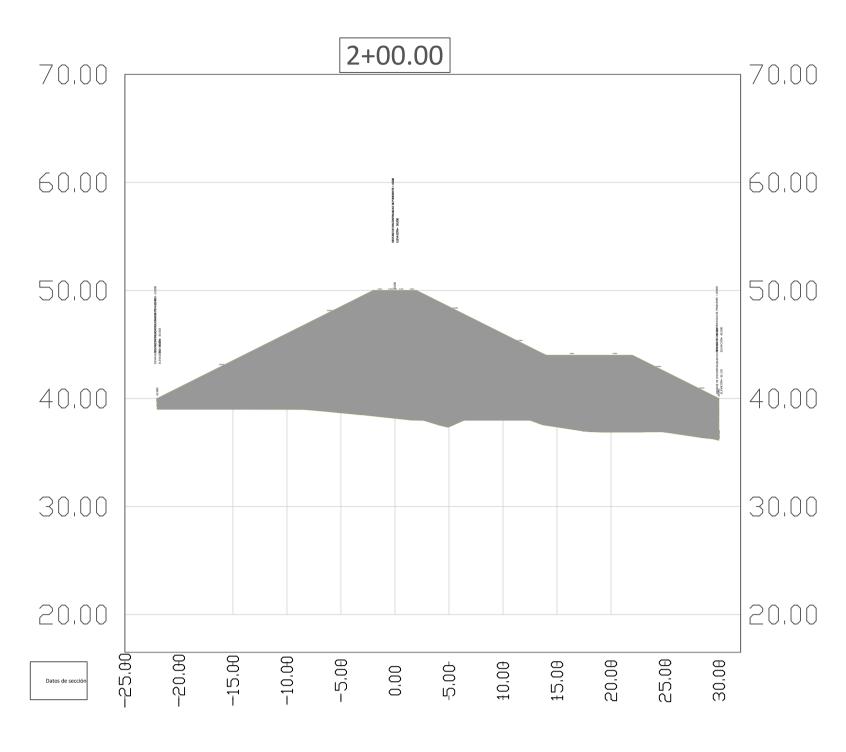
-Carlos Indio Cajape -Bryan Arias Sánchez

11 de Enero, 2022 Escala: Lámina: 9/12 1:350

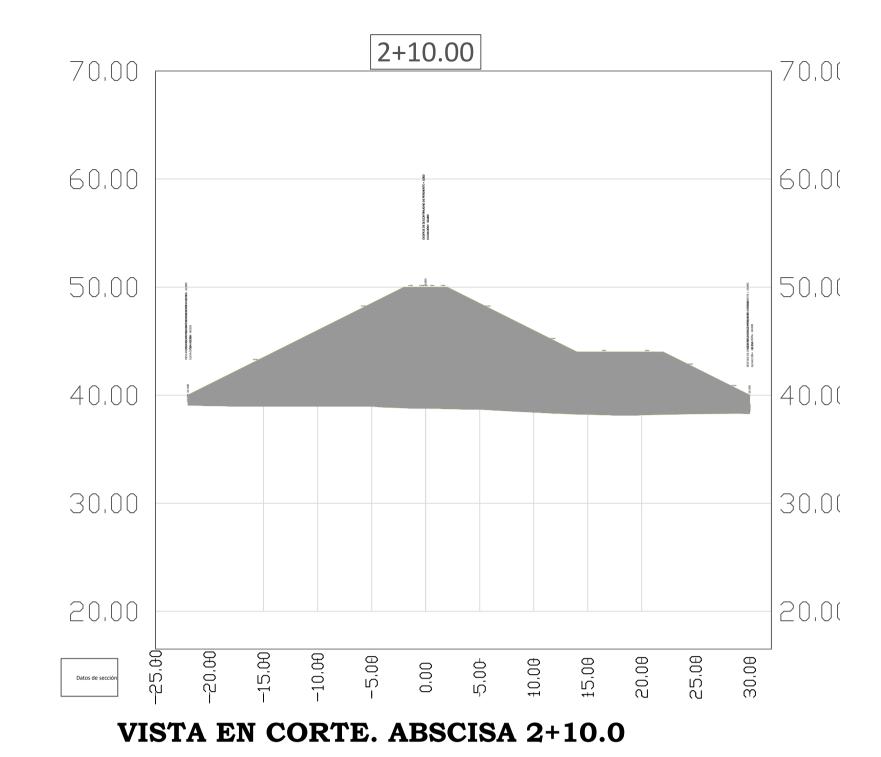
Fecha de Entrega:

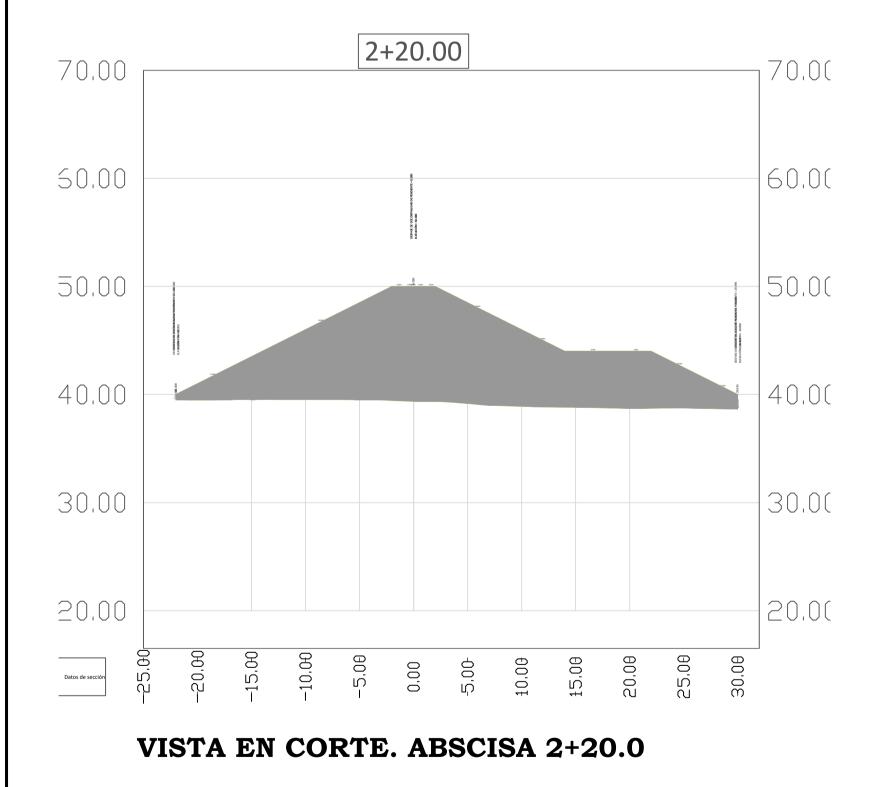


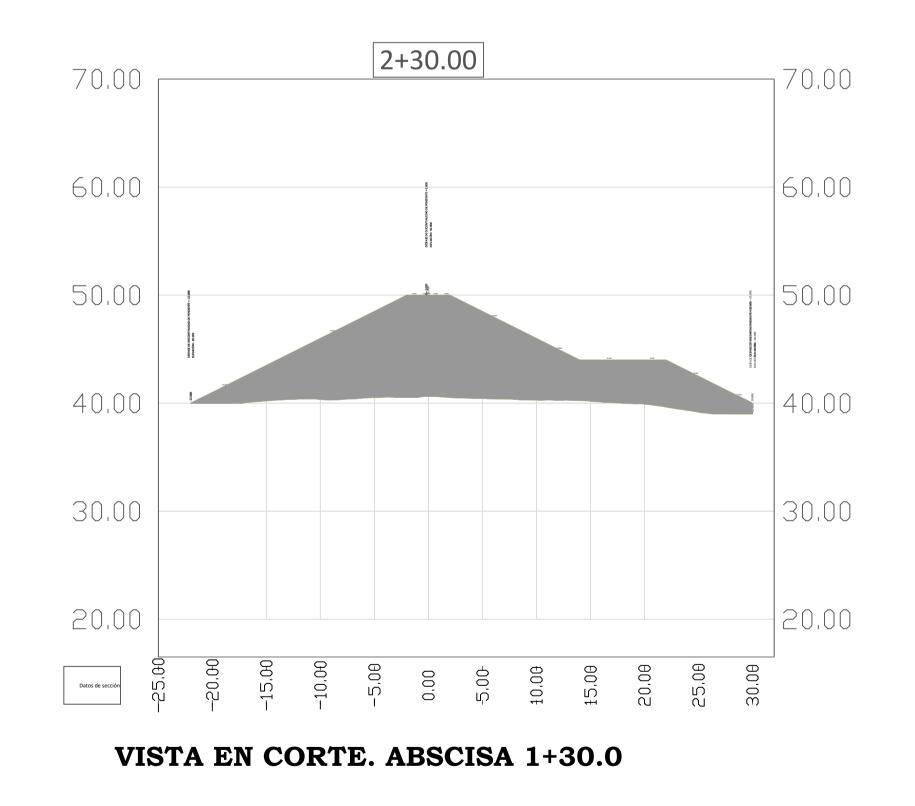
VISTA EN CORTE. ABSCISA 1+90.0

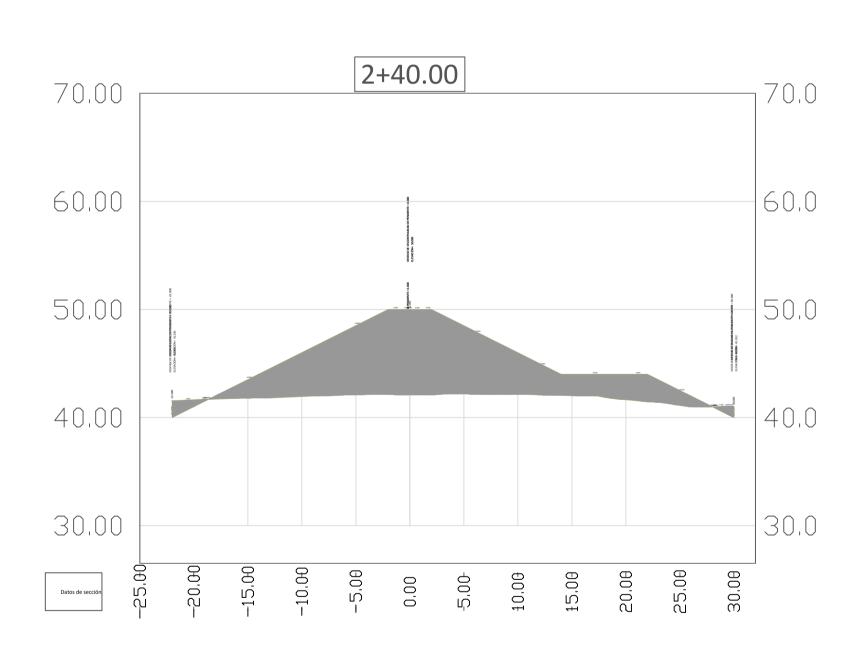


VISTA EN CORTE. ABSCISA 2+00.0









VISTA EN CORTE. ABSCISA 1+40.0

ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL FACULTAD DE INGENIERÍA EN CIENCIAS DE LA TIERRA

ESTUDIO Y DISEÑO DE UNA PRESA COLINAR EN LA COMUNIDAD "LA BICHOLA" DEL CANTO TOSAGUA MANABÍ CONTENIDO: **VISTA EN CORTE-SECCIONES**

DEL DIQUE Coordinador de Materia Integradora: Ph.D Miguel Ángel Tutores de Conocimientos Específicos:

-MSc Samantha Hidalgo - PhD Priscila Valverde Chávez Moncayo - Arq Eunice Lindao Tutor de Área de Conocimiento: Ph.D Miguel Ángel PhD Miguel Ángel Chávez Chávez Moncayo

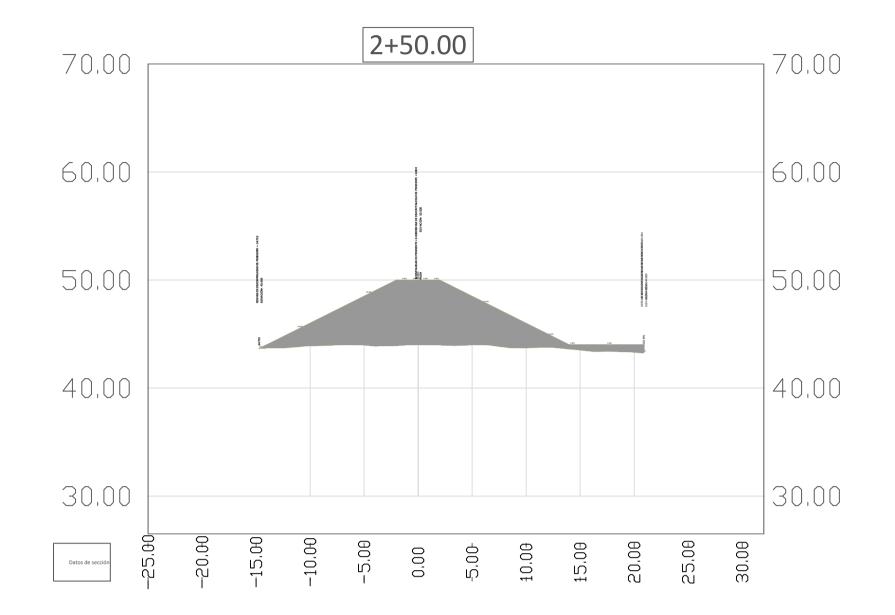
Fecha de Entrega: 11 de Enero, 2022 -Carlos Indio Cajape -Bryan Arias Sánchez Lámina: 10/12

Escala:

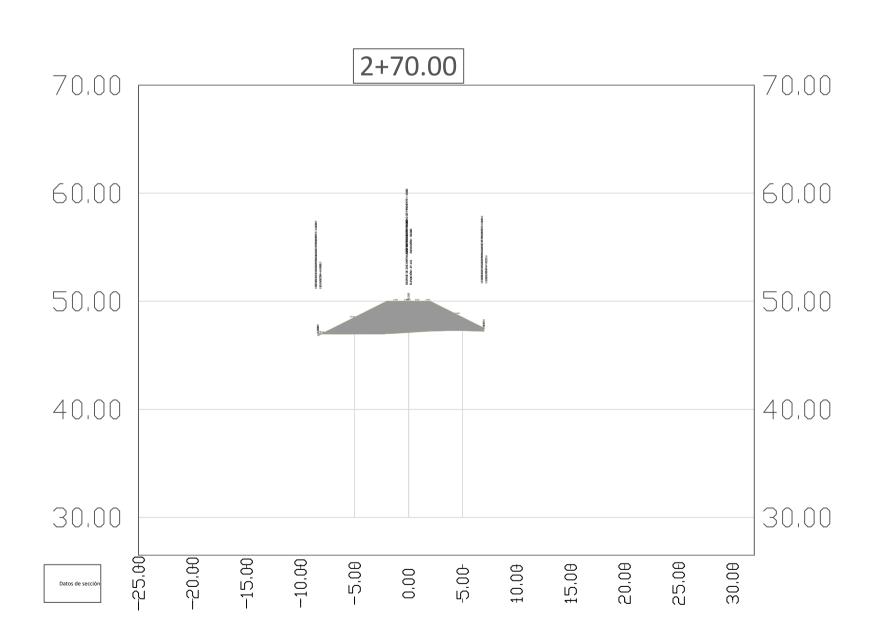
1:350

VISTA EN CORTE-SECCIONES DEL DIQUE

ESC: 1-350



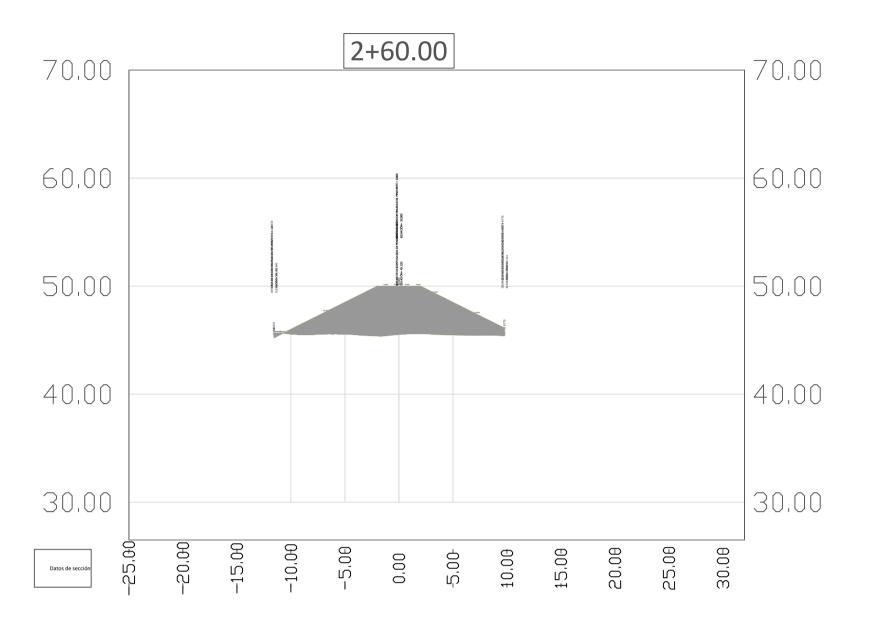
VISTA EN CORTE. ABSCISA 2+50.0



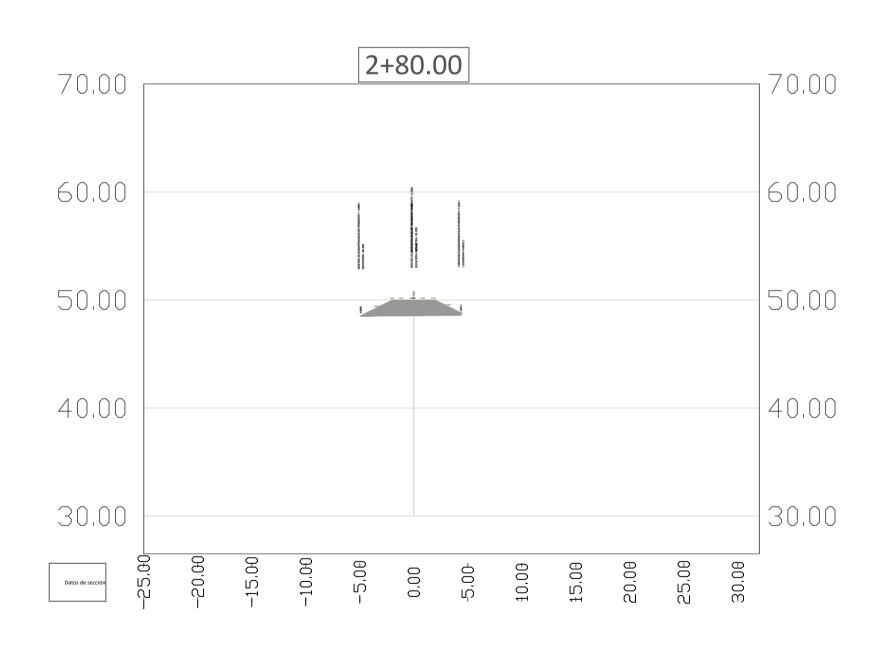
VISTA EN CORTE. ABSCISA 2+70.0

VISTA EN CORTE-SECCIONES DEL DIQUE

ESC: 1-350



VISTA EN CORTE. ABSCISA 2+60.0



VISTA EN CORTE. ABSCISA 2+80.0

ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL FACULTAD DE INGENIERÍA EN CIENCIAS DE LA TIERRA

ESTUDIO Y DISEÑO DE UNA PRESA COLINAR EN LA COMUNIDAD "LA BICHOLA" DEL CANTO TOSAGUA MANABÍ

CONTENIDO: VISTA EN CORTE-SECCIONES **DEL DIQUE**

Coordinador de Materia Integradora: Tutores de Conocimientos Específicos: Estudiantes: Ph.D Miguel Ángel -MSc Samantha Hidalgo Chávez Moncayo - PhD Priscila Valverde - Arq Eunice Lindao Tutor de Área de Conocimiento: Ph.D Miguel Ángel PhD Miguel Ángel Chávez Chávez Moncayo

-Carlos Indio Cajape -Bryan Arias Sánchez

11 de Enero, 2022 Lámina: 11/12

Fecha de Entrega:

Escala:

1:350

