

ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL

Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra

Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la Parroquia San Cristóbal, Cantón Paute, Provincia del Azuay.

PROYECTO INTEGRADOR

Previo a la obtención del Título de:

Ingeniero Civil

Presentado por:

María Beatriz Barcia Carreño

Jonathan Israel Méndez Ruiz

GUAYAQUIL – ECUADOR

Año: 2021 – 1T

DEDICATORIA

Mami, este logro es completamente tuyo. ¡Por ti y para ti! Gracias a tu trabajo, dedicación y a tu infinita entrega hoy estoy aquí, obteniendo mi título profesional. Eres mi motor, mi más grande inspiración y mis ganas de seguir. No puedo verte, pero puedo sentirte en cada momento de mi vida. En mi mente y corazón te recuerdo siempre, tu hija que TE AMA con todo su corazón...

María Beatriz Barcia Carreño

A mi Padre Celestial, a mis padres Santo Méndez y Mayra Ruiz, a mis hermanos, a mi familiares y amigos, quienes fueron el motor e inspiración durante esta etapa académica. A los profesores que durante mi etapa educativa creyeron en mí y aportaron a mi desarrollo profesional.

Jonathan Israel Méndez Ruiz

AGRADECIMIENTOS

Agradezco infinitamente a Jehová, Dios, gracias a él y a las fuerzas que me ha dado a lo largo de mi trayectoria académica y a lo largo de mi vida, en especial este último año, hoy estoy aquí logrando uno de mis más grandes sueños. A mi madre, la señora Deysi María Carreño Loor, siendo aquella persona que me ha guiado en cada uno de mis pasos, siendo mi ejemplo a seguir, motivándome en cada momento a continuar y a ser mejor. Gracias a todas aquellas personas que han compartido este camino conmigo, en especial, a mis abuelos, hermanos y amigos. A mi fiel amigo y compañero de tesis, Jonathan Israel, gracias por cada paso que hemos dado juntos, sin ti, hoy no me encontraría en la recta final. Recuerda siempre: “Juntos contra el mundo”. Además, quiero agradecer de manera especial a mis tutores de materia integradora, MSc. Cristian Salas y Ph.D. Priscila Valverde, pues gracias a su apoyo incondicional y a su impartición de conocimientos hemos alcanzado nuestro objetivo. ¡Gracias, muchas gracias! Con amor...

María Beatriz Barcia Carreño

Agradezco nuevamente a mi Padre Celestial, a mis padres. A mi mami Mayra Ruiz Boza, por acompañarme innumerables noches de desvelos para presentar tareas. A mi hermosa compañera de tesis María Beatriz por caminar a mi lado cuando lo hice descalzo, gracias cada salida de ESPOL fue inolvidable. Al MSc. Cristian Salas por todo el apoyo incondicional y acompañamiento durante el desarrollo de esta investigación. A la PhD. Priscila Valverde por despertar en mi la pasión hacia la investigación, es uno de los grandes tesoros que me llevaré de ESPOL, por ser mi apoyo y guía durante todo este proceso. A todos los tutores que con su mentoría me ayudaron en mi trayectoria académica.

Jonathan Israel Méndez Ruiz

DECLARACIÓN EXPRESA

“Los derechos de titularidad y explotación, nos corresponde conforme al reglamento de propiedad intelectual de la institución; *María Beatriz Barcia Carreño* y *Jonathan Israel Méndez Ruiz* 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”

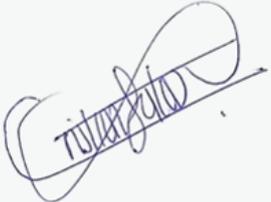


María Beatriz Barcia
Carreño



Jonathan Israel Méndez
Ruiz

EVALUADORES

A handwritten signature in blue ink, appearing to read 'Cristian Salas', is written over a horizontal line. The signature is enclosed within a light gray rectangular box.

MSc. Samantha Hidalgo
PROFESOR DE LA MATERIA

MSc. Cristian Salas
PROFESOR TUTOR

RESUMEN

En el 2010 sólo el 37.2% de la población rural de la parroquia de San Cristóbal ubicada en el cantón Paute, provincia del Azuay recibe agua potable. La población actual de San Cristóbal es de 2794 habitantes y está proyectada en crecer a 3406 al 2041. Los resultados del análisis de agua publicados por la Dirección de Agua Potable de Paute reportaron una alta concentración de dureza (442 ± 32 mg/L de CaCO_3) en la fuente de captación, agua subterránea y una concentración de manganeso de 0.97 mg/L. En este proyecto de investigación se evalúa el proceso de electrocoagulación para remover la dureza cálcica y la disminuir Mn en el agua con el fin de garantizar el acceso al agua limpia (ODS 6&3). Se diseña el reactor, considerando criterios técnicos, ambientales y socioeconómicos. Además, se evalúa y repotencia los procesos de tratamientos preexistentes en la planta "El Descanso". El proceso de electrocoagulación se llevó a cabo en una celda electroquímica de un solo compartimento tipo Batch utilizando una configuración de dos electrodos (de acero al carbono) bajo condiciones galvanostáticas. Los experimentos se realizaron con diferentes densidades de corriente, pH y tiempos de electrocoagulación y tiempo de sedimentación. La concentración de dureza cálcica antes y luego del proceso de electrocoagulación se midió a través del método de EDTA por volumetría. Para mejorar la eliminación de contaminantes se añadió $\text{Ca}(\text{OH})_2$ al 20%. Mayores eficiencias de remoción se obtienen cuando el agua se encuentra en un medio básico. La adición de hidróxido de calcio sirve como coadyuvante del proceso, la demanda energética fue de aproximadamente 1KWh/m^3 .

Palabras Clave: Electrocoagulación, hidróxido de calcio, dureza del agua, proceso alternativo, ablandamiento.

ABSTRACT

In 2010, only 37.2% of the rural population of the municipality of San Cristobal, located in the Paute, Azuay canton, received potable water. The current population of San Cristobal is 2794 people and is projected to grow to 3406 by 2041. Water analysis results published by the Dirección de Agua Potable de Paute reported a high concentration of hardness (442 ± 32 mg/L of CaCO_3) in the catchment source - groundwater and a manganese concentration of 0.97 mg/L. In this research project, the electrocoagulation process is evaluated to remove calcium hardness and Mn decrease in water in order to ensure access to clean water (SDG 6 &3). The reactor is designed, considering technical, environmental and socioeconomic criteria. In addition, the pre-existing treatment processes at the "El Descanso" plant are evaluated and repowered. The electrocoagulation process was carried out in a single-compartment batch-type electrochemical cell using a two-electrode configuration (carbon steel) under galvanostatic conditions. Experiments were performed with different current densities, pH and operating and sedimentation times. The concentration of calcium hardness before and after the electrocoagulation process was measured using the EDTA method by volumetry. To improve contaminant removal, $\text{Ca}(\text{OH})_2$ was added at 20%. Higher removal efficiencies were obtained when the water was in a basic medium. The addition of calcium hydroxide serves as an adjuvant to the process, the energy demand was approximately 1KWh/m^3 .

Keywords: *Electrocoagulation, calcium hydroxide, water hardness, alternative process, softening.*

ÍNDICE GENERAL

RESUMEN.....	I
ABSTRACT.....	II
ÍNDICE GENERAL.....	III
ABREVIATURAS.....	X
SIMBOLOGÍA.....	XI
ÍNDICE DE FIGURAS.....	I
ÍNDICE DE TABLAS.....	III
ÍNDICE DE PLANOS.....	VII
CAPÍTULO 1.....	1
1. INTRODUCCIÓN.....	1
1.1. Antecedentes.....	1
1.2. Localización.....	5
1.2.1. Caracterización general de la parroquia.....	5
1.2.2. Límites.....	6
1.2.3. Ubicación geográfica.....	6
1.3. Información básica.....	7
1.3.1. Climatología.....	8
1.3.2. Precipitación.....	8
1.3.3. Vegetación.....	9
1.3.4. Humedad relativa.....	9
1.3.5. Hidrología.....	9
1.3.6. Conflictos del suelo.....	12
1.3.7. Recursos naturales renovables.....	14
1.3.8. Recursos naturales no renovables existentes.....	15
1.4. Objetivos.....	16

1.4.1.	Objetivo General.....	16
1.4.2.	Objetivos Específicos.....	16
1.5.	Justificación.....	17
1.6.	Descripción del problema.....	17
1.7.	Alcance.....	19
1.7.1.	Descripción del alcance.....	19
1.7.2.	Fases del proyecto.....	19
1.7.3.	Criterios de aceptación:.....	21
1.7.4.	Exclusiones del proyecto:.....	23
1.7.5.	Supuestos del proyecto:.....	23
1.8.	Marco teórico.....	23
1.8.1.	Agua potable.....	23
1.8.2.	Agua subterránea.....	23
1.8.3.	Captación.....	23
1.8.4.	Cloro.....	24
1.8.5.	Cloro residual libre.....	24
1.8.6.	Coagulación-Floculación.....	24
1.8.7.	Contaminantes.....	24
1.8.8.	Coliformes fecales.....	24
1.8.9.	Criterios de calidad de agua.....	25
1.8.10.	Impacto ambiental.....	25
1.8.11.	Desinfección.....	25
1.8.12.	Disposición final.....	25
1.8.13.	Demanda Bioquímica de Oxígeno.....	25
1.8.14.	Demanda Química de Oxígeno.....	25
1.8.15.	Dotación media horaria y diaria.....	26

1.8.16.	Estación de bombeo	26
1.8.17.	Filtración	26
1.8.18.	Filtración lenta.....	26
1.8.19.	Filtración rápida	26
1.8.20.	NTE INEN 1108	27
1.8.21.	Límite deseable.....	27
1.8.22.	Límite máximo permisible	27
1.8.23.	Límite tolerable	27
1.8.24.	Medio filtrante	27
1.8.25.	Norma CO 10.7-602.....	27
1.8.26.	OMS.....	27
1.8.27.	Operaciones físicas unitarias y procesos unitarios	28
1.8.28.	Período de diseño.....	28
1.8.29.	Planta de tratamiento de AAPP	28
1.8.30.	Población futura	28
1.8.31.	Sedimentación	28
1.8.32.	Sólidos totales.....	28
1.8.33.	Tanque de almacenamiento	28
1.8.34.	Tratamiento convencional de agua potable	29
1.8.35.	TULSMA: Sistema Único de Manejo Ambiental.....	29
1.8.36.	Turbidez.....	29
1.8.37.	Electrocoagulación.....	29
1.8.38.	Electrodo.....	29
1.8.39.	Ánodo	30
1.8.40.	Cátodo	30
1.8.41.	Electrólisis.....	30

1.8.42.	Reacciones si se empleara acero inoxidable como cátodo	30
1.8.42.1	Reacciones en el cátodo.....	30
1.8.42.2	Reacciones en el ánodo	31
1.8.43	Reacciones empleando acero al carbono en los electrodos.....	31
1.8.43.1	Reacciones en el cátodo.....	31
1.8.43.2	Reacciones en el ánodo	31
1.8.44	Densidad de corriente	32
1.8.45	Dureza del agua.....	32
1.8.46	Hidróxido de calcio.....	32
1.8.47	Reactor Pellet	32
CAPÍTULO 2.....		34
2.	DESARROLLO DEL PROYECTO	34
2.1.	Metodología.....	34
2.1.1.	Materiales, equipos y reactivos.....	35
2.1.2.	Plan de muestreo.....	35
2.2.	Trabajo de campo.....	37
2.2.1.	Inspección visual a la PTAP.....	37
2.3.	Trabajo de laboratorio	44
2.3.1.	Materiales, equipos y reactivos.....	44
2.3.2.	Ensayos	46
2.4.	Trabajo de gabinete.....	47
2.4.1.	Normativas empleadas	47
2.4.2.	Repotenciación de la planta “El Descanso”	47
2.4.3.	Dotación poblacional.....	49
2.4.4.	Caudal medio.....	49
2.4.5.	Caudal máximo diario	50

2.4.6.	Caudal máximo horario.....	50
2.5.	Análisis de alternativas.....	50
2.5.1.	Repotenciación de la planta “El Descanso”	51
2.5.2.	Alternativas para disminuir la dureza de calcio del agua	51
2.6.	Selección de alternativa optima.....	72
CAPÍTULO 3.....		73
3.	DISEÑOS Y ESPECIFICACIONES	73
3.1.	Repotenciación de la planta “El Descanso”	73
3.1.1.	Estimación de la población futura	73
3.1.2.	Estimación de la dotación para la parroquia San Cristóbal.....	79
3.1.3.	Cálculo de los caudales de diseño.....	81
3.1.4.	Dimensionamiento de los procesos	84
3.2.	Diseño de la alternativa para el ablandamiento del agua	109
3.2.1.	Reactor de electrocoagulación.....	109
CAPÍTULO 4.....		115
4.	ESTUDIO DEL IMPACTO AMBIENTAL	115
4.1.	Objetivos	115
4.2.	Línea base ambiental	115
4.2.1.	Geomorfología	115
4.2.2.	Climatología	116
4.2.3.	Precipitación	116
4.2.4.	Tipos de suelos.....	116
4.2.5.	Aptitudes del suelo.....	118
4.2.6.	Conflictos de uso del suelo	119
4.2.7.	Hidrografía	119
4.2.8.	Bosques y áreas protegidas	120

4.2.9.	Ecosistemas frágiles, servicios ambientales y territorio bajo conservación y manejo ambiental.....	121
4.2.10.	Bienes y servicios ambientales de los ecosistemas.....	122
4.2.11.	Estado de conservación de la vegetación.....	122
4.2.12.	Fauna y flora.....	122
4.3.	Actividad ambiental del proyecto.....	123
4.4.	Certificado de intersección.....	123
4.5.	Factores ambientales.....	124
4.6.	Actividades del proyecto.....	125
4.7.	Identificación de impactos ambientales.....	128
4.8.	Valoración de impactos ambientales.....	130
4.9.	Medidas de prevención/mitigación.....	134
4.10.	Formulario de Registro ambiental.....	138
4.11.	Conclusiones.....	156
CAPÍTULO 5.....		157
5.	PRESUPUESTO REFERENCIAL.....	157
5.1.	Descripción de los rubros.....	157
5.1.1.	Desbroce y limpieza del terreno.....	157
5.1.2.	Trazado y replanteo.....	157
5.1.3.	Gestión de obras provisionales.....	158
5.1.4.	Desalojo de escombros.....	158
5.1.5.	Labores de corte y relleno.....	158
5.1.6.	Construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias convencionales ..	159
5.1.7.	Construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias alternas.....	159
5.2.	Estructura de Desglose de trabajo (EDT).....	159
5.3.	Análisis de costos unitarios.....	160

5.4.	Valoración integral del costo del proyecto	160
5.4.	Descripción de cantidades de obra	165
5.5.	Cronograma de actividades y cronograma valorado	165
CAPÍTULO 6.....		167
6.	CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES.....	167
6.1.	Conclusiones.....	167
6.2.	Recomendaciones.....	168
BIBLIOGRAFÍA.....		171
PLANOS Y ANEXOS.....		174
	Estimación de las cantidades de obras	174
	Análisis de precios unitarios de los rubros del proyecto	188
	Cronograma de actividades del proyecto	215
	Planos.....	215

ABREVIATURAS

CE Conductividad Eléctrica
CEPIS Centro Panamericano de Ingeniería Sanitaria y Ciencias del Ambiente
EDT Estructura de Desglose de Trabajo
EDTA Sustancia química adherida a los iones de metales como Ca
EIA Evaluación de Impacto Ambiental
ESPOL Escuela Superior Politécnica del Litoral
EXW Ex Works
GAD Gobierno Autónomo Descentralizado
IGM Instituto Geográfico Militar
INEC Instituto Nacional de Estadística y Censos
INEN Instituto Ecuatoriano de Normalización
MAE Ministerio del Ambiente
MAGAP Ministerio de Agricultura y Ganadería
NTE Norma Técnica Ecuatoriana
OD Oxígeno Disuelto
ODS Objetivos de Desarrollo Sostenible
OMS Organización Mundial de la Salud
ONU Organización de las Naciones Unidas
PDOT Plan de Desarrollo y Ordenamiento Territorial
PTAP Planta de Tratamiento de Agua Potable
PRFV Polietileno Reforzado con Fibras de Vidrio
PVC Policloruro de Vinilo
SENAGUA Secretaría Nacional del Agua
SIN Sistema Nacional de Información
SUIA Sistema Único de Información Ambiental
TDS Sólidos Disueltos Totales
TULSMA Texto Unificado de Legislación Secundaria de Medio Ambiente
UNICEF Fondo de las Naciones Unidas para la Infancia

SIMBOLOGÍA

A _{arena}	Área de arena
A _{mampara}	Área de mampara
A _{platina}	Área de la platina
a _{mampara}	Ancho de la mampara
e _{platina}	Espesor de la platina
# _{mamparas}	Número de mamparas
Ca	Calcio
cm	Centímetros
Cu	Cobre
Cr	Cromo
ft	Pies
g	Gramos
h	Horas
hab	Habitantes
Km	Kilómetro
Kg	Kilogramo
kWh	Kilowatts/hora
l	Litros
M	Molaridad
M	Metro
mA	Miliamperios
Mn	Manganeso
mg	Miligramos
min	Minutos
mm	Milímetros
m.s.n.m	Metros sobre el nivel del mar
NTU	Unidad de turbidez
Pa	Pascales
PAO	Período Académico Ordinario
s	Segundos

u	Unidad
V	Volumen
V_{arena}	Volumen de arena
$V_{mampara}$	Volumen de mamparas
$V_{platina}$	Volumen de la platina
W	Watt
$f'c$	Resistencia del hormigón
f_y	Resistencia del acero
°C	Grados centígrados
μ	Resistencia del acero
μS	Micro Siemens
Ω	Ohmios
γ_{acero}	Densidad del acero

ÍNDICE DE FIGURAS

Ilustración 1-1 Comparación de parámetros iniciales del agua captada para la PTAP “El Descanso” para el año 2005, 2009, 2020 y 2021 [Barcia & Méndez]	4
Ilustración 1-2 Mapa de ubicación del cantón Paute y ubicación de la parroquia San Cristóbal [Barcia & Méndez]	7
Ilustración 1-3 Isotermas de la parroquia San Cristóbal [Plan Cantonal, 2015]	8
Ilustración 1-4 Isoyetas de la parroquia San Cristóbal [Plan Cantonal, 2015]	9
Ilustración 1-5 Subcuencas de la parroquia San Cristóbal [SIN, IGM, 2015]	11
Ilustración 1-6 Red hidrográfica de San Cristóbal [Plan Cantonal, 2015, IGM]	12
Ilustración 1-7 Conflictos de Suelo existentes en la parroquia San Cristóbal [MAGAP, SIN, IGM, 2015].....	14
Ilustración 1-8 Concesiones mineras de San Cristóbal [Plan Cantonal, 2015].....	16
Ilustración 2-1 Vista del cárcamo de bombeo [Salcedo & Sevillano, 2020]	38
Ilustración 2-2 Vista de la entrada a la PTAP “El Descanso” [Salcedo & Sevillano, 2020]	38
Ilustración 2-3 Tanques de almacenamiento de la PTAP “El Descanso” [Salcedo & Sevillano, 2020]	39
Ilustración 2-4 Bandejas de aireación [Salcedo & Sevillano, 2020]	39
Ilustración 2-5 Vertedero de mezcla rápida de la PTAP [Salcedo & Sevillano, 2020] ...	40
Ilustración 2-6 Floculador hidráulico de la PTAP “El Descanso” [Salcedo & Sevillano, 2020]	41
Ilustración 2-7 Sedimentadores con sus respectivas rejillas de la PTAP “El Descanso” [Salcedo & Sevillano, 2020].....	41
Ilustración 2-8 Salida del agua clarificada en el proceso de sedimentación [Salcedo & Sevillano, 2020]	42
Ilustración 2-9 Filtros de carbono y ablandamiento [Salcedo & Sevillano, 2020]	43
Ilustración 2-10 Tanque de almacenamiento para la distribución del agua [Salcedo & Sevillano, 2020]	44
Ilustración 2-11 Esquema de posible ubicación de la adición del hidróxido de cal en el sistema de purificación de la planta “El Descanso” [Salcedo & Sevillano]	53
Ilustración 2-12 Voltimetría de barrido lineal de muestra de Planta “El Descanso” y muestra sintética de hidróxido de calcio [Barcia & Méndez, 2021].....	70

Ilustración 3-1 Proyección de la Población de San Cristóbal, cantón Paute, Provincia del Azuay, a través del método aritmético [Barcia & Méndez, 2021].....	75
Ilustración 3-2 Proyección de la Población de San Cristóbal, cantón Paute, Provincia del Azuay, a través del método exponencial [Barcia & Méndez, 2021]	76
Ilustración 3-3 Proyección de la Población de San Cristóbal, cantón Paute, Provincia del Azuay, a través del método geométrico [Barcia & Méndez, 2021]	77
Ilustración 3-4 Comparación de la proyección poblacional de la parroquia San Cristóbal al año 2041 a través de los diferentes métodos [Barcia & Méndez, 2021]	78
Ilustración 3-5. Caudal medio anual para estimación de factor de mayoración máximo diario. Datos proporcionados por el GAD Municipal de Paute [Barcia & Méndez, 2021]	83
Ilustración 4-1 Geomorfología de la parroquia San Cristóbal [Equipo consultor, 2015]	116
Ilustración 4-2 Tipos de suelos de la parroquia san Cristóbal [Equipo consultor, 2015]	118
Ilustración 4-3 Aptitudes de los suelos de la parroquia san Cristóbal [Equipo consultor, 2015]	119
Ilustración 4-4 Área de vegetación y bosque protector de San Cristóbal [SIN, SENAGUA. Plan Cantonal 2015]	120
Ilustración 4-5 Tipos de ecosistemas según el MAE [Ministerio del Ambiente]	122
Ilustración 4-6 Actividad ambiental del proyecto [Barcia & Méndez, 2021]	123
Ilustración 4-7 Mapa de ubicación del proyecto en mapa de áreas protegidas [Barcia & Méndez, 2021].....	124
Ilustración 5-1 Estructura de Desglose de trabajo (EDT) [Barcia & Méndez, 2021]	163
Ilustración 5-2 Estructura de desglose del trabajo considerando el plan de manejo ambiental (EDT) [Barcia & Méndez, 2021]	164

ÍNDICE DE TABLAS

Tabla 1-1 Parámetros iniciales del agua captada para la PTAP “El Descanso” medidos en los años 2005, 2009, 2020 y 2021 [Barcia & Méndez, 2021].....	3
Tabla 1-2 Datos de localización de la parroquia San Cristóbal [Barcia & Méndez]	5
Tabla 1-3 Límites geográficos de la parroquia de San Crstóbal [Barcia & Méndez].....	6
Tabla 1-4 Matriz de caracterización de áreas naturales sensibles en las subcuencas..	12
Tabla 2-1 Plan de Muestreo durante visita técnica a planta “El Descanso” [Barcia & Méndez, 2021].....	36
Tabla 2-2 Ponderación de criterios de evaluación para selección de la alternativa óptima [Barcia & Méndez, 2021]	52
Tabla 2-3 Evaluación de los criterios de alternativas [Barcia & Méndez, 2021].....	52
Tabla 2-4 Evaluación del criterio técnico de la alternativa: Adición de hidróxido de calcio al 20% [Barcia & Méndez, 2021]	54
Tabla 2-5 Resultados de Ensayos de Laboratorio de escenario de adición neta de hidróxido de calcio [Barcia & Méndez, 2021].....	54
Tabla 2-6 Resultados de Ensayos de Laboratorio de escenario de adición de hidróxido de calcio y adición de coagulante de sulfato de aluminio [Barcia & Méndez, 2021]	55
Tabla 2-7 Resultados de Ensayos de Laboratorio de escenario de adición simultanea de hidróxido de calcio y coagulante de sulfato de aluminio [Barcia & Méndez, 2021].....	55
Tabla 2-8 Evaluación del criterio social de la alternativa: Adición de hidróxido de calcio al 20% [Barcia & Méndez, 2021]	56
Tabla 2-9 Evaluación del criterio económico de la alternativa: Adición de hidróxido de calcio al 20% [Barcia & Méndez, 2021]	57
Tabla 2-10 Evaluación del criterio medioambiental de la alternativa: Adición de hidróxido de calcio al 20% [Barcia & Méndez, 2021]	57
Tabla 2-11 Evaluación del criterio técnico de la alternativa: Reactor Pellet [Barcia & Méndez, 2021].....	58
Tabla 2-12 Evaluación del criterio económico de la alternativa: Reactor Pellet [Barcia & Méndez, 2021].....	61
Tabla 2-13 Evaluación del criterio social de la alternativa: Reactor Pellet [Barcia & Méndez, 2021].....	61

Tabla 2-14 Evaluación del criterio medioambiental de la alternativa: Reactor Pellet [Barcia & Méndez, 2021]	62
Tabla 2-15 Evaluación del criterio técnico de la alternativa: Electrocoagulación [Barcia & Méndez, 2021].....	63
Tabla 2-16 Resultados de experimentación primer escenario: ánodo de aluminio y cátodo de acero al carbono [Barcia & Méndez, 2021].....	63
Tabla 2-17 Resultados de experimentación segundo escenario: ánodo y cátodo de acero al carbono [Barcia & Méndez, 2021].....	64
Tabla 2-18 Evaluación del criterio social de la alternativa: Electrocoagulación [Barcia & Méndez, 2021].....	64
Tabla 2-19 Condiciones del tanque de carbón activado [Barcia & Méndez, 2021].....	65
Tabla 2-20 Evaluación del criterio económico de la alternativa: Electrocoagulación [Barcia & Méndez, 2021]	67
Tabla 2-21 Evaluación del criterio medioambiental de la alternativa: Electrocoagulación [Barcia & Méndez, 2021]	67
Tabla 2-22 Evaluación del criterio técnico de la alternativa: Electrocoagulación más adición de hidróxido de calcio [Barcia & Méndez, 2021]	68
Tabla 2-23 Resultados de laboratorio de la alternativa de Electrocoagulación más adición de hidróxido de calcio [Barcia & Méndez, 2021].....	68
Tabla 2-24 Evaluación del criterio social de la alternativa: Electrocoagulación más adición de hidróxido de calcio [Barcia & Méndez, 2021].....	69
Tabla 2-25 Evaluación del criterio económico de la alternativa: Electrocoagulación más adición de hidróxido de calcio [Barcia & Méndez, 2021]	71
Tabla 2-26 Evaluación del criterio medioambiental de la alternativa: Electrocoagulación más adición de hidróxido de calcio [Barcia & Méndez, 2021].....	72
Tabla 2-27 Criterio cuantitativo de selección [Barcia & Méndez, 2021].....	72
Tabla 2-28 Selección de la alternativa optima [Barcia & Méndez, 2021].....	72
Tabla 3-1 Población de Parroquia San Cristóbal en los años 2020 y 2021 que cuentan con el servicio de agua potable, con base en datos de consumo otorgado por el GAD Municipal [Barcia & Méndez, 2021]	74
Tabla 3-2 Obtención de la población de diseño de la parroquia San Cristóbal por medio del método aritmético [Barcia & Méndez, 2021]	74

Tabla 3-3 Obtención de la población de diseño de la parroquia San Cristóbal por medio del método exponencial [Barcia & Méndez, 2021].....	75
Tabla 3-4 Obtención de la población de diseño de la parroquia San Cristóbal por medio del método geométrico [Barcia & Méndez, 2021].....	76
Tabla 3-5 Comparación de la proyección poblacional de la parroquia San Cristóbal al año 2036 a través de los diferentes métodos [Barcia & Méndez, 2021].....	77
Tabla 3-6 Análisis de tendencias de proyección poblacional de la parroquia San Cristóbal [Barcia & Méndez, 2021]	78
Tabla 3-7 Consumo residencial de agua del 2020. Fuente: Información proporcionada por el GAD Municipal Paute [Barcia & Méndez, 2021]	79
Tabla 3-8 Consumo comercial de agua del 2020. Fuente: Información proporcionada por el GAD Municipal Paute [Barcia & Méndez, 2021]	80
Tabla 3-9 Consumo institucional de agua del 2020. Fuente: Información proporcionada por el GAD Municipal Paute [Barcia & Méndez, 2021]	81
Tabla 3-10 Dotación estimada con base a datos de consumo de agua [Barcia & Méndez, 2021]	81
Tabla 3-11 Norma CO 10.7 - 602 de la Secretaría del Agua. Niveles de servicio para sistemas de abastecimientos de agua (Tabla 5.2) [Barcia & Méndez, 2021]	82
Tabla 3-12 Consideraciones iniciales para el pre-dimensionamiento del tanque de la planta "El Descanso" [Barcia & Méndez, 2021]	85
Tabla 3-13 Dimensionamiento del tanque de la planta "El Descanso" [Barcia & Méndez, 2021]	85
Tabla 3-14 Parámetros de diseño del floculador hidráulico horizontal según el Centro Panamericano de Ingeniería Sanitaria y Ciencias del Ambiente, CEPIS [Barcia & Méndez, 2021].....	86
Tabla 3-15 Propiedad del agua en función de la temperatura. Fuente: Universidad Complutense de Madrid [Barcia & Méndez, 2021]	96
Tabla 3-16 Consideraciones iniciales para el pre-dimensionamiento del reservorio de la planta "El Descanso" [Barcia & Méndez, 2021]	109
Tabla 3-17 Parámetros del modelo bajo condiciones óptimas en el proceso de electrocoagulación [Barcia & Méndez, 2021].....	110
Tabla 4-1 Tipos de suelos existentes en la parroquia [Barcia & Méndez, 2021]	117

Tabla 5-1 Presupuesto referencial definido por fases constructivas del proyecto [Barcia & Méndez, 2021] 160

ÍNDICE DE PLANOS

- PLANO 1 Implementación general de la PTAP “El Descanso”
- PLANO 2 Vista general de la PTAP “El Descanso”
- PLANO 3 Floculadores hidráulicos
- PLANO 4 Sedimentadores de alta tasa con placas inclinadas 45°
- PLANO 5 Reactores de electrocoagulación circulares y rectangulares
- PLANO 6 Filtro de arena, tanque homogeneizador y tanque reservorio
- PLANO 7 Vista general de la PTAP “El Descanso” considerando reactores de electrocoagulación

CAPÍTULO 1

1. INTRODUCCIÓN

El agua es un recurso natural esencial para la vida, sin ella los seres vivos no podrían sobrevivir, pues esta contribuye al bienestar de todos y brinda grandes beneficios. Gracias a ella los seres humanos pueden gozar de buena salud y aprovechar de la misma para satisfacer sus necesidades.

Hoy en día existe un considerable aumento en la contaminación del agua, ya que existen elevadas cantidades de residuos generados en las zonas de captación como son los ríos. Además, los océanos mares y otras zonas acuíferas se han visto afectadas por la falta de conciencia de la población mundial.

Informes demuestran que, el acceso al agua, saneamiento e higiene no es igualitario en más del 50% de la población mundial, pues no todos cuentan con acceso a servicios de agua. Una de cada tres personas en el mundo no cuenta con agua potable en sus hogares, lo cual equivale a 2.200 millones de personas alrededor del mundo. Y, 4.2000 millones de habitantes no tienen servicios de saneamiento realizados de forma segura. También, 3.000 millones de personas necesitan de instalaciones básicas para lavado de sus manos, pues actualmente no cuentan con ellas. (UNICEF, 2019)

Por las razones mencionadas anteriormente, y por muchas más, es importante desarrollar alternativas que brinden a la población mundial acceso al agua limpia y saneamiento, según lo estipula el objetivo No. 6 que promulgan las Naciones Unidas. Uno de los lugares que carecen de un buen servicio de agua potable es la parroquia San Cristóbal.

1.1. Antecedentes

La municipalidad de Paute fiscalizó y aceptó en enero de 2006 un estudio integral y definitivo del proyecto de agua potable para ocho comunidades de San Cristóbal llamado "Abastecimiento de agua potable para las comunidades de Guachún, Pampa Negra, Cristo Rey, La Victoria, Bellavista, La Dolorosa, Pueblo Nuevo y El Descanso

pertenecientes a la parroquia San Cristóbal, comunidades del cantón Paute ubicado en la provincia del Azuay”. (GAD Municipal del cantón Paute, 2006)

Este canal es bombeado mediante una tubería PVC 110 mm desde un pozo ubicado en la comunidad “El Descanso” aledaña al Río Burgay en donde bombean agua subterránea hasta la estación de tratamiento que lleva el mismo nombre. Cabe destacar que el agua captada por el sistema se distribuye a dos grandes grupos de comunidades, de los cuales un grupo está formado por las comunidades Bellavista Pueblo Nuevo, El Descanso y La Victoria. Mientras que, el otro se encuentra formado por Cristo rey, Pampa Negra y Gauchún. En este último grupo, el agua que tiene salida desde el sistema de captación es reservada en un tanque para su posterior distribución a las comunidades.

En el 2009 las comunidades que se beneficiaron del proyecto indicaron a través de sus representantes la existencia de modificaciones en la propuesta inicial del proyecto del 2006, sin embargo, las actualizaciones realizadas tuvieron como objetivo optimizar los costos totales de ejecución del proyecto para de esta manera no afectar la parte técnica. Dentro de los cambios que se realizaron se pudo verificar datos tales como:

- Verificación de datos poblacionales
- Revisión de consideraciones de diseño
- Comprobación de datos topográficos de las líneas de impulsión
- Diseño de bombas y líneas de impulsión
- Diseño de la PTAP
- Exploración de las redes de distribución
- Conteo del número de domiciliarias
- Modificación de memoria técnica
- Actualización de presupuesto en base a la creación de rubros

Actualmente el abastecimiento de agua potabilizada de las comunidades es realizado por la el PTAP de la parroquia San Cristóbal ubicada en el cantón Paute, esta planta recibe el agua del sistema de captación. Además, existe una estación de tratamiento de agua donde se realizan tratamientos convencionales para el agua potable mediante operaciones físicas y químicas. Es importante mencionar que el director general de Agua

es quién lleva a cargo el manejo general del Proyecto de Agua Potable en la parroquia incluyendo mantenimiento y administración del sistema.

A continuación, se presenta en la Tabla 1-1 una comparación de parámetros medidos en el año 2005, 2009, 2020, y los más actuales, 2021. Para los primeros años, 2005 a 2009, la información fue obtenida de “Estudios Integrales del Sistema de Abastecimiento de Agua Potable para las comunidades de Guachún, Pampa Negra, Cristo Rey, La Victoria, Bellavista Pueblo Nuevo y El Descanso pertenecientes a la Parroquia San Cristóbal, Cantón Paute, Provincia del Azuay. Informe Final: Fase II”, con los parámetros iniciales medidos en el área de captación. Mientras que, los datos del 2020 fueron tomados por estudiantes del II PAO-2020 a la entrada de la planta, de la misma manera que se tomó para el I PAO-2021.

Tabla 1-1 Parámetros iniciales del agua captada para la PTAP “El Descanso” medidos en los años 2005, 2009, 2020 y 2021 [Barcia & Méndez, 2021]

Parámetros	2005 (1)	2005 (2)	2009	2020	2021
Turbidez	9.1	8.7	3	1.3	0.33
pH	7.2	7	7.4	7.1	8.25
C. Eléctrica	1249.5	1097	1552	1645	1546
TDS	824.6	724	1024.3	826	777
Coliformes totales	21	---	Ausencia	Ausencia	Ausencia
Dureza Total	255	268	230	372	230

En la Ilustración 1-1, se puede notar la disminución de ciertos valores, como es el caso de la turbidez, de lo cual se desconoce la razón. Cabe recalcar que, los valores marcados como “0” es porque, en su gran mayoría, no se cuenta con los datos. Por otro lado, comparando los primeros 5 años con estos últimos, se tiene que la Conductividad Eléctrica y de TDS, no tienen mucha variación.

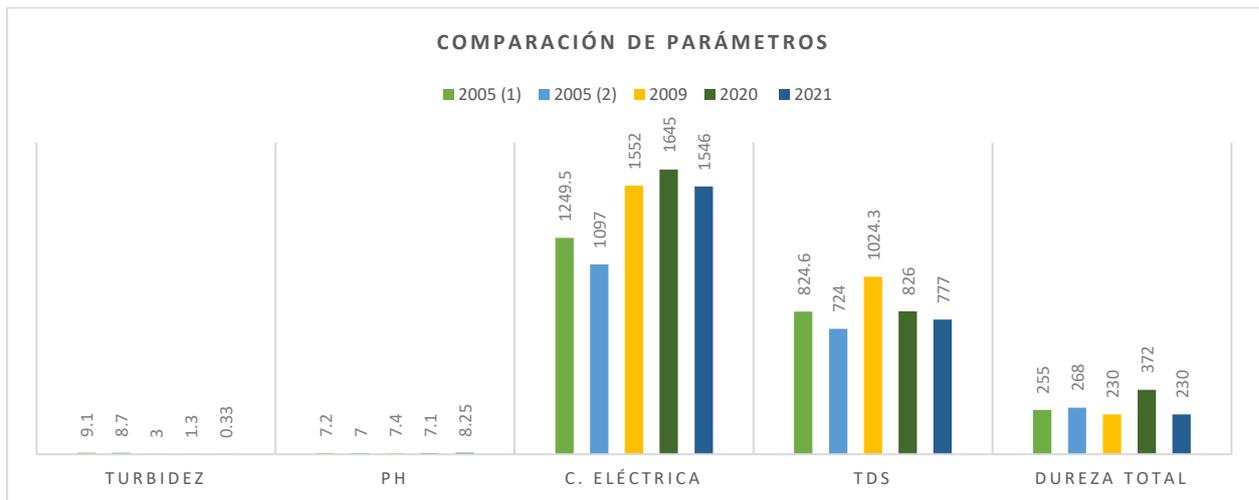


Ilustración 1-1 Comparación de parámetros iniciales del agua captada para la PTAP “El Descanso” para el año 2005, 2009, 2020 y 2021 [Barcia & Méndez]

Adicionalmente, el gobierno autónomo descentralizado del cantón Paute, mediante una investigación exhaustiva durante el año 2020 obtuvo un diagnóstico social económico llamado “Estudio socio económico del sistema de agua potable del sistema del GAD Municipal en San Cristóbal”, que tiene como finalidad de evaluar el sistema de abastecimiento de agua potable de la parroquia. El cual cuenta con puntos de partida de la calidad, cobertura y continuidad del agua potable, mantenimiento y control del sistema de distribución, entre otros.

Dentro del estudio socio económico realizado, se determinó que las comunidades beneficiarias presentaban novedades significativas entorno a la satisfacción del agua potable que reciben los habitantes. Estos acontecimientos se obtuvieron mediante información primaria, encuestas realizadas a la población, y secundaria recopilada en fuentes confiables como lo es el INEC y el Censo de Población y Vivienda del año 2010.

Las encuestas dan a conocer que el 87.25% de la población se encuentra insatisfecha con el servicio de agua potable, indicando que esta agua no es de buena calidad. Debido a, dentro de los casos de enfermedades principalmente de los niños el 89% está relacionado con la patología EDA (Enfermedad Diarreica Ambulatoria), enfermedades de origen hídrico. Mientras que, en población adulta estos casos se presentan en un 13%. Se pudo ratificar que, el agua potable que reciben los habitantes de esta parroquia no

llega en buenas condiciones. Por lo tanto, el agua recibida desde la Planta de Tratamiento de la zona no se encuentra apta para el consumo humano.

En adición, el 42.16% de las familias de la comunidad no reciben el servicio de agua continuamente y para poder abastecerse recurren a los tanqueros, captación de agua lluvia, agua filtrada de río y vertientes. Siendo un gasto de dinero y de tiempo extra a sus actividades diarias.

Finalmente, a través de informes de análisis de calidad de agua efectuados en el mes de enero a inicio de abril del 2021 y emitidos por la Dirección de Agua potable, alcantarillado y saneamiento ambiental del cantón Paute, el agua que se distribuye a las ocho comunidades de la Parroquia San Cristóbal tiene altos niveles de dureza y de sulfatos. Por ende, la población ha solicitado al GAD la prestación de un servicio de abastecimiento de agua potable que cumpla con los controles de calidad necesarios para su consumo, dada a que información recolectada y otorgada por el estudio socioeconómico del cantón, se menciona la presencia de cuadros diarreicos y afectaciones dermatológicas en la población. Además, en dichos informes se incluye que el grado de mineralización del pozo “El Descanso” está asociado a las formaciones geológicas del acuífero. Esta fuente de abastecimiento está legalizada por el Consejo Nacional de Recursos Hídricos desde el 27 de noviembre del 2007.

1.2. Localización

La parroquia San Cristóbal está ubicada en la zona nororiental de la provincia del Azuay, exactamente en el cantón Paute, la cual cuenta con ocho comunidades: Bellavista, Cristo del Rey, El Descanso, Guachún, La Victoria, La Dolorosa, Pampa Negra y Pueblo Nuevo.

1.2.1. Caracterización general de la parroquia

A continuación, en la Tabla 1-2 se muestra los datos de localización de la parroquia de San Cristóbal.

Tabla 1-2 Datos de localización de la parroquia San Cristóbal [Barcia & Méndez]

Coordenadas	X:	736 600 (Este)
	Y:	9 687 500 (Norte)

Extensión	1712.46 Ha
Altitud	Entre 2000 – 3000 m.s.n.m
Clima	Frío
Temperatura promedio	Entre 12°C - 20°C.

1.2.2. Límites

La parroquia San Cristóbal se limita con varios puntos estratégicos convirtiéndola en una zona de conectividad cantonal y provincial. A continuación, en la tabla 1-3 se presenta sus límites:

Tabla 1-3 Límites geográficos de la parroquia de San Crstóbal [Barcia & Méndez]

Norte	Provincia Cañar
Sur	Cantón Cuenca, Cantón Gualaceo
Este	Parroquia El Cabo
Oeste	Provincia Cañar

1.2.3. Ubicación geográfica

A continuación, se presenta un mapa de la ubicación de la parroquia San Cristóbal en la Ilustración 1-2, en donde se pueden verificar los datos presentados anteriormente:

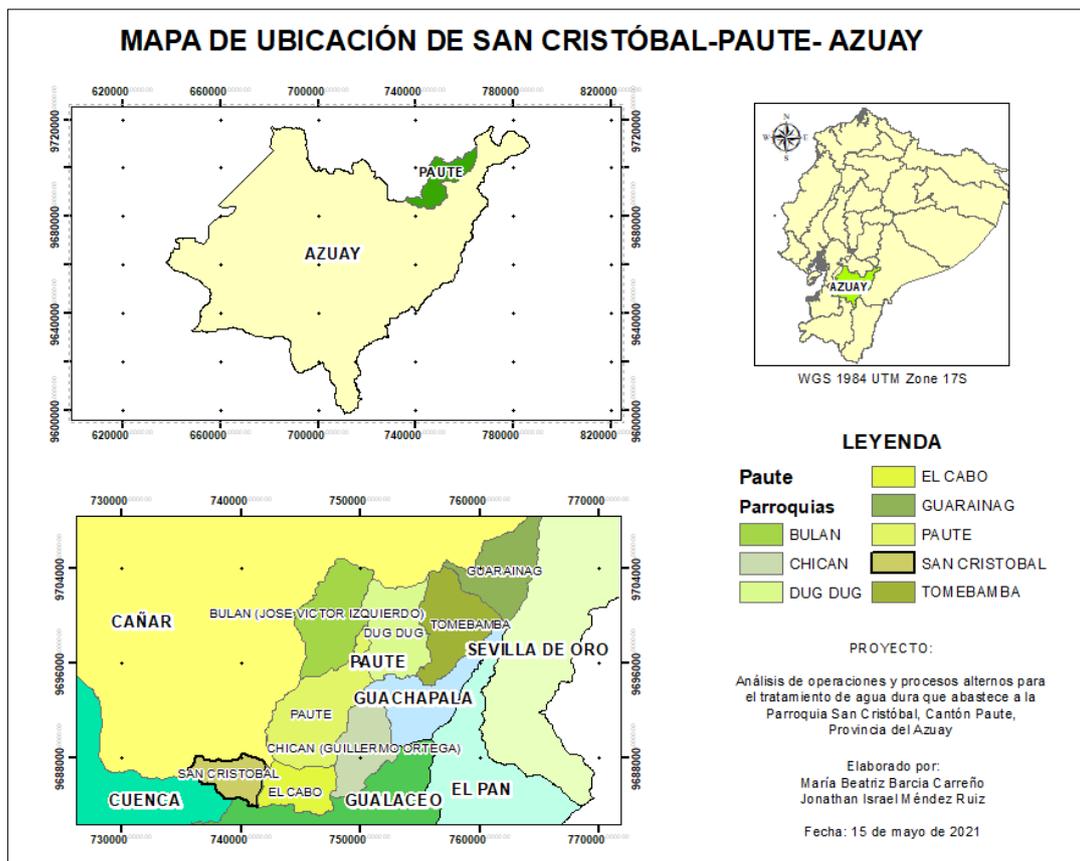


Ilustración 1-2 Mapa de ubicación del cantón Paute y ubicación de la parroquia San Cristóbal [Barcia & Méndez]

1.3. Información básica

Para el desarrollo del proyecto el cliente proporcionó previamente información básica y datos iniciales de la zona de estudio, entre los documentos recibidos se cuenta con investigaciones y proyectos trabajados en el cantón y la parroquia: “Estudio socio económico del sistema de agua potable del sistema del GAD Municipal en San Cristóbal”; “Abastecimiento de agua potable para las comunidades de Guachún, Pampa Negra, Cristo Rey, La Victoria, Bellavista, La Dolorosa, Pueblo Nuevo y El Descanso pertenecientes a la parroquia San Cristóbal, comunidades del cantón ubicado en la provincia del Azuay”; y demás documentos que describen la calidad y el consumo del agua en la parroquia. Sin olvidar el Plan de Desarrollo y Ordenamiento Territorial de la parroquia, de donde se obtuvo información importante para conocer el aprovechamiento que se está dando a los recursos naturales cercanos a la zona de estudio.

1.3.1. Climatología

El clima predominante en San Cristóbal es el frío con una temperatura promedio anual de 12°C a 20°C, pero también puede alcanzar temperaturas mayores de hasta 30°C y temperaturas mínimas de 0°C. Su piso climático es el Clima Ecuatorial Mesotérmico Semi-Húmedo y húmedo, el cual es presentado en zonas interandinas y zonas con alturas que van sobre los 1900 metros y no más de 3200 metros. (GAD Municipal del cantón Paute, 2006). En la Ilustración 1-3 se presenta las isotermas de la parroquia de San Cristóbal.

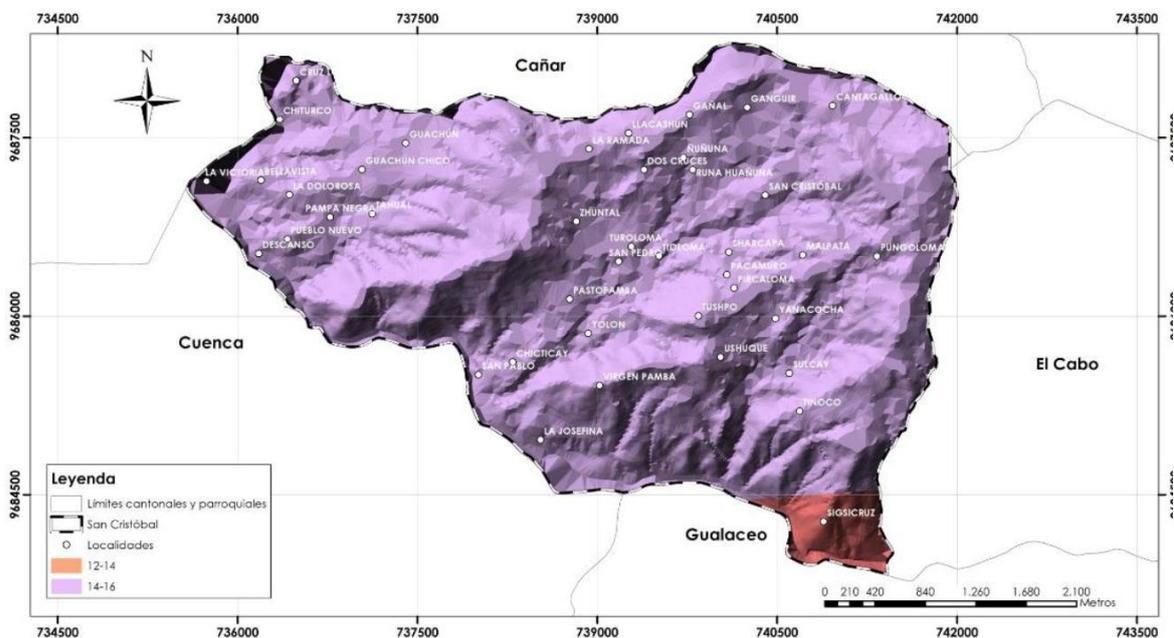


Ilustración 1-3 Isotermas de la parroquia San Cristóbal [Plan Cantonal, 2015]

1.3.2. Precipitación

La época de lluvia no es muy extensa, pues se presenta desde el mes de enero al mes de mayo, teniendo una precipitación anual de 500 mm a 2000 mm. Mientras que, la época seca va desde mayo al mes de diciembre. A continuación, se observan las isoyetas de la parroquia en la Ilustración 1-4. (GAD Municipal del cantón Paute, 2006)

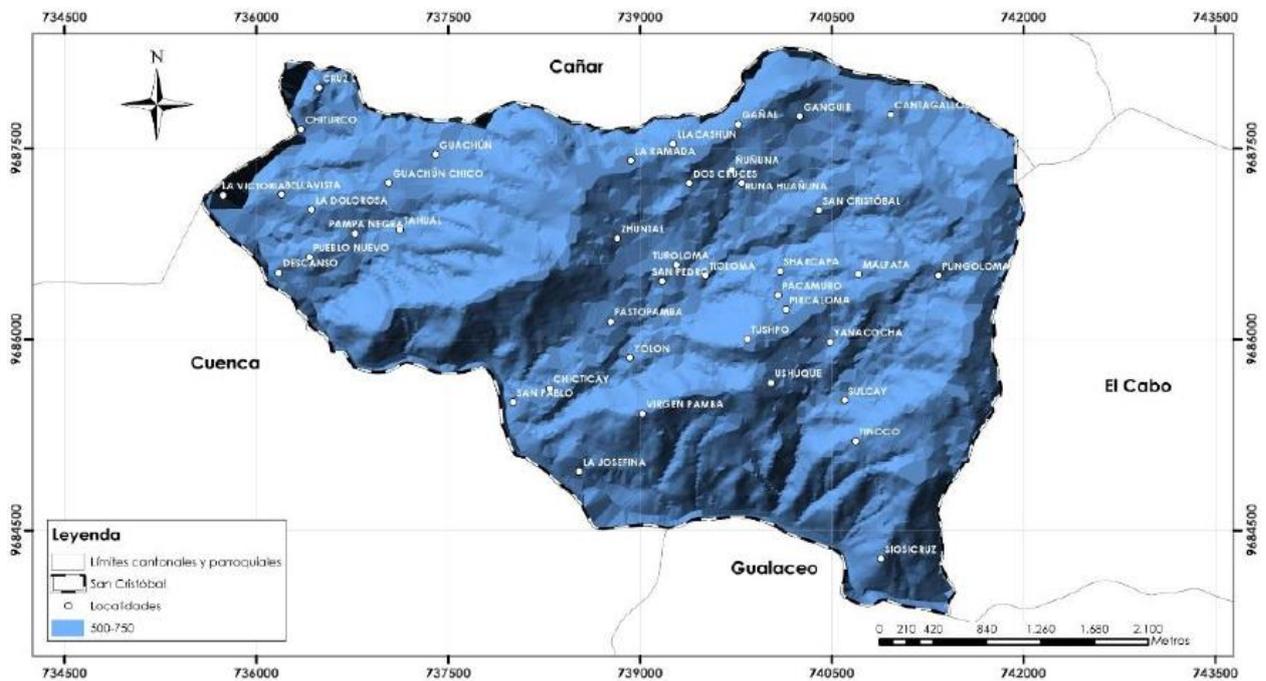


Ilustración 1-4 Isoyetas de la parroquia San Cristóbal [Plan Cantonal, 2015]

1.3.3. Vegetación

En la parroquia San Cristóbal se puede observar una vegetación bastante arbustiva, llena de matorrales y chaparros. No cuenta con una extensa flora nativa, más bien, está conformada por una vegetación más cultivable. Entre las plantas existentes en el sector, pueden destacar: aliso, altamisa, chilca, penco, bosques de eucalipto, entre otras. (GAD Municipal del cantón Paute, 2006)

1.3.4. Humedad relativa

La zona presenta una humedad relativa que va desde 65% a 85% durante todo el año. Se debe conocer que, la humedad relativa está definida como el valor adicional de humedad presente en el aire. (GAD parroquial de San Cristóbal)

1.3.5. Hidrología

La cuenca hidrográfica tiene por nombre “Paute”, cuenta con dos subcuencas hidrográficas: Burgay y aporte directo Cuenca.

1.3.5.1. Subcuencas

Debido a la morfología, ubicación y características meteorológicas que presenta San Cristóbal; deforestación y desbroce en las zonas de agricultura, esta no cuenta con

muchos afluentes. En temporada lluviosa, los caudales de estos afluentes aportan a las subcuencas del río Burgay y a la cuenca. (GAD parroquial de San Cristóbal)

La subcuenca del río Burgay cuenta con 3 microcuencas: Azogues, Tabacay y Pichauayco. Esta se encuentra en el centro norte de la cuenca del río Paute, con un área total de 44702.2 ha. En su entorno se encuentran cultivos que en su mayoría son maizales de frutas y fréjoles, y plantaciones de eucalipto. Actualmente, el bosque nativo ha sido reemplazado por pastos para el ganado. Las descargas industriales y domiciliarias de Azogues y ciudades cercanas son descargadas sin ningún tratamiento previo a esta subcuenca.

Por otro lado, se cuenta con la subcuenca de aporte directo Cuenca como se muestra en la Ilustración 1-5, la cual alcanza la zona del río Paute que va desde la comunidad El Descanso hasta Santa Bárbara, con una superficie de 12088.5 ha. Se comprende de un suelo rocoso con matorral seco interandino. Hay presencia de minería en su entorno. De la misma manera que en la subcuenca Burgay, hay descargas industriales y domiciliarias, aquí llegan descargas de Cuenca y Azogues, Adicionalmente, se extrae arena de río.

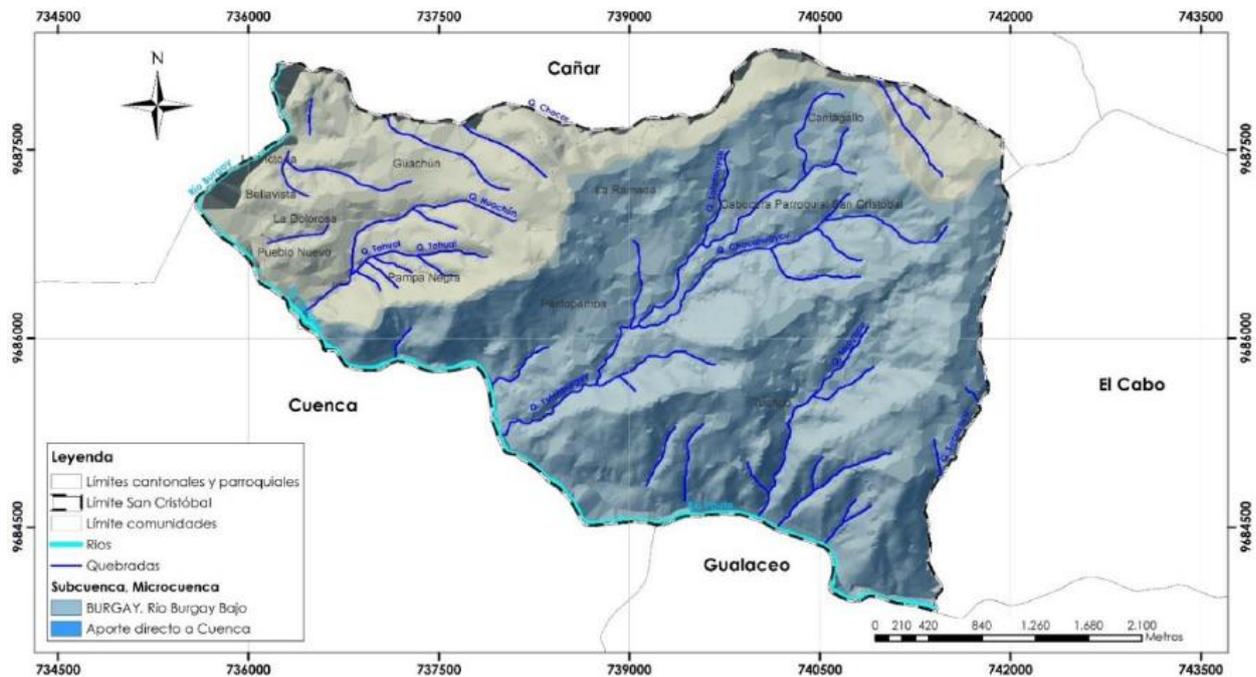


Ilustración 1-5 Subcuencas de la parroquia San Cristóbal [SIN, IGM, 2015]

1.3.5.2. Red hídrica

San Cristóbal se encuentra cercada por el río Paute en dirección Sur y al Oeste por el río Burgay, con una red hidrográfica que fluye de Sur a Norte y recibiendo caudales de afluentes de Oeste-Este. Las quebradas Sotihuaycu y Chacahuaycu son las más grandes ubicándose en el centro del territorio con una nueva red en dirección Sur-Noreste. Ver mapa en la Ilustración 1-6.

Como se mencionó anteriormente, la parroquia no cuenta con muchos afluentes, son muy pocas y pequeñas las quebradas que alimentan la red hídrica, por ello, la dotación de agua no abastece a las comunidades. Por ende, ha sido necesaria la construcción de reservorios de agua lluvia, las cuales pueden ayudar en gran medida si se aplican mejoras prácticas conservando la zona alta de la región. En la Tabla 1-4 se muestra la valoración de la matriz de caracterización de áreas naturales sensibles en las subcuencas.

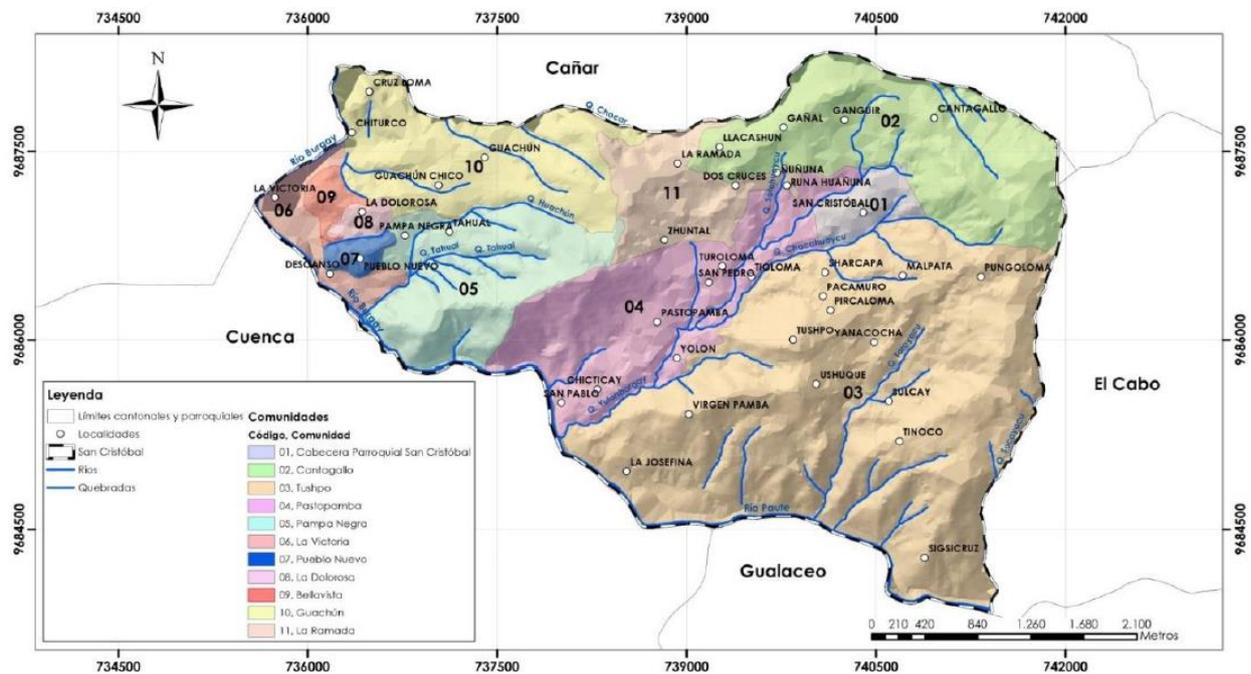


Ilustración 1-6 Red hidrográfica de San Cristóbal [Plan Cantonal, 2015, IGM]

Tabla 1-4 Matriz de caracterización de áreas naturales sensibles en las subcuencas y quebradas – protección de fuentes para poblados [Equipo Consultor, 2015]

Cauce/Cuenca	Uso del recurso hídrico					Nivel de degradación			Sensibilidad		
	D	R	I	A	M	B			Hídrica	Ambiental	Riesgo
Río Cuenca		X	X		X				X	X	X
Quebradas: Socayacu, Toroyacu, Agua Santa, Yolon, Burgay, Tahual y Chocar.	X	X			X				X		X

Leyenda: D: Consumo doméstico. R: Riego. I: Industria. H: Hidroelectricidad. T: Turismo / Recreación. A: Alto. M: Medio. B: Bajo.

1.3.6. Conflictos del suelo

En la Ilustración 1.7, se proyecta los conflictos de uso de suelo de San Cristóbal, ya que existe un desequilibrio en algunas áreas por el uso inadecuado en cuando a capacidad

biofísica y medio ambiental (GAD parroquial de San Cristóbal). Se pueden observar los siguientes usos:

- Áreas extractivas: realizadas en canteras provocando inestabilidad de taludes y erosión en áreas cercanas.
- Áreas agropecuarias: áreas de cultivos permanentes, transitorias y misceláneos semipermanentes; además, crianza de animales.
- Bosques montanos: 3 doseles: alto, medio y soto bosque. El primero presenta árboles de hasta 10 m de alto; el segundo, especies arbustivas de espeso follaje; y el último, está dominado por especies herbáceas.
- Pasto: superficie cubierta de pastos originarios e introducidos.
- Plantación de eucalipto y pino: mayormente esta es la plantación forestal. Sin embargo, se pueden encontrar especies de acacias y ciprés.
- Recuperación ambiental
- Matorral abierto: zona baja de la parroquia, cerca de zonas de minería, presenta arbustos y hiervas pequeñas.
- Matorral interandino: vegetación remanente de valles interandinos.
- Vegetación de ribera con intervención: especies de bosques muy concretos con especies introducidas en su gran mayoría.

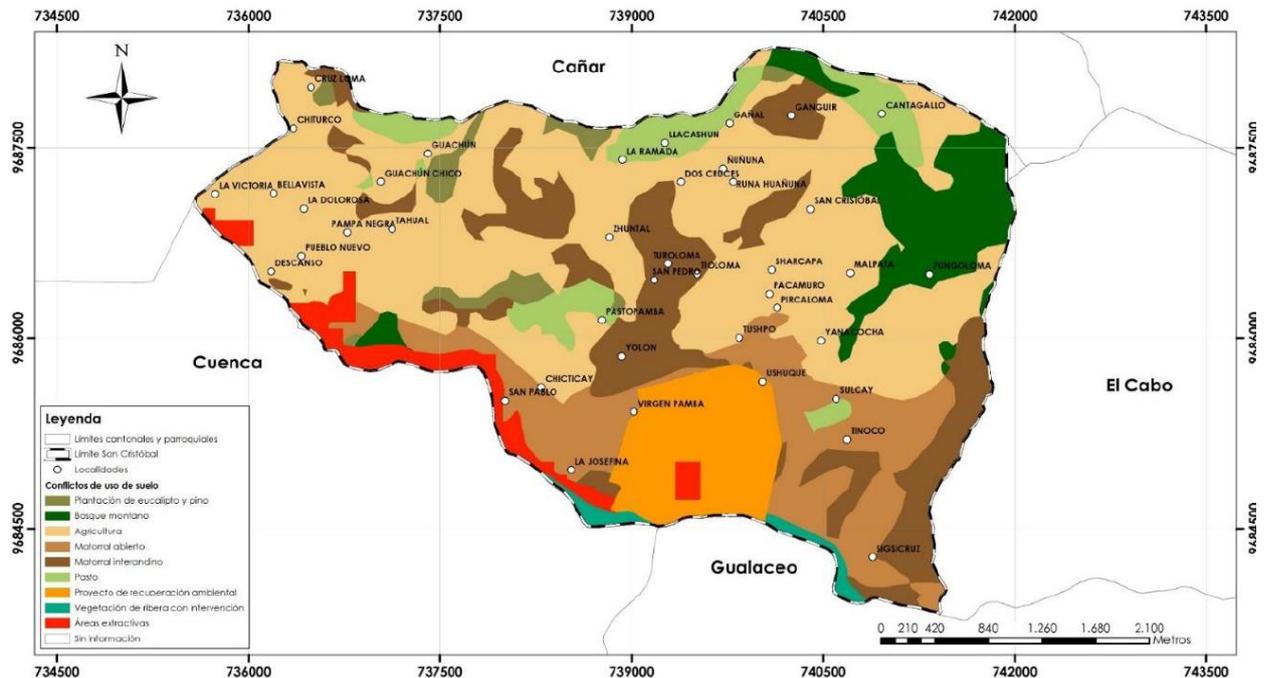


Ilustración 1-7 Conflictos de Suelo existentes en la parroquia San Cristóbal [MAGAP, SIN, IGM, 2015]

1.3.7. Recursos naturales renovables

Las afectaciones naturales que se han desarrollado a lo largo del tiempo en San Cristóbal se deben a la acción humana, actividad agrícola y ganadera. Además, se ha presenciado el deslizamiento de tierras debido a la explotación de material pétreo.

1.3.7.1. Agua

El agua presenta afectaciones en su composición por diversas situaciones, entre ellas se tiene:

- Pastoreo de ganado en la zona de captación.
- Alteraciones del curso natural del agua por construcciones de vías y/o caminos, cultivos en las quebradas y captaciones del agua para uso doméstico o de riego.
- Aprovechamiento inadecuado del agua.
- Deforestación de la zona de recarga hídrica por expulsión de la zona vegetal cercana a la red hídrica.

1.3.7.2. Suelo

Entre las causas que alteran al suelo de la zona están:

- Erosión del suelo reduciendo su fertilidad con la pérdida de minerales y materia orgánica.
- Contaminación provocada por el uso de agroquímicos para la agricultura.
- Monocultivos de siembra anual y de corto ciclo.

1.3.7.3. Vegetación

Entre las actividades que afectan al bosque y vegetación nativa de la zona se encuentran:

- Apertura de vías
- Ampliación de la frontera agrícola
- Presencia de animales introducidos
- Especies vegetales introducidas
- Tala de leña y madera
- Extracción de productos medicinales y alimenticios

1.3.8. Recursos naturales no renovables existentes

La parroquia cuenta con ciertos recursos no renovables de buena calidad, entre los cuales se encuentran: pétreos, áridos y suelo mineral, los cuales son explotados por mineros empleando ciertos procesos, como pueden ser:

1. Uso de dinamita o retroexcavadoras para obtener el recurso
2. Traslado en volquetas del material, el cual será empleado en elaboración de productos o en construcción
3. Las canteras son abandonadas una vez extraído el material.

En la Ilustración 1.8, se puede observar las concesiones mineras de San Cristóbal cerca del río Paute. Es importante mencionar que, existen explotaciones legales e ilegales, de las cuales sólo 8 concesiones cuentan con un respaldo legal. No se conoce mayor detalle de las realizaciones ilegales.

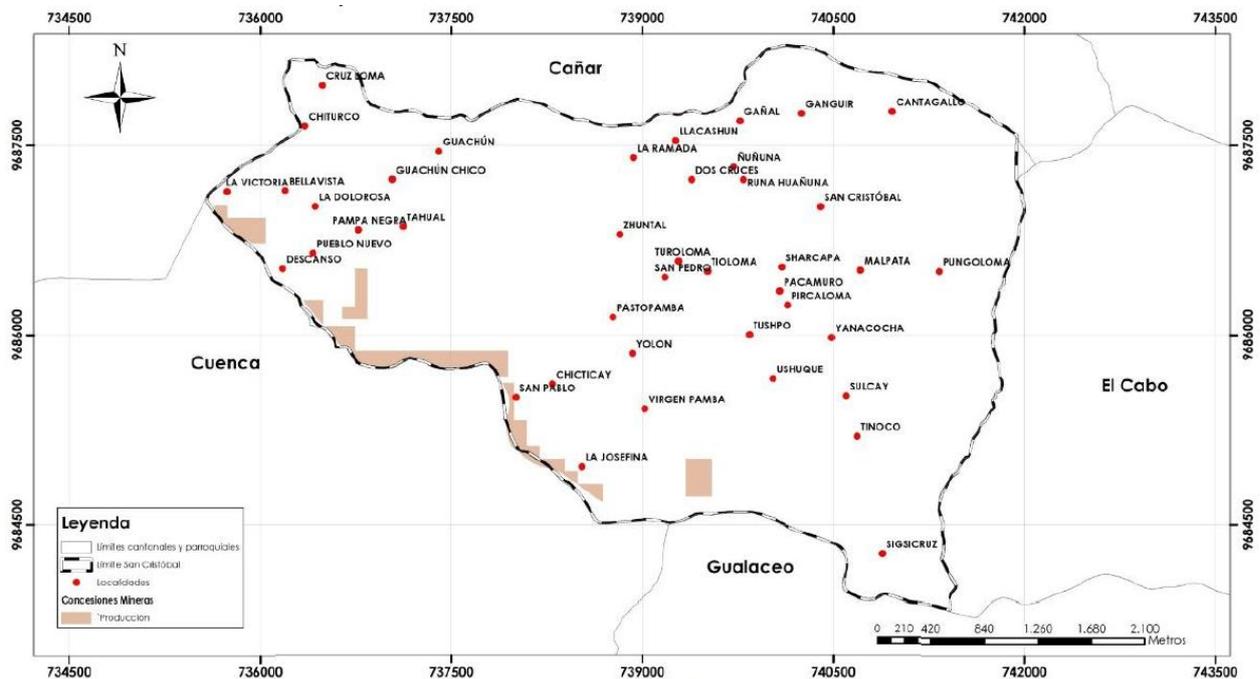


Ilustración 1-8 Concesiones mineras de San Cristóbal [Plan Cantonal, 2015]

Sin embargo, los habitantes del sector aseguran que la explotación minera es una fuente de trabajo convirtiéndola en un considerable ingreso económico para la parroquia.

1.4. Objetivos

1.4.1. Objetivo General

Optimizar la PTAP “El Descanso” que abastece a la parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay, dentro de un período de diseño de 20 años, cumpliendo los criterios de diseño establecidos en las normativas vigentes que garantice el ablandamiento y mejora de la calidad del agua.

1.4.2. Objetivos Específicos

1. Definir los parámetros de diseño para la planta de tratamiento de agua potable “El Descanso” para un periodo de diseño de 20 años.
2. Redimensionar cada uno de los procesos y operaciones unitarias bajo las nuevas condiciones de población de diseño.
3. Evaluar los procesos y operaciones unitarias existentes en la PTAP “El Descanso” que abastece a las ocho comunidades de la parroquia San Cristóbal.

4. Analizar las diferentes alternativas para el ablandamiento de agua dura seleccionando aquella que alternativa óptima que cumplan con criterios medioambientales, social, técnicas y económicos.

1.5. Justificación

Según lo establecen los Objetivos de Desarrollo Sostenible en su Agenda de Desarrollo 2030, el objetivo No. 6: Agua limpia y saneamiento plantea garantizar la disponibilidad de agua, su gestión sostenible y el saneamiento para todos, pues contar con el acceso de agua limpia en perfectas condiciones es un derecho fundamental.

La OMS en el año 2015 dio a conocer que en los países que se encuentran en desarrollo más del 1.5 millones de personas mueren al año por enfermedades diarreicas, en su gran mayoría menores de 0 a 5 años.

Al ser el agua de vital importancia para la vida humana, los sistemas de agua potable y el abastecimiento de esta también lo son. Pues contar con suministros aptos para el consumo de agua, no solamente mejora la salud de los habitantes, sino también podrá mejorar el progreso económico de la parroquia. Es por ello por lo que el GAD municipal ha reconocido que la población no cuenta con un servicio de calidad y pretende trabajar en las necesidades de la parroquia San Cristóbal.

El presente proyecto aportará en la solución más adecuada en cuanto a calidad-cantidad del agua se trata, para el abastecimiento de agua potable en el sector.

1.6. Descripción del problema

El agua captada para el abastecimiento del poblado de la parroquia de San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay, presenta altos índices de dureza y mala calidad del agua de consumo, según informes de análisis de calidad de agua efectuados desde el mes de enero hasta inicio del mes de abril del 2021 y emitidos por la Dirección de Agua potable, alcantarillado y saneamiento ambiental del cantón Paute. El estudio socioeconómico muestra ciertos problemas relacionados a la calidad del agua que abastece a la población, pues los habitantes aseguran que han presentado problemas diarreicos y afectaciones dermatológicas debido al consumo de este recurso natural.

Se cree que uno de los efectos de la dureza en el agua incide directamente en la salud de la población ocasionando problemas de cálculos renales, pero según la Organización Mundial de la Salud no existen pruebas sólidas que muestren que el consumo de agua dura esté vinculado a daños en la salud del consumidor, por lo cual es muy común que las normativas no establezcan rangos mínimos ni máximos para este parámetro, un ejemplo de esto es la normativa local INEN 1108 la cual no limita la concentración de dureza de carbonato de calcio.

Según la guía para la calidad del agua potable de la Organización Mundial de la Salud, la concentración de la dureza de calcio entre 100 y 300 mg/L es el rango umbral en el cual existe afectación en las propiedades organolépticas relacionadas al sabor del agua. Aunque ciertos usuarios del servicio de abastecimiento presentan tolerancia a una concentración de dureza de 500 mg/L.

En cuanto a aspectos higiénicos, el agua presenta repercusiones en operaciones de limpiezas al limitar la producción de espuma durante el uso de los detergentes y depósitos de carbonatos cálcicos durante la cocción del agua en los alimentos.

Esto también generan problemas técnicos en los sistemas de distribución del agua, provocando obstrucciones de la red de agua potable municipal y las redes hidrosanitarias de las viviendas. La corrosión de las tuberías de acero de las instalaciones hidrosanitarias debido a aguas blandas (dureza menor que 100 mg/L) conlleva al deterioro de la calidad del agua en términos microbiológicos y químicos, según la guía para la calidad del agua potable de la Organización Mundial de la Salud. Para aguas con dureza cálcica mayor a 200 mg/L y bajo estrictas condiciones de pH y alcalinidad puede provocar incrustaciones en las tuberías, además de depósitos en el sistema de distribución.

Esta guía sugiere que la dureza del agua se encuentre en un rango de mayor de 100 mg/L y menor de 200 mg/L.

1.7. Alcance

1.7.1. Descripción del alcance

Este trabajo busca repotenciación de la planta de tratamiento de agua potable “El Descanso” desde el punto de vista hidráulico y sanitario para que pueda abastecer del servicio de agua potable en los siguientes 20 años.

Se analizará los procesos y operaciones unitarias determinando las causas que impiden el cumplimiento de los parámetros de calidad del agua estipulados en la normativa local, NTE INEN 1108.

Se plantea analizar varias alternativas para el ablandamiento de agua y validar la alternativa más factible desde el punto de vista técnico y económico basados en las condiciones de la población.

Los parámetros por analizar serán los siguientes:

Técnicos, relacionados a parámetros de calidad del agua.

Económicos, limitado a las condiciones económicas de la población.

1.7.2. Fases del proyecto

Dentro de la estructura de desglose de trabajo (EDT) se establece los siguientes paquetes de trabajos:

1. Diagnóstico y repotenciación de los procesos y operaciones ejecutadas en la planta de tratamiento de agua potable. Se denota este paquete de trabajo con el nombre de “repotenciación de procesos”. Los procesos y operaciones unitarias que se efectúan en la planta son:
 - Bandeja de oxidación
 - Vertedero de mezcla rápida
 - Floculador hidráulico
 - Sedimentador
 - Filtros de arenas
 - Filtros de carbón activado y ablandador

- Cloración
2. Análisis de posibles soluciones técnicas para el ablandamiento de agua dura. El objetivo del ablandamiento del agua dura es disminuir la concentración de dureza a un rango óptimo entre 100 y 200 mg/L. El nombre de la EDT es “análisis de soluciones”.
 - Adición de hidróxido de calcio
 - Reactor Pellet
 - Reactor de electrocoagulación
 3. Adecuación de la solución para el ablandamiento del agua dura con mayor viabilidad bajo las condiciones de infraestructura de la planta. El nombre de este paquete de trabajo es “adecuación de la solución”.
 - Una vez se haya parametrizado la alternativa óptima, se analizará la necesidad de reajustar la infraestructura de la planta y/o la reorganización de los procesos de tratamiento.
 4. Presentación de la memoria técnica, comprende presentar la información técnica recolectada en este estudio sobre la solución técnica para el ablandamiento del agua a los encargados del monitoreo de la planta (operarios no técnicos). Se establece “memoria técnica” como nombre a este paquete de trabajo.
 - Dada la falta de laboratorio de calidad in situ y de personal capacitado, la información técnica que se presentará será dosificación de coagulantes, tiempos de reacción, tiempos de sedimentación, intensidad de corriente, tiempo de electrólisis, entre otros factores que dependerán de la alternativa óptima escogida.
 - Se retroalimentará con respecto a los resultados obtenidos de las evaluaciones de los procesos y se les brindará directrices de dosificaciones entre otros parámetros técnicos con respecto a la alternativa de ablandamiento del agua.

1.7.3. Criterios de aceptación:

1.7.3.1. Repotenciación de procesos

Se considera el diagnóstico hidráulico y sanitario de los procesos y operaciones ejecutadas en la planta.

El diagnóstico sanitario de los procesos será con base a los datos proporcionados por los estudiantes de materia integradora 2S 2020:

- Bandeja de oxidación, se busca que el agua entre en contacto con las condiciones atmosféricas y con el material de contacto de caliza para reducir la dureza durante este proceso. Se requiere la medición de turbidez, conductividad, sólidos disueltos totales (TDS), potencial de hidrogeno (pH), Oxígeno disuelto (OD), en la entrada de la bandeja de oxidación y a la salida, para verificar cuál de los parámetros de calidad de agua regula este proceso. En la salida de la bandeja de oxidación se requiere la medición de las colonias formadoras de coliformes totales para este parámetro ser comparado con la eficiencia del proceso de cloración.
- Vertedero de mezcla rápida, el papel fundamental es permitir la mezcla del coagulante además de permitir la adición cloro, como proceso de precloración para la oxidación de metales. Se requiere la determinación de la dosis óptima de coagulante sintético (sulfato de aluminio).
- Floculador hidráulico, se analiza la reducción de turbidez. Se requiere comparar la turbidez, sólidos disueltos totales, pH del proceso de la bandeja de oxidación con la salida del floculador hidráulico.
- Sedimentador, se requiere una evaluación de criterios relacionados a impacto ambiental con respecto a los lodos generados durante el proceso de floculación. De ser posible determinar algún tipo de tratamiento de lodos para su posterior deposición.
- Filtros de arenas, se espera que el filtro ayude a disminuir la turbidez, sólidos disueltos totales, a través del proceso de adsorción. Por lo que se requiere la comparación de los parámetros de la muestra obtenida al final del proceso de sedimentación y al final del filtro.

- Filtros de carbón activado y ablandador, en este proceso se pretende reducir la turbidez, olor, materia microbiónológica y dureza del agua. Se estima la dureza del agua para medir la eficiencia del ablandador.
- Cloración, se requiere la medición de la eficiencia de remoción de organismo microbiónológicos y concentración de cloro libre residual que no sea dañino para la salud del consumidor.

Para el diagnóstico hidráulico se pretende redimensionar de los procesos de la PTAP, para un periodo de diseño de 20 años.

1.7.3.2. Análisis de soluciones

Se validará cada una de las alternativas desde el punto de vista técnico y económico.

- Adición de hidróxido de calcio, permite reducir la dureza del agua a través de precipitación química. Se verificará su eficiencia en términos de remoción de concentración de carbonato de calcio y DBO estacionario.
- Reactor Pellet, permite reducir la concentración de dureza a través del proceso de adsorción. Se medirá la eficiencia en términos de remoción de dureza total frente al costo de instalación.
- Reactor electrocoagulación, permite reducir dureza total, organismos microbiónológicos, DBO. Se medirá la eficiencia en la reducción de dureza total frente al costo de instalación.

1.7.3.3. Adecuación de la solución

Con base a la solución óptima en términos técnicos y económicos, se planteará la necesidad de ampliación de la planta y/o redistribución de los procesos.

1.7.3.4. Memoria técnica

Una vez determinada la solución óptima para ablandamiento del agua, toda la información relacionada a los parámetros técnicos del proceso será provista a los encargados del monitoreo de la planta. Se les proveerá procedimientos, y demás información útil para una excelente operación de la planta.

Además, se retroalimentará con respecto a los resultados obtenidos en el análisis sanitario de los procesos y operaciones unitarias ejecutados en la planta.

1.7.4. Exclusiones del proyecto:

Según los análisis de calidad del agua emitidos por Dirección de Agua potable, alcantarillado y saneamiento ambiental del cantón Paute, el agua tiene niveles altos de sulfatos. Dentro de este estudio, no se eliminará los sulfatos a través de un proceso u operación unitaria específica, pero se realizarán análisis a la salida de la planta de tratamiento de agua potable (PTAP) para verificar si los procesos preestablecidos reducen cierta concentración de sulfatos.

1.7.5. Supuestos del proyecto:

De acuerdo con las condiciones socioeconómica de la Parroquia San Cristóbal, se busca una alternativa que sea económicamente viable y que cumplan con las normativas técnicas.

1.8. Marco teórico

Es necesario conocer ciertas definiciones para el desarrollo del proyecto, entre ellas se encuentran:

1.8.1. Agua potable

Tipo de agua tratada, la cual cumple con los parámetros físicos, químicos y microbiológicos que disponen las normativas para que esta pueda ser apta para el consumo humano. Comúnmente es empleada en el consumo de alimentos, como bebida directa, higiene personal, entre otros. (Ministerio de la Protección Social Ministerio de Ambiente, Vivienda y Desarrollo Territorial, 2007)

1.8.2. Agua subterránea

Es aquella agua proveniente del subsuelo encontrada en la zona situada por debajo del nivel freático. Como se conoce, en esta zona los poros del suelo están completamente cubiertos de agua con una presión igual o quizá mayor que la presión atmosférica. (LIBRO VI ANEXO 1, 2015)

1.8.3. Captación

La captación es aquella acción que permite aprovechar el agua de una fuente y contenerla en reservorios o almacenamiento de aguas en embalses de represas, por

medio de la gravedad o por bombeo según el lugar de captación. (Instituto Nacional de Salud, 2011)

1.8.4. Cloro

El cloro es un elemento comúnmente empleado en la industria como un agente desinfectante y/o sanitizante, además de ser un agente oxidante, también es un agente blanqueador. Se le usa en el procesamiento de alimentos y tratamiento de agua para consumo humano. (Fukayama, Tan, Wheeler, & Wei, 1986)

1.8.5. Cloro residual libre

El remanente de cloro presente en el agua luego de que la cantidad de cloro añadido durante un tiempo de contacto definido reaccione química y biológicamente como un ion hipoclorito o un ácido hipocloroso, es conocido como cloro residual libre. (Reglamento de la Calidad del Agua para Consumo Humano, DS N° 031-2010-SA. Dirección General de Salud Ambiental Ministerio de Salud, 2011)

1.8.6. Coagulación-Floculación

Proceso utilizado en muchas plantas potabilizadoras para la disminución de turbidez del agua. La coagulación desestabiliza la suspensión coloidal y la floculación a los fenómenos de transporte de las partículas coaguladas y de esta forma provocar colisiones entre sí y aglomerarlas. (Metcalf & Eddy, 2014)

1.8.7. Contaminantes

Un contaminante es un elemento, sustancia, compuesto, energía, radiaciones, derivado biológico o químico, entre otros., que provoca efectos no deseados en el medio ambiente. (Ministerio del ambiente, 2015)

1.8.8. Coliformes fecales

Aquellos conjuntos de organismos coliformes capaces de fermentar la lactosa dentro de un rango de temperatura de 35 a 37 °C. Siendo un indicador de contaminación microbiológica del agua potable. (Ministerio de la Protección Social Ministerio de Ambiente, Vivienda y Desarrollo Territorial, 2007)

1.8.9. Criterios de calidad de agua

Aspectos cuantitativos o cualitativos recomendado sobre ciertos parámetros que determinan el uso del agua sirviendo como pilar fundamental de los objetivos de calidad de los cuerpos receptores considerando contaminante, recurso hídrico y condiciones críticas de caudal. (LIBRO VI ANEXO 1, 2015)

1.8.10. Impacto ambiental

Un impacto ambiental es el cambio o la consecuencia que resulta de una acción clara y específica o de algún proyecto hacia el ambiente. (LIBRO VI ANEXO 1, 2015)

1.8.11. Desinfección

Al proceso por el cual el agua es desinfectada mediante el uso de cloro, se lo conoce como desinfección. De esta manera los microorganismos que estimulan enfermedades son eliminados empleando concentraciones de cloro mayores a 100 ppm. (Proyecto SABA, 2014)

1.8.12. Disposición final

Es realizada cuando todo tipo de tratamiento ha sido descartado dentro o fuera del Ecuador. En el manejo de desechos y/o residuos sólidos, la disposición final es la última fase, que mediante los procesos de aislamiento y confinación en lugares definidos para mitigar la contaminación o daños a la vida humana concluyentemente estos desechos no aprovechables o peligrosos y especiales con algún tipo de tratamiento son dispuestos en forma definitiva. (Ministerio del ambiente, 2015)

1.8.13. Demanda Bioquímica de Oxígeno

Más conocida como DBO, es la cantidad de O₂ consumido por una población microbiana heterogénea que degradan la materia orgánica del agua, lo cual corresponde a la materia orgánica biodegradable. (NTE INEN 1203:2013, AGUA. DEMANDA BIOQUÍMICA DE OXÍGENO (DBO₅), 2013)

1.8.14. Demanda Química de Oxígeno

También conocida como DQO, la cual es la cantidad de O₂ demandada, bajo condiciones específicas, para oxidar la materia orgánica dispuesta a oxidarse que se encuentra

contenida en el agua. Las unidades en la que la DQO se representa es O₂/L de oxígeno. (NTE INEN 1203:2013, AGUA. DEMANDA QUÍMICA DE OXÍGENO (DQO), 2013)

1.8.15. Dotación media horaria y diaria

La dotación media diaria por habitante es el consumo promedio de agua que satisface cada habitante por día, La dotación horaria, como su nombre lo dice, lo hace durante un período de tiempo igual a 60 minutos. (Chacón S, 2004)

1.8.16. Estación de bombeo

Una estación de bombeo es un tipo de pozos conformados por bombas, tuberías de descarga y de succión, para que el agua pueda ser transportada por tuberías de conducción que están situados con cierta pendiente desde el punto de salida al punto de llegada. (Instituto Nacional de Salud, 2011)

1.8.17. Filtración

Proceso que consiste en pasar el agua por un medio filtrante formado por capas de material granular, para la disminución de sólidos en suspensión, es decir, las partículas presentes en el agua son retenidas y adheridas en dicho material. Existen diferentes tipos de filtración, entre ellas se tiene la filtración con arena, la cual busca reducir los niveles de alquilbencenos, ftalatos y clorobencenos. Por otro lado, la filtración con carbón activado minimiza los compuestos hidrocarbonados clorurados, nitrobenzenos, alkanos y aldehídos. (Berdonces, 2008)

1.8.18. Filtración lenta

Es un sistema de tratamiento de aguas superficiales o subterráneas que emplea filtros que contienen capas de algún material poroso específico, como la arena, por donde fluirá el agua separando así el agua de la materia en suspensión presente en ella.

1.8.19. Filtración rápida

A diferencia de la filtración lenta, la velocidad a la que fluye el agua en filtración es mayor, para que sea posible, se recomienda previamente haber realizado el proceso de sedimentación para remover gran cantidad de sólidos.

1.8.20. NTE INEN 1108

La Norma Técnica Ecuatoriana NTE INEN 1108 es una normativa adaptada de las Guías de calidad de agua potable que otorga la Organización Mundial de la Salud, OMS, cuarta edición del año 2011, que establece requisitos físicos, químicos y microbiológicos que el agua debe tener para que esta sea apta para consumo humano. (NTE INEN 1108, 2014-01)

1.8.21. Límite deseable

El límite deseable es la concentración de un compuesto o sustancia que no significa un peligro para la salud de las personas considerando un valor apropiado. (SENAGUA)

1.8.22. Límite máximo permisible

El límite máximo permisible es la concentración máxima de un compuesto determinado que certifica no ser un peligro para la salud. (SENAGUA, 2016)

1.8.23. Límite tolerable

El límite tolerable es la cantidad de un compuesto que, aunque no sea apropiado no representa daño alguno para la salud de las personas. (SENAGUA, 2016)

1.8.24. Medio filtrante

Es cualquier medio material utilizado para filtrar los sólidos presentes en el agua interrumpiendo su paso por el flujo del líquido. Existen diferentes tipos de medios filtrantes, entre ellos: arena, membranas filtrantes de metal incluso de plástico, o a su vez pueden ser de materiales putrescibles. (Romero, 2008)

1.8.25. Norma CO 10.7-602

Es la norma de diseño para sistemas de abastecimiento de agua potable, disposición de excretas y residuos líquidos en el área rural para los diseños de sistema de agua potable, residuos líquidos y disposición de excretas. (SENAGUA, 2016)

1.8.26. OMS

La OMS, Organización Mundial de la Salud, es el organismo de la ONU dedicado a la prevención, promoción e intervención de la salud de todos a nivel mundial, sin considerar raza, género, religión, ideologías y condiciones social o económicas. Según su constitución, define salud como bienestar mental, físico y social. (OMS, 2021)

1.8.27. Operaciones físicas unitarias y procesos unitarios

Las operaciones físicas unitarias son aquellas que permiten cambios de transmisión de calor, destilación, cristalización, evaporación, flujo de fluidos, entre otras, es decir, cambios físicos o químicos. Mientras que, los cambios químicos en el agua mediante el uso de reactores que provocan oxidación, reducción, etc., constituyen los procesos unitarios. (LIBRO VI ANEXO 1, 2015)

1.8.28. Período de diseño

El período de diseño es el lapso en el cual una obra efectúa su función favorablemente sin solicitar ampliaciones de tiempo. (LIBRO VI ANEXO 1, 2015)

1.8.29. Planta de tratamiento de AAPP

Una planta de tratamiento de agua potable es un conjunto de procesos y operaciones unitarias implementados como equipos, para mejorar la calidad del agua que abastecerá una población. (LIBRO VI ANEXO 1, 2015)

1.8.30. Población futura

La población es un factor cambiante de gran importancia en proyectos de aguas, la cual es proyectada en base a la población actual de una zona en específico. Esta es calculada con métodos matemáticos. (LIBRO VI ANEXO 1, 2015)

1.8.31. Sedimentación

Es un proceso unitario que permite que los sólidos suspendidos en el agua sean asentados por la acción de la gravedad hasta el fondo del recipiente en el que se encuentran. Esta ayuda a clarificar aguas de distintas índoles disminuyendo así su turbidez. (Organización Panoamericana de la Salud, 2005)

1.8.32. Sólidos totales

Los sólidos totales también son conocidos como el total de sólidos disueltos siendo una medida de las todas las sustancias contenidas en un líquido. (Comisión Nacional del Agua (CONAGUA))

1.8.33. Tanque de almacenamiento

Definido como un depósito de agua, el cual se puede encontrar por debajo del suelo, sobre el suelo o semienterrado utilizado generalmente como almacenamiento de

sustancias líquidas o gaseosas, productos químicos o pétreos, etc. (Instituto Nacional de Salud, 2011)

1.8.34. Tratamiento convencional de agua potable

El tratamiento del agua captada de forma superficial o subterránea que involucra procesos unitarios de depuración, coagulación, floculación, sedimentación, filtración y desinfección con la finalidad de eliminar contaminantes químicos, físicos y biológicos del agua. (LIBRO VI ANEXO 1, 2015)

1.8.35. TULSMA: Sistema Único de Manejo Ambiental

La Legislación Ambiental Ecuatoriana, hoy en día TULSMA, es el Texto Unificado de la Legislación Secundaria del Ministerio del Ambiente, la cual contiene las leyes referentes a la protección de los recursos naturales del Ecuador. (LIBRO VI ANEXO 1, 2015)

1.8.36. Turbidez

La turbidez es la cantidad de ciertos materiales físicos presentes en el agua en forma de suspensión, para así conocer qué tan turbia o clara se encuentra el agua. (Organización Panoamericana de la Salud, 2005)

1.8.37. Electrocoagulación

Uno de los procesos para el tratamiento del agua que recurre al principio de electroquímica, es la electrocoagulación, la cual permite la eliminación de contaminantes inmersos en el agua, ya sean disueltos o suspendidos. La corriente eléctrica se induce en el agua a tratar, por medio de placas metálicas de aluminio o hierro, ubicadas paralelamente entre sí. La desestabilización de estos agentes es producida dentro de un medio electrolítico con el funcionamiento de una celda electrolítica conformada por ánodos (electrodos de trabajo) y cátodos (electrodo CE). (Arango Ruiz, 2005)

1.8.38. Electrodo

El electrodo es aquel conductor eléctrico que es conectado a una superficie no metálica de cierto circuito, el cual puede ser un electrolito, semiconductor, entre otros. Existen electrodos indicadores o de referencia, este último suele ser usualmente de plata y permite conservar un potencial constante. (Pérez Saavedra, y otros, 2006)

1.8.39. Ánodo

Un ánodo es un electrodo en donde se puede producir una reacción de oxidación que, a través de un circuito externo, pierde electrones para transportarlos hacia el cátodo, y así incrementar su estado de oxidación. (Alvarado Flores & Ávalos Rodríguez, 2013)

1.8.40. Cátodo

Un cátodo, a diferencia del ánodo, suministra cargas eléctricas negativas o a su vez, recepta cargas positivas. Frente a una reacción química, presenta una reacción de reducción y su estado de oxidación al recibir electrones, es reducida. (Alvarado Flores & Ávalos Rodríguez, 2013)

1.8.41. Electrólisis

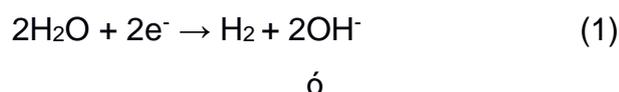
La electrólisis es un proceso que consiste en separar elementos empleando corriente eléctrica. Los aniones en el ánodo liberan electrones y los cationes en el cátodo los receptan. Los electrones se trasladan desde el terminal negativo de la fuente hasta llegar al cátodo reaccionando con los protones y, generan hidrógeno, esto es posible gracias a que se mantiene una corriente constante que mantiene un balance eléctrico. De esta forma, los iones de hidróxidos (OH^-) se acercan al ánodo que produce oxígeno por medio del electrolito, ceden sus electrones fluyendo hacia el terminal positivo. (Yazici, Tatli, Galip, & Erbil, 1995)

1.8.42. Reacciones si se empleara acero inoxidable como cátodo

1.8.42.1 Reacciones en el cátodo

La superficie catódica del cátodo está compuesta de acero inoxidable, la cual puede producir hidrógeno y reducción del cromo hexavalente, de la siguiente manera (Malakootian, & Yousefi, 2009):

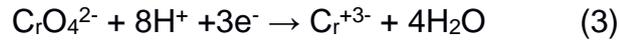
- En un medio neutro o básico:



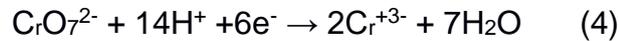
- En un medio ácido:



- Según la concentración y pH del cromo



ó

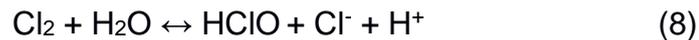


1.8.42.2 Reacciones en el ánodo

En la superficie anódica del ánodo se forma la oxidación del electrodo y del agua, de la siguiente manera (Malakootian, & Yousefi, 2009):



Mientras que, al añadir iones de cloro (Cl^-) para aumentar la conductividad de la disolución:



1.8.43 Reacciones empleando acero al carbono en los electrodos

1.8.43.1 Reacciones en el cátodo

En el cátodo, se produce la hidrólisis del agua, el cual proporciona a la muestra acuosa los oxidrilos necesarios para la formación del coagulante que a su vez disminuirán la concentración de calcio y manganeso.

Empleando el mecanismo de reacciones de óxido-reducción de electrones de hierro: Las reacciones iónicas presentan liberación de burbujas de hidrógeno. (Chen, Chen, & Yue, 2000)



1.8.43.2 Reacciones en el ánodo

A medida que se desarrolla el proceso de electrocoagulación, el ánodo proporciona iones ferrosos Fe^{2+} al agua a tratar. (Chen, Chen, & Yue, 2000)



1.8.44 Densidad de corriente

La densidad de corriente forma parte del proceso de electrocoagulación, ya que esta permite conocer la cantidad de aluminio soluble (Al^{3+}) o hierro oxidado (Fe^{2+}) que los electrodos forman durante el proceso. Las unidades de la densidad de corriente son obtenidas por la cantidad de corriente eléctrica por unidad de superficie. Una correcta densidad de corriente es seleccionada en base a otros parámetros del agua, entre ellos se tiene, temperatura, pH y caudal. Es importante conocer que, al emplear una exagerada densidad de corriente puede provocar una pérdida de energía eléctrica. Mientras que, emplear una correcta densidad de corriente permite tener un reactor de electrocoagulación de menores dimensiones. (Chen, 2004)

1.8.45 Dureza del agua

La dureza del agua radica cuando esta presenta gran concentración de cationes en su composición, estos pueden ser el calcio, magnesio; y en pequeñas cantidades, aluminio, hierro y otros cationes, provocando problemas para el consumo doméstico e industrial. Por lo cual, es necesario eliminar la existencia de estos factores en el agua. (Suarina, López Aviles, Le Moal, & Hernández Cassou, 2002)

1.8.46 Hidróxido de calcio

El hidróxido de calcio $\text{Ca}(\text{OH})_2$ es una sustancia también conocida como cal, la cual es obtenida de la hidratación del óxido de calcio con el uso de hidratadores. El efecto del hidróxido de calcio frente a sustancias contaminantes se da por su aumento de pH al liberar iones hidroxilo que inhibe el crecimiento de dichas sustancias. Al ser un compuesto inestable, puede llegar a convertirse en carbonato cálcico al combinarse con anhídrido carbónico del aire. (Brau & Canalda, 2006)



1.8.47 Reactor Pellet

El reactor Pellet es un reactor especial utilizado para la filtración de materiales biológicos y químicos presentes en el agua salada o en el agua dulce. Está estructurado generalmente de un recipiente de contención cilíndrico, el cual se compone de un lecho

fluido de granos de arena dando paso a que una mezcla de un sólido/fluido tenga un comportamiento de un fluido. Este proceso se logra empleando compuestos químicos que permiten que los sólidos contenidos en el agua dura reaccionen y produzcan la cristalización de carbonatos de calcio, dándose en un tiempo de retención corta, debido a que el reactor Pellet posee una tasa de cristalización elevada. Para esto, se debe considerar un flujo mínimo de agua, los granos pueden permanecer en un movimiento ascendente sin poder sedimentarse. (Graveland, Van Dijk, de Moel, & Oomen, 1983)

CAPÍTULO 2

2. DESARROLLO DEL PROYECTO

2.1. Metodología

La metodología empleada en el presente proyecto, se realizó recopilando información sobre cada proceso de la planta de tratamiento de agua potable “El Descanso”. Se contó con una visita de campo realizada por los señores Henry Salcedo y Estefanía Sevillano durante el II PAO-2020. Además de contar con videos demostrativos de toda la planta de tratamiento, realizando la respectiva visita virtual. Entre esta información se tiene que la planta cuenta con las siguientes operaciones y procesos unitarios:

- Entrada del agua a la planta.
- Bandeja de oxidación.
- Tanques contenedores de sustancias químicas.
- Vertederos.
- Floculadores hidráulicos.
- Sedimentadores.
- Filtros de arena.
- Reactores de ablandamiento.
- Tanques de cloración.
- Distribución del agua tratada.

Se analizó cada uno de los procesos ya mencionados, su operación y mantenimiento, para luego investigar sobre los posibles cambios y mejoras que requieren, sobre todo para eliminar la dureza del agua. Para esto, se realizó un trabajo investigativo profundo que requirió no solamente revisión bibliográfica, también fue necesario emplear trabajo de experimental en laboratorio.

Para el trabajo de laboratorio, se emplearon varias prácticas, las cuales se mencionarán en secciones siguientes. Luego de obtener la información necesaria, se procedió a analizar los resultados obtenidos, los cuales sirvieron para seleccionar la mejor alternativa para la disminución del agua dura tratada en la PTAP.

Finalmente, se diseñaron cada uno de los procesos y operaciones unitarias que requiere la planta de tratamiento, buscando optimizarlos y reutilizar aquellos que sean posibles.

2.1.1. Materiales, equipos y reactivos

Los materiales, equipos y reactivos utilizados durante el trabajo de campo y trabajo de laboratorio se enlistan a continuación:

- Multiparamétrica portátil HQ40D HACH, con dos sondas Intellical.
- 2100Q turbidímetro portátil (EPA).
- Espectrofotómetro DR3900.
- Estación electroquímica CorrTest.
- Electrodo: Ánodo y Cátodo.
- Solución digestiva de DQO.
- Solución Tiocianato de Mercurio, Hg (SCN)₂.
- Solución de Ion férrico.
- Almohadillas de Reactivo NitraVer 5 Nitrate.
- Almohadillas de Reactivo NitriVer 2 Nitrite.
- Solución estándar de cloruro.
- Almohadillas de Reactivo SulfaVer 4.
- Solución estándar de sulfato.
- Solución estándar de hidróxido de potasio, 8 N.
- Almohadilla de indicador de calcio CalVer 2.
- Titulante de dureza TitraVer.
- Hidróxido de calcio al 20%

2.1.2. Plan de muestreo

Con el propósito de realizar un exitoso reconocimiento de campo y visita técnica de la planta “El Descanso”, se realizó un plan de muestreo, ver Tabla 2.1, para la evaluación preliminar de los procesos y operaciones unitarias ejecutadas en la planta. Dicho plan fue estructurado con base en la Norma Técnica Ecuatoriana INEN 2169, norma que regula el muestre, manejo y conservación de muestras.

La visita técnica y reconocimiento de campo fue realizado el 24 de octubre del 2020 por los estudiantes de materia Integradora II PAO 2020.

Tabla 2-1 Plan de Muestreo durante visita técnica a planta “El Descanso” [Barcia & Méndez, 2021]

Parámetro por analizar	Muestra (ml)	Material (envase)	Medida de conservación	Tiempo de conservación	Muestreo
pH, Turbiedad	N/D	Plástico	N/A	N/A	Entrada de Planta, Coagulación-floculación, Sedimentación, Filtración, Ablandamiento, Cloración.
Sólidos disueltos totales, Conductividad eléctrica, Concentración de oxígeno disuelto	N/D	Plástico	N/A	N/A	Entrada de Planta, Coagulación-floculación, Sedimentación, Filtración, Ablandamiento.
Demanda Biológica de Oxígeno	1000	Vidrio ámbar	No dejar cavidades en el envase. No exponer a la luz solar.	1 día	Entrada de Planta, Filtración, Cloración.
Demanda Química de Oxígeno	500	Vidrio ámbar	Acidificar con ácido sulfúrico en un rango de pH 1 a 2	30 días	Entrada de Planta, Cloración.
Sólidos suspendidos totales, Sólidos suspendidos fijos, Sólidos suspendidos volátiles	900	Plástico	N/A	N/A	Entrada de Planta, Filtración, Cloración.

Concentración de dureza de calcio	1000	Plástico	Acidificación con ácido nítrico en un rango de pH 1 o 2.	30 días	Entrada de Planta, Sedimentación, Filtración, Ablandamiento.
Concentración de dureza de magnesio	1000	Vidrio ámbar			
Concentración de bicarbonatos	1000	Plástico	No dejar cavidades en el envase. Mantener temperatura entre 1 °C y 5 °C.	1 día	Entrada de Planta, Sedimentación, Filtración, Ablandamiento.
Coliformes totales	50	Plástico estéril	Mantener temperatura entre 1 °C y 5 °C.	1 día	Entrada de Planta, Cloración, Red distribución.
Cloro Residual	50	Plástico estéril	N/A	N/A	Cloración, Red distribución.
Test de Jarra	12000	Plástico	N/A	N/A	Coagulación-floculación

2.2. Trabajo de campo

2.2.1. Inspección visual a la PTAP

Según la inspección realizada en el II PAO 2020-2021, se pudo verificar que el agua captada es subterránea, ya que el pozo que la capta se encuentra a 90 m de profundidad. Y en zonas cercanas a la estación de bombeo existen botaderos de materiales de construcción.



Ilustración 2-1 Vista del cárcamo de bombeo [Salcedo & Sevillano, 2020]

A unos 25 minutos de la zona de captación esta la Planta de Tratamiento de AAPP sobre un subsuelo rocoso y semidesértico con poca presencia de áreas verdes, la cual es supervisada por 2 personas que se turnan cada 12 horas, según mencionó Carlos Quishpe, encargado de turno. Además, reveló que las dosificaciones de cloro, sulfato, aluminio y polímeros no varían a medida que cambian las estaciones climáticas, ya que el agua captada es subterránea y las precipitaciones no afectan en el tratamiento.



Ilustración 2-2 Vista de la entrada a la PTAP "El Descanso" [Salcedo & Sevillano, 2020]

La planta consta con un sistema de 3 bombas, de las cuales una es para captación, otra para ablandamiento y la última para los tanques elevados, de los cuales existen 4 con una capacidad de 1000 L; uno de ellos es utilizado para la precloración y otro para la desinfección, otro para contener el sulfato de aluminio y, el cuarto tanque sirve para almacenar polímeros.



Ilustración 2-3 Tanques de almacenamiento de la PTAP “El Descanso” [Salcedo & Sevillano, 2020]

En la siguiente imagen, se observa el estado en el que se encuentran las bandejas de aireación, presentan mucha oxidación en su composición, lo cual demuestra que no se les da un correcto mantenimiento y/o limpieza. Cabe mencionar que, cuando se tomaron las medidas de turbidez a la entrada y salida de las bandejas de aireación, la turbidez final aumentaba en vez de disminuir, por ello se concluye que, las bandejas no están cumpliendo una correcta función, y esto provoca un problema en el tratamiento del agua.



Ilustración 2-4 Bandejas de aireación [Salcedo & Sevillano, 2020]

Para realizar el proceso unitario de coagulación, el agua fluye por un vertedero de geometría triangular, el cual se encuentra a 15 cm de altura como se observa en la siguiente imagen.



Ilustración 2-5 Vertedero de mezcla rápida de la PTAP [Salcedo & Sevillano, 2020]

El coagulante con el que se trabaja es el Sulfato de Aluminio ($Al_2(SO_4)_3$) con una dosis de 25 kg, el cual es vertido en 1000 L de agua cada 8 horas. Es transportado desde el tanque por una tubería que luego del vertedero consta de 9 orificios en el que, por gravedad, el agua baja. Luego de que termine el recorrido, se desarrolla la floculación, la cual requiere de floculadores hidráulicos separados a distancias variadas según se progresa. Aproximadamente, el proceso tiene una longitud interna de 6 m de largo y 4.65 m de ancho.



Ilustración 2-6 Floculador hidráulico de la PTAP “El Descanso” [Salcedo & Sevillano, 2020]

Se procede con la sedimentación, haciendo uso de dos piscinas, las cuales atrapan los flóculos que se forman durante el proceso en sus celdas. Las celdas de las piscinas son extraídas cada 7 días. En medio de las piscinas, se observan 6 tubos que sirven como descarga del agua libre de sedimentos. En la siguiente imagen se pueden observar la forma de las celdas y la ubicación de los tubos que transportaran el agua al siguiente proceso.



Ilustración 2-7 Sedimentadores con sus respectivas rejillas de la PTAP “El Descanso” [Salcedo & Sevillano, 2020]



Ilustración 2-8 Salida del agua clarificada en el proceso de sedimentación [Salcedo & Sevillano, 2020]

Cada semana las compuertas son abiertas para poder realizar la respectiva limpieza, la cual se realiza cuando las piscinas de filtración se hallan completamente llenas, ya que de esta forma no se sigue abasteciendo de agua a la población.

Luego se procede a realizar la filtración, la cual se realiza en una piscina que contiene una capa de 50 cm de alto de arena. Cada piscina mide 7.6 m x 7.20 m, trabajando en paralelo y alternándose su funcionamiento, son lavadas cada 4 días, y el lavado de la arena es mediante presión con aproximadamente 25 kg de sal y así aportar en la disminución de dureza del agua.

Siguiendo con la filtración rápida con el uso de dos filtros de carbono activado, de dimensiones $D=3.36$ m y $H=1.25$ m, para que luego el agua circule por un tanque de 5000 L para que el agua siga disminuyendo su dureza. La revisión de la resina de los filtros se efectúa cada 3 o 4 años y el de los ablandadores cada 4 o 5 horas por medio de válvulas. Además, existen dos filtros con un sistema de autolimpieza y un controlador

de dureza que se encontraban en revisión. A continuación, se presentan los filtros de carbón activo.



Ilustración 2-9 Filtros de carbono y ablandamiento [Salcedo & Sevillano, 2020]

El proceso de tratamiento del agua finaliza con la desinfección con cloro realizada en un tanque de dimensiones: D=6.9 m y H=3.0 m. Una válvula es la encargada de colocar la dosis, la cual desciende por una tubería de PVC que está en un tanque de almacenamiento ubicado al inicio de los procesos. Este tanque recibe un mantenimiento cada 2 semanas.

Por último, cuando se haya culminado con el tratamiento del agua, esta es colocada en un tanque de almacenamiento de aproximadamente 250 m, para luego ser distribuida a las comunidades, por medio de su red de distribución.



Ilustración 2-10 Tanque de almacenamiento para la distribución del agua [Salcedo & Sevillano, 2020]

2.3. Trabajo de laboratorio

2.3.1. Materiales, equipos y reactivos

Para la realización de los ensayos de laboratorio, fue necesario visitar el Laboratorio de Sanitarias de la Facultad de Ingeniería en Ciencias de la Tierra, FICT. Se procede a detallar los materiales, equipos y reactivos utilizados para las diferentes prácticas realizadas.

2.3.1.1. Materiales

Los materiales de laboratorio usados en el trabajo de laboratorio se enlistan a continuación:

- Arena fina de la PTAP “El Descanso”
- Barra de agitación
- Beakers de 250 mL y de 1000 mL
- Cinta métrica
- Cono de Imhoff graduado de 1000 mL de capacidad

- Cronómetro
- Espátula
- Matraz aforado de: 100 mL, 250 mL y 500 mL
- Matraz de Erlenmeyer de 250 mL
- Micropipeta de capacidad 0.1 – 1 mL
- Micropipeta de capacidad 1.0 – 5.0 mL
- Pipeta graduada de 100 mL
- Piseta
- Puntas de pipeta
- Probetas graduadas de: 100 mL, 250 mL y 1000 mL
- Tapones de caucho
- Varilla de vidrio
- Viales

2.3.1.2. Equipos

Los equipos utilizados en el trabajo de laboratorio son:

- 2100Q turbidímetro portátil (EPA)
- Balanza analítica SARTORIUS ED224S
- Espectrofotómetro DR3900
- Estación electroquímica CorrTest
- Electrodo: Ánodo y Cátodo
- Floculador Phipps & Bird 7790 PB-950
- Multiparamétrica portátil HQ40D HACH, con dos sondas Intellical
- Plato calentador Thermo Scientific SP131325
- Reactor DRB 200

2.3.1.3. Reactivos

Los reactivos empleados se enlistan a continuación:

- Almohadilla de indicador de calcio CalVer 2
- Almohadillas de Reactivo NitraVer 5 Nitrate
- Almohadillas de Reactivo NitriVer 2 Nitrite
- Almohadillas de Reactivo SulfaVer 4
- Hidróxido de calcio al 20%

- Pellets de Hidróxido de Potasio
- Solución digestiva de DQO de 20 – 1500 mg/L
- Solución de Ion férrico
- Solución estándar de cloruro
- Solución estándar de hidróxido de potasio, 8 N
- Solución Tiocianato de Mercurio, Hg (SCN)₂
- Solución estándar de sulfato
- Sulfato de Aluminio (Al₂ (SO₄))
- Titulante de dureza TitraVer

2.3.2. Ensayos

Se desarrollaron ensayos en base a los parámetros requeridos, los cuales son:

- Coagulación-Floculación
- Electrocoagulación
- Dureza Total
- DQO
- Electrocoagulación
- Sólidos Sedimentables
- Test de jarras
- Titulación

2.3.2.1. Desarrollo

Los ensayos de laboratorio empiezan con la medición de los parámetros inestables de la muestra de agua captada para la Planta de Tratamiento de Agua Potable “El Descanso”, entre ellos:

- Conductividad Eléctrica, CE
- Oxígeno Disuelto, OD
- pH inicial
- Temperatura, °C
- SDT, mg/L
- Carbonato de Calcio, Ca (CaCO₃)

Estos parámetros son medidos al iniciar la experimentación y luego de la ejecución del proceso de tratabilidad del agua, para luego ser comparados con los parámetros finales y medir la eficiencia del proceso.

Dentro de los procesos de tratabilidad del agua ejecutados en el laboratorio, se simularon los siguientes procesos y operaciones unitarias.

- Coagulación, realizando el ensayo de prueba de jarras.
- Electrocoagulación, realizando el proceso con el equipo Estación electroquímica CorrTest.
- Sedimentación, utilizando los conos de Imhoff.

Luego del proceso de tratabilidad se mide los parámetros de concentración de carbonatos de calcio a través del proceso de titulación, los parámetros inestables finales de la muestra y la generación de lodos.

2.4. Trabajo de gabinete

2.4.1. Normativas empleadas

La Norma CO 10.7 – 602, norma de diseño para sistemas de abastecimientos de agua potable, disposición de excretas y residuos líquidos en área rural del SENAGUA fue utilizada como referencia en cuanto a criterios de diseño y estimación de población futura, dotación y obtención de caudales de diseños.

2.4.2. Repotenciación de la planta “El Descanso”

Dentro de la fase de repotenciación de los procesos y operaciones unitarias ejecutadas en la planta “El Descanso” se diseñará dichos procesos para un periodo de vida útil de 20 años. A continuación, se presenta los parámetros necesarios para el redimensionamiento de la planta “El Descanso”.

2.4.2.1. Métodos de proyección poblacional

2.4.2.1.1. Método Aritmético

Este método sigue una tendencia lineal, con una pendiente que corresponde a la tasa de crecimiento aritmética promedio de los periodos intercensales previos. Este método estima la población futura por medio de las expresiones (1) y (2):

$$P_f = P_o + r * t \text{ [hab]} \quad (1)$$

$$r = \frac{\sum_{i=1}^{i=n} \frac{P_{i+1} - P_i}{t_{i+1} - t_i}}{n - 1} \quad (2)$$

Donde

P_f , es la población de diseño o población futura [hab].

P_o , es la población del último periodo intercensal [hab].

r , es la tasa de crecimiento aritmética [hab/años].

n , es el número de datos censales.

t , es el periodo de proyección de la población de diseño a estimar [años].

2.4.2.1.2. Método exponencial

El método exponencial permite proyectar a la población de diseño con base a los siguientes parámetros iniciales, población inicial, tasa de crecimiento poblacional exponencial, y periodo de proyección poblacional.

Este método estima la población de diseño por medio de las expresiones (3) y (4):

$$P_f = P_o * e^{k*t} \text{ [hab]} \quad (3)$$

$$k = \frac{\sum_{i=1}^{i=n} \frac{LN(P_{i+1}) - LN(P_i)}{t_{i+1} - t_i}}{n - 1} \quad (4)$$

Donde

P_f , es la población de diseño o población futura [hab].

P_o , es la población del último periodo intercensal [hab].

k , es la tasa de crecimiento exponencial.

n , es el número de datos censales.

t , es el periodo de proyección de la población de diseño a estimar [años].

2.4.2.1.3. Método geométrico

Para proyectar la población a través de este método se utiliza la expresión (5)

$$P_f = P_o * (1 + r)^n \text{ [hab]} \quad (5)$$

Donde:

P_f , es la población de diseño [hab]

P_o , es la población de actual [hab]

r , es la tasa de crecimiento geométrico []

n , es el periodo de diseño [años]

2.4.3. Dotación poblacional

Para la estimación de la dotación poblacional teniendo una base histórica con datos de consumo poblacional categorizada en términos de establecimientos residenciales, comerciales e institucionales, se utiliza la expresión (6) para la estimación de dotación:

$$D = \frac{C}{P \cdot t} \left[\frac{l}{\text{hab} \cdot \text{día}} \right] \quad (6)$$

Donde

D , es la dotación poblacional [l/hab·día]

C , es el consumo mensual registrado en el año de estudio [l]

P , es la población al año de estudio [hab]

t , es el total de días del mes de consumo específico [día]

2.4.4. Caudal medio

Para el cálculo del caudal medio debido al consumo residencial, comercial e institucional (Q_m), se utiliza los parámetros de población de diseño y dotación como se muestra en la ecuación (7).

$$Q_m = \frac{f * P * D}{86\,400} \left[\frac{l}{s} \right] \quad (7)$$

Donde

f , es el factor de fugas que establece la Norma CO 10.7 – 602 de la secretaria del Agua basado al nivel de servicio en la quinta parte – sección 4.5.4. Para el nivel de servicio II b es 20%.

P , es la población del diseño [hab].

D , es la dotación poblacional [l/hab*día].

2.4.5. Caudal máximo diario

Para el cálculo del caudal máximo diario se utiliza la siguiente expresión. El factor de mayoración máximo diario se lo puede obtener con datos de consumo de la población o a falta de datos utilizar el valor recomendado (1.25) en la Norma de diseño para sistemas de abastecimiento de agua potable, disposición de excretas y residuos líquidos en el área rural, Norma CO 10.7 – 602, el cálculo del caudal máximo diario se puede calcular con la ecuación (8):

$$Q_{MD} = KMD * Q_m \quad (8)$$

Donde

Q_{MD} , es el caudal máximo diario [l/s]

KMD , es el factor de mayoración máximo diario []

Q_m , es el caudal medio [l/s]

2.4.6. Caudal máximo horario

El caudal máximo horario se calcula a través de la ecuación (9):

$$Q_{MH} = KMH * Q_m \quad (9)$$

Donde

Q_{MH} , es el caudal máximo horario [l/s]

KMH , es el factor de mayoración máximo diario [].

Según la Norma CO 10.7 – 602 de la Secretaría del Agua, en la quinta parte sección 4.5.3 establece que para todos los niveles de servicio este valor es de 3.

Q_m , es el caudal medio [l/s]

2.5. Análisis de alternativas

Las alternativas que se presentan en este estudio buscan solucionar dos problemas potenciales de la planta “El Descanso”, la capacidad de abastecimiento de la planta a la parroquia de San Cristóbal para un nuevo periodo de diseño, además de requerir la

disminución de la concentración de dureza de calcio del agua de captación para evitar daños técnicos al sistema de distribución de la comunidad.

2.5.1. Repotenciación de la planta “El Descanso”

Debido a que la planta “El Descanso” está culminando su fase de vida útil, el GAD Municipal requirió un estudio para repotenciar la planta de tratamiento con un periodo de diseño de 20 años. Se mantendrá los procesos ejecutados en la planta. Para el análisis de la repotenciación de la Planta “El Descanso” se requiere la proyección de la población de diseño y la obtención del caudal de diseño bajo las nuevas condiciones de población.

Adaptar la planta a las nuevas condiciones de diseño es la única propuesta que compite dentro de la fase “Repotenciación de procesos”, por lo que el análisis de alternativas dentro de esta etapa no es necesario.

2.5.2. Alternativas para disminuir la dureza de calcio del agua

De acuerdo con los análisis históricos de calidad de agua emitidos por la Dirección de Agua potable, alcantarillado y saneamiento ambiental del cantón Paute, el agua de abastecimiento presenta valores altos de dureza cálcica.

Se plantea las siguientes alternativas, con el fin de buscar una solución viable desde el punto de vista técnico, económico, entre otros factores.

- Adición de hidróxido de calcio al 20%
- Reactor pellet
- Electrocoagulación
- Electrocoagulación más adición de hidróxido de calcio.

Los criterios de evaluación de las alternativas serán los siguientes:

- **Técnico:** Se considera parámetros relacionados a la implementación, operación y mantenibilidad de la alternativa. El indicador de evaluación será adecuación de la alternativa, además de criterios de operación y mantenimiento.
- **Económico:** Los indicadores serán el costo de inversión (instalación de la alternativa en la planta), costos de operación (como el consumo energético) y costos de mantenimiento.

- **Social:** Alternativa que permita remover la concentración de dureza de calcio al límite deseable establecido por la Organización Mundial de la Salud (OMS). El indicador de evaluación será la eficiencia de remoción de dureza de calcio de las alternativas.
- **Medioambiental:** Aquella alternativa que genere menor impacto ambiental. El indicador de evaluación será la medición de lodos generados de los procesos.

Se define las ponderaciones de cada criterio de evaluación para la selección de la alternativa óptima. Los criterios fueron ponderados de acuerdo con los supuestos y restricciones del proyecto establecidos por el GAD Municipal de Paute. A continuación, se muestra el peso de las calificaciones para cada criterio de evaluación en las Tablas 2-2 y 2-3.

Tabla 2-2 Ponderación de criterios de evaluación para selección de la alternativa óptima [Barcia & Méndez, 2021]

CRITERIOS DE EVALUCION	PONDERACION
Técnico	20%
Social	30%
Económico	30%
Medioambiental	20%

Tabla 2-3 Evaluación de los criterios de alternativas [Barcia & Méndez, 2021]

Criterios	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso XX%	1	2	3	4	5

2.5.2.1. Alternativa 1: Adición de hidróxido de calcio al 20%

Técnico: La implementación de hidróxido de calcio al 20% (20 g de hidróxido de calcio en 100 mL de agua) dentro de los procesos y operaciones unitarias de la planta se realizará antes del vertedero de mezcla rápida, junto con la adición de coagulante para aprovechar el proceso de mezcla, por lo que no necesita de una zona extra de

instalación. Esta opción, aunque no demanda de espacio de instalación, demandará de un espacio necesario para el almacenamiento de reactivo (administrar espacio dentro de la planta). La dosificación de hidróxido de cal dentro del sistema de purificación será realizada por operarios no calificados, bajo una única dosis determinada por condiciones específicas en el laboratorio, dado a que la planta no cuenta con Laboratorio de investigación y calidad en el sitio. En términos de mantenimiento, se puede referir a la facilidad de remoción de los lodos generados, estos lodos serán removidos por el personal operario de la planta.

En el esquema elaborado por los estudiantes de materia integradora II PAO 2020-2021 mostrado en la Ilustración 2-11, se presenta la posible ubicación donde se adicionará el hidróxido de calcio al 20% dentro del proceso de tratamiento.

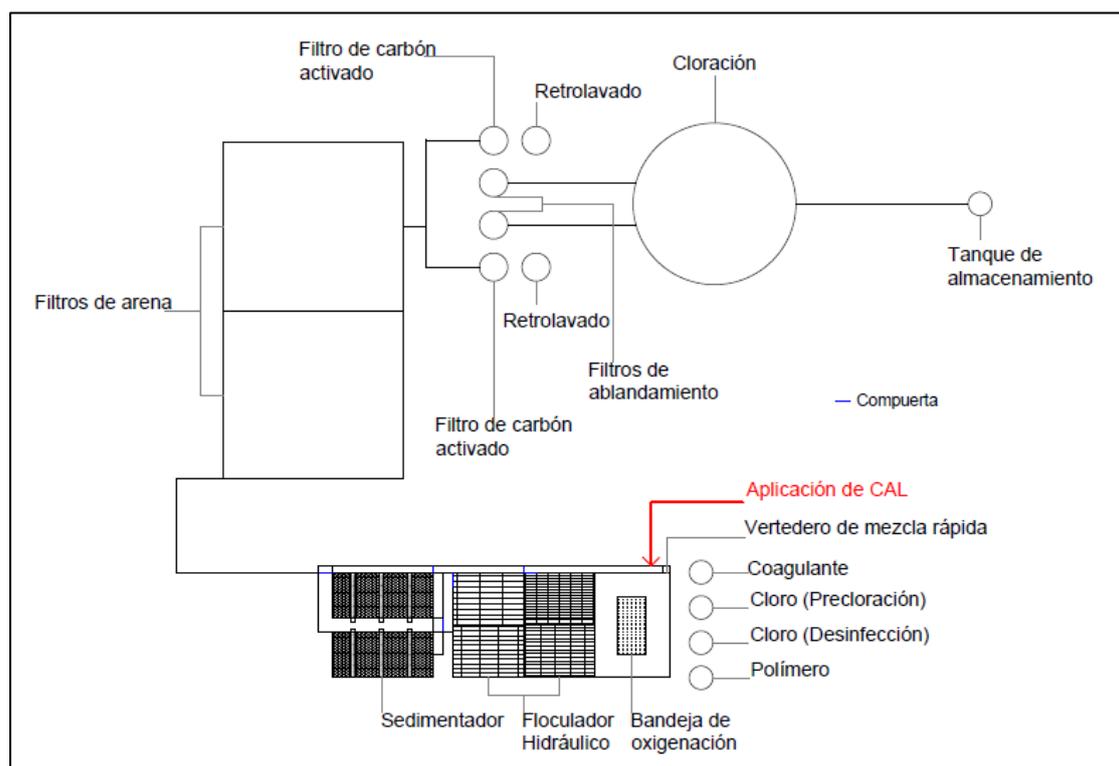


Ilustración 2-11 Esquema de posible ubicación de la adición del hidróxido de cal en el sistema de purificación de la planta “El Descanso” [Salcedo & Sevillano]

La evaluación del criterio técnico de la adición de hidróxido de calcio al 20% se muestra en la Tabla 2-4.

Tabla 2-4 Evaluación del criterio técnico de la alternativa: Adición de hidróxido de calcio al 20% [Barcia & Méndez, 2021]

Técnico	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 20%		X			

Social: El indicador de cumplimiento para este criterio es el porcentaje de remoción de la dureza del agua, con la finalidad de abastecer a la población de agua de consumo con niveles de concentración de dureza de calcio favorables.

En las Tablas 2-5, 2-6, 2-7 se muestran los resultados de remoción de carbonato de calcio del agua.

Se consideraron tres diferentes escenarios, debido a que como se mencionó previamente la adición de hidróxido de calcio se la realizará junto con la adición del coagulante en el vertedero de mezcla rápida. El primer escenario considera la adición únicamente del hidróxido de calcio. El segundo escenario considera la adición de hidróxido de calcio al 20% y luego el coagulante de sulfato de aluminio. El tercer escenario es la adición simultánea de hidróxido de calcio y coagulante.

- **Primer escenario: Adición únicamente de hidróxido de calcio al 20%.**

Se presenta los resultados de laboratorios obtenidos para el primer escenario establecido:

Tabla 2-5 Resultados de Ensayos de Laboratorio de escenario de adición neta de hidróxido de calcio [Barcia & Méndez, 2021]

Ensayo	Dosis [mL]	Dureza cálcica inicial [mg CaCO ₃ /L]	Dureza cálcica final [mg CaCO ₃ /L]	Eficiencia
1	0.5	352	200	43.18%
2	1.0	352	114	67.61%
3	1.5	352	62	82.39%
4	2.0	352	52	85.23%

- **Segundo escenario: Adición de hidróxido de calcio y adición de coagulante de sulfato de aluminio**

Se presenta los resultados de laboratorios obtenidos para el segundo escenario establecido:

Tabla 2-6 Resultados de Ensayos de Laboratorio de escenario de adición de hidróxido de calcio y adición de coagulante de sulfato de aluminio [Barcia & Méndez, 2021]

Ensayo	Dosis [mL]	Dureza cálcica inicial [mg CaCO ₃ /L]	Dureza cálcica final [mg CaCO ₃ /L]	Eficiencia
1	0.5	352	300	14.77%
2	1.0	352	247	29.83%
3	1.5	352	264	25.00%
4	2.0	352	242	31.25%

- **Tercer escenario: Adición en paralelo de hidróxido de calcio y coagulante de sulfato de aluminio.**

Se presenta los resultados de laboratorios obtenidos para el tercer escenario establecido:

Tabla 2-7 Resultados de Ensayos de Laboratorio de escenario de adición simultanea de hidróxido de calcio y coagulante de sulfato de aluminio [Barcia & Méndez, 2021]

Ensayo	Dosis [mL]	Dureza cálcica inicial [mg CaCO ₃ /L]	Dureza cálcica final [mg CaCO ₃ /L]	Eficiencia
1	0.5	352	338	3.97%
2	1.0	352	330	6.25%
3	1.5	352	350	0.57%
4	2.0	352	258	26.70%
5	2.0	376	268	26.70%
6	3.0	376	144	61.70%
7	4.0	376	108	71.28%
8	5.0	376	84	77.66%

Se empleará el tercer escenario, adición en paralelo de hidróxido de calcio y coagulante de sulfato de aluminio, dado al criterio de implementación antes mencionado. La dosis

óptima de hidróxido de calcio al 20% para disminuir la concentración de dureza en el agua es de 4 mL. Esta dosificación permite disminuir la dureza a un rango favorable.

Luego del proceso de ablandamiento la turbidez del agua aumentó de 0.43 NTU a 227 NTU. Utilizando el proceso de filtración para remoción de turbidez se obtuvo una turbidez final de 46.1 NTU.

Se muestra la Tabla 2-8 en donde se evalúa el criterio social correspondiente a la alternativa de adición de hidróxido de calcio al 20%.

Tabla 2-8 Evaluación del criterio social de la alternativa: Adición de hidróxido de calcio al 20% [Barcia & Méndez, 2021]

Social	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 30%				X	

Costo: Para obtener la cantidad de hidróxido de calcio necesario y por ende el costo de implementar este proceso, se debe de antemano estimar el volumen diario de agua tratada.

Del informe de consumo de agua otorgado por el GAD Municipal del cantón Paute, se estima que en el año 2020 el mayor consumo de agua fue en el mes de agosto con un consumo de 5233 m³, por lo que estimando el volumen diario de agua tratada tenemos que es de 168 m³/diarios.

Tomando en cuenta que la dosis óptima y concentración de hidróxido de calcio al 20%, tenemos que:

$$\frac{4 \text{ mL } Ca(OH)_2}{1 \text{ L } H_2O} \cdot \frac{20 \text{ g } Ca(OH)_2}{100 \text{ mL } Ca(OH)_2} \cdot \frac{1 \text{ kg } Ca(OH)_2}{1000 \text{ g } Ca(OH)_2} \cdot \frac{1000 \text{ L } H_2O}{1 \text{ m}^3 H_2O} = \frac{0.8 \text{ kg } Ca(OH)_2}{\text{m}^3 H_2O}$$

Por lo que para reducir la dureza de 168 m³ de agua tratada diariamente se necesitaría:

$$\frac{0.8 \text{ kg } Ca(OH)_2}{\text{m}^3 H_2O} * 168 \text{ m}^3 H_2O = 134.4 \text{ kg } Ca(OH)_2$$

El costo de cal por kilogramo es de 0.95 dólares americanos. Por lo que el costo del proceso a través de esta alternativa es \$127.68.

Considerando la instalación de una caseta de almacenamiento para el reactivo de acero (257 x 205 x107 cm) para guardar el hidróxido de cal y demás reactivos, tiene un costo de \$ 890.80 dólares americanos en Lionshome.

Se muestra la Tabla 2-9 en donde se evalúa el criterio económico de la alternativa de adición de hidróxido de calcio al 20%.

Tabla 2-9 Evaluación del criterio económico de la alternativa: Adición de hidróxido de calcio al 20% [Barcia & Méndez, 2021]

Económico	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 30%		X			

Medioambiental: El indicador de evaluación de este criterio es la cantidad de lodos generados en el proceso de remoción cuya evaluación se muestra en la Tabla 2-10. En el laboratorio se midió el volumen de sólidos sedimentables generados luego del proceso de adición de hidróxido de calcio a través del cono de Imhoff. Obteniendo un volumen de lodos generados de 62 mL/L con un tiempo de sedimentación de 60 min.

Tabla 2-10 Evaluación del criterio medioambiental de la alternativa: Adición de hidróxido de calcio al 20% [Barcia & Méndez, 2021]

Medioambiental	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 20%		X			

2.5.2.2. Alternativa 2: Reactor Pellet

Técnico: Implementar un Reactor Pellet dentro de la Planta de Tratamiento de AAPP “El Descanso” abarca la creación de un nuevo espacio destinado a este reactor. Cabe mencionar que, el mantenimiento de este reactor no necesita de ser constante. Sin embargo, se debe tomar en cuenta que la arena suministrada en el reactor cada cierto tiempo será cambiada, cuando ya se haya formado el Carbonato de Calcio en forma de cristales, pero esta no excede un cambio cada 6 meses, es decir, dos veces por año, según investigaciones. Para la operación del reactor, el agua debe ser bombeada a velocidades promedio de 60-100 m/h para asegurar que la arena se encuentre en condiciones fluidizadas. Presenta simplicidad y fiabilidad de funcionamiento. Se evalúa este criterio en la Tabla 2-11.

Tabla 2-11 Evaluación del criterio técnico de la alternativa: Reactor Pellet [Barcia & Méndez, 2021]

Técnico	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 20%				X	

Económico: Para conocer el costo que esta alternativa requerirá, se van a considerar dos partes:

- Los costos de inversión inicial
- El valor de rescate o salvamento que se puede generar

Con este último parámetro, se hace referencia al aprovechamiento que se le puede dar al Carbonato de Calcio presentado en forma de cristales, luego de que estos se formen alrededor de la arena del reactor Pellet, de esta forma los granos se vuelven más densos depositándose en el fondo del reactor, y así ser extraídos. Pues estos residuos de CaCO_3 pueden ser reutilizables y a la vez ser vendidos generando ingresos económicos. Pues este presenta diversos usos como: productos de limpieza, formulación de cosméticos, jabones, entre otros; así como también se emplea en la manufactura de materiales de construcción, sector acuícola o agrícola, fertilizantes, etc.

Las dimensiones del reactor a escala que se realizó en el II PAO-2020 son: $D=1.9$ cm, $h_{arena}= 60$ cm y $H_{reactor}= 200$ cm. Calculando el volumen de la cama de arena a escala a través de la ecuación (10):

$$V_{arena} = \frac{\pi}{4} * D^2 * h_{arena} \quad (10)$$

$$V_{arena} = \frac{\pi}{4} * (1.9cm)^2 * 60cm$$

$$V_{arena} = 170.12 \text{ cm}^3$$

Considerando una escala 1:10, sería:

$$V_{arena} = 17 \text{ m}^3$$

Considerando que, el $D=3.0$ m, la altura de la cama de arena debería ser $h_{arena}= 2.4$ m. Y la $H_{reactor}= 7.0$ m, por elección propia. Calculando el costo del volumen de arena a emplear es de:

$$\frac{\$89}{0.67 \text{ m}^3 \text{ de arena}} * 17\text{m}^3 = \$2258.2$$

Por otro lado, realizando el análisis de la dosis de 4 mL de hidróxido de calcio al 20% añadida a 1000 mL de agua a tratar, se tiene:

$$\frac{4 \text{ mL Ca(OH)}_2}{1000 \text{ mL H}_2\text{O}} \cdot \frac{20 \text{ g Ca(OH)}_2}{100 \text{ mL Ca(OH)}_2} \cdot \frac{1\text{kgCa(OH)}_2}{1000 \text{ gCa(OH)}_2} \cdot \frac{1000 \text{ mLH}_2\text{O}}{1\text{L H}_2\text{O}} \cdot \frac{1000 \text{ LH}_2\text{O}}{1 \text{ m}^3 \text{ H}_2\text{O}}$$

$$= \frac{0.8 \text{ kgCa(OH)}_2}{\text{m}^3\text{H}_2\text{O}}$$

La cantidad de agua que diariamente se trata en la planta es de 168 m^3 , se necesitaría:

$$\frac{0.8 \text{ kgCa(OH)}_2}{\text{m}^3\text{H}_2\text{O}} * 168\text{m}^3\text{H}_2\text{O} = 134.4 \text{ kgCa(OH)}_2$$

El kg de cal es de\$ 0.95. Por ende, el costo de cal añadida en esta alternativa es \$127.7. Se debe considerar, que la cal no será añadida diariamente, esto requiere de un estudio más profundo para poder conocer ciertamente el tiempo de limpieza y de cambio.

Calculando los costos por operación y cuantificando el consumo eléctrico a través de la ecuación (11) se tiene que:

$$E = \frac{V \cdot I \cdot T}{Q} \quad (11)$$

Donde

E , es la energía consumida para tratar un volumen de agua [KWh/m³].

V , es el Voltaje [V]

I , es la intensidad de corriente [A]

T , es el tiempo de funcionamiento [h]

Q , es el volumen de agua a tratar [L]

Para el desarrollo a escala que se realizó en II PAO-2020, se consideró 1 L de agua a tratar, con una bomba de 373 W, en un tiempo de funcionamiento de 94 segundos:

Donde:

$$V \cdot I = 373 \text{ W}$$

Por ende:

$$E = \frac{373 \cdot 0.0261}{1}$$

$$E = 9.74 \frac{\text{KWh}}{\text{m}^3}$$

Si el volumen de agua a tratar en la PTAP es de 168 m³ diariamente, el consumo energético es de 1636.23 KWh. En Ecuador el valor del KWh es de \$ 0.09 dólares americanos. Por lo que el costo operativo diario de tratamiento será de \$ 147.26 dólares americanos.

Como se mencionó anteriormente, cuando la arena se haya convertido en carbonato de calcio, esta podrá ser vendida. Se conoce que un saco de 25 kg de Carbonato de calcio tiene un costo que rondan los \$8 y una densidad de 2711 kg/m³. Si se considera que el volumen de la arena no aumenta cuando se forme el carbonato de calcio, el precio de venta generado es:

$$\frac{25kg}{2711 kg/m^3} = 0.00922m^3$$

Entonces:

$$Precio\ de\ venta = 17m^3 * \frac{\$8}{0.00922m^3} = \$14748$$

Se concluye, que el ingreso del carbonato de calcio puede ser de \$14748 o mayor. Sin embargo, se deben considerar los gastos de construcción más los gastos de inversión en los demás materiales a emplear. Por lo tanto, el costo de inversión podría ser mayor a los ingresos. Se evalúa esta alternativa bajo criterios económicos en la Tabla 2-12.

Tabla 2-12 Evaluación del criterio económico de la alternativa: Reactor Pellet [Barcia & Méndez, 2021]

Económico	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 30%		X			

Social: Esta alternativa permite remover la concentración de dureza de calcio en agua potable considerablemente. Además, libra a las tuberías de las redes de distribución de las obstrucciones que se pueden dar cuando el agua contiene altos índices de dureza. El carbonato de calcio eliminado por el reactor Pellet se produce como perlas de diámetros muy pequeños, los cuales son de fácil transportación. Por ello, el indicador de cumplimiento, bajo los criterios mencionados es mediana como se muestra en la Tabla 2-13.

Tabla 2-13 Evaluación del criterio social de la alternativa: Reactor Pellet [Barcia & Méndez, 2021]

Social	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 30%			X		

Medioambiental: El reactor Pellet presenta un impacto ambiental positivo, pues este no provoca desechos que puedan contaminar el medio ambiente, más bien, ayuda a la reutilización de compuestos, en este caso, carbonato de calcio, el cual será el indicador de evaluación de este parámetro como se muestra en la Tabla 2-14.

VEOLIA es un creador de Reactores Pellet (ACTINA), y asegura que estos reactores están diseñados para limitar los depósitos de Ca (CaCO_3) en el agua. ACTINA no tiene un límite de eliminación de dureza del calcio y no necesita un tratamiento para los posibles lodos generados, como ya se ha mencionado.

Tabla 2-14 Evaluación del criterio medioambiental de la alternativa: Reactor Pellet [Barcia & Méndez, 2021]

Medioambiental	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 20%					X

2.5.2.3. Alternativa 3: Electrocoagulación

Técnico: La implementación de esta alternativa está ligada a la reutilización de los tanques de carbón activado. Según el análisis de los parámetros de calidad del agua ejecutados durante la visita técnica de la planta muestran que los tanques de carbón activado no cumplen con la función para la que fue diseñada y por lo contrario altera los parámetros de calidad del agua. El sistema debe operar con 10 horas diarias para cumplir con la demanda de volúmenes diarios de agua tratada. El mantenimiento que deberá ser proporcionado a los electrodos debe ser periódico dado que la eficiencia está ligada al área expuesta y a condiciones de calidad del electrodo (corrosión y desgaste del electrodo debido al proceso). Se evalúa la alternativa de electrocoagulación desde el punto de vista técnico en la Tabla 2-15.

Tabla 2-15 Evaluación del criterio técnico de la alternativa: Electrocoagulación [Barcia & Méndez, 2021]

Técnico	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 20%				X	

Social: El indicador de cumplimiento de este criterio es el porcentaje de remoción de la dureza cálcica del agua, con la finalidad de abastecer a la población de agua consumo con niveles de concentración de dureza de calcio favorables. Se muestra los resultados de remoción de carbonato de calcio.

Se definen dos escenarios. En el primer escenario se utilizó una combinación de diferentes materiales para ánodo y cátodo, para el ánodo se utilizó platina de aluminio y para el cátodo se empleó acero al carbono. El segundo escenario se utilizó acero al carbono para ánodo y cátodo.

- **Primer escenario: Ánodo, platina de aluminio. Cátodo, acero al carbono.**

Las condiciones iniciales de experimentación se detallan a continuación. Volumen de muestra a tratar de 150 mL. Para rangos de pH entre 6.75 y 7.5 se lo denotará con la letra N (neutro). Para rangos de pH entre 8.0 y 9.0 se lo etiquetará con la letra B (básico). En la Tabla 2-16 se muestran los resultados experimentales bajo las condiciones del primer escenario.

Tabla 2-16 Resultados de experimentación primer escenario: ánodo de aluminio y cátodo de acero al carbono [Barcia & Méndez, 2021]

N°	pH	Corriente [mA]	Tiempo electrolisis [min]	Tiempo de sedimentación [min]	Dureza cálcica inicial [mg CaCO ₃ /L]	Dureza cálcica final [mg CaCO ₃ /L]	Eficiencia
1	N	(-6)	38.00	20	300	316	N/A
2				360	328	8.89%	
3		50			312	13.33%	
4		20		364	312	14.29%	

5				50		316	13.19%
6	B			20		292	19.78%
7				50		288	20.88%

- **Segundo escenario: Ánodo, acero al carbono. Cátodo, acero al carbono.**

Las condiciones iniciales de experimentación se detallan a continuación. Volumen de muestra a tratar de 150 mL. Para rangos de pH entre 6.75 y 7.5 se lo denotará con la letra N (neutro). En la Tabla 2-17 se muestran los resultados experimentales bajo las condiciones del segundo escenario.

Tabla 2-17 Resultados de experimentación segundo escenario: ánodo y cátodo de acero al carbono [Barcia & Méndez, 2021]

N°	pH	Corriente [mA]	Tiempo electrolisis [min]	Tiempo de sedimentación [min]	Dureza cálcica inicial [mg CaCO ₃ /L]	Dureza cálcica final [mg CaCO ₃ /L]	Eficiencia
1	N	(-12)	38.00	20	360	236	34.44%
2				50	360	228	36.67%
3		(-36)	10.00	20	296	222	25.00%

De este proceso, la posible alternativa óptima se encuentra en el segundo escenario. Las condiciones experimentales de corriente son de -12 mA, tiempo de electrolisis de 38 min, tiempo de sedimentación luego de los procesos de electrocoagulación de 50 min. Se obtuvo una eficiencia del proceso de 36.67%. Esta alternativa presenta una baja remoción de concentración de dureza de calcio. En la Tabla 2-18 se muestra la evaluación del criterio social de la alternativa de electrocoagulación.

Tabla 2-18 Evaluación del criterio social de la alternativa: Electrocoagulación [Barcia & Méndez, 2021]

Social	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 30%	X				

Económico: Para evaluar el criterio de costo de la alternativa de electrocoagulación, consideramos los indicadores de evaluación, costo de instalación y costo de operación.

Como se indicó en el criterio técnico, se propone la utilización del espacio y tanques de carbón activado. Los tanques presentan las condiciones mostradas en la Tabla 2-19.

Tabla 2-19 Condiciones del tanque de carbón activado [Barcia & Méndez, 2021]

Condiciones del tanque de carbón activado	
Diámetro [m]	3.36
Altura [m]	1.25
Volumen [m ³]	11.08

Considerando la utilización de los dos tanques, se tiene un volumen máximo total de 22 m³. Analizando el volumen de agua a tratar por hora de operación, tenemos como parámetros iniciales que el volumen diario de agua tratada es de 168 m³, se proyecta que el tiempo de operación sea de 10 horas (considerando la necesidad de que el operador se encuentre en la planta), por lo que el volumen horario de agua tratada en este proceso es de 16.8 m³/h. Por lo que los tanques de carbón activado podrán cubrir la demanda del proceso.

Estimando el costo de la fuente de alimentación de corriente, se toma bajo referencia el trabajo de grado “Diseño de un prototipo para el tratamiento de aguas residuales domésticas, basado en electrocoagulación” de la Universidad de La Salle, Colombia, en el cual para dicho estudio se proyecta utilizar una fuente de alimentación Phoenix para 6 electrodos con un costo de 22 500 000 COP (\$ 5 987.10 dólares americanos). Estimando el costo de la fuente de alimentación para dos electrodos se tiene que el valor del equipo es de \$ 1 995.7 dólares americanos, que corresponde al costo de instalación del proceso.

Analizando los costos de operación, y cuantificando el consumo eléctrico con la ecuación (15) se tiene que:

La intensidad de corriente es de 12 mA, para el cálculo de la resistencia eléctrica se utiliza la ecuación (12)

$$R = \frac{\rho A}{L} \quad (12)$$

Donde

R , es la resistencia eléctrica [Ω]

ρ , es la resistividad eléctrica del material [Ω/ft]

L , es la longitud de conductor [ft]

A , es el área transversal del conductor [ft^2]

El valor de la resistividad del electrodo de hierro es de 58 [Ω/ft]. El área transversal del electrodo es 0.28 cm^2 y la longitud del conductor es 0.04 m. Por lo tanto, determinando la resistencia eléctrica de una platina utilizando la ecuación (12), tenemos:

$$R = \frac{58 \cdot 0.00030}{0.1312}$$

$$R = 0.13 [\Omega]$$

Finalmente haciendo uso de la ecuación (11), tendremos:

$$E = \frac{1.45 \cdot 0.012 \cdot 0.833}{0.15}$$

$$E = 0.0966 \frac{\text{KWh}}{\text{m}^3}$$

Se conoce que en la planta se trata 168 m^3 diariamente entonces la demanda de energía eléctrica es de 16 KWh. En Ecuador el valor del KWh es de \$ 0.09 dólares americanos. Por lo que el costo operativo diario de tratamiento será de \$ 1.46 dólares americanos. Se evalúa la alternativa de electrocoagulación bajo el criterio económico según se muestra en la Tabla 2-20.

Tabla 2-20 Evaluación del criterio económico de la alternativa: Electrocoagulación [Barcia & Méndez, 2021]

Económico	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 30%		X			

Medioambiental: El indicador de evaluación de este criterio es la cantidad de lodos generados en el proceso de remoción, la evaluación de este criterio se muestra en la Tabla 2-21. En el laboratorio se midió el volumen de sólidos sedimentables generados luego del proceso de electrocoagulación a través del cono de Imhoff. Obteniendo un volumen de lodos generados de 29.7 mL/L a los 60 min.

Tabla 2-21 Evaluación del criterio medioambiental de la alternativa: Electrocoagulación [Barcia & Méndez, 2021]

Medioambiental	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 20%				X	

2.5.2.4. Alternativa 4: Electrocoagulación más adición de hidróxido de cal

Técnico: La implementación de esta alternativa está ligada a la reutilización de los tanques de carbón activado en donde se realizará la electrocoagulación. Se necesitará poco espacio para almacenamiento de reactivo (hidróxido de calcio) dado que la dosificación será mínima. La adición de hidróxido de calcio será antes del vertedero de mezcla rápida, junto con la adición de coagulante de hidróxido de calcio. La evaluación de este criterio se muestra en la Tabla 2-22.

Tabla 2-22 Evaluación del criterio técnico de la alternativa: Electrocoagulación más adición de hidróxido de calcio [Barcia & Méndez, 2021]

Técnico	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 20%				X	

Social: El indicador de cumplimiento de este criterio es el porcentaje de remoción de la dureza cálcica del agua, con la finalidad de abastecer a la población de agua consumo con niveles de concentración de dureza de calcio favorables. Los resultados de remoción de carbonato de calcio se muestran en la Tabla 2-23.

La configuración del experimento, el medio será básico (B) dentro de los rangos definidos en las anteriores alternativas, según condiciones actuales del agua de la planta “El Descanso”. La muestra de agua tratada en la celda de electrocoagulación tiene un volumen de 150 mL. El tiempo de sedimentación luego de la electrocoagulación para todos los ensayos fue de 20 min.

Tabla 2-23 Resultados de laboratorio de la alternativa de Electrocoagulación más adición de hidróxido de calcio [Barcia & Méndez, 2021]

N°	pH	Corriente [mA/cm ²]	Tiempo electrolisis [min]	Dosis Ca (OH) ₂ [μL]	Dureza cálcica inicial [mg CaCO ₃ /L]	Dureza cálcica final [mg CaCO ₃ /L]	Eficiencia
1	B	(-9.58)	45	100	224	76	66.10%
2				100		96	57.10%
3				0		168	25.00%
4			60	100	236	36	84.70%
5				0		96	59.3%

Los parámetros óptimos de esta alternativa se detallan a continuación: densidad de corriente de -9.58 mA/cm², tiempo de electrolisis de 60 min, adición de 100 μL de

hidróxido de calcio al 20%, tiempo de sedimentación luego de la electrocoagulación de 20 min.

Luego del proceso de ablandamiento la turbidez del agua aumentó de 0.43 NTU a un promedio de 34 NTU. Utilizando el proceso de filtración para remoción de turbidez se obtuvo una turbidez final de 5.15 NTU. En la Tabla 2-24 se muestra el criterio de evaluación del criterio social de la alternativa de electrocoagulación más adición de hidróxido de calcio al 20%.

Tabla 2-24 Evaluación del criterio social de la alternativa: Electrocoagulación más adición de hidróxido de calcio [Barcia & Méndez, 2021]

Social	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 30%				X	

Económico: se considera los indicadores de evaluación, costo de instalación y costo de operación.

Los costos de instalación del electrocoagulador ya fue definido en el análisis de la alternativa 3 (Electrocoagulador), dando como resultado un valor de \$ 1 995.7 dólares americanos, esto corresponde a los costos de instalación.

Analizando los costos de operación tenemos que:

- La intensidad de corriente es de -9.58 mA y bajo el análisis de voltametría de barrido lineal, con respecto a la condición de ánodo y cátodo de acero al carbono, se tiene que el potencial asociado a -9.58 mA es -6.5 V, estos datos se muestran en la Ilustración 2-12.

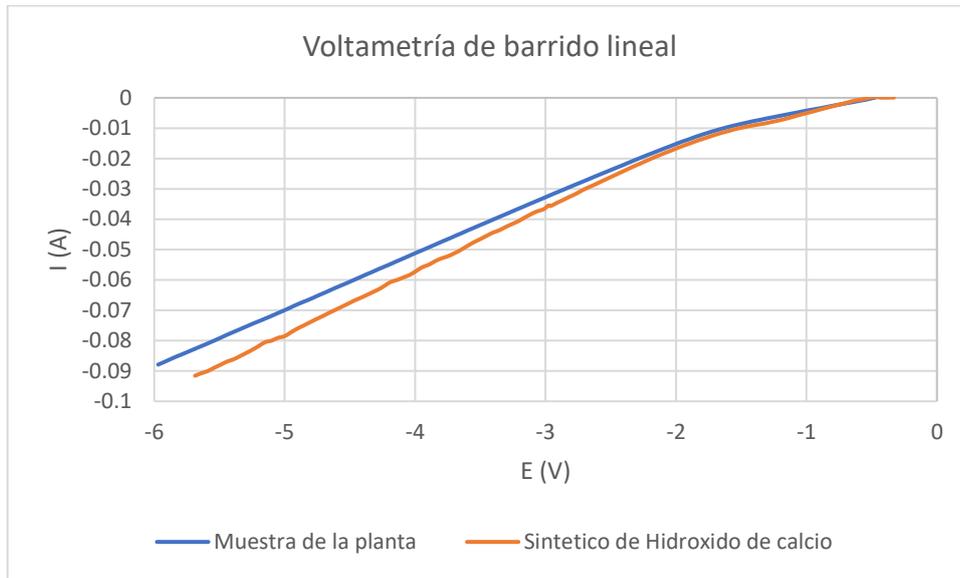


Ilustración 2-12 Voltametría de barrido lineal de muestra de Planta “El Descanso” y muestra sintética de hidróxido de calcio [Barcia & Méndez, 2021]

Posteriormente, haciendo uso de la ecuación (11) calculamos la demanda energética.

$$E = \frac{6.5 \cdot 0.00958 \cdot 1}{0.15}$$

$$E = 0.415 \frac{KWh}{m^3}$$

Se conoce que en la planta se trata 168 m³ diariamente entonces la demanda de energía eléctrica es de 69.74 KWh. En Ecuador el valor del KWh es de \$ 0.09 dólares americanos. Por lo que el costo operativo diario de tratamiento será de \$ 6.27 dólares americanos.

Realizando el análisis de la dosis de 100 µL de hidróxido de calcio al 20% añadida a 150 mL de agua a tratar, tenemos:

$$\frac{100 \mu L Ca(OH)_2}{150 mL H_2O} \cdot \frac{1 mL Ca(OH)_2}{1000 \mu L Ca(OH)_2} \cdot \frac{20 g Ca(OH)_2}{100 mL Ca(OH)_2} \cdot \frac{1 kg Ca(OH)_2}{1000 g Ca(OH)_2} \cdot \frac{1000 mL H_2O}{1 L H_2O}$$

$$\cdot \frac{1000 L H_2O}{1 m^3 H_2O} = \frac{0.13 kg Ca(OH)_2}{m^3 H_2O}$$

Por lo que para reducir la dureza de 168 m³ de agua tratada diariamente se necesitaría:

$$\frac{0.13 \text{ kgCa(OH)}_2}{\text{m}^3\text{H}_2\text{O}} * 168\text{m}^3\text{H}_2\text{O} = 21.84 \text{ kgCa(OH)}_2$$

El costo de cal por kilogramo es de 0.95 dólares americanos. Por lo que el costo del proceso a través de esta alternativa es \$20.75.

Finalmente, el costo diario de operación del proceso de electrocoagulación y adición de hidróxido de calcio al 20% es de \$27.02 dólares americanos. Se evalúa la alternativa de electrocoagulación más adición de hidróxido de calcio como coadyuvante bajo el criterio económico en la Tabla 2-25.

Tabla 2-25 Evaluación del criterio económico de la alternativa: Electrocoagulación más adición de hidróxido de calcio [Barcia & Méndez, 2021]

Económico	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 30%					X

Medioambiental: El indicador de evaluación de este criterio es la cantidad de lodos generados en el proceso de remoción. En el laboratorio se midió el volumen de sólidos sedimentables generados luego del proceso de electrocoagulación más adición de hidróxido de calcio al 20% a través del cono de Imhoff. Obteniendo un volumen de lodos generados de 28.05 mL/L a los 60 min de sedimentación. Se evalúa la alternativa de electrocoagulación más adición de hidróxido de calcio bajo el criterio ambiental en la Tabla 2-26.

Tabla 2-26 Evaluación del criterio medioambiental de la alternativa: Electrocoagulación más adición de hidróxido de calcio [Barcia & Méndez, 2021]

Medioambiental	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso 20%				X	

2.6. Selección de alternativa optima

En base al análisis anteriormente mostrado se realiza la selección de la alternativa, este análisis se muestra en la Tabla 2-28.

Tabla 2-27 Criterio cuantitativo de selección [Barcia & Méndez, 2021]

Complejidad	No cumple con criterios	Nulo cumplimiento con los criterios	Cumple medianamente con los criterios	Cumple con algunos de los criterios	Satisface todos los criterios
Peso X%	1	2	3	4	5

Tabla 2-28 Selección de la alternativa optima [Barcia & Méndez, 2021]

CRITERIOS	PESO %	A1	A2	A3	A4
Técnico	20%	2	4	4	4
SOCIAL	30%	4	3	1	4
ECONÓMICO	30%	2	2	2	5
MEDIOAMBIENTAL	20%	2	5	4	4
TOTAL	100%	2.6	3.3	2.5	4.3

CAPÍTULO 3

3. DISEÑOS Y ESPECIFICACIONES

La etapa de diseño se dividirá en dos fases, la repotenciación de los procesos de tratamientos existentes en la planta “El Descanso” y la alternativa técnica y económicamente viable para el ablandamiento del agua.

3.1. Repotenciación de la planta “El Descanso”

3.1.1. Estimación de la población futura

De acuerdo con las disposiciones técnicas descritas en la Norma de diseño para sistemas de abastecimiento de agua potable, disposición de excretas y residuos líquidos en el área rural, Norma CO 10.7 – 602, en las que se establece el periodo de diseño para obras civiles de los sistemas de agua potable de 20 años.

La población en el 2010 fue de 2412 habitantes, con un crecimiento intercensal de 1,01% medidos entre el 2001 al 2010. Según proyecciones demográficas oficiales publicada por el Instituto Nacional de Estadísticas y Censos con respecto a la parroquia de San Cristóbal, la estimación poblacional esperada para el 2020 según la entidad es de 2764 habitantes, proyectándose tasa de crecimiento poblacional de la parroquia es de 35.2 habitantes por año. Esta información fue recolectada por el equipo técnico consultor del Estudio socioeconómico del sistema de agua potable del GAD Municipal en San Cristóbal.

Con base a los datos de facturación del consumo de agua potable del mes de marzo del 2021 proporcionados por el GAD Municipal son 498 familias de las ocho comunidades de la parroquia San Cristóbal que se abastecen del servicio de agua, y en el mes de marzo del 2020 se registró el consumo de 490 familias. Según la encuesta asociada al Estudio socioeconómico del sistema de agua potable del GAD Municipal realizado a 104 familias en San Cristóbal se observa que una familia consta de aproximadamente 5 miembros. En la Tabla 3-1 se muestra la población de la parroquia de San Cristóbal en los años 2020 y 2021 que cuentan con el servicio de agua potable.

Tabla 3-1 Población de Parroquia San Cristóbal en los años 2020 y 2021 que cuentan con el servicio de agua potable, con base en datos de consumo otorgado por el GAD

Municipal [Barcia & Méndez, 2021]

San Cristóbal (ocho comunidades)	
Población (2020) [hab]	2 450
Población (2021) [hab]	2 490

Cabe recalcar que solo ocho de las diez comunidades de la parroquia San Cristóbal están asociada al sistema de agua potable de la planta “El Descanso” por lo que es coherente que según la proyección del INEC se tenga una mayor población, dado que se contabiliza el total de la población de la parroquia. No toda la población de la parroquia San Cristóbal accede al abastecimiento de agua potable.

Para la estimación de la población de diseño se empleó tres métodos de proyección poblacional, siendo los métodos utilizados enlistados a continuación:

- Método aritmético
- Método exponencial
- Método geométrico

El periodo de diseño estimado para este estudio es de 20 años debido a requerimientos del GAD Municipal de Paute.

3.1.1.1. Método aritmético

A través de este método se obtiene los siguientes resultados de población de diseño mostrados en la Tabla 3-2 e Ilustración 3-1. La tasa de crecimiento aritmético promedio es de 35.2 habitantes por año, según el estudio socioeconómico del sistema de agua potable del GAD Municipal.

Tabla 3-2 Obtención de la población de diseño de la parroquia San Cristóbal por medio del método aritmético [Barcia & Méndez, 2021]

Año	Población
2020	2 764
2035	3 289
2041	3 499

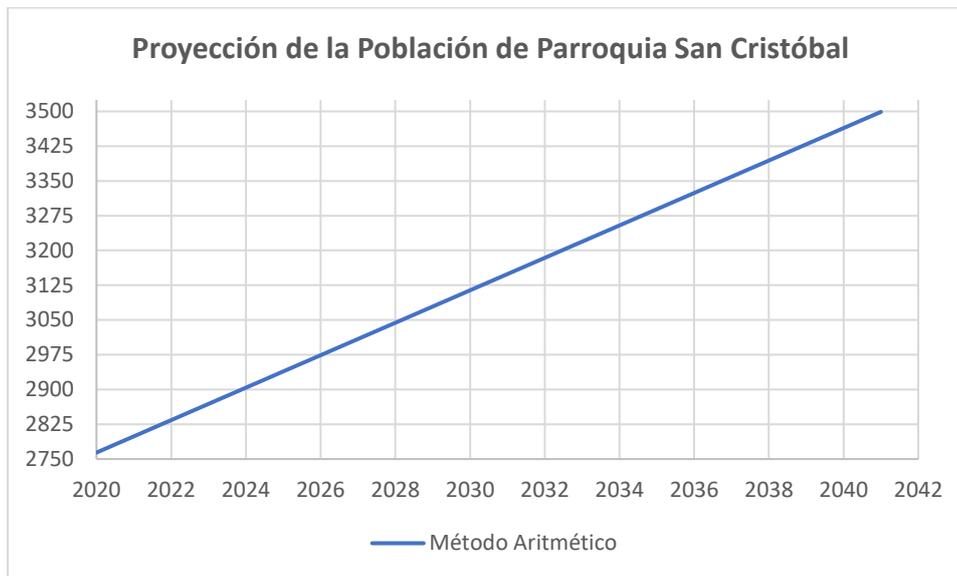


Ilustración 3-1 Proyección de la Población de San Cristóbal, cantón Paute, Provincia del Azuay, a través del método aritmético [Barcia & Méndez, 2021]

3.1.1.2. Método exponencial

Los resultados obtenidos a través del método exponencial se presentan en la Tabla 3-3. La tasa de crecimiento exponencial estimada con base a los datos censales proporcionados por el estudio socioeconómico del sistema de agua potable del GAD Municipal es de 0.009347. En la Ilustración 3-2 se puede observar de manera gráfica la moderación del crecimiento poblacional bajo el criterio exponencial.

Tabla 3-3 Obtención de la población de diseño de la parroquia San Cristóbal por medio del método exponencial [Barcia & Méndez, 2021]

Año	Población
2020	2 764
2035	3 179
2041	3 362

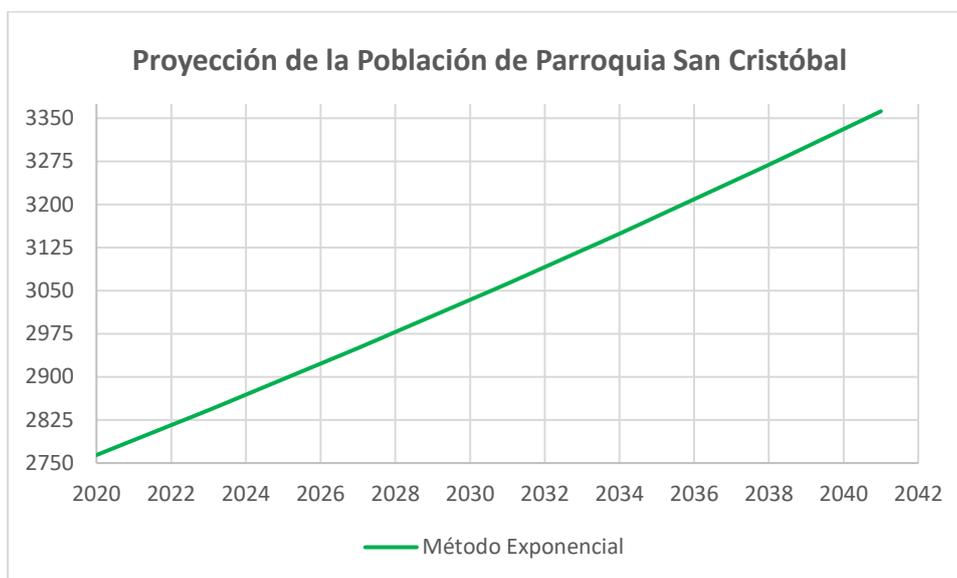


Ilustración 3-2 Proyección de la Población de San Cristóbal, cantón Paute, Provincia del Azuay, a través del método exponencial [Barcia & Méndez, 2021]

3.1.1.3. Método geométrico

Para este método de proyección poblacional se utiliza la tasa de crecimiento intercensal estimada en el estudio socioeconómico. La tasa de crecimiento geométrica es de 1%. Los resultados se muestran en la Tabla 3-4 y son graficados bajo el modelo geométrico que se muestra en la Ilustración 3-3.

Tabla 3-4 Obtención de la población de diseño de la parroquia San Cristóbal por medio del método geométrico [Barcia & Méndez, 2021]

Año	Población
2020	2 764
2035	3 209
2041	3 406

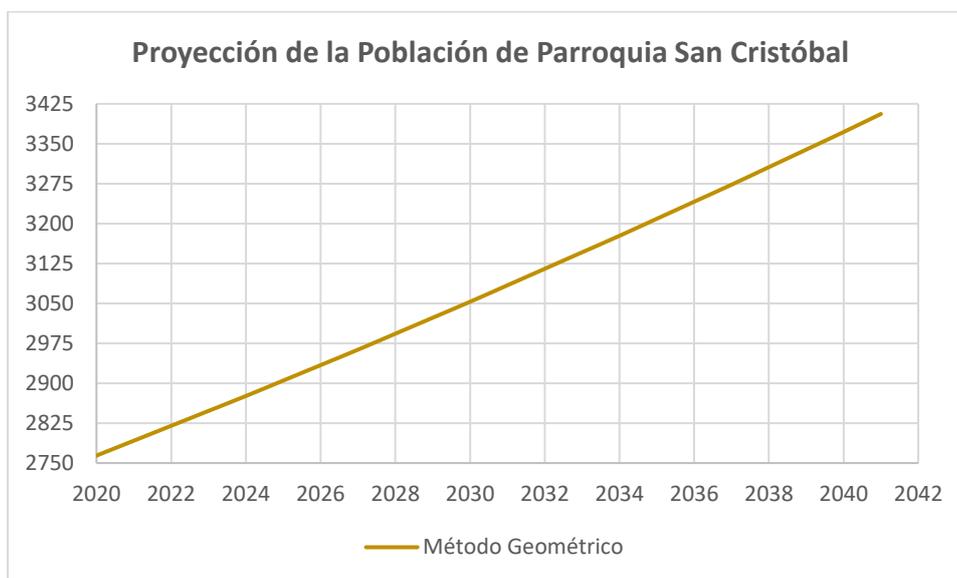


Ilustración 3-3 Proyección de la Población de San Cristóbal, cantón Paute, Provincia del Azuay, a través del método geométrico [Barcia & Méndez, 2021]

3.1.1.4. Análisis de los métodos de proyección poblacional

Las proyecciones poblacionales de los métodos utilizados se muestran en la Tabla 3-5, se debe analizar las tendencias de los métodos para determinar cuál modelo estadístico se ajusta mejor a la proyección de los datos censales, estos resultados se muestran gráficamente en la Ilustración 3-4.

Tabla 3-5 Comparación de la proyección poblacional de la parroquia San Cristóbal al año 2036 a través de los diferentes métodos [Barcia & Méndez, 2021]

Año	Método Aritmético	Método geométrico	Método exponencial
2041	3 499	3 406	3 362

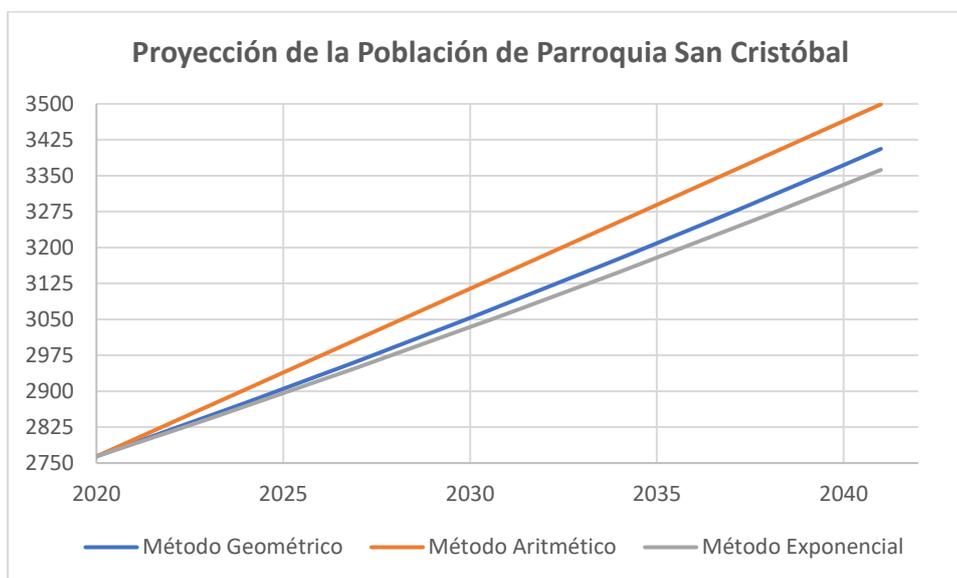


Ilustración 3-4 Comparación de la proyección poblacional de la parroquia San Cristóbal al año 2041 a través de los diferentes métodos [Barcia & Méndez, 2021]

Analizando los datos censales del INEC con respecto a la parroquia San Cristóbal, se pretende determinar cuál método de proyección poblacional se alinea mejor a la tendencia de proyección de la población.

Dado que se conoce la población de la parroquia San Cristóbal en el rango de los años del 2011 y 2020. Se hará la proyección de la población al 2020 con los métodos aritméticos, exponencial y geométrico y se compara el valor de las proyecciones obtenidas en los métodos con el valor registrado en el INEC.

Según resultados tabulados en la Tabla 3-6 podemos observar que los datos censales para la parroquia de San Cristóbal tienen una tendencia cuyo modelo matemático es geométrico.

Tabla 3-6 Análisis de tendencias de proyección poblacional de la parroquia San Cristóbal [Barcia & Méndez, 2021]

Año	INEC	M. Aritmético		M. Geométrico		M. Exponencial	
	Población	Población	Error	Población	Error	Población	Error
2011	2541						
2012	2764	2858	3.40%	2779	0.54%	2792	1.01%

3.1.2. Estimación de la dotación para la parroquia San Cristóbal.

Para la estimación de la dotación previo al cálculo del caudal de diseño, se utilizó los datos de consumo de agua de la parroquia San Cristóbal, los datos proporcionados por el GAD Municipal de Paute corresponde al consumo desde el mes de enero a diciembre del año 2020 y la facturación del mes de marzo del 2021.

Dentro de este análisis se caracterizó tres tipos consumos, residencial, comercial e institucional. A continuación, en la Tabla 3-7 se muestra los datos de consumos de agua de acuerdo con el tipo de entidad abastecida.

Tabla 3-7 Consumo residencial de agua del 2020. Fuente: Información proporcionada por el GAD Municipal Paute [Barcia & Méndez, 2021]

		Residencial		
		Total, residencias	Residencias consumidoras	Consumo (m ³)
2020	Enero	489	210	3209
	Febrero	489	225	3925
	Marzo	490	248	4033
	Abril	490	252	4178
	Mayo	490	242	4030
	Junio	491	243	3740
	Julio	491	226	2831
	Agosto	491	269	5183
	Septiembre	492	247	3432
	Octubre	494	248	3317
	Noviembre	493	262	4014
	Diciembre	495	230	3560

Como entidades comerciales se contaba con dos locales a nombres de ciudadanos de la parroquia, el taller de mecánica automotriz “Bentonita Baritini del Ecuador BENBAREC S.A” y la empresa “Minera Rookaazul CIA LTDA” que se encarga de la minería de arena y grava para la industria de la construcción.

Las dos últimas entidades comerciales utilizan el agua para el desarrollo de la actividad industrial. Desde mes de marzo a diciembre se registró un consumo parcial de la totalidad de entidades comerciales registradas como se muestra en la Tabla 3-8.

Tabla 3-8 Consumo comercial de agua del 2020. Fuente: Información proporcionada por el GAD Municipal Paute [Barcia & Méndez, 2021]

		Comercial		
		Total, comerciales	Comerciales consumidores	Consumo (m ³)
2020	Enero	4	4	134
	Febrero	4	4	94
	Marzo	4	3	26
	Abril	4	3	26
	Mayo	4	3	160
	Junio	4	3	44
	Julio	4	3	23
	Agosto	4	3	50
	Septiembre	4	2	16
	Octubre	4	3	30
	Noviembre	4	3	40
	Diciembre	4	3	31

Siendo la Dirección distrital de educación “El Pan - Sevilla de oro” la única entidad de tipo institucional registrada para el abastecimiento de agua con una cuadrilla de 28 empleados según informe de Rendición de cuentas Coordinación Zonal 6 Dirección Distrital 01D06 El Plan – Sevilla de Oro desde el mes de enero a diciembre del 2019.

Como se muestra en la Tabla 3-9, en los meses de abril, mayo, junio, julio, agosto, octubre, diciembre no se registró un consumo institucional.

Tabla 3-9 Consumo institucional de agua del 2020. Fuente: Información proporcionada por el GAD Municipal Paute [Barcia & Méndez, 2021]

		Institucional (Dirección Distrital de Educación)		
		Total, Instituciones	Instituciones consumidoras	Consumo (m ³)
2020	Enero	1	1	31
	Febrero	1	1	33
	Marzo	1	1	22
	Septiembre	1	1	10
	Noviembre	1	1	24

Basados en la encuesta asociada al Estudio socioeconómico del sistema de agua potable del GAD Municipal en San Cristóbal, se estima que en promedio una familia consta de 5 miembros, este dato fue utilizado para el cálculo de la dotación poblacional. La población estimada fue obtenida de acuerdo con el número de residencia que se abastecían del servicio, no fueron consideradas residencias que registraban un consumo nulo del servicio.

Del cálculo de la dotación se obtuvieron los resultados que se presentan en la Tabla 3-10. La dotación poblacional calculada se consideraron los consumos de tipo residencial, comercial, institucional y las fugas en el sistema de distribución basados en los datos de consumo proporcionados por el GAD municipal.

Tabla 3-10 Dotación estimada con base a datos de consumo de agua [Barcia & Méndez, 2021]

Dotación poblacional [l/hab*día]
128.9

3.1.3. Cálculo de los caudales de diseño

Se considera un nivel de servicio II b para la repotenciación de la planta de tratamiento “El Descanso” de la parroquia San Cristóbal, según la Tabla 5.2 de la quinta parte – sección 4.3 de la Norma de Diseño para el Sistemas de abastecimiento de agua potable,

disposición de excretas y residuos líquidos en el área rural, Norma CO 10.7 – 602 de la secretaria del Agua.

Tabla 3-11 Norma CO 10.7 - 602 de la Secretaría del Agua. Niveles de servicio para sistemas de abastecimientos de agua (Tabla 5.2) [Barcia & Méndez, 2021]

NIVEL	SISTEMA	DESCRIPCIÓN
II b	Agua Potable	Conexiones domiciliarias con más de un grifo por casa.

Para el cálculo del caudal medio debido al consumo residencial, comercial e institucional (Q_m), se utiliza los parámetros de población de diseño y dotación previamente calculados.

Calculando el caudal medio debido al consumo residencial, comercial e institucional:

$$Q_m = \frac{1.2 * 3\,406 * 128.9}{86\,400} \left[\frac{l}{s} \right]$$

$$Q_m = 6.1 \left[\frac{l}{s} \right]$$

Una vez obtenido el caudal medio, se procede a calcular el caudal máximo diario (QMD) y el caudal máximo diario (QMH).

Para el cálculo del caudal máximo diario (QMD), se utiliza el factor de mayoración máximo diario (KMD) que es un parámetro que amortigua la variación en el consumo poblacional con respecto al caudal medio diario. Se considera la información del consumo mensual de la población para la determinación de este parámetro. En la Ilustración 3-5 se muestra la variación de caudal mensual para el cálculo del factor de mayoración máximo diario.

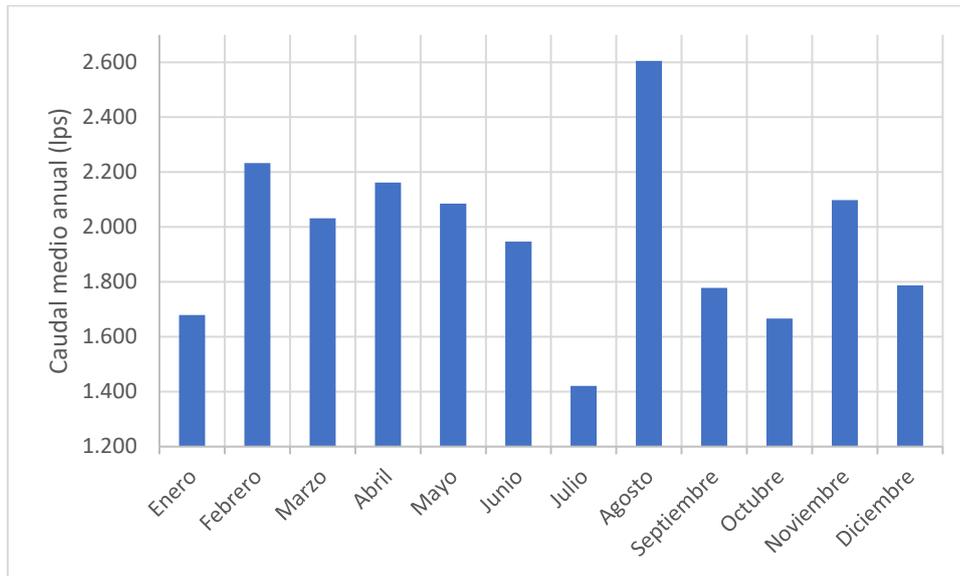


Ilustración 3-5. Caudal medio anual para estimación de factor de mayoración máximo diario. Datos proporcionados por el GAD Municipal de Paute [Barcia & Méndez, 2021]

Realizando la estimación del factor de mayoración máximo diario se obtiene valor 1.33. Comparando este valor frente al sugerido por la Norma CO 10.7 – 602 de la Secretaría del Agua, en la quinta parte sección 4.5.2, en donde establece que para todos los niveles de servicio se utiliza el factor de mayoración máximo diario de 1.25. Para nuestro estudio se remite al valor obtenido de los datos de consumo poblacional. Obteniendo el caudal máximo diario.

$$Q_{MD} = KMD * Q_m$$

$$Q_{MD} = 8.11 \left[\frac{l}{s} \right]$$

Obteniendo un caudal máximo horario.

$$Q_{MH} = KMH * Q_m$$

$$Q_{MH} = 18.3 \left[\frac{l}{s} \right]$$

Obteniendo el caudal de captación de aguas (Q_{cap}) a través del caudal máximo diario, de acuerdo con la Norma CO 10.7 – 602, en la sexta parte - sección 5.2:

$$Q_{cap} = 1.20 * Q_{MD}$$

$$Q_{cap} = 9.73 \left[\frac{l}{s} \right]$$

Se considera la Norma CO 10.7 – 602, en la sexta parte - sección 5.3.1.2 para el cálculo del caudal de conducción (Q_{cond}). Se considera que la bomba operara por 18 horas diarias.

$$Q_{cond} = 1.05 * Q_{MD} * \frac{24 \text{ horas}}{\text{horas bombeo}} \left[\frac{l}{s} \right]$$

$$Q_{cond} = 11.35 \left[\frac{l}{s} \right]$$

Para el cálculo del caudal de distribución se considera lo estipulado en la misma normativa en la sección 5.6, en donde se establece que el caudal de distribución (Q_{dis}) será el mismo del caudal máximo horario.

$$Q_{dis} = Q_{MH} \left[\frac{l}{s} \right]$$

$$Q_{dis} = 18.3 \left[\frac{l}{s} \right]$$

El caudal para la planta de tratamiento (Q_{trat}) se lo obtiene multiplicando el caudal máximo diario por un factor de 1.10, según lo estipula la norma CO 10.7 – 602, en la sexta parte - sección 5.4.

$$Q_{trat} = 1.10 * Q_{MD} \left[\frac{l}{s} \right]$$

$$Q_{trat} = 8.92 \left[\frac{l}{s} \right]$$

3.1.4. Dimensionamiento de los procesos

3.1.4.1. Tanque

Consideramos la siguiente expresión para estimar el volumen del tanque para el almacenamiento de agua que garantizará la continuidad en el proceso de distribución del

agua para el tratamiento dentro de la planta. La bomba operará durante 18 horas, por lo cual es necesario el dimensionamiento del tanque.

En la Tabla 3-12 se consideran las condiciones iniciales para la estimación de las dimensiones del tanque.

Tabla 3-12 Consideraciones iniciales para el pre-dimensionamiento del tanque de la planta "El Descanso" [Barcia & Méndez, 2021]

Parámetros iniciales para diseño del tanque	
Q_{MD} [l/s]	8.11
t_b [h]	18
t_r [h]	1

$$V = \frac{t_r \cdot 3\,600 \cdot Q_{MD}}{1\,000} \cdot \frac{24\,h}{t_b} [m^3]$$

Donde

t_r , tiempo de retención [h]

Q_{MD} , Caudal medio diario [l/s]

t_b , tiempo de bombeo [h]

$$V = \frac{1 \cdot 3\,600 \cdot 8.11}{1\,000} \cdot \frac{24}{18} [m^3]$$

$$V = 38.93 [m^3]$$

Con base a los parámetros de diseños, altura máxima del tanque de 5 m, con un borde libre mínimo el 10% de la profundidad y máximo 1 m. Se procede a estimar las dimensiones del tanque, en la Tabla 3-13 se muestra el dimensionamiento del tanque de la planta.

Tabla 3-13 Dimensionamiento del tanque de la planta "El Descanso" [Barcia & Méndez, 2021]

Parámetros		Unidad
V	40	[m ³]
Altura	3	[m]
Diámetro del tanque	4.5	[m]

La altura de 3 m con la que contará el tanque corresponde a una altura de nivel de agua de 2.5 m y 0.5m de borde libre.

3.1.4.2. Floculador hidráulico horizontal

Para el diseño del floculador hidráulico se siguió el procedimiento del diseño establecido por el Centro Panamericano de Ingeniería Sanitaria y Ciencias ambientales (CEPIS). Se diseñará un floculador hidráulico de flujo horizontal dado al tamaño de la planta (caudal menor a 50 l/s). Para plantas relativamente grandes (mayores a 50 l/s) se sugiere un diseño de floculador hidráulico de flujo vertical. Los parámetros para el dimensionamiento del floculador hidráulico horizontal se muestran en la Tabla 3.14.

Tabla 3-14 Parámetros de diseño del floculador hidráulico horizontal según el Centro Panamericano de Ingeniería Sanitaria y Ciencias del Ambiente, CEPIS [Barcia & Méndez, 2021]

Parámetro		Unidad
Tiempo de retención, t	10-30	min
Caudal, Q	<50	l/s
Nivel de agua, H	1.5 - 2	m

Para el cálculo de la longitud del canal se considera la expresión (13)

$$l = v \cdot t \text{ [m]} \quad (13)$$

Donde

l , es la longitud del canal [m]

v , es la velocidad del flujo en el canal [m/s]

t , es el tiempo de retención [s]

Para la estimación de la velocidad del flujo, se debe considerar el rango de velocidad sugerido por el CEPIS que permita la formación de floculo y no exceder valores de velocidad de 0.80 m/s que pueden romper el floculo.

Entre otros criterios existen quienes diseñan varios sectores en donde propician una mezcla semirápida al inicio del floculador con velocidades entre 0.30 a 0.60 m/s, seguido de una mezcla lenta para garantizar la formación de los flóculos con valores de velocidades entre 0.10 a 0.20 m/s.

Para el diseño del floculador hidráulico de flujo horizontal de la planta “El Descanso” se empleará una velocidad promedio de 0.40 m/s, con un tiempo de retención total de 15 min. Se utilizará tres tramos con diferentes velocidades, primer tramo con una velocidad de 0.50 m/s, con un tiempo de retención de 5 min, el segundo tramo de 0.40 m/s con un tiempo de retención de 5 min y finalmente el tercer tramo de 0.30 m/s con un tiempo de retención de 5 min.

Estimando la longitud del canal a través de la expresión.

Primer tramo:

$$l = v \cdot t [m]$$
$$l = 0.50 * 5 * 60$$
$$l = 150 [m]$$

Segundo tramo:

$$l = v \cdot t [m]$$
$$l = 0.40 * 5 * 60$$
$$l = 120 [m]$$

Tercer tramo:

$$l = v \cdot t [m]$$
$$l = 0.30 * 5 * 60$$
$$l = 90 [m]$$

La sección del canal puede ser obtenida a través de la expresión (14)

$$A = \frac{Q}{v} [m^2] \quad (14)$$

Donde

A , es la sección del canal [m^2]

v , es la velocidad del flujo en el canal [m/s]

Q , es el caudal de tratamiento dentro de la planta “El Descanso”

Primer tramo:

$$A = \frac{8.92 \cdot 10^{-3}}{0.50} [m^2]$$
$$A = 0.02 [m^2]$$

Segundo tramo:

$$A = \frac{8.92 \cdot 10^{-3}}{0.40} [m^2]$$
$$A = 0.02 [m^2]$$

Tercer tramo:

$$A = \frac{8.92 \cdot 10^{-3}}{0.30} [m^2]$$
$$A = 0.03 [m^2]$$

Para el cálculo del ancho del canal se utiliza la expresión (15).

$$a = \frac{A}{H} [m] \quad (15)$$

Donde

a , es el ancho del canal [m]

A , es la sección del canal [m²]

H , es la altura del agua [m]

Las mamparas tendrán una altura de 1.00 m, incluido un borde libre.

Primer tramo:

$$a = \frac{A}{H} [m]$$
$$a = \frac{0.02}{0.12} [m]$$
$$a = 0.15 [m]$$

Segundo tramo:

$$a = \frac{A}{H} [m]$$

$$a = \frac{0.02}{0.15} [m]$$

$$a = 0.15 [m]$$

Tercer tramo:

$$a = \frac{A}{H} [m]$$

$$a = \frac{0.09}{0.20} [m]$$

$$a = 0.15 [m]$$

Para el cálculo del espaciamiento del extremo de la mampara y la pared se lo estima a través de la expresión (16).

$$d = 1.5 \cdot a [m] \tag{16}$$

Donde

d , es el espaciamiento del extremo de la mampara y la pared [m]

a , es el ancho del canal [m]

Estimando el espaciamiento de la mampara y la pared del floculador hidráulico, se obtiene con la siguiente expresión. Se considera el máximo espaciamiento entre el extremo de la mampara y la pared:

$$d = 1.5 \cdot a [m]$$

$$d = 1.5 \cdot 0.15 [m]$$

$$d = 0.23 [m]$$

Consideramos este espaciamiento con un valor de 0.25 m.

El ancho del floculador se estima con la ecuación (17):

$$B = b + d [m] \tag{17}$$

Donde

B , es el ancho del floculador [m]

b , ancho útil de la mampara [m]

d , es el espaciamiento del extremo de la mampara y la pared [m]

Consideramos que el ancho de la mampara será de 2.50 m. Por lo cual el ancho del floculador será:

Primer floculador hidráulico

$$B = b + d [m]$$

$$B = 4.00 + 0.25 [m]$$

$$B = 4.25 [m]$$

Segundo floculador hidráulico

$$B = b + d [m]$$

$$B = 5.55 + 0.25 [m]$$

$$B = 5.80 [m]$$

Para el cálculo del número de canales del floculador hidráulico se utiliza la expresión (18):

$$N = \frac{l}{B} [] \quad (18)$$

Donde

N , es el número de canales del floculador []

l , es la longitud del canal [m]

B , es el ancho del floculador [m]

Calculando el número de canales del floculador, tenemos:

Primer tramo

$$N = \frac{l}{B}$$

$$N = \frac{150}{4.25}$$

$$N = 36 \text{ canales}$$

Segundo tramo

$$N = \frac{l}{B}$$
$$N = \frac{120}{5.80}$$
$$N = 21 \text{ canales}$$

Tercer tramo

$$N = \frac{l}{B}$$
$$N = \frac{90}{5.80}$$
$$N = 16 \text{ canales}$$

Para la estimación del largo del floculador, teniendo las mamparas un espesor de 2 cm se utilizará la expresión (19):

$$L = N \cdot (0.02 + a) [m] \quad (19)$$

Donde

L , es el largo del floculador hidráulico [m]

N , es el número de canales del floculador []

a , es el ancho del canal [m]

Calculando la longitud del floculador hidráulico, se tiene:

Primer tramo

$$L = 36 \cdot (0.02 + 0.15) [m]$$
$$L = 6.12[m]$$

Segundo tramo

$$L = 21 \cdot (0.02 + 0.15) [m]$$
$$L = 3.57 [m]$$

Tercer tramo

$$L = 16 \cdot (0.02 + 0.15) [m]$$

$$L = 2.72 [m]$$

El gradiente de velocidad debe ser estimado como un parámetro que regula el diseño del floculador. Para la estimación de este parámetro se debe calcular el cabezal de pérdidas del sistema debido al giro del flujo (cambio de dirección) en el tramo extremo de la mampara y debido al tránsito del flujo en el canal.

Para el cálculo del cabezal de pérdida en las vueltas se utiliza la expresión (20):

$$h_1 = \frac{K \cdot v^2 \cdot (N - 1)}{2 \cdot g} [m] \quad (20)$$

Donde,

h_1 , es el cabezal de pérdidas de cargas debido al cambio de dirección del flujo [m].

K , es el coeficiente de pérdida de carga en el cambio de dirección de giro [].

v , es la velocidad del flujo en el canal [m/s].

N , es el número de canales del floculador []

g , es la aceleración de la gravedad [m/s²]

El coeficiente K es adimensional y es proporcional al cabezal de pérdidas además de mantener una proporción inversa al cuadrado de la velocidad. Según los criterios de diseño del CEPIS, suele tomarse un valor de K de 3.5. Este valor está íntimamente relacionado a la naturaleza del material de la mampara (rugosidad), espaciamiento de la pared y el extremo de la mampara, temperatura y viscosidad del agua, la forma dinámica del extremo de la mampara. Según estudios de Cordón y Samayoa se estima que este valor presente una tendencia hacia 3.0. Calculando el cabezal de pérdida en las vueltas se obtiene:

Primer tramo

$$h_1 = \frac{K \cdot v^2 \cdot (N - 1)}{2 \cdot g} [m]$$

$$h_1 = \frac{3 \cdot 0.50^2 \cdot (36 - 1)}{2 \cdot 9.81} [m]$$

$$h_1 = 1.34 [m]$$

Segundo tramo

$$h_1 = \frac{K \cdot v^2 \cdot (N - 1)}{2 \cdot g} [m]$$

$$h_1 = \frac{3 \cdot 0.40^2 \cdot (21 - 1)}{2 \cdot 9.81} [m]$$

$$h_1 = 0.49 [m]$$

Tercer tramo

$$h_1 = \frac{K \cdot v^2 \cdot (N - 1)}{2 \cdot g} [m]$$

$$h_1 = \frac{3 \cdot 0.30^2 \cdot (16 - 1)}{2 \cdot 9.81} [m]$$

$$h_1 = 0.21 [m]$$

Para el cálculo del cabezal de pérdida debido al tránsito de flujo en el canal se debe obtener el radio hidráulico de la sección entre la mampara. Para el cálculo de esta pérdida se utiliza la expresión (21):

$$h_2 = \left(\frac{n \cdot v^2}{r^{2/3}} \right) \cdot l [m] \quad (21)$$

Donde

h_2 , es el cabezal de pérdida debido al tránsito del flujo en el canal.

n , es el coeficiente de rugosidad de Manning []

v , es la velocidad del flujo en el canal [m/s].

r , es el radio hidráulico de la sección [m].

l , es longitud del canal [m].

Para el cálculo del radio hidráulico se utiliza la expresión (22):

$$r = \frac{a \cdot H}{2 \cdot H + a} [m] \quad (22)$$

Donde

r , es el radio hidráulico de la sección [m]

a , es el ancho del canal [m]

H , es la altura del agua [m]

Primer tramo

$$r = \frac{0.15 \cdot 0.12}{2 \cdot 0.12 + 0.15} [m]$$
$$r = 0.05[m]$$

Segundo tramo

$$r = \frac{0.15 \cdot 0.15}{2 \cdot 0.15 + 0.15} [m]$$
$$r = 0.05[m]$$

Tercer tramo

$$r = \frac{0.15 \cdot 0.20}{2 \cdot 0.20 + 0.15} [m]$$
$$r = 0.06[m]$$

Determinando finalmente el cabezal de perdida debido al tránsito del flujo en el canal. El coeficiente de rugosidad dependerá del material a utilizarse como mamparas, utilizaremos 0.015 para metal liso.

Primer tramo

$$h_2 = \left(\frac{n \cdot v^2}{r^{2/3}} \right) \cdot l [m]$$
$$h_2 = \left(\frac{0.015 \cdot 0.50^2}{0.05^{2/3}} \right) \cdot 150 [m]$$
$$h_2 = 4.37 [m]$$

Segundo tramo

$$h_2 = \left(\frac{n \cdot v^2}{r^{2/3}} \right) \cdot l [m]$$
$$h_2 = \left(\frac{0.015 \cdot 0.40^2}{0.05^{2/3}} \right) \cdot 120 [m]$$

$$h_2 = 2.12 [m]$$

Tercer tramo

$$h_2 = \left(\frac{n \cdot v^2}{r^{2/3}} \right) \cdot l [m]$$

$$h_2 = \left(\frac{0.015 \cdot 0.30^2}{0.06^{2/3}} \right) \cdot 90 [m]$$

$$h_2 = 0.84 [m]$$

El cabezal de pérdida total (H) será la suma de los cabezales de pérdidas de cargas parciales.

Primer tramo

$$H = h_1 + h_2 [m]$$

$$H = 1.34 + 4.37 [m]$$

$$H = 5.71 [m]$$

Segundo tramo

$$H = h_1 + h_2 [m]$$

$$H = 0.49 + 2.12 [m]$$

$$H = 2.61 [m]$$

Tercer tramo

$$H = h_1 + h_2 [m]$$

$$H = 0.21 + 0.84 [m]$$

$$H = 1.05 [m]$$

Para calcular el gradiente de velocidad del proceso utilizo la expresión (23):

$$G = \sqrt{\frac{\gamma \cdot H}{\mu \cdot t} \left[\frac{1}{s} \right]} \quad (23)$$

Donde

G , es el gradiente de velocidad del proceso de floculación [1/s]

γ , es el peso específico del agua [N/m³]

μ , es la viscosidad dinámica del agua [Pa·s]

H , es el cabezal de pérdida total [m]

t , es el tiempo de retención del agua dentro del floculador hidráulico [s]

Para la estimación de las propiedades de densidad y viscosidad del agua se toma en consideración dichos parámetros bajo la condición de temperatura más desfavorable, como se muestra en la Tabla 3-15. La temperatura más fría registrada durante el año fue de 0 °C según información del Estudio socioeconómico del sistema de agua potable del GAD Municipal en San Cristóbal.

Tabla 3-15 Propiedad del agua en función de la temperatura. Fuente: Universidad Complutense de Madrid [Barcia & Méndez, 2021]

Propiedades del agua a cierta temperatura		
T [°C]	Peso específico [kN/m ³]	Viscosidad dinámica [Pa·s]
0	9.81	1793 · 10 ⁻⁶

Primer tramo

$$G = \sqrt{\frac{9\,808 \cdot 5.71}{1\,793 \cdot 10^{-6} \cdot 5 \cdot 60}} \left[\frac{1}{s} \right]$$

$$G = 322.66 \left[\frac{1}{s} \right]$$

Segundo tramo

$$G = \sqrt{\frac{9\,808 \cdot 2.61}{1\,793 \cdot 10^{-6} \cdot 5 \cdot 60}} \left[\frac{1}{s} \right]$$

$$G = 218.21 \left[\frac{1}{s} \right]$$

Tercer tramo

$$G = \sqrt{\frac{9\,808 \cdot 1.05}{1\,793 \cdot 10^{-6} \cdot 5 \cdot 60}} \left[\frac{1}{s} \right]$$
$$G = 138.45 \left[\frac{1}{s} \right]$$

Según el CEPIS, el gradiente de velocidad promedio es de 226.44 [rad], este valor está dentro del rango de gradiente de velocidad promedio para flóculos de ablandamiento.

3.1.4.3. Sedimentadores

La planta actualmente consta de 2 piscinas de sedimentación. Considerando optimizar costos, estas serán reutilizadas buscando aumentar su capacidad de sedimentación intercambiando las celdas existentes por placas de Polietileno Reforzado en Fibras de Vidrio (PRFV) inclinadas 45° con características técnicas de: 1.20 X 1.97 m con un espaciado libre de 6 cm y espesor de 10 mm, pues se comprobó que el área actual que estas ocupan abastecen el caudal requerido. Los parámetros iniciales y dimensiones actuales se muestran a continuación en la Tabla 3.16:

Tabla 3.16 Parámetros iniciales de los sedimentadores [Barcia & Méndez, 2021]

Parámetros iniciales para diseño del sedimentador	
$Q_{\text{trat}} [l/s]$	8.92
$Q_{\text{trat}} [m^3/día]$	770.7
Dimensiones existentes	
$a [m]$	1.97
$L [m]$	4.32
$h [m]$	1.5
Borde libre [m]	0.50

Según la Norma CO 10.7 – 602, como ya se lo ha mencionada anteriormente, la capacidad de la planta de agua potable debe ser 1.10 veces el caudal máximo diario que corresponde al culminar el período de diseño. Para el diseño del sedimentador, se lo realiza empleando el CEPIS – (OPM-OMS), unidad de sedimentación dados por Jorge Arboleda Valencia en el libro “Teoría de diseño y control de los procesos de clarificación

del agua”, se considerará decantadores de flujo horizontal, empleando el parámetro que caracteriza su comportamiento, el cual garantiza un flujo laminar.

Calculando la carga superficial actual:

$$q = \frac{Q_{trat}}{a * L * n} \quad (24)$$

Donde

q , área superficial [$m^3/m^2/día$]

Q_{trat} , es el caudal para la planta de tratamiento [$m^3/día$]

a , es el ancho de cada sedimentador [m]

L , es la longitud de cada sedimentador [m]

n , es el número de sedimentadores []

$$q = \frac{770.7}{1.97 * 4.32 * 2}$$

$$q = 45.3 [m^3/m^2/día]$$

Encontrando el área de sedimentación acelerada con un ángulo de inclinación de 45° y considerando S_c igual a 1, pues se diseñará las placas sedimentadoras de 1.2 X 1.97 m para sedimentación acelerada:

$$S_c = 1$$

$$l = 1.2 [m]$$

El área cubierta y las dimensiones necesarias empleando las placas espaciadas 6 cm:

$$L_{relativa_placas} = \frac{l}{e} \quad (25)$$

Donde

l , longitud de las placas [$m^3/día$].

e , espaciamiento entre láminas de asbesto-cemento [m]

$L_{relativa_láminas}$, longitud relativa de cada placa inclinada [m]

θ , ángulo de inclinación de las placas de PRFV

$$L_{relativa_placas} = \frac{1.2 \text{ m}}{0.06 \text{ m}} = 20$$

$$A = \frac{n * Q_{trat}}{q * (\text{sen}\theta + L_{láminas} * \text{cos}\theta)} \quad (26)$$

$$A = \frac{2 * 770.7}{45.3 * (\text{sen}45 + 20 * \text{cos}45)}$$

$$A = 2.3 \text{ [m}^2\text{]}$$

Teniendo en cuenta que, el ancho de la piscina del sedimentador es de 1.97 m, se requiere una longitud para que las placas de PRFV cubran el ancho actual:

$$\text{Longitud} = \frac{2.3 \text{ m}^2}{1.97 \text{ m}} = 1.17 \text{ [m]} \approx 1.15 \text{ [m]}$$

$$\text{número de placas por filas de } 2.4 \text{ m} = \frac{1.15}{0.06} + 1 = 20$$

Para cada sedimentador se necesitan 20 placas, como en un sedimentador caben 2 filas, se requieren 40 placas por cada uno teniendo un total de 80 placas de PRFV para los dos sedimentadores en dos filas extendidas en $1.20 \text{ m} + 0.01 * 20 \text{ m} = 1.40 \text{ m}$.

3.1.4.4 Filtro de arena

A continuación, se presenta un posible diseño para los filtros en base al caudal diario calculado previamente. Se trata de un filtro rápido de arena. Para este proceso de filtración, se deben considerar ciertos parámetros, entre ellos:

- Tasa de filtración: $V_a = 120 \text{ m}^3 / \text{m}^2 * \text{día}$
- Medio: arena
- Distribución del medio: estratificado de final a grueso
- Profundidad del medio: 0.60 m

- *Profundidad de la grava: 0.30 m*
- *Pérdida de carga inicial: 0.30 m*
- *Pérdida de carga final: 2.4 – 3.0 m*
- *Velocidad de entrada: 0.1 m/h*

Medio de soporte:

La capa de soporte está conformada por una capa de material grueso, grava, material que debe ser de perfil duro y duro, libre de material fino como; arena, limo y materia orgánica. Esta capa va a ser diseñada en base al material de arena en contacto con la grava, y decidir el tamaño más fino y tamaño para el drenaje de la más gruesa. Se escoge un espesor del lecho de grava de 0.30 m.

Para la entrada del agua al filtro, se emplea un vertedero ancho. Además, se considera una cámara de distribución definido por compuertas y aliviaderos de rebose.

Calculando la cantidad de filtros requeridos:

$$N = 0.044 * \sqrt{Q_{trat}} \quad (27)$$

$$N = 0.044 * \sqrt{770.7 \text{ m}^3/\text{día}}$$

$$N = 1.22 \approx 2$$

Para el área del filtro:

$$A = \frac{Q_{trat}}{V_a} \quad (28)$$

Donde:

$V_a = 120 \text{ m}^3 / \text{m}^2 * \text{día}$, tasa de filtración

$$A = \frac{770.7}{120}$$

$$A = 6.42 [\text{m}^2]$$

Se estima el dimensionamiento de los filtros, considerando una relación 3:1 de largo y ancho:

$$\text{ancho} = B = \sqrt{\frac{A}{3}} \quad (29)$$

$$B = \sqrt{\frac{6.42}{3}}$$

$$B = 1.46 [m] \approx 1.5 [m]$$

Entonces:

$$L = 3 * 1.5 [m] = 4.5 [m]$$

Considerando la nueva área:

$$A = 6.75 [m^2]$$

El medio filtrante estará conformado por una capa de 0.6 [m] de arena y 0.40 [m] de

Para la profundidad útil de cada filtro de arena, se toma consideración:

$$P_{\text{útil}} = \text{capa de arena} + \text{capa de grava} + \text{lámina de agua}$$

Donde:

lámina de agua = 1.5 [m], pues según la normativa, el valor mínimo es de 0.5 [m].

$$P_{\text{útil}} = 0.6 + 0.4 + 1.5$$

$$P_{\text{útil}} = 2.5 [m]$$

Mientras que, para la profundidad total se debe tomar en cuenta un factor que contempla la falla de algún proceso previo al de filtración:

$$P_{\text{total}} = 1.1 * P_{\text{útil}} = 1.1 * 2.5$$

$$P_{\text{total}} = 2.75 [m]$$

Encontrando la distancia de las canaletas de lavado, se toma en cuenta los ejes de las mismas con un $N_c=2$:

$$distancia_{canaleta} = \frac{L}{Nc} = \frac{4.5 \text{ m}}{2}$$

$$distancia_{canaleta} = 2.25 \text{ [m]}$$

Caudal de lavado:

Para la velocidad de lavado se considera el título C RAS 2017, igual a 0.8 m/min, ya que esta recomienda un rango que va desde los 0.6 m/min a 1.0 m/min.

$$V_l = 0.013 \text{ m/s}$$

$$Q_{lv} = V_l * A \quad (30)$$

$$Q_{lv} = 0.013 * 6.75$$

$$Q_{lv} = 0.090 \text{ [m}^3/\text{s]}$$

Caudal en una canaleta:

Calculando el caudal que fluye por una canaleta de recolección.

$$Q_c = \frac{Q_{lv}}{Nc} \quad (31)$$

$$Q_c = \frac{0.090}{2}$$

$$Q_c = 0.045 \text{ [m}^3/\text{s]}$$

Para la profundidad de lámina de agua, se asume el ancho de la canaleta de 0.35 [m] según lo estipula el título C RAS 2017:

$$A_c = 0.35 \text{ [m]}$$

$$H_o = \left(\frac{Q_c}{1.375 * A_c} \right)^{2/3} \quad (32)$$

$$H_o = \left(\frac{0.045}{1.375 * 0.35} \right)^{2/3}$$

$$H_o = 0.21 \text{ [m]}$$

Por otro lado, para el volumen de agua del lavado y filtros se considera un tiempo de lavado de 15 minutos:

$$T_{lv} = 15 \text{ [min]}$$

$$V_{lv} = Q_{lv} * T_{lv} \quad (33)$$

$$V_{lv} = 0.090 \frac{m^3}{s} * 15 \text{ min} * \frac{60 \text{ s}}{1 \text{ min}}$$

$$V_{lv} = 81 \text{ [m}^3\text{]}$$

Calculando el volumen de agua filtrada durante 48 horas:

$$T_f = 48 \text{ [h]}$$

$$V_f = Q_{trat} * T_f$$

$$V_f = 770.7 \frac{m^3}{s} * 48 \text{ h} * \frac{1 \text{ día}}{24 \text{ h}}$$

$$V_f = 1541.4 \text{ [m}^3\text{]}$$

El porcentaje de agua filtrada para el lavado:

$$\% = \frac{V_{lv}}{V_f}$$

$$\% = \frac{81}{1541.4} * 100\%$$

$$\% = 5.25\%$$

Finalmente, para el cálculo de pérdida debido a la fricción en un lecho de tamaño uniforme d_p :

$$h_f = f' * \frac{L * (1 - e) * V_a^2}{e^3 * g * d_p} \quad (34)$$

Donde:

h_f , pérdida debido a la fricción por medio de un lecho de partículas de tamaño uniforme
 d_p [m]

$L = P_{total}$, profundidad del filtro [m]

e , porosidad del lecho

V_a , velocidad de filtración o tasa de filtración [m/s]

g , aceleración de la gravedad [m/s²]

d_p , media del diámetro del filtro granular

f' , factor de fricción relacionado al coeficiente de arrastre entorno a las partículas:

$$f' = 150 * \frac{1 - e}{N_R} + 1.75 \quad (35)$$

Donde:

$$N_R = \frac{\phi * \rho_w * V_a * d_p}{\mu} \quad (36)$$
$$N_R = \frac{0.85 * 2650 \text{ kg/m}^3 * 1.39 \times 10^{-3} \text{ m/s} * 0.00040 \text{ m}}{1.793 \cdot 10^{-3} \text{ kg/m} * \text{s}}$$
$$N_R = 0.698 < 1.0 \text{ (flujo laminar confirmado)}$$

Entonces:

$$f' = 150 * \frac{1 - 0.4}{0.698} + 1.75$$
$$f' = 130.69$$

Por ende:

$$h_f = 130.69 * \frac{2.75 \text{ m} * (1 - 0.4) * (1.39 \times 10^{-3} \text{ m/s})^2}{0.4^3 * 9.81 \text{ m/s}^2 * 0.0004 \text{ mm}}$$
$$h_f = 1.66 \text{ [m]}$$

Diseño de los filtros rápidos de arena considerando los filtros existentes

Como se puede observar en el diseño previamente presentado para el filtro rápido de arena, se obtienen dimensiones mucho menores al filtro actual de la PTAP “El Descanso”. Es por ello que, se ha decidido mantener el filtro existente de la planta, el cual cuenta con las siguientes dimensiones, como se muestra en la Tabla 3-17:

Tabla 3.17 Parámetros iniciales de los filtros [Barcia & Méndez, 2021]

Parámetros iniciales para diseño del sedimentador	
h [m]	8.92
B [m]	7.6
L [m]	7.16
Borde libre [m]	0.50

Calculando el área del filtro:

$$A = 7.16 * 7.60$$

$$A = 54.42 [m^2]$$

El mismo tiene una profundidad de:

$$h = 2.45 [m]$$

La cual considera un nivel máximo de agua:

$$h_{agua_max} = 1.25 [m]$$

Un borde libre de:

$$borde_{libre} = 0.5 [m]$$

Por otro lado, el cambio a realizar es el lecho de arena, para el cual el filtro debería tener las siguientes características:

- *Tasa de filtración: $V_a = 120 \text{ m}^3 / \text{m}^2 * \text{día}$*
- *Medio: arena*
- *Profundidad del medio: 0.60 m*
- *Pérdida de carga inicial: 0.30 m*
- *Pérdida de carga final: 2.4 – 3.0 m*

Finalmente, para el cálculo de pérdida debido a la fricción se considera los valores antes calculados.

Donde:

$$N_R = 0.698 < 1.0 \text{ (flujo laminar confirmado)}$$

Entonces:

$$f' = 130.69$$

Por ende:

$$h_f = 1.66 [m]$$

Cuando los sólidos son acumulados en el filtro de arena, la tasa de pérdida de carga cambia según la naturaleza de suspensión, características del medio y operación del filtro. Por ello, para limpiar el interior del lecho se requiere expandirlo, para lograr que los granos no estén en contacto directo. La pérdida de carga para la expansión de hidráulicamente el lecho debe ser, por lo menos, igual que el peso boyante de las partículas en el fluido. A continuación, se muestra la ecuación de la pérdida de carga requerida para la expansión:

$$hfb = L(1 - e) \frac{\rho m - \rho w}{\rho w} \quad (37)$$

Donde,

hfb , pérdida de carga requerida para iniciar la expansión, [m]

L , profundidad del lecho [m]

ρm , densidad del medio, $\left[\frac{kg}{m^3}\right]$

ρw , densidad del agua, $\left[\frac{kg}{m^3}\right]$

Por otro lado, la pérdida de carga de un lecho expandido no cambia, ya que su peso boyante se mantiene constante, por ello:

Peso del lecho empachado = Peso del lecho fluilizado

$$L * (1 - e) * \frac{\rho m - \rho w}{\rho w} = L_{fb} * (1 - e_{fb}) * \frac{\rho m - \rho w}{\rho w} \quad (38)$$

De lo cual se obtiene:

$$L_{fb} = L * \frac{(1 - e)}{(1 - e_{fb})} \quad (39)$$

Donde:

L_{fb} , profundidad del lecho fluidizado, [m]

e_{fb} , porosidad del lecho fluidizado.

Se conoce que, la porosidad del lecho fluidizado es función de la velocidad de sedimentación terminal de las partículas V_t y de la velocidad de retrolavado, V_B . La velocidad de sedimentación de la partícula es:

$$e_{fb} = \left(\frac{V_B}{V_t} \right)^{0.22} \quad (40)$$

Donde,

V_B , velocidad de retro lavado, la cual es el flujo de retro lavado dividido para el área total del filtro:

V_t , velocidad de sedimentación de las partículas.

$$V_t = \frac{g * (\rho_p - \rho_m) * d^2}{18 * \mu} \quad (41)$$

$$V_t = \frac{9.81 \frac{m}{s} (2650 - 998.2) \frac{kg}{m^3} x (4 x 10^{-4} m)^2}{18 x 1793 \cdot 10^{-6} Pa \cdot s}$$
$$V_t = 0.0803 m/s$$

Finalmente, la profundidad de lecho fluidizado y la velocidad de retrolavado se relaciona:

$$L_{fb} = \frac{L * (1 - e)}{1 - \left(\frac{V_B}{V_t} \right)^{0.22}} \quad (42)$$

La porosidad de expansión a considerarse es igual a 0.7 mediante retrolavado.

Revisando el número de Reynolds:

$$Re = 0.85 x \frac{0.15 \frac{m}{s} x 4x10^{-4} m x 998.2 kg/m^3}{1793 \cdot 10^{-6} Pa \cdot s} \quad (43)$$

$$Re = 28.4 \text{ (Flujo transicional)}$$

$$C_D = \frac{24}{28.4} + \frac{3}{(28.4)^{1/2}} + 0.34 \quad (44)$$

$$C_D = 1.29$$

$$V_1^2 = \frac{\frac{4}{3} \times 9.81 \frac{m}{s^2} (2650 - 998.2) \frac{kg}{m^3} \times 4.0 \times 10^{-4} m}{1.29 \times 998.2 kg/m^3}$$

$$V_1 = 0.082 m/s$$

Volviendo a calcular:

$$Re = 0.85 \times \frac{0.082 \frac{m}{s} \times 4 \times 10^{-4} m \times 998.2 kg/m^3}{1793 \cdot 10^{-6} Pa \cdot s}$$

$$Re = 15.52 \text{ (Flujo transicional)}$$

$$C_D = \frac{24}{15.52} + \frac{3}{(15.52)^{1/2}} + 0.34$$

$$C_D = 2.08$$

$$V_1^2 = \frac{\frac{4}{3} \times 9.81 \frac{m}{s^2} (2650 - 998.2) \frac{kg}{m^3} \times 4.0 \times 10^{-4} m}{2.08 \times 998.2 kg/m^3}$$

$$V_1 = 0.00416 m/s$$

Considerando la ecuación de e_{fb} :

$$e_{fb} = \left(\frac{V_B}{V_t} \right)^{0.22}$$

$$0.00416 = \left(\frac{V_B}{0.00416} \right)^{0.22}$$

$$V_B = 0.0416^{4.55} \times 0.3 \frac{m}{s}$$

$$V_B = 1.56 \times 10^{-7} m/s$$

Finalmente:

$$L_{fb} = \frac{0.6m \cdot (1 - 0.4)}{1 - 0.082}$$

$$L_{fb} = 0.39 [m]$$

3.1.4.5 Tanque de almacenamiento

Durante el diseño del tanque de almacenamiento se consideró como datos iniciales el caudal máximo diario obtenido en la sección, estos datos se muestran en la Tabla 3-16. Considerando lo estipulado en la quinta parte – sección 5.5.1 de la Norma de Diseño para el Sistemas de abastecimiento de agua potable, disposición de excretas y residuos líquidos en el área rural, la capacidad de almacenamiento del tanque será el 50% del volumen medio diario futuro, y en ninguna circunstancia será menor a los 10 m³, según lo indica la quinta parte - sección 5.5.2 de dicha Norma.

Tabla 3-16 Consideraciones iniciales para el pre-dimensionamiento del reservorio de la planta "El Descanso" [Barcia & Méndez, 2021]

Parámetros iniciales para diseño del reservorio	
Q_{MD} [l/s]	8.11
Factor de dimensionamiento	0.50

$$V = \frac{0.50 \cdot Q_{MD} \cdot 86\,400}{1\,000} [m^3] \quad (45)$$

Donde,

Q_{MD} , es el caudal máximo diario [l/s]

$$V = \frac{0.50 \cdot 8.11 \cdot 86\,400}{1\,000} [m^3]$$
$$V = 350.4 [m^3]$$

3.2. Diseño de la alternativa para el ablandamiento del agua

3.2.1. Reactor de electrocoagulación

Durante la etapa de experimentación se definió un reactor tipo Batch para el proceso de electrocoagulación. Se enlista las variables que intervienen en el proceso de la electrocoagulación.

- Volumen de agua a tratar
- Tiempo de electrolisis

- Intensidad de corriente

3.2.1.1. Parámetros del modelo

Los parámetros fueron definidos en el laboratorio de Sanitarias, estos se muestran en la Tabla 3-17.

Tabla 3-17 Parámetros del modelo bajo condiciones óptimas en el proceso de electrocoagulación [Barcia & Méndez, 2021].

Parámetro		Unidad
Volumen de agua a tratar	150	mL
Tiempo de electrolisis	60	min
Densidad de corriente	9.56	mA/cm ²

3.2.1.2. Parámetros del prototipo

Dimensiones del tanque:

Para obtener el volumen futuro de agua a tratar, se toma en consideración el caudal de tratamiento, para obtener el consumo medio diario y finalmente calcular la capacidad del tanque de electrocoagulación.

$$C = \frac{Q_{trat} \cdot 86\,400}{1\,000 \cdot f} \quad (46)$$

Donde

Q_{trat} , es el caudal de tratamiento dentro de la planta [l/s]

C , es el consumo futuro diario [m³/día].

f , es el factor de fugas []

$$C = \frac{8.92 \cdot 86\,400}{1\,000 \cdot 1.2}$$

$$C = 642.24 \frac{m^3}{día}$$

Consideramos un día con 15 horas de operación. Estimando el volumen del proceso de electrocoagulación.

$$V = \frac{C}{h} \quad (47)$$

Donde

V , es el volumen del proceso de electrocoagulación por hora de operación [m^3]

C , es el consumo futuro diario [$m^3/día$].

h , es el periodo de operación [horas]

$$V = \frac{624.24}{15} [m^3]$$

$$V = 41.62 [m^3]$$

Como se mencionó en el capítulo anterior sección 2.5.2.3, parámetro económico, se utilizará los dos tanques de carbón activado. Cada tanque de carbón activado tiene una capacidad máxima de $11.08 m^3$ ($D = 3.36 m$ y $H = 1.25 m$) dado que la planta cuenta con dos tanques, se requerirá un reservorio con una capacidad de aproximadamente $22.5 m^3$ para que completar la operatividad del proceso.

Para el volumen restante las dimensiones del reactor de electrocoagulación serán de forma cubica de $4.5 m$ para ambos lados y una altura de $1.25 m$.

Dimensiones del cátodo y del ánodo

En el laboratorio se establecieron las relaciones geométricas entre la celda electroquímica (reactor de electrocoagulación) y las dimensiones del electrodo. La relación de diámetro de la celda electroquímica y diámetro de electrodo es 9, siendo el valor de 2 la relación entre la altura de la celda electroquímica y la altura del electrodo.

Se utilizarán platina para tener mayor área de contacto con el agua a tratar. Las platinas de electrodos son de acero al carbono.

Las dimensiones de las platinas para el reactor de electrocoagulación cilíndrico son de $0.70 m$ de ancho, $0.95 m$ de altura y $0.02 m$ de espesor. Del $1.00 m$ de altura de la platina solo $0.75 m$ estarán en contacto con el agua.

Las dimensiones de las platinas para el reactor de electrocoagulación cubico son de 0.90 m de ancho, 1.00 m de altura y 0.02 m de espesor. Del 1.00 m de altura de la platina solo 0.80 m estarán en contacto con el agua.

Intensidad de corriente

Para determinar la intensidad de corriente del prototipo, utilizamos la densidad de corriente del modelo. Dada la configuración del cátodo, se determina el área expuesta al agua a tratar, para de esta forma determinar la intensidad de corriente requerida.

La densidad de corriente (i) del modelo es:

$$i = 9.56 \frac{mA}{cm^2}$$

El área del cátodo (A) del prototipo cilíndrico dado a la configuración antes mencionada es de 1.08 m^2 y para el cátodo del reactor cubico el área es de 1.47 m^2 .

Reactor de electrocoagulación cilíndrico

A continuación, se estima la corriente requerida en el prototipo en amperios:

$$I = i \cdot A \quad (48)$$

$$I = 9.56 \cdot 10\ 800$$

$$I = 103.25 \text{ [A]}$$

Para la estimación de la carga asociada a la corriente

$$I = \frac{Q}{t} \quad (49)$$

Donde,

I , es la corriente [A]

Q , es la carga asociada a la corriente [A-h]

t , es el tiempo [h]

Calculando dicha carga, tenemos:

$$Q = It$$

$$Q = 103.25 \cdot 1$$

$$Q = 103.25 A - h$$

Sabemos además de antemano el factor de conversión de 1 A es equivalente a 120 W. Por lo que la demanda energética será de 12390 W-h para las platinas de acero

Calculando los costos por operación y cuantificando el consumo eléctrico se tiene que:

$$E = \frac{D}{Q} \quad (50)$$

Donde

E , es la energía consumida para tratar un volumen de agua [KWh/m³].

D , es la demanda energética para ambas platinas [W-h]

Q , es el volumen de agua a tratar [L]

$$E = \frac{12\,390}{11.03 \cdot 1\,000}$$

$$E = 1.13 \left[\frac{KWh}{m^3} \right]$$

Reactor de electrocoagulación cubico

A continuación, se estima la corriente requerida en el prototipo en amperios:

$$I = i \cdot A$$

$$I = 9.56 \cdot 14\,700$$

$$I = 140.53 [A]$$

Para la estimación de la carga asociada a la corriente

$$I = \frac{Q}{t}$$

Donde,

I , es la corriente [A]

Q , es la carga asociada a la corriente [A-h]

t , es el tiempo [h]

Calculando dicha carga, tenemos:

$$Q = It$$

$$Q = 103.25 \cdot 1$$

$$Q = 140.53 \text{ A} - h$$

Sabemos además de antemano el factor de conversión de 1 A es equivalente a 120 W.
Por lo que la demanda energética será de 16864 Wh para ambas platinas de acero

Calculando los costos por operación y cuantificando el consumo eléctrico se tiene que:

$$E = \frac{D}{Q}$$

Donde

E , es la energía consumida para tratar un volumen de agua [KWh/m³].

D , es la demanda energética para ambas platinas [Wh]

Q , es el volumen de agua a tratar [L]

$$E = \frac{16\ 864}{11.03 \cdot 1\ 000}$$

$$E = 1.53 \left[\frac{\text{KWh}}{\text{m}^3} \right]$$

CAPÍTULO 4

4. ESTUDIO DEL IMPACTO AMBIENTAL

4.1. Objetivos

Objetivo General:

Realizar una evaluación de impacto ambiental del proyecto "Análisis de operaciones unitarias y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay", a través de la valoración de los impactos ambientales para recomendar medidas de prevención que minimicen la afectación ambiental durante el proyecto.

Objetivos Específicos:

- Identificar las actividades del proyecto que pueden ocasionar afectaciones ambientales para determinar los impactos ambientales más importantes.
- Valorar los impactos ambientales mediante la matriz de Coneza-Fernández que pueden existir a corto, mediano o largo plazo acorde a las etapas del proyecto.
- Definir medidas de prevención o mitigación con la finalidad de minimizar los impactos ambientales generados en la zona de estudio en sus diferentes etapas.

4.2. Línea base ambiental

Para la línea base ambiental, se consideran las publicaciones realizadas por el Plan de Desarrollo y Ordenamiento Territorial de la parroquia San Cristóbal.

4.2.1. Geomorfología

La parroquia presenta formaciones geomorfológicas como: Valles interandinos, colinas medias, vertientes cóncavas, convexas e irregulares, terrazas bajas, como se muestra en la ilustración. De las formaciones existentes, la vertiente cóncava es la más grande con un 70.9% de territorio, seguida de la vertiente irregular con 14.1%, la vertiente convexa con un 8.5%, terrazas bajas con 6.2%, valles interandinos con 0.25% y, por último, colinas medias con un 0.05% de terreno. Las vertientes cóncavas cuentan con pendientes pronunciadas, siendo un problema para la producción agrícola, la cual genera los mayores ingresos económicos a la parroquia, pues esto se da por posibles aumentos en erosiones, deslizamientos de tierra y lavado de nutrientes.

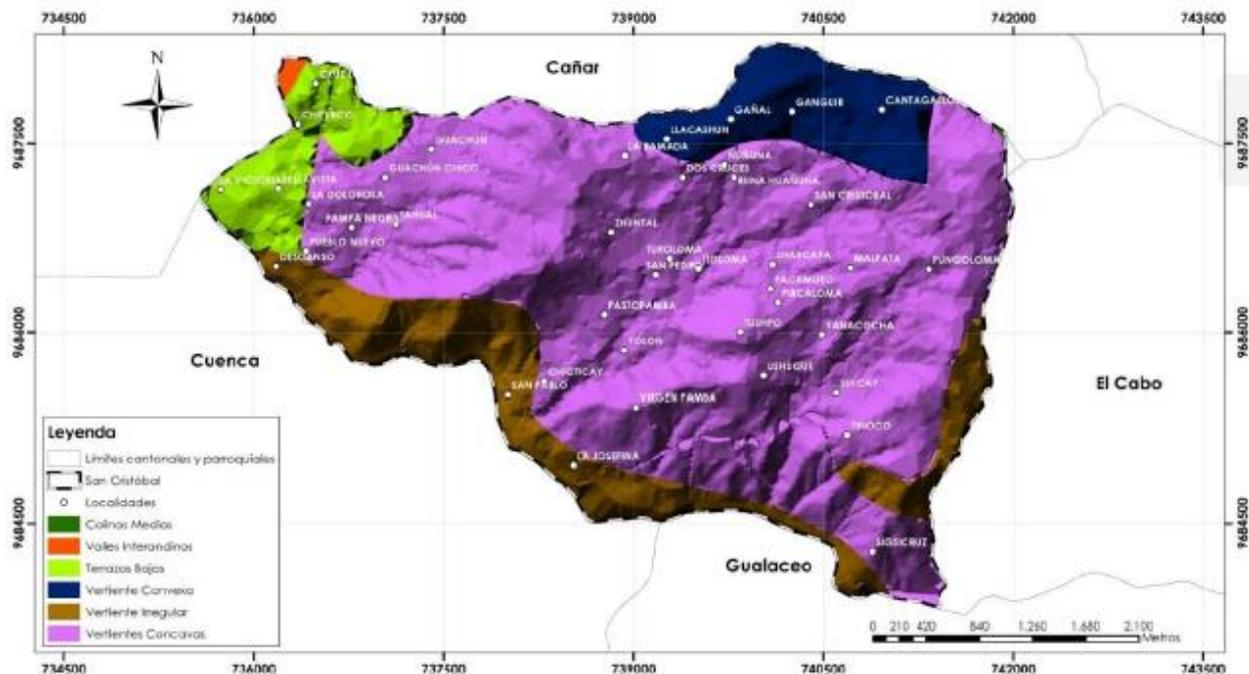


Ilustración 4-1 Geomorfología de la parroquia San Cristóbal [Equipo consultor, 2015]

4.2.2. Climatología

Como se mencionó anteriormente en el Capítulo 1, la parroquia San Cristóbal cuenta, mayormente, con un clima frío alcanzando una temperatura promedio de 16°C, con temperaturas máximas y mínimas de 30°C y 0°C, respectivamente. Su piso climático puede observarse en la Ilustración 1-3 Isoyetas de la parroquia San Cristóbal.

4.2.3. Precipitación

La precipitación anual de la parroquia San Cristóbal va entre los 500 mm y 2000 mm, con época de lluvia bastante escasa, como se muestra en la Ilustración 1-4 Isoyetas de la parroquia San Cristóbal, realizadas por el Plan Cantonal en el año 2015.

4.2.4. Tipos de suelos

En la parroquia San Cristóbal existen cuatro tipos de suelos de acuerdo con la Soil Taxonomy, observar tabla, utilizada como sistema nacional de clasificación de los suelos Inceptisol, Entisol, Alfisol y Vertisol, como se muestra en la Ilustración.

Los suelos inceptisol son aquellos que no tienen intemperización externa, bajas temperaturas con climas húmedos, alta materia orgánica, no tienen buen drenaje,

presentan arcillas amorfas, son suelos volcánicos desarrollados en rocas recientemente expuestas con pH y fertilidad variable según la zona.

Los suelos entisoles, son formados debido a aluviones dependientes de minerales, pobres en materia orgánica que responden a abonos nitrogenados. Por otro lado, los suelos alfisoles están presentes en zonas húmedas, tienen suelos con capas endurecidas, tienen pendientes que van entre el 8% y 10% con una vegetación de bosque con gran fertilidad.

Finalmente, los suelos vertisol están compuestos por arcilla, suelos minerales que presentan grietas de 1 cm de ancho en temporadas secas, pueden humedecerse fácilmente, y contraerse cuando están en épocas de sequía.

Tabla 4-1 Tipos de suelos existentes en la parroquia [Barcia & Méndez, 2021]

Taxonomía	Superficie (ha)	Porcentaje (%)
Alfisol	17.14	1.00
Entisol	86.52	5.05
Iceptisol	38.05	2.22
Vertisol	1570.75	91.72
Total	1712.46	100

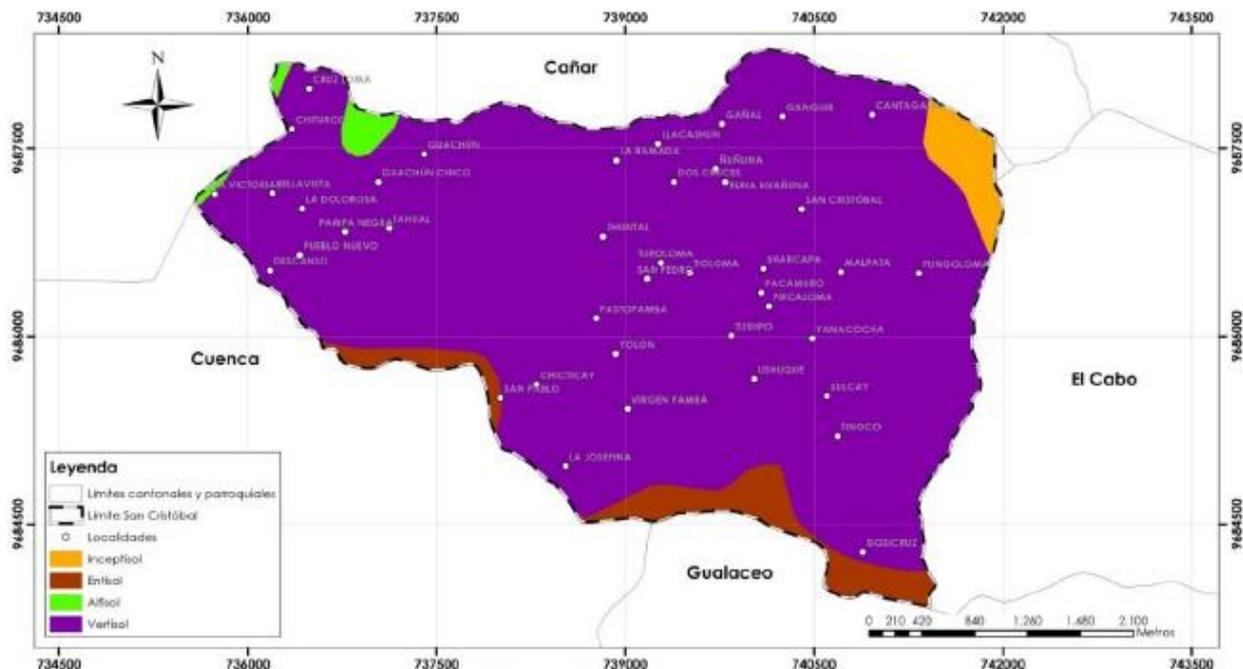


Ilustración 4-2 Tipos de suelos de la parroquia san Cristóbal [Equipo consultor, 2015]

4.2.5. Aptitudes del suelo

Los tres tipos de tierra son: tierras apropiadas para cultivos y otros usos, tierras marginadas para uso agropecuario y tierras no aptas para fines agropecuarios ni explotación forestal. En la ilustración se puede observar que más del 50% de San Cristóbal cuenta con tierras marginadas para uso agropecuario, estas zonas presentan grandes pendientes y con mal drenaje.

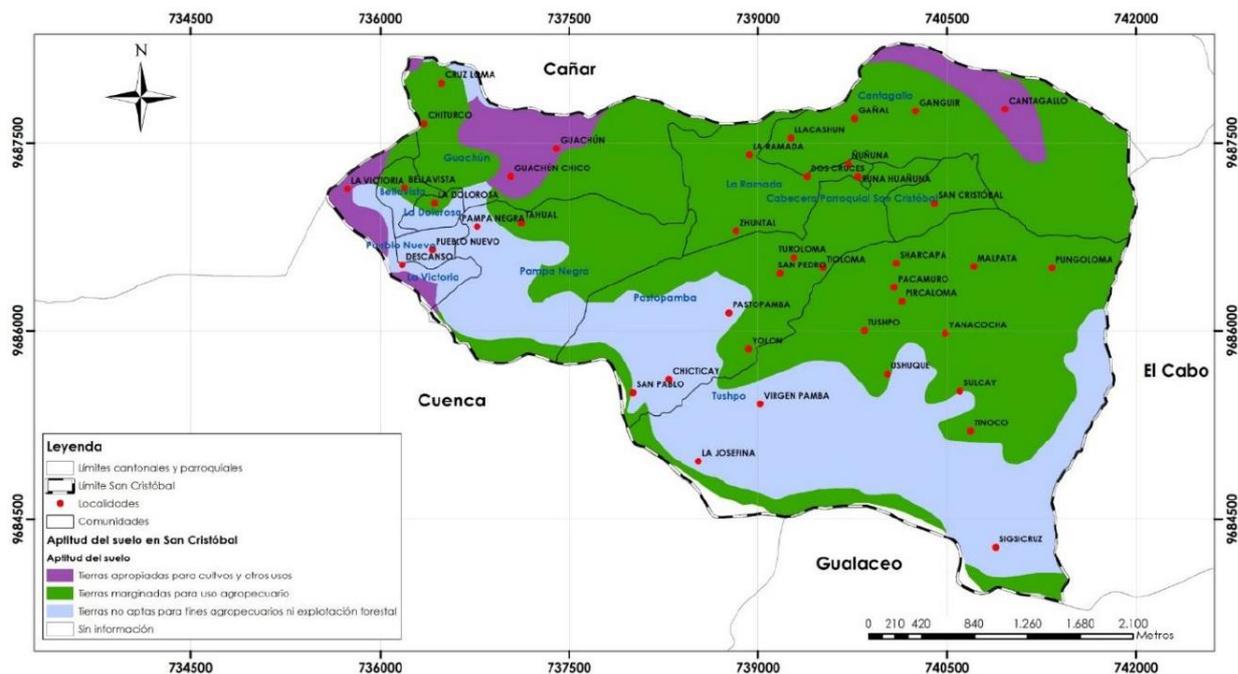


Ilustración 4-3 Aptitudes de los suelos de la parroquia san Cristóbal [Equipo consultor, 2015]

4.2.6. Conflictos de uso del suelo

En el capítulo 1, se puede observar la Ilustración 1-9 Conflictos de suelo existente en la parroquia San Cristóbal, de la cual se puede destacar los fenómenos de erosión, degradación, pérdida del suelo y fertilidad del mismo debido al mal uso del ser humano. Dando una visión de lo antes mencionado, si no se toman las medidas respectivas, en cualquier momento se puede incrementar la gravedad del asunto, por ello se debe realizar un aprovechamiento del suelo considerando su capacidad biofísica y condiciones ambientales.

4.2.7. Hidrografía

En la sección 1.3.5, se detalla la hidrografía del sector, de lo cual se destaca el estado de conservación de las sub-cuencas hidrográficas, la Burgay presenta descargas domiciliarias e industriales de poblados cercanos sin ningún tipo de tratamiento. Mientras que, en la subcuenca Aporte directo Cuenca, además de las descargas domiciliarias e industriales, sobrellevan de extracción de arena del río.

4.2.8. Bosques y áreas protegidas

Identificación de las ABVP

La parroquia San Cristóbal, tiene la oportunidad de recibir 21.64 ha del Bosque Protector Pichahuayco, representando un 2.6% de su área total. El PDOT cantonal definió que 251.12 ha están conformadas por la red hídrica.

PRAS

El SENAGUA declaró que San Cristóbal encuentra en desarrollo de plan de manejo ambiental del proceso de estabilización del cerro Tamuga, para conservar y manejar los recursos naturales presentes y así lograr el fortalecimiento social organizacional. Con un costo de \$18,490.29 se empezó este proyecto, en el año 2013 aproximadamente. Logrando la protección física y biológica de 10 ha de fuentes de agua, áreas de recarga hídrica, talleres de educación ambiental, disposición del Comité de la Veeduría, con una inversión de \$69,321.67.

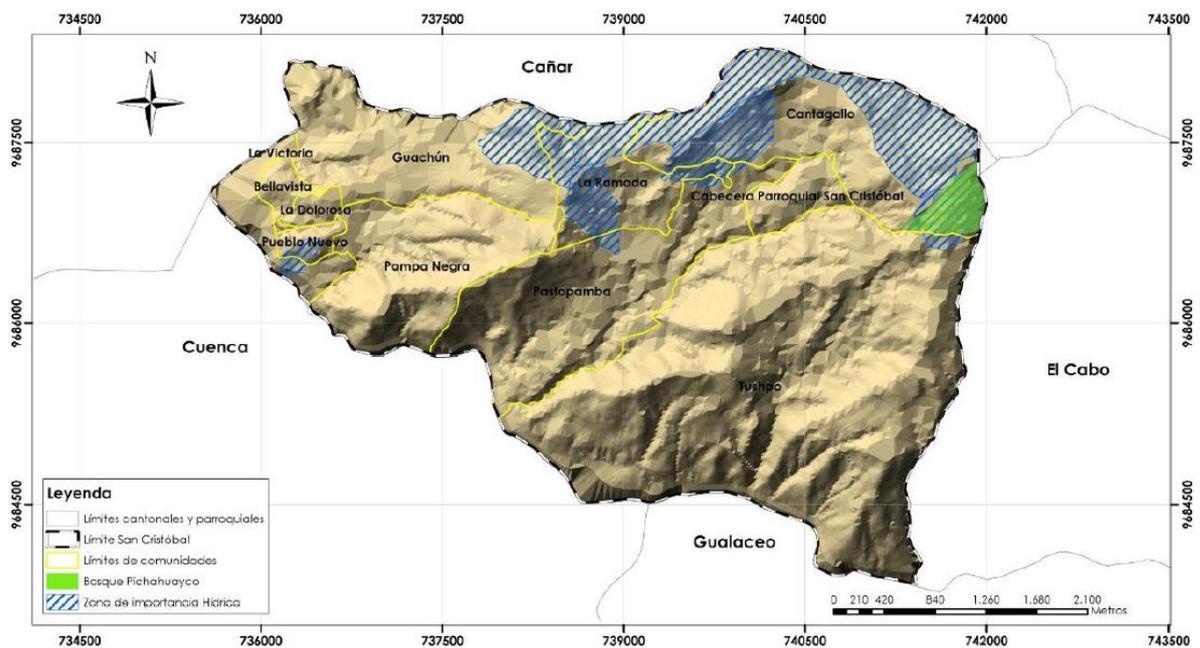


Ilustración 4-4 Área de vegetación y bosque protector de San Cristóbal [SIN, SENAGUA. Plan Cantonal 2015]

4.2.9. Ecosistemas frágiles, servicios ambientales y territorio bajo conservación y manejo ambiental

Los tipos de ecosistemas presentes en San Cristóbal son: Vegetación húmeda interandina. Según el MAE, 2012, la parroquia pertenece al ecosistema de: Bosque siempreverde montano alto del Sur de la Cordillera Oriental de los Andes. A continuación, se describen cada uno de los ecosistemas.

Vegetación húmeda interandina (VHI):

Con una ubicación entre los 2000 y 3000 m.s.n.m, se conforma por matorrales húmedos montanos, los cuales son los valles con los más grandes asentamientos humanos de la microrregión. Esta vegetación se encuentra en los bordes de quebradas y áreas protegidas. Es un sector en donde los poblados y áreas de producción se instauran, pues cuenta con condiciones óptimas de actividad agrícola gracias a sus características de temperatura, calidad edafológica, precipitación y humedad relativa.

Bosque siempreverde montano alto del Sur de la Cordillera Oriental de los Andes

Situados entre los 3000 y 3400 de altitud, son bosques densos y estratos leñosos, con gran cantidad de musgos y epífitas. Suelen estar aislados en áreas con grandes pendientes conformadas por páramos, ya que han sufrido alteraciones antropogénicas. La iluminación en el suelo ayuda a que la flora de estos bosques sea abundante en especies en la capa herbácea.

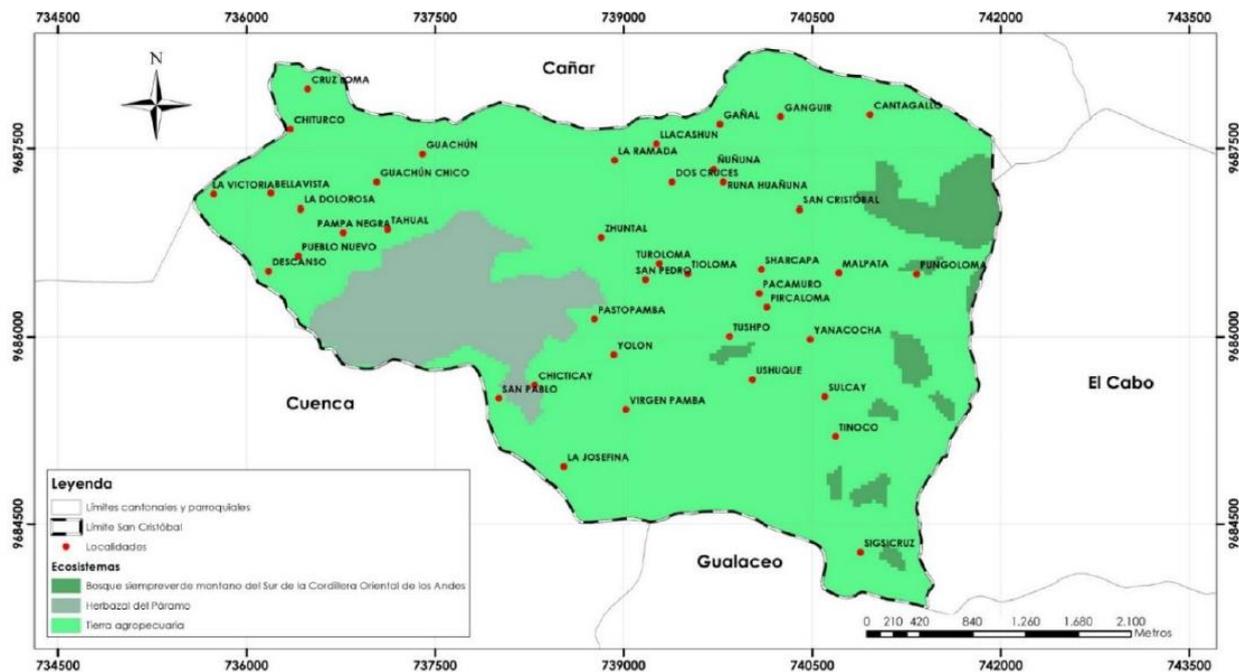


Ilustración 4-5 Tipos de ecosistemas según el MAE [Ministerio del Ambiente]

4.2.10. Bienes y servicios ambientales de los ecosistemas

Los bienes ambientales aprovechados son: agua, madera, plantas. Mientras que, los servicios ambientales son: regulación hídrica, secuestro de carbono, belleza escénica y ecoturismo, control de erosión, conservación y mantenimiento de la biodiversidad.

4.2.11. Estado de conservación de la vegetación

San Cristóbal cuenta con una vegetación en peligro, pues las actividades antrópicas han sido evasivas en los últimos años. En la parroquia únicamente permanecen fragmentos del Bosque Montano. Estos fragmentos se asocian al incremento agrícola y conversión de los ecosistemas en zonas de aprovechamiento humano. Además, existen actividades que amenazan la región, tales como: extracción de material pétreo, sobrepastoreo en zonas altas, quema y tala de árboles. San Cristóbal cuenta con: Bosque Montano, Matorral Abierto, Matorral Interandino, Vegetación de ribera y grandes áreas de cultivo

4.2.12. Fauna y flora

Según el Equipo consultor en el año 2015, la mastofauna de la parroquia está compuesta por: venados, conejos, raposos, chucurillo, zorrillo, puerco espín. La avifauna del sector

ha sido registrada con 23 especies diferentes de aves. Mientras que, la fauna contiene vegetación de ribera, bosque montano, matorral abierto y matorral interandino.

4.3. Actividad ambiental del proyecto

El proyecto “Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la Parroquia San Cristóbal, Cantón Paute, Provincia del Azuay” es un trámite de REGISTRO AMBIENTAL, pues presenta un bajo impacto ambiental.



Consulta de Actividades Ambientales

Para conocer la Actividad Ambiental a la que pertenece su proyecto, el proceso que corresponde (Registro Ambiental o Licencia Ambiental), el tiempo de emisión y los costos que genera, haga clic en buscar.

Descripción de la actividad	CONSTRUCCIÓN Y/U OPERACIÓN DE PLANTAS DE POTABILIZACIÓN DE AGUA
Su trámite corresponde a un(a)	REGISTRO AMBIENTAL
Tiempo de emisión	Inmediato.
Costo del trámite	180.0 dólares (Tiene un costo adicional si existe remoción de cobertura vegetal nativa)

Especifique el rango de operación *

litros/ segundo (l/s)

Ilustración 4-6 Actividad ambiental del proyecto [Barcia & Méndez, 2021]

4.4. Certificado de intersección

Con ayuda de las coordenadas del proyecto se obtuvo la ubicación del proyecto con respecto a las áreas protegidas donde se pueden observar el Sistema Nacional de Áreas Protegidas, Bosque y Vegetación Protectora, Zona intangible, Patrimonio Forestal del estado, entre otras. La zona de estudio se encuentra cercana al área de reserva de

biósfera y cerca al “Bosque y vegetación protectora”, por lo cual realizar la evaluación de impacto ambiental es necesario. Además, pero claramente esta no se encuentra afectada.

UBICACIÓN DEL PROYECTO EN MAPA DE ÁREAS PROTEGIDAS

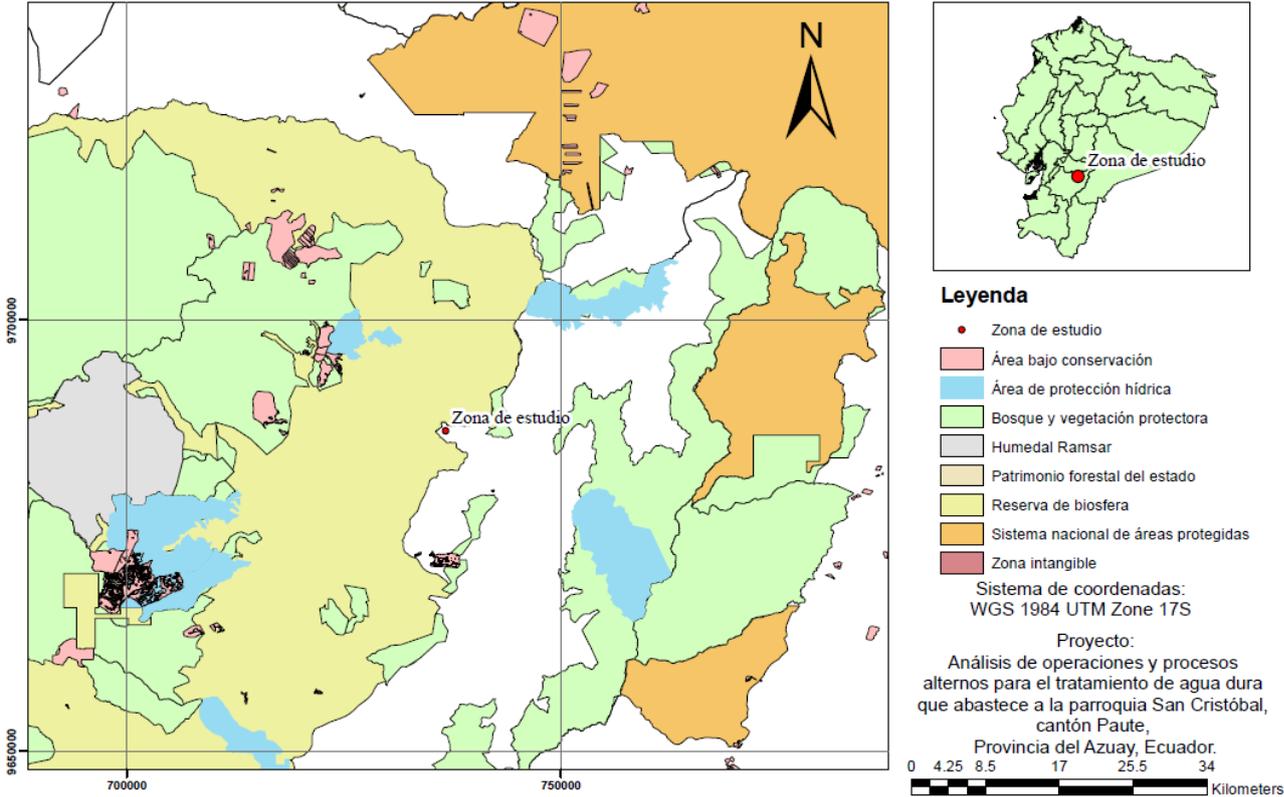


Ilustración 4-7 Mapa de ubicación del proyecto en mapa de áreas protegidas [Barcia & Méndez, 2021]

4.5. Factores ambientales

Los factores ambientales identificados en el presente proyecto fueron definidos en base a las actividades de impacto ambiental. Estos factores se dividen en bióticos y abióticos, para los primeros mencionados se definen en el medio físico, los cuales cuentan con factores de agua, aire y suelo. Mientras que para los factores abióticos se tienen factores demográficos y modificadores del ambiente.

Para los factores de medio físico, se describe la afectación del aire debido a las diferentes actividades de mantenimiento y construcción, pues durante estos procesos existirá

contaminación por partículas en el medio, y emisiones de gases en la etapa inicial y constructiva. Por otro lado, el suelo se ve afectado mayormente que los otros factores, pues en él se desarrollan las obras provisionales y constructivas, generando alteraciones en su composición. Además de la producción de residuos sólidos durante la construcción y luego de ella en la etapa de operación y mantenimiento. Finalmente, se encuentra la afectación del agua, por vertimiento de sustancias dañinas y alteración en los caminos fluviales.

En los factores biológicos se tiene la flora y la fauna como componentes. La flora se ve afectada por la alteración del hábitat de algunas de las especies vegetales y quizá de la diversidad de especies presentes en el sector.

En el medio socioeconómico, uno de los componentes afectados es el interés humano, una de las razones es por la alteración en la presentación estética del proyecto y destrucción del paisajismo por procesos constructivos.

4.6. Actividades del proyecto

Este proyecto se divide en tres etapas las cuales son construcción y repotenciación de los procesos, operación y mantenimiento, y cierre. En estas etapas se analizarán las actividades que pueden generar afectación ambiental.

Construcción y repotenciación de los procesos

Se ejecutan diversas actividades que permiten la ampliación de la capacidad de la planta para un nuevo periodo de vida útil. Las primeras actividades planificadas en la rehabilitación de la planta “El Descanso” están relacionadas a la demolición (preparación del sitio), movimiento de tierra y nivelación del terreno previo al proceso constructivo.

Una vez realizada estas actividades, se construirá las infraestructuras hidráulicas e hidrosanitarias de cada uno de los procesos de tratamiento según se detalla en el capítulo de diseño. La construcción de obras provisionales permitirá almacenar los materiales de construcción y maquinarias a ser utilizados durante la fase de construcción.

- Preparación del sitio de la obra
- Desalojo de escombros
- Labores de corte y relleno
- Construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias

- Construcción de obras provisionales

En esta etapa la actividad más importante identificada fue el desalojo de escombros debido al impacto ambiental que generalmente esta actividad causa cuando no existe un control técnico.

Operación y mantenimiento

Luego de que se desarrolló la etapa de construcción y repotenciación de los procesos unitarios en la planta de tratamiento de agua potable, se consideran las actividades de mantenimiento de los mismos, pues durante todo el periodo de funcionamiento, los equipos deben conservarse en buenas condiciones, para que así cumplan con su determinada función. Además, están presentes la generación de residuos especiales y lodos, la cual se presenta por el tratamiento realizado en cada etapa, sobre todo en los procesos de:

- Sedimentación
- Floculación
- Filtración
- Electrocoagulación

Para el primer proceso mencionado, se producen lodos por los sólidos suspendidos presentes en el agua que pueden asentarse bajo la acción de la gravedad. Durante la floculación, se producen residuos por los coagulantes empleados para la formación de flóculos. Y finalmente, en la filtración se generan residuos por el uso de arenas para retener los sólidos que no fueron separados en procesos anterior. En adición, el proceso de electrocoagulación también genera lodos, los cuales no son dañinos para el medio ambiente. En esta etapa también se toma en cuenta la disposición final de los lodos, pues es necesario conocer en dónde terminarán o serán depositados para evitar cualquier inconveniente con estos.

Cierre

Esta etapa es considerada una vez la planta cumpla con el periodo de diseño de 20 años. Las actividades planificadas durante esta etapa son: a) suspensión del proceso de tratamiento para el respectivo desmontaje y transporte de los equipos utilizados en los procesos unitarios de la planta, b) demolición de las estructuras que se encuentren en mal estado y c) desalojo de escombros. Dentro de esta etapa la actividad más importante identificada es el desalojo de escombros. En la Tabla 4.1, se resumen todas las etapas del proyecto con las actividades más importantes.

Tabla 4.1 Etapas, actividades, materiales, insumos y equipos del proyecto [Barcia & Méndez, 2021]

ETAPA	ACTIVIDADES	MATERIALES, INSUMOS, EQUIPOS
CONSTRUCCIÓN Y REPOTENCIACIÓN DE PROCESOS	Preparación del sitio de la obra	Tractor, Motoniveladora, retroexcavadora, volquetas, rodillo vibratorio, vibropisonador, estación total.
	Desalojo de escombros	
	Labores de corte y relleno	
	Construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias convencionales y alternas	Camiones hormigonera, herramientas menores.
	Construcción de obras provisionales	
OPERACIÓN Y MANTENIMIENTO	Mantenimiento de los sistemas de tratamiento	Reactivos, lavador de arenas, pulidoras de acero, Bombas lodos (centrifugas), entre otros equipos.
	Generación de residuos especiales	
	Generación y disposición final de lodos en los procesos	
CIERRE	Desmontaje y transporte equipos	Tractor, Motoniveladora, retroexcavadora, volquetas, rodillo vibratorio, vibroapisonador, estación total.
	Demolición de estructuras	
	Desalojo de escombros	

4.7. Identificación de impactos ambientales

Una vez definida las fases y las actividades del proyecto se identifican los impactos ambientales y sus consecuencias en el medio. En la Tabla 4.2 detallan los impactos más relevantes correspondientes a las actividades del proyecto.

Producto de la identificación de las actividades del proyecto se puede observar que uno de los aspectos ambientales con mayor afectación es la calidad del suelo debido a las afectaciones que produce el desalojo de los escombros, labores de corte y relleno, construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias convencionales y alternas, construcción de obras provisionales, mantenimiento de los sistemas de tratamiento, generación de residuos especiales, y generación y disposición final de lodos en los procesos.

Los recursos hídricos también se verían afectados en su calidad debido a la generación y disposición final de lodos de los procesos, es por esto por lo que debe crearse una medida que controle y mitigue la contaminación de la calidad de este recurso natural. En la Tabla 4.2, se muestra el aspecto e impacto ambiental que incide directamente la actividad del proyecto.

Tabla 4.2 Identificación de los impactos ambientales relacionados a las actividades
[Barcia & Méndez, 2021]

ACTIVIDAD	ASPECTO AMBIENTAL	IMPACTO AMBIENTAL
Preparación del sitio de la obra	Deterioro del Hábitat natural	Alteración del medio natural, fauna y flora local. Destrucción del paisajismo.
Desalojo de escombros	Calidad del suelo	Contaminación del suelo del proceso constructivo debido a la rehabilitación de la planta Contaminación por residuos sólidos urbanos.

Labores de corte y relleno	Calidad del suelo	Alteración de las condiciones físicas del suelo debido al movimiento y compactación del suelo. Erosión del suelo por alteración de la capa vegetal del sitio durante el proceso constructivo.
Construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias convencionales y alternas	Calidad del suelo Generación de ruido y polvo	Modificación de la escorrentía superficial natural del terreno debido a la construcción de la planta de tratamiento "El Descanso". Contaminación del aire producto de las emisiones de gases de los sistemas mecánicos y polvo durante la etapa de construcción.
Construcción de obras provisionales	Calidad del suelo Generación de ruido y polvo	Contaminación sonora debido al proceso de excavación y transporte de material de desalojo.
Mantenimiento de los sistemas de tratamiento	Calidad del suelo	Contaminación al suelo debido a los desechos del proceso de mantenimiento de los equipos.
Generación de residuos especiales	Calidad del suelo	Contaminación al suelo debido al desecho de los recipientes, envolturas de reactivos utilizados en el proceso de tratamiento.
Generación y disposición final de lodos en los procesos	Calidad del suelo Calidad de los recursos hídricos	Contaminación al suelo y cuerpos hídricos cercanos debido a los lodos generados (desechos peligrosos) en los procesos de tratamiento.
Desmontaje y transporte equipos	Calidad del suelo	Contaminación al suelo debido a la disposición de la chatarra y demás equipos luego del periodo de vida útil.
Demolición de estructuras	Generación de ruido y polvo	Contaminación del suelo del proceso constructivo debido a la rehabilitación de la planta

		Contaminación por residuos sólidos urbanos.
Desalojo de escombros	Calidad del suelo	Contaminación al aire debido a emisión de polvo y ruido.

4.8. Valoración de impactos ambientales

La matriz de evaluación de impacto ambiental permite estimar de manera cuantitativa la magnitud del impacto ambiental vinculado a cada una de las actividades del proyecto. La magnitud del impacto es la suma de las valoraciones correspondiente a los siguientes parámetros: extensión, intensidad, duración, desarrollo, recuperación e interacción. Para estimar la relevancia del impacto se debe considerar el grado de severidad y la probabilidad de ocurrencia. Una vez estimados estos dos parámetros se procede a calcular la importancia del impacto.

La importancia del impacto permite categorizar el grado de riesgo de la actividad y las acciones que se deben tomar para mitigar o prevenir las afectaciones al medio ambiente. Aquellas actividades cuya valoración es menor a 15 se tomarán medidas de prevención. Dentro de esta categoría están las siguientes actividades: preparación del sitio de la obra debido a la destrucción del paisajismo, labores de corte y relleno en donde los impactos están vinculados a la alteración de las condiciones físicas del suelo debido al movimiento y compactación del suelo y a la erosión del suelo por alteración de la capa vegetal del sitio durante el proceso constructivo, y la actividad relacionadas a la construcción tanto de obras hidráulicas e hidrosanitarias como obras provisionales debido a la modificación de la escorrentía superficial natural del terreno debido a la construcción de la planta de tratamiento “El Descanso”.

Las actividades que tiene una puntuación a los 20 en la importancia del impacto se tomaran medidas de mitigación. Entre los impactos más recurrentes dentro de esta categoría tenemos la alteración al medio natural, flora y fauna local, esto debido la utilización del terreno en actividades relacionadas al tratamiento. La mayoría de las actividades enmarcadas en esta categoría estaban relacionada a la afectación de la calidad del suelo, esto debido a la contaminación por la demolición de estructuras civiles,

disposición de lodos generados en los procesos de tratamiento, por lo cual es primordial la planificación de medidas que ayuden a mitigar el daño ambiental relacionadas al desarrollo de estas actividades

En la Tabla 4.3, se muestra la valoración de los impactos ambientales relacionadas a las actividades del proyecto.

Tabla 4-3 Identificación de impactos ambientales relacionados a las actividades del proyecto [Barcia & Méndez, 2021]

				IDENTIFICACIÓN DE IMPACTOS AMBIENTALES PARA ESTE ESTUDIO																		VALORACIÓN								
FASES DEL PROYECTO	ACTIVIDADES	ASPECTO AMBIENTAL	IMPACTO	Severidad (S)			Probabilidad de Ocurrencia (P)			(T)	Extensión (E)			Intensidad (I)			Duración (Du)			Desarrollo (De)			Recuperación (R)			Interacción (Ia)			(Mg)	(Imp)
				1	2	3	1	2	3		Relevancia del Impacto T=SxP	0	1	2	0	1	2	0	1	2	0	1	2	0	1	2	0	1		
CONSTRUCCIÓN Y REPOTENCIACIÓN DE PROCESOS	Preparación del sitio de la obra	Deterioro del Hábitat natural	Alteración del medio natural, fauna y flora local			3			3	9		1			1			1			1			1			1		6	54
			Destrucción del paisajismo		2			2		4	0				0			1			1			1			0		3	12
	Desalojo de escombros	Calidad del suelo	Contaminación del suelo del proceso constructivo debido a la rehabilitación de la planta		2			2		4	0				1			1				2		1			1		6	24
			Generación de residuos sólidos urbanos.		2			2		4	0				1			1				2		1			1		6	24
	Labores de corte y relleno	Calidad del suelo	Alteración de las condiciones físicas del suelo debido al movimiento y compactación del suelo.		2			1		2	0				1			1				2		1			0		5	10
			Erosión del suelo por alteración de la capa vegetal del sitio durante el proceso constructivo.		2			1		2		1			1			1				0		1			1		5	10
	Construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias convencionales y alternas. Construcción de obras provisionales.	Calidad del suelo Generación de ruido y polvo	Modificación de la escorrentía superficial natural del terreno debido a la construcción de la planta de tratamiento "El Descanso".		2			1		2		1			1			1				0		1			1		5	10
			Contaminación del aire producto de las emisiones de gases de los sistemas mecánicos y polvo durante la etapa de construcción.		2				3	6		1			1			0				2		1			1		6	36
			Contaminación sonora debido al proceso de excavación y transporte de material de desalojo.		2				3	6		1			1			0				2		1			1		6	36
	OPERACIÓN Y	Mantenimiento de los sistemas de tratamiento	Calidad del suelo	Contaminación al suelo debido a los desechos del proceso de mantenimiento de los equipos.		2			2		4	0				1			1				1		1			1		5
Generación de residuos especiales		Calidad del suelo	Contaminación al suelo debido al desecho de los recipientes,		2			2		4	0				1			1				1		1			1		5	20

4.9. Medidas de prevención/mitigación

Una vez definidos los impactos ambientales se presenta un presupuesto de manejo ambiental, el cual consta en definir los impactos ambientales, sus respectivas medidas de prevención y establecer el presupuesto de las medidas establecidas, como se presenta en la Tabla 4.4. La finalidad de definir las medidas de prevención o mitigación es prevenir o minimizar los impactos ambientales y para esto, es importante conocer los medios necesarios para poder prevenir/mitigar estas actividades.

Tabla 4.4 Medidas de prevención/mitigaciones relacionadas a las actividades con su respectivo impacto ambiental [Barcia & Méndez, 2021]

IMPACTO AMBIENTAL	MEDIDAS DE PREVENCIÓN O MITIGACIÓN	PRESUPUESTO PARA PREVENCIÓN O MITIGACIÓN	VALOR UNITARIO (\$)	VALOR TOTAL (\$)
Apropiación del medio natural y desalojo de la fauna y flora local.	Plantación de una pantalla vegetal que funcione como cerramiento*. Plantación y cobertura vegetal en zonas específicas*.	120 m de pantalla vegetal	\$13	\$1560
Destrucción del paisajismo.	Restauración de las zonas del paisaje más afectadas. Protección de las áreas verdes con cerramientos hechos con malla plástica flexible.	180 m ²	\$11.5 \$40/40m ² de malla flexible	\$2205 \$180
Contaminación del suelo del proceso constructivo debido a la rehabilitación de la planta.	En los sitios de construcción de los procesos unitarios que requieran materiales constructivos, se implementan geomembranas PVC de 500 µm. Plataforma para llevar a cabo los respectivos procesos para obtener materiales de construcción, como mezclas de concreto*.	2 Rollo de geomembrana	\$319.64	\$639.28

Generación de residuos sólidos urbanos.	Realizar la respectiva inscripción del servicio de aseo con la empresa recolectora de desechos. Almacenar los residuos no reciclables en contenedor para disposición en el relleno sanitario correspondiente.	1 Contenedor metálico de 40 pies	\$3200	\$3200
Alteración de las condiciones físicas del suelo debido al movimiento y compactación del suelo.	Elaboración de un plan de control de las zonas de traslado en el proceso constructivo*. Proyección de las áreas de circulación y así reducir las áreas a afectarse por la compactación del suelo*. Construcción de vías de acceso durante la fase inicial de la obra*.	Responsable plan de control: Contratista. Fase del proyecto: Inicial. 500 m ²	\$1800/mensualidad del contratista \$1.45/m ² de conformación y compactación de subrasante (equipo pesado).	\$1800/ mes \$725
Erosión del suelo por alteración de la capa vegetal del sitio durante el proceso constructivo.	Remoción de cubierta vegetal de forma gradual a medida que avance el proyecto, evitando la remoción de zonas innecesarias. Limitada remoción del suelo en épocas lluviosas y así evitar el arrastre de material*. Investigar el espesor de la capa de suelo extendido sea acorde al uso que tendrá*.	97.5 m ³	\$1.46/m ³ de excavación en suelo.	\$142.35
Modificación de la escorrentía superficial natural del terreno debido a la construcción de la planta de tratamiento "El Descanso".	Proyectar el camino que tendrán las aguas de escorrentía en la fase inicial*. Estabilizar el terreno una vez culminada la etapa constructiva*.	Responsable plan de control: Contratista. Fase del proyecto: Inicial. 400 m ²	\$1800/mensualidad del contratista \$24.13/m ³ de relleno compactado con Sub-Base Clase3.	\$1800/ mes \$9652
Contaminación del aire producto de las emisiones de gases	Utilizar agua para mitigar la dispersión en el aire de			

<p>de los sistemas mecánicos y polvo durante la etapa de construcción.</p>	<p>partículas generados durante el proceso constructivo como puede ser cortes e instalaciones.</p> <p>Emplear mallas Sarán Polisombra como protección contra el polvo generado en la construcción durante demoliciones o en cualquier proceso que sea requerido.</p> <p>Controlar las emisiones de gases con previas revisiones técnicas de equipos y vehículos*.</p> <p>Emplear vehículos y maquinarias en óptimas condiciones para mitigar la emisión de gases*.</p>	<p>1000 m³ de consumo de agua.</p> <p>265 m² de malla Sarán Polisombra</p>	<p>\$0.45/ m³</p> <p>\$1.90/ m²</p>	<p>\$450</p> <p>\$503.5</p>
<p>Contaminación sonora debido al proceso de excavación y transporte de material de desalojo.</p>	<p>Establecer horarios de trabajo cuando se empleen equipos sonoros >80 decibeles. Estos pueden ser en horarios matutinos.</p> <p>Programar rangos de trabajo que no excedan las dos horas de ruido continuo.</p>	<p>No se estima cantidad</p>	<p>No se estima costo.</p>	<p>No se estima costo</p>
<p>Contaminación al suelo debido a los desechos del proceso de mantenimiento de los equipos.</p>	<p>Implementación de geomembranas PVC de 500 µm sobre la superficie del suelo para disminuir la contaminación de las sustancias empleadas en el proceso de mantenimiento*.</p> <p>Disponer de maquinarias que recolecten los químicos derramados*.</p>	<p>1 Rollo de geomembrana</p>	<p>\$319.64</p>	<p>\$319.64</p>
<p>Contaminación al suelo debido al desecho de los recipientes, envolturas de reactivos utilizados en el proceso de tratamiento.</p>	<p>Efectuar la disposición final de los residuos generados*.</p> <p>Almacenamiento de desechos en contenedores</p>	<p>3 contenedor</p>	<p>\$530/contenedor</p>	<p>\$1590</p>

	de basura de 101.5 x 120 x 175 cm (1100 L).			
Contaminación al suelo y cuerpos hídricos cercanos debido a los lodos generados (desechos peligrosos) en los procesos de tratamiento.	<p>Establecer un área de almacenamiento de lodos para realizar secado de los mismos*.</p> <p>Utilizar como abonos los lodos generados en el tratamiento de agua*.</p> <p>Disposición en relleno sanitario del suelo una vez neutralizado y desinfectado por contaminación*.</p>	2 cisternas de 3 m ³	\$516.46/m ³ de cisterna de hormigón armado f'c=280 kg/cm ² .	\$3098.76
Contaminación al suelo debido a la disposición de la chatarra y demás equipos luego del periodo de vida útil.	Disposición para reciclaje de maquinarias y equipos.	1 contenedor	\$1280	\$1280
Contaminación al aire debido a emisión de polvo y ruido.	<p>Utilizar agua para mitigar la dispersión en el aire de partículas generados durante el proceso constructivo como puede ser cortes, instalaciones.</p> <p>Emplear mallas Sarán Polisombra como protección contra el polvo generado en la construcción durante demoliciones o en cualquier proceso que sea requerido.</p>	265 m ² de malla Sarán Polisombra	\$1.90 el m ² de malla Sarán Polisombra.	\$503.5

*El presupuesto es referencial acorde a la medida de prevención

4.10. Formulario de Registro ambiental

TRAMITE (SUIA)	Registro Ambiental
FECHA	06 de agosto de 2021
PROPONENTE	Víctor Luciano Patiño Quezada
ENTE RESPONSABLE	Junta de Agua Potable de San Cristóbal

Registro Ambiental 1. <u>Información del proyecto</u> 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. INFORMACION DEL PROYECTO	
	1.1 PROYECTO, OBRA O ACTIVIDAD (Fases y nombre proyecto)	
	Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la Parroquia San Cristóbal, Cantón Paute, Provincia del Azuay.	
	1.2 ACTIVIDAD ECONOMICA (Según Catalogo de proyecto, obra o actividad)	
	Código de catalogo	Construcción y/u operación de plantas de potabilización de agua con capacidad menor o igual 600 l/s.
	23.4.2.1.3.2	
	1.3 RESUMEN DEL PROYECTO, OBRA O ACTIVIDAD (Según Catalogo de proyecto, obra o actividad)	
	En este proyecto se plantea el análisis del ablandamiento del agua validando la alternativa más factible. Además, desarrollar un estudio de los procesos y operaciones unitarias determinando el cumplimiento de los mismo según lo estipula la NTE INEN 1108. Finalmente, se desarrolla la repotenciación de la planta de tratamiento de agua potable “El Descanso”, para el abastecimiento de la población actual y futura con un período de diseño de 20 años.	
	2. DATOS GENERALES	
	SISTEMA DE COORDENADAS (WGS-84)	

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	ESTE (X)	NORTE (Y)	ALTITUD (msnm)									
	736664.2	9687132.7	2000-3000									
	736708.4	9687144.2										
	736712.7	9687114.4										
	736674.7	9687105.9										
	ESTADO DEL PROYECTO, OBRA O ACTIVIDAD			(FASE)								
	<table border="1"> <tr><td><input checked="" type="checkbox"/></td><td>Construcción</td></tr> <tr><td><input checked="" type="checkbox"/></td><td>Rehabilitación y/o Ampliación</td></tr> <tr><td><input checked="" type="checkbox"/></td><td>Operación y mantenimiento</td></tr> <tr><td><input type="checkbox"/></td><td>Cierre y Abandono</td></tr> </table>	<input checked="" type="checkbox"/>	Construcción	<input checked="" type="checkbox"/>	Rehabilitación y/o Ampliación	<input checked="" type="checkbox"/>	Operación y mantenimiento	<input type="checkbox"/>	Cierre y Abandono			
	<input checked="" type="checkbox"/>	Construcción										
	<input checked="" type="checkbox"/>	Rehabilitación y/o Ampliación										
	<input checked="" type="checkbox"/>	Operación y mantenimiento										
<input type="checkbox"/>	Cierre y Abandono											
DIRECCION DEL PROYECTO, OBRA O ACTIVIDAD												
Parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.												
PROVINCIA	CANTÓN	PARROQUIA										
Azuay	Paute	San Cristóbal										
TIPO DE ZONA												
Urbana												
Rural		x										

Registro Ambiental	DATOS DEL PROMOTOR		
	NOMBRE		
	GAD San Cristóbal		
	CORREO ELECTRONICO DEL PROMOTOR		TELEFONO/CELULAR

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	gpsancristobaal@hotmail.com		073014553				
	DOMICILIO DEL PROMOTOR						
	Parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.						
	CARACTERISTICAS DE LA ZONA						
	Infraestructura:						
	<table border="1"> <tr><td></td></tr> <tr><td>x</td></tr> </table>			x	Industrial Otros: Saneamiento (Diseño de red primaria de distribución AAPP)		
	x						
	DESCRIPCION DE LA ZONA						
	<p>San Cristóbal es una parroquia que cuenta con 8 comunidades, las cuales son las estudiadas en el presente proyecto, la cual está ubicada en una zona de conectividad Inter cantonal y provincial. Su territorio se conforma mayormente por características fisiográficas, las cuales ayudan a que sea capaz de desarrollar buena agricultura como desarrollo económico para su población. Tiene una extensión de aproximadamente 1713 ha. Presenta un clima frío con temperaturas anuales que van desde los 12 a 20 °C.</p>						
ESPACIO FISICO DEL PROYECTO							
Área del proyecto (m ²)		997		Área de implantación (m ²)		997	
Agua potable	X	SI		NO	Consumo de agua por mes (m ³)		168
Energía eléctrica	X	SI		NO	Consumo energía eléctrica por mes (Kw/h)		---
Acceso vehicular	X	SI		NO			

							Vías Principales		
	Alcantarillado		SI	X	NO	Tipo de vías:	Vías Secundarias	x	
	SITUACION DEL PREDIO								
			Alquiler						
			Concesionadas						
			Propia						
		X	Otros						

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

<p>9. Finalización</p>	<p>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.</p> <p>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.</p>
	<p>Ley de Fomento y Desarrollo Agropecuario</p>
	<p>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.</p>
	<p>Acuerdo Ministerial 134</p>
	<p>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,</p>

	<p>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.</p>
	<p>Reglamento de Seguridad para la Construcción y Obras Públicas</p>
	<p>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.</p> <p>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.</p>
	<p>Acuerdo Ministerial No. 061</p>
	<p>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.</p> <p>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.</p> <p>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.</p>
	<p>Reglamento para Funcionamiento de Aeropuertos en Ecuador</p>
	<p>Ordenanza que Regula la Aplicación del Subsistema de Manejo Ambiental, Control y Seguimiento Ambiental en el cantón Guayaquil</p>

	He leído y comprendo las Normativas	x	

4. DESCRIPCION DE PROCESOS – FASES			
	MATERIALES, INSUMOS, EQUIPOS	ACTIVIDAD	IMPACTOS POTENCIALES
Registro Ambiental 1. Información del proyecto 2. Datos generales 3. Marco legal referencial 4. <u>Descripción del proceso</u> 5. Descripción del área de implantación 6. Principales impactos ambientales 7. Plan de manejo ambiental (PMA) 8. Inventario forestal 9. Finalización	Tractor, Motoniveladora, retroexcavadora, volquetas, rodillo vibratorio, vibropisonador, estación total.	Preparación del sitio de la obra	Alteración del medio natural, fauna y flora local. Destrucción del paisajismo.
		Desalojo de escombros	Contaminación del suelo del proceso constructivo debido a la rehabilitación de la planta Contaminación por residuos sólidos urbanos.
		Labores de corte y relleno	Alteración de las condiciones físicas del suelo debido al movimiento y compactación del suelo. Erosión del suelo por alteración de la capa vegetal del sitio durante el proceso constructivo.
	Camiones hormigonera, herramientas menores.	Construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias convencionales y alternas	Modificación de la escorrentía superficial natural del terreno debido a la construcción de la planta de tratamiento “El Descanso”.
		Construcción de obras provisionales	Contaminación del aire producto de las emisiones de gases de los sistemas mecánicos y polvo durante la etapa de construcción.

			Contaminación sonora debido al proceso de excavación y transporte de material de desalojo.
Reactivos, lavador de arenas, pulidoras de acero, Bombas lodos (centrifugas), entre otros equipos.	Mantenimiento de los sistemas de tratamiento		Contaminación al suelo debido a los desechos del proceso de mantenimiento de los equipos.
	Generación de residuos especiales		Contaminación al suelo debido al desecho de los recipientes, envolturas de reactivos utilizados en el proceso de tratamiento.
	Generación y disposición final de lodos en los procesos		Contaminación al suelo y cuerpos hídricos cercanos debido a los lodos generados (desechos peligrosos) en los procesos de tratamiento.
Tractor, Motoniveladora, retroexcavadora, volquetas, rodillo vibratorio, vibroapisonador, estación total.	Desmontaje y transporte equipos		Contaminación al suelo debido a la disposición de la chatarra y demás equipos luego del periodo de vida útil.
	Demolición de estructuras		Contaminación del suelo del proceso constructivo debido a la rehabilitación de la planta Contaminación por residuos sólidos urbanos.
	Desalojo de escombros		Contaminación al aire debido a emisión de polvo y ruido.

	Demografía (población más cercana)		
Registro Ambiental 1. Información del proyecto 2. Datos generales 3. Marco legal referencial 4. Descripción del proceso 5. <u>Descripción del área de implantación</u> 6. Principales impactos ambientales 7. Plan de manejo ambiental (PMA) 8. Inventario forestal 9. Finalización	Demografía	<input type="checkbox"/> Entre 0 y 1.000 hbts.	<input checked="" type="checkbox"/> Entre 1.001 y 10.000 hbts.
		<input type="checkbox"/> Entre 10.001 y 100.000 hbts.	<input type="checkbox"/> Más de 100.000 hbts.
	Abastecimiento de agua población		
Abastecimiento de agua población	<input type="checkbox"/> Agua lluvia	<input checked="" type="checkbox"/> Agua potable	
	<input type="checkbox"/> Conexión domiciliaria	<input type="checkbox"/> Cuerpo de aguas superficiales	
	<input type="checkbox"/> Grifo publico	<input type="checkbox"/> Pozo profundo	
	<input type="checkbox"/> Tanquero		
Evacuación de aguas servidas población			
Evacuación de aguas servidas población	<input type="checkbox"/> Alcantarillado	<input type="checkbox"/> Cuerpos de aguas superficiales	
	<input checked="" type="checkbox"/> Fosa séptica	<input type="checkbox"/> Letrina	
	<input type="checkbox"/> Ninguno		

Electrificación	
Electrificación	<input type="checkbox"/> Planta eléctrica <input checked="" type="checkbox"/> Red publica <input type="checkbox"/> Otra
Vialidad y acceso a la población	
Vialidad y acceso a la población	<input checked="" type="checkbox"/> Caminos vecinales <input type="checkbox"/> Vías principales <input checked="" type="checkbox"/> Vías secundarias <input type="checkbox"/> Otras
Organización social	
Organización social	<input checked="" type="checkbox"/> Primer grado (comunal, barrial, urbanización) <input type="checkbox"/> Segundo grado (Cooperativa, Pre-cooperativa) <input type="checkbox"/> Tercer grado (Asociaciones, recintos)

Componente fauna

Piso zoo geográfico donde se encuentra el proyecto Tropical Noroccidental (0-800 msnm)

Tropical Oriental (0-800 msnm)

Grupos faunísticos

Anfibios

Aves

Insectos

Mamíferos

Peces

Reptiles

Ninguna

Registro Ambiental	6. PRINCIPALES IMPACTOS AMBIENTALES		
	MATERIALES E INSUMOS		
	ACTIVIDAD	FACTOR	IMPACTO
1. Información del proyecto 2. Datos generales 3. Marco legal referencial 4. Descripción del proceso 5. Descripción del área de implantación 6. <u>Principales impactos ambientales</u> 7. Plan de manejo ambiental (PMA) 8. Inventario forestal 9. Finalización	Preparación del sitio de la obra	SUELO FLORA HUMANO	Alteración del medio natural, fauna y flora local. Destrucción del paisajismo.
	Desalojo de escombros	SUELO	Contaminación del suelo del proceso constructivo debido a la rehabilitación de la planta Contaminación por residuos sólidos urbanos.
	Labores de corte y relleno	SUELO FLORA	Alteración de las condiciones físicas del suelo debido al movimiento y compactación del suelo. Erosión del suelo por alteración de la capa vegetal del sitio durante el proceso constructivo.
	Construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias convencionales y alternas	AIRE SUELO	Modificación de la escorrentía superficial natural del terreno debido a la construcción de la planta de tratamiento "El Descanso".
	Construcción de obras provisionales	AIRE SUELO	Contaminación del aire producto de las emisiones de gases de los sistemas mecánicos y polvo durante la etapa de construcción.
		AGUA HUMANO	Contaminación sonora debido al proceso de excavación y transporte de material de desalojo.

	Mantenimiento de los sistemas de tratamiento	SUELO	Contaminación al suelo debido a los desechos del proceso de mantenimiento de los equipos.
	Generación de residuos especiales	SUELO	Contaminación al suelo debido al desecho de los recipientes, envolturas de reactivos utilizados en el proceso de tratamiento.
	Generación y disposición final de lodos en los procesos	SUELO AGUA	Contaminación al suelo y cuerpos hídricos cercanos debido a los lodos generados (desechos peligrosos) en los procesos de tratamiento.
	Desmontaje y transporte equipos	SUELO	Contaminación al suelo debido a la disposición de la chatarra y demás equipos luego del periodo de vida útil.
	Demolición de estructuras	SUELO	Contaminación del suelo del proceso constructivo debido a la rehabilitación de la planta. Contaminación por residuos sólidos urbanos.
	Desalojo de escombros	AIRE	Contaminación al aire debido a emisión de polvo y ruido.

ETAPA DE CONSTRUCCIÓN

Registro Ambiental	7. PLAN DE MANEJO AMBIENTAL (ingresar los planes que apliquen a su proyecto, obra o actividad)				
	Plan de prevención y mitigación de impactos (PPM)				
	Actividad	Responsable	Fecha inicio	Fecha fin	Presupuesto
1. Información del proyecto	Plantación y cobertura vegetal en zonas específicas.	Víctor Patiño	1 mes	2 mes	\$1560
2. Datos generales	Restauración de las zonas del paisaje más afectadas.	Víctor Patiño	2 mes	3 mes	\$2205
3. Marco legal referencial	En los sitios de construcción de los procesos unitarios que requieran materiales constructivos, se implementan geomembranas PVC de 500 µm.	Víctor Patiño	3 mes	11 mes	\$639.28
4. Descripción del proceso	Almacenar los residuos no reciclables en contenedor para disposición en el relleno sanitario correspondiente.	Víctor Patiño	3 mes	5 mes	\$3200
5. Descripción del área de implantación	Construcción de vías de acceso durante la fase inicial de la obra.	Víctor Patiño	3 mes	4 mes	\$725
6. Principales impactos ambientales	Remoción de cubierta vegetal de forma gradual a medida que avance el proyecto, evitando la remoción de zonas innecesarias.	Víctor Patiño	3 mes	7 mes	\$142.35
7. <u>Plan de manejo ambiental (PMA)</u>	Estabilizar el terreno una vez culminada la etapa constructiva.	Víctor Patiño	4 mes	8 mes	\$9652
8. Inventario forestal	Emplear mallas Sarán Polisombra como protección contra el polvo generado en la construcción durante demoliciones o en cualquier proceso que sea requerido.	Víctor Patiño	3 mes	11 mes	\$503.5
9. Finalización	Establecer horarios de trabajo cuando se empleen equipos sonoros >80 decibeles. Estos pueden ser en horarios matutinos.	Víctor Patiño	3 mes	4 mes	No se estima costo
	Implementación de geomembranas PVC de 500 µm sobre la superficie del suelo para disminuir la contaminación de las sustancias empleadas en el proceso de mantenimiento.	Víctor Patiño	8 mes	12 mes	\$4319.64
	Almacenamiento de desechos en contenedores de basura de 101.5 x 120 x 175 cm (1100 L).	Víctor Patiño	3 mes	5 mes	\$1590

	Establecer un área de almacenamiento de lodos para realizar secado de los mismos.	Víctor Patiño	8 mes	12mes	\$3098.76									
	Disposición para reciclaje de maquinarias y equipos.	Víctor Patiño	11 mes	12 mes	\$1280									
	Emplear mallas Sarán Polisombra como protección contra el polvo generado en la construcción durante demoliciones o en cualquier proceso que sea requerido.	Víctor Patiño	11 mes	12 mes	\$503.5									
Cronograma del Plan de Manejo Ambiental														
	PMA	meses											Costo \$	
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	
	Plantación y cobertura vegetal en zonas específicas.	X	X											\$1560
	Restauración de las zonas del paisaje más afectadas.		X	X										\$2205
	En los sitios de construcción de los procesos unitarios que requieran materiales constructivos, se implementan geomembranas PVC de 500 µm.			X	X	X	X	X	X	X	X	X		\$639.28
	Almacenar los residuos no reciclables en contenedor para disposición en el relleno sanitario correspondiente.			X	X	X								\$3200
	Construcción de vías de acceso durante la fase inicial de la obra.			X	X									\$725
	Remoción de cubierta vegetal de forma gradual a medida que avance el proyecto, evitando la remoción de zonas innecesarias.			X	X	X	X	X						\$142.35
	Estabilizar el terreno una vez culminada la etapa constructiva.			X	X	X	X	X	X					\$9652

Emplear mallas Sarán Polisombra como protección contra el polvo generado en la construcción durante demoliciones o en cualquier proceso que sea requerido.			X	X	X	X	X	X	X	X	X		\$503.5
Establecer horarios de trabajo cuando se empleen equipos sonoros >80 decibeles. Estos pueden ser en horarios matutinos.			X	X									No se estima costo
Implementación de geomembranas PVC de 500 µm sobre la superficie del suelo para disminuir la contaminación de las sustancias empleadas en el proceso de mantenimiento.								X	X	X	X	X	\$4319.64
Almacenamiento de desechos en contenedores de basura de 101.5 x 120 x 175 cm (1100 L).			X	X	X								\$1590
Establecer un área de almacenamiento de lodos para realizar secado de los mismos.								X	X	X	X	X	\$3098.76
Disposición para reciclaje de maquinarias y equipos.											X	X	\$1280
Emplear mallas Sarán Polisombra como protección contra el polvo generado en la construcción durante demoliciones o en cualquier proceso que sea requerido.											X	X	\$503.5

8. INVENTARIO FORESTAL	
<p>Registro Ambiental</p> <ol style="list-style-type: none">1. Información del proyecto2. Datos generales3. Marco legal referencial4. Descripción del proceso5. Descripción del área de implantación6. Principales impactos ambientales7. Plan de manejo ambiental (PMA)8. <u>Inventario forestal</u>9. Finalización	<p>¿Su proyecto tiene remoción de cobertura vegetal nativa?</p> <p><input type="checkbox"/> SI <input checked="" type="checkbox"/> NO</p>

4.11. Conclusiones

Acorde al SUIA, el presente proyecto “Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la Parroquia San Cristóbal, Cantón Paute, Provincia del Azuay”, se clasifica como un trámite de registro ambiental de bajo impacto ambiental.

La identificación de las actividades del proyecto, aspectos e impactos ambientales y las valoraciones de los mismos, permite concluir que el diseño de la PTAP “El Descanso” genera impactos ambientales que afecten mínimamente al medio ambiente. La reutilización o readecuación de algunos procesos unitarios de la planta disminuye la inversión en el proyecto y minimiza impactos ambientales negativos.

La mayoría de los impactos ambientales obtuvieron una valoración razonablemente baja, por lo cual estos impactos son mitigables acorde al Plan de Manejo Ambiental presentado y deben ser incluidos en el presupuesto final del proyecto para garantizar el cuidado del medio ambiente.

CAPÍTULO 5

5. PRESUPUESTO REFERENCIAL

La estimación de costos dentro de este estudio contempla únicamente el diseño hidráulico de los procesos sanitarios, el diseño estructural de los procesos ejecutados en la planta y el diseño de la fuente de energía del reactor de electrocoagulación deberá ser evaluado de forma pertinente por un respecto profesional para la estimación exacta del presupuesto de este proyecto.

5.1. Descripción de los rubros

A continuación, se describen los rubros que se ejecutaran para la ampliación de la capacidad de la planta de tratamiento de agua “El Descanso”.

5.1.1. Desbroce y limpieza del terreno

Se debe realizar una limpieza previa del suelo para preparar el sitio del proyecto. Es necesario eliminar las malas hierbas propias del sitio que crecen en las cercanías de la planta de tratamiento. Como actividades se realizará el desbroce y la limpieza del cercamiento de la planta “El Descanso”. La forma de realizar el desbroce y la limpieza del terreno es manualmente con el uso de herramientas menores, las cuales pueden ser alquiladas de ser necesario. Los desechos son desalojados del sitio y desechados en los lugares correspondientes, impidiendo cualquier obstrucción para la construcción de los procesos. Por otro lado, el costo de este rubro se define en base al área en m² en la que se realice el desbroce y la limpieza, para ello se requiere de un peón (E2).

5.1.2. Trazado y replanteo

Se debe realizar el trazado y el replanteo de las áreas donde se construirán los procesos unitarios de los cuales se deben considerar: un tanque circular de homogeneización, un floculador hidráulico rectangular y dos reactores de electrocoagulación. Se tomarán las dimensiones y cotas correspondientes definidas previamente en la sección de diseño y planos, por si es requerido realizar excavaciones para cimentaciones o zapatas. Cabe mencionar que, esto último no forma parte del alcance del proyecto, pero es importante considerarlo como rubro. Se requieren equipos topográficos y herramientas menores, a más de materiales en obra como: cinta métrica, estacas o piezas de madera, clavos,

tablas o listones, piola, entre otros. Se necesita mano de obra no calificada como: un cadenero (D2), un carpintero (D2) y de mano de obra calificada como: topógrafo (C1) y un maestro de obra (C1). Según las cantidades, el costo del rubro se define considerando el área de trabajo en m².

5.1.3. Gestión de obras provisionales

Dado la necesidad de guardianía, almacenamiento de materiales y de cuidar aspectos sanitarios durante la construcción del proyecto, se plantea la construcción de una caseta de guardianía y del alquiler de baterías sanitarias (servicio público). Para la caseta, se necesitarán un maestro de obra (C1) a medio tiempo, dos peones (E2) y dos albañiles (D2), pero uno a medio tiempo de trabajo. Son necesarias herramientas menores midiendo su costo por m².

5.1.4. Desalojo de escombros

Contempla la remoción de los escombros de ciertas obras hidráulicas que cumplieron con su tiempo de vida útil y que necesitan de una ampliación de su capacidad, además de material excedente de relleno y materiales debido al encofrado. También se considera el desalojo de escombros una vez finalizada la obra, ya que el sitio debe estar en óptimas condiciones para su funcionamiento, por ello debe estar libre de escombros y desecho constructivos que impidan una correcta funcionabilidad. Se hace uso de herramientas menores con mano de obra no calificada: dos peones (E2) y un maestro de obra (C1) a cargo. El precio total del desalojo de escombros se lo calcula por área en m².

5.1.5. Labores de corte y relleno

Para el relleno de las zonas según lo requieran, se hace uso del material mejorado. El material de sitio que se puede generar en la realización de las actividades constructivas de los procesos unitarios y colocación de tuberías, como puede ser excavaciones, no será considerado. La finalidad de este rubro es lograr las cotas deseadas según sea requerido y aprobado por el fiscalizador asignado en la obra. Los equipos a emplear para realizar el relleno son: herramientas menores, motoniveladora, retroexcavadora, volqueta simple. Finalmente, la mano de obra requerida es: un maestro de obra (C1) a medio tiempo, un peón (E2) a tiempo parcial y un albañil (D2) a tiempo parcial considerando un costo por m³.

5.1.6. Construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias convencionales

Los procesos que se pretenden construir son los siguientes:

- Tanque de homogeneización
- Floculador hidráulico
- Tanque cloración - reserva

En los otros procesos se realizarán mejoras de mantenimiento y optimización:

- Filtros de arena, corresponderá al cambio de una arena de grano homogéneo.
- Sedimentador no se realizará cambios dado que la capacidad actual satisface con la población futura, pero se reemplazarán los módulos existentes por placas inclinadas de PRFV.

Los equipos y maquinarias empleadas en la construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias convencionales están detallados en cada APUS.

5.1.7. Construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias alternas

En cuanto al reactor de electrocoagulación se pretende reutilizar cuatro tanques de carbón activado existentes en la PTAP “El Descanso”, como se especifica previamente en los planos. Sin embargo, para la estimación de costos se considera la construcción de un reactor cúbico con las dimensiones especificadas en el capítulo de diseño y dos de los tanques de carbón activado, pues esto queda a decisión del cliente, si cree conveniente optar por la segunda opción presentada.

Los equipos y maquinarias empleadas en la construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias convencionales están detallados en cada APUS.

5.2. Estructura de Desglose de trabajo (EDT)

La estructura del desglose del trabajo permite tener claro los rubros que intervienen de manera directa e indirecta en la ejecución del proyecto. Las actividades desarrolladas en las etapas constructivas son consideradas dentro de la EDT para el posterior análisis del presupuesto referencial. La Ilustración 5.1 y 5.2 muestra la estructura de desglose de trabajo.

5.3. Análisis de costos unitarios

A continuación, en la Tabla 5-1 se muestra el resumen del presupuesto referencial de las fases del proyecto. El análisis de precios unitarios de cada rubro se adjunta en los apéndices. El presupuesto preliminar es igual a \$161,587.64 con un presupuesto de construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias convencionales de \$141,724.92.

Tabla 5-1 Presupuesto referencial definido por fases constructivas del proyecto [Barcia & Méndez, 2021]

FASE DEL PROYECTO	PRESUPUESTO
1. Obras provisionales	\$ 201.84
2. Trabajos preliminares	\$ 1,646.66
3. Construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias convencionales	\$ 141,724.92
4. Construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias alternas	\$ 14,084.89
5. Plan de manejo ambiental	\$ 3,929.28
TOTAL	\$ 161,587.64

Cabe recalcar que, el reactor de electrocoagulación para eliminar la dureza del agua en tratamiento requiere de un consumo energético de 1.2 kWh por cada 1000 L de agua a tratar. Estos resultados se muestran en la Tabla 5-12.

Tabla 5-2 Costo mensual del consumo energético [Barcia & Méndez, 2021]

Descripción	Costo kWh/ m ³	m ³ /día de agua a tratar	Costo diario	Costo mensual
Consumo energético	\$0.09	168	\$15.12	\$ 453.6

5.4. Valoración integral del costo del proyecto

Para la valoración integral del costo del proyecto, se ha categorizado el desarrollo de las actividades en fases, esta categorización se muestra en la sección de la estructura del desglose del trabajo, en la siguiente tabla se muestra el presupuesto referencial del proyecto dividido en las respectivas fases constructivas.

PRESUPUESTO REFERENCIAL DE OBRA						
RUBRO	DESCRIPCION	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO		
				UNITARIO	TOTAL	
1. Obras provisionales					\$	201.84
1.1	Caseta de guardianía	m2	8	\$ 25.23	\$ 201.84	
2. Trabajos preliminares					\$	1,646.66
2.1	Desbroce y limpieza del terreno	m2	831.40	\$ 0.46	\$ 382.44	
2.2	Demolición de estructura de concreto armado	m2	23.92	\$ 10.32	\$ 246.88	
2.3	Desalojo de escombros	m3	19.05	\$ 4.93	\$ 93.94	
2.4	Trazado y replanteo	m2	63.02	\$ 1.34	\$ 84.45	
2.5	Labores de relleno	m3	43.70	\$ 19.20	\$ 838.96	
3. Construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias convencionales					\$	141,724.92
3.1	Tanque de homogenización - hormigón simple f'c=280 kg/cm ²	m3	7.93	\$ 176.84	\$ 1,401.90	
3.1	Tanque de homogenización - acero de refuerzo en barras fy=4200 kg/cm ²	kg	2053.62	\$ 1.69	\$ 3,470.61	
3.2	Floculador hidráulico - hormigón simple f'c=280 kg/cm ²	m3	21.78	\$ 176.84	\$ 3,851.88	
3.2	Floculador hidráulico - acero de refuerzo en barras fy=4200 kg/cm ²	kg	23807.58	\$ 1.69	\$ 40,234.81	
3.2	Floculador hidráulico - Mampara de acero	kg	25257.38	\$ 3.38	\$ 85,369.93	
3.3	Placas sedimentadores	m2	17.02	\$ 401.31	\$ 6,830.29	
3.4	Filtro - Arena de 4 x 10 ⁻³ mm	m3	65.30	\$ 8.66	\$ 565.49	
4. Construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias alternas					\$	14,084.89
4.1	Adaptación del tanque cilíndrico	UNIDAD	2	\$ 13.77	\$ 27.54	
4.1	Reactor de electrocoagulación cilíndrico - Fuente de alimentación	UNIDAD	2	\$ 2,414.29	\$ 4,828.58	
4.1	Reactor de electrocoagulación cilíndrico - Platinas de acero	kg	208.81	\$ 3.38	\$ 705.78	
4.2	Reactor de electrocoagulación cubico - hormigón simple f'c=280kg/cm ²	m3	6.86	\$ 176.84	\$ 1,213.12	
4.2	Reactor de electrocoagulación cubico - acero de refuerzo en barras fy=4200 kg/cm ²	kg	1954.7913	\$ 1.69	\$ 3,303.60	
4.2	Reactor de electrocoagulación cubico - Fuente de alimentación	UNIDAD	1	\$ 2,414.29	\$ 2,414.29	
4.2	Reactor de electrocoagulación cubico - Platinas de acero	kg	471	\$ 3.38	\$ 1,591.98	
5. Plan de manejo ambiental					\$	3,929.28

5.1	Plantación y cobertura vegetal	m	120	\$ 13.00	\$ 1,560.00
5.2	Control de polvo	m3	1000	\$ 0.45	\$ 450.00
5.3	Implementación de geomembranas de PVC de 500 um - calidad del suelo	rollos	2	\$ 319.64	\$ 639.28
5.4	Disposición de reciclaje de equipos	UNIDAD	1	\$ 1,280.00	\$ 1,280.00

TOTAL	\$ 161,587.64
--------------	----------------------

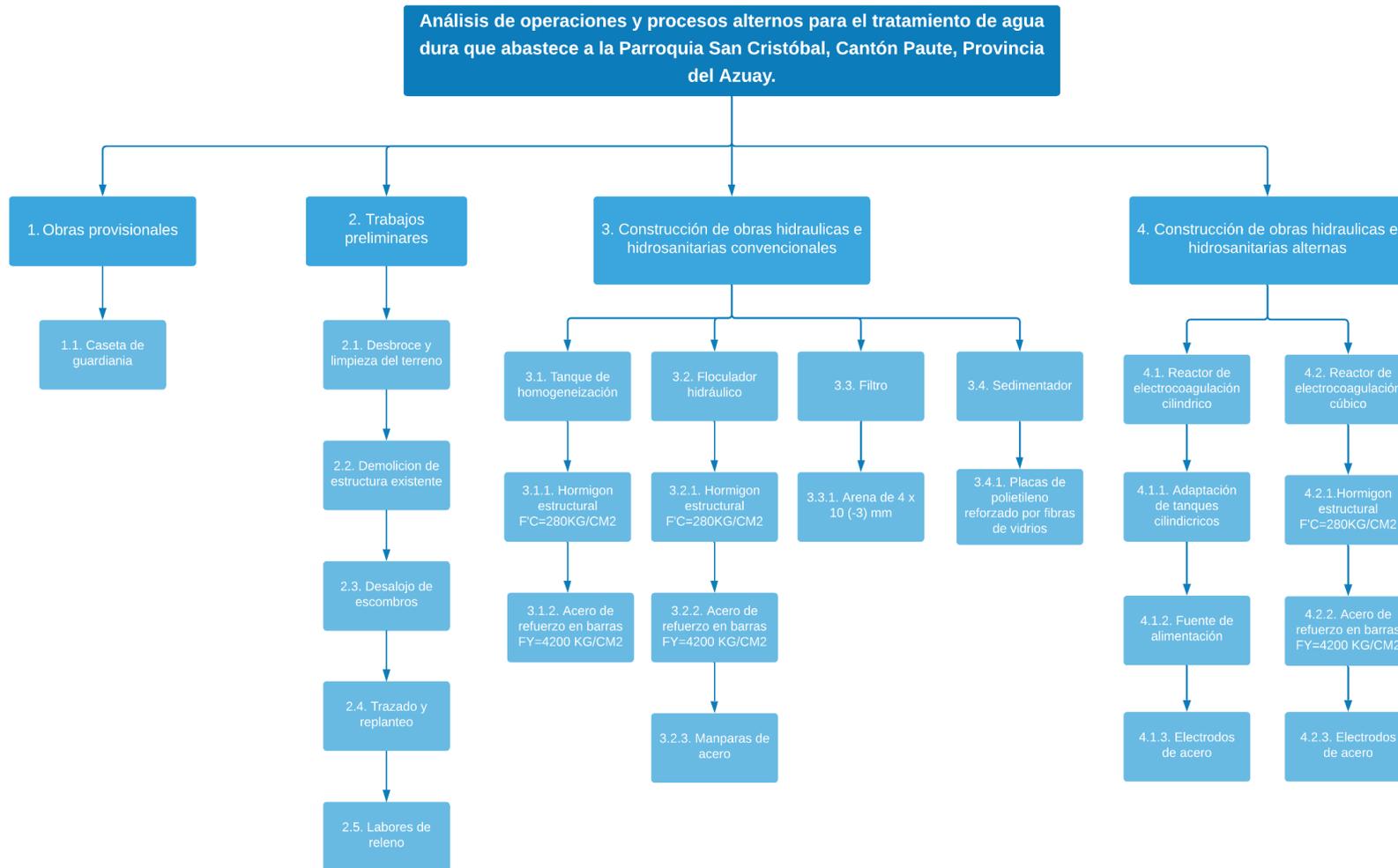


Ilustración 5-1 Estructura de Desglose de trabajo (EDT) [Barcia & Méndez, 2021]

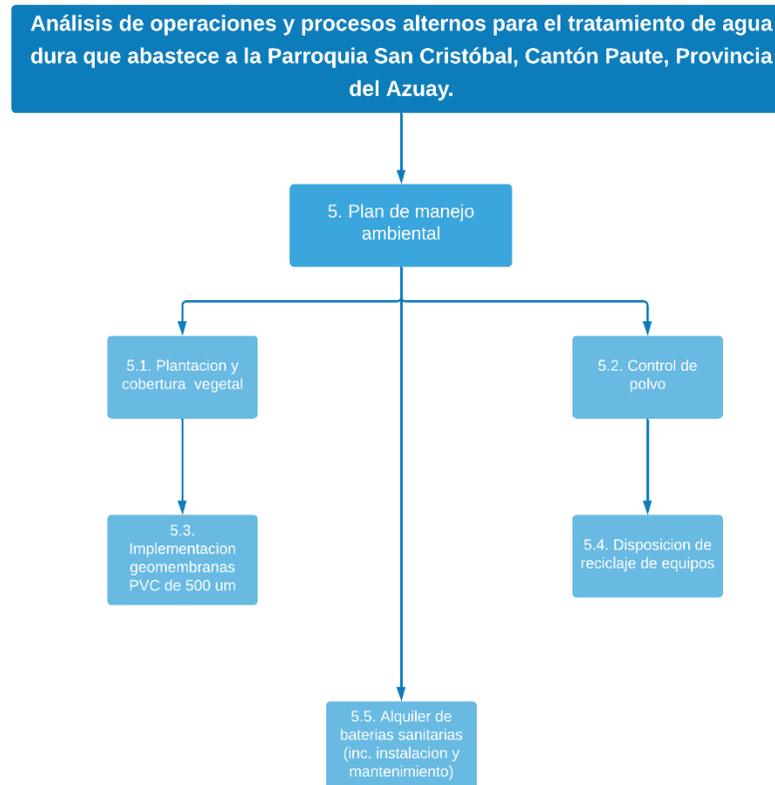


Ilustración 5-2 Estructura de desglose del trabajo considerando el plan de manejo ambiental (EDT) [Barcia & Méndez, 2021]

5.4. Descripción de cantidades de obra

En anexos podrá encontrar la estimación de las cantidades de obras de cada uno de los rubros a ejecutar para el desarrollo de la obra.

5.5. Cronograma de actividades y cronograma valorado

A continuación, se presenta el cronograma valorado. Mientras que, el cronograma de los rubros a ejecutar en la obra se presenta en la sección de Anexos. El proyecto tiene una duración de 33 días laborales.

PROYECTO:	ANÁLISIS DE OPERACIONES Y PROCESOS ALTERNOS PARA EL TRATAMIENTO DE AGUA DURA QUE ABASTECE A LA PARROQUIA SAN CRISTÓBAL, CANTÓN PAUTE, PROVINCIA DEL AZUAY.	CRONOGRAMA VALORADO
DURACION:	33 DIAS LABORABLES	

RUBRO	DESCRIPCION	PRECIO	DURACION	SEMANA 1	SEMANA 2	SEMANA 3	SEMANA 4	SEMANA 5	SEMANA 6	SEMANA 7
		TOTAL								
1. Obras provisionales										
1.1	Caseta de guardianía	\$ 201.84	1	\$201.84						
2. Trabajos preliminares										
2.1	Desbroce y limpieza del terreno	\$ 382.44	2	\$382.44						
2.2	Demolición de estructura de concreto armado	\$ 246.88	4	\$123.44	\$123.44					
2.3	Desalojo de escombros	\$ 93.94	1.5		\$93.94					
2.4	Trazado y replanteo	\$ 84.45	8		\$15.83	\$52.78	\$15.83			
2.5	Labores de relleno	\$ 838.96	2		\$629.22	\$209.74				
3. construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias convencionales										
3.1	Tanque de homogeneización - hormigón simple f'c=280 kg/cm ²	\$ 1,401.90	2			\$1,401.90				
3.1	Tanque de homogenización - acero de refuerzo en barras fy=4200 kg/cm ²	\$ 3,470.61	5			\$1,735.31	\$1,735.31			
3.2	Floculador hidráulico - hormigón simple f'c=280 kg/cm ²	\$ 3,851.88	2			\$3,851.88				
3.2	Floculador hidráulico - acero de refuerzo en barras fy=4200 kg/cm ²	\$ 40,234.81	3			\$33,529.01	\$6,705.80			
3.2	Floculador hidráulico - Mampara de acero	\$ 85,369.93	1				\$85,369.93			
3.4	Placas sedimentadores	\$ \$6,830.30	1				\$6,830.30			
3.3	Filtro - Arena de 4 x 10 ⁽⁻³⁾ mm	\$ 565.49	3				\$565.49			
4. construcción de obras hidráulicas e hidrosanitarias alternas										
4.1	adaptación del tanque cilíndrico	\$ 27.54	2				\$6.89	\$20.66		
4.1	Reactor de electrocoagulación cilíndrico - Fuente de alimentación	\$ 4,828.58	4					\$4,225.01	\$603.57	
4.1	Reactor de electrocoagulación cilíndrico - Platinas de acero	\$ 705.78	0.5				\$705.78			
4.2	Reactor de electrocoagulación cubico - hormigón simple f'c=280kg/cm ²	\$ 1,213.12	3				\$1,213.12			
4.2	Reactor de electrocoagulación cubico - acero de refuerzo en barras fy=4200 kg/cm ²	\$ 3,303.60	4				\$412.95	\$2,890.65		
4.2	Reactor de electrocoagulación cubico - Fuente de alimentación	\$ 2,414.29	4					\$905.36	\$1,508.93	
4.2	Reactor de electrocoagulación cubico - Platinas de acero	\$ 1,591.98	0.5				\$1,591.98			
5. Plan de manejo ambiental										
5.1	Plantación y cobertura vegetal	\$ 1,560.00	5						\$780.00	\$780.00
5.2	Control de polvo	\$ 450.00	26.5	\$67.92	\$84.91	\$84.91	\$84.91	\$84.91	\$42.45	
5.3	Implementación de geomembranas de PVC de 500 um - calidad del suelo	\$ 639.28	24.5	\$52.19	\$130.47	\$130.47	\$130.47	\$130.47	\$65.23	
5.4	Disposición de reciclaje de equipos	\$ 1,280.00	2		\$960.00	\$320.00				

PRESUPUESTO TOTAL DEL PROYECTO
\$161,587.64

PRESUPUESTO PROGRAMADO	\$827.83	\$2,037.81	\$41,316.00	\$105,368.76	\$8,257.06	\$3,000.18	\$780.00
PRESUPUESTO ACUMULADO	\$827.83	\$2,865.64	\$44,181.64	\$149,550.40	\$157,807.46	\$160,807.64	\$161,587.64
PORCENTAJE ACUMULADO	0.51%	1.77%	27.34%	92.55%	97.66%	99.52%	100.00%

CAPÍTULO 6

6. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

6.1. Conclusiones

- Con base a los análisis de calidad del agua provistos por el GAD Municipal de Paute, los tanques de ablandamientos no disminuyen la dureza cálcica a valores recomendados en la OMS.
- Debido a que los caudales de diseño son muy bajos (debido a que la comunidad a abastecer tiene poca cantidad de habitantes) los valores de tirantes en el floculador son pequeños y alcanzan profundidades inferiores a los 15 cm.
- Realizando el análisis con base en los datos de consumos y la encuesta socioeconómica proporcionados por el GAD Municipal se estima que la población de San Cristóbal para el 2020 es de 2450 habitantes, mientras que con los datos de proyección del INEC para el 2020 se estimaba una población de 2764 habitantes.
- Con base en los datos censales del INEC se analizó la tendencia de proyecciones poblacionales para evaluar el modelo estadístico que mejor describe dicha proyección. El método geométrico presento un error de 0.54%.
- Solo dos entidades comerciales se abastecen del servicio de agua en la comunidad de San Cristóbal, pero en los meses de marzo, abril, junio a diciembre presentaron consumos inferiores a 94 m³ mensuales en conjunto, por lo que se concluye que durante estos meses no existió algún tipo de operaciones que demanden mayor consumo de agua.
- En los meses de abril a agosto y diciembre no existió consumo institucional por parte del único consumo institucional registrado, Coordinación Zonal 6 Dirección Distrital 01D06 El Plan – Sevilla de Oro.
- La alternativa de adición de hidróxido de calcio al 20% bajo el criterio técnico permite la utilización del vertedero de mezcla rápida el cual optimiza utilización de espacio extra para la ejecución del proceso, en cambio necesita de una caseta de almacenamiento de reactivos. La dosificación de hidróxido de calcio dentro de la planta por parte de los operarios es estándar debido a que no hay laboratorio de control de calidad in situ. Lo cual resulta en la falta de optimización de utilización de reactivo.

- El costo operativo diario de la alternativa de hidróxido de calcio al 20% es elevado (0.76 dólares/m³) debido a que la dosis óptima de hidróxido de calcio es alta (4 mL de hidróxido de calcio al 20% por L de agua).
- La generación de lodos en el proceso de adición de hidróxido de calcio fue de 62 mL/L con un tiempo de sedimentación de 60 min, lo cual es mayor a lo generado en el proceso de electrocoagulación.
- El reactor de carbón activado y de ablandamiento serán adaptados para ser utilizados en el proceso de electrocoagulación, esto con la finalidad de reducir costos del proyecto.
- Para el ablandamiento del agua y disminución de la concentración de manganeso el proceso de electrocoagulación presente valores altos de eficiencia bajo las siguientes condiciones, intensidad de corriente de 9.56 mA/cm², tiempo de reacción de 60 min, medio básico tiempo de sedimentación de 20 min. Para el ablandamiento del agua la eficiencia del proceso es de 85% y para la disminución de la concentración de manganeso la eficiencia es del 97%.
- La relación de diámetro de la celda electroquímica y diámetro de electrodo es 9, siendo el valor de 2 la relación entre la altura de la celda electroquímica y la altura del electrodo.
- La adición de hidróxido de calcio al 20% en el proceso de electrocoagulación sirve como coadyuvante del proceso, dado que durante el proceso neto de electrocoagulación el porcentaje de eficiencia de remoción del proceso fue de 59.3% mientras que con la adición de hidróxido de calcio se obtuvieron eficiencia de 85% para dureza del calcio y 97% para concentración de manganeso.
- Los cambios realizados en la PTAP son mínimos y ejecutando una repotenciación en los Floculadores, Sedimentadores y Filtros. Mientras que, los tanques reservorios, cloración y bandeja de oxidación no se mantienen, pues cumplen su función.

6.2. Recomendaciones

- Para el cálculo de los caudales de diseño se debe validar las condiciones bajo las cuales los datos de consumo de la comunidad fueron obtenidos (si el sistema de distribución opera continuamente, sectorizar de una mejor forma la cartera de

clientes por actividad (unidades educativas, consumo comercial, consumo residencial)

- De la visita técnica virtual realizada en la planta, se concluye que la planta de tratamiento necesita mejora en términos de construcción de una instalación en donde se pueda guardar los reactivos y demás material de mantenimiento necesario para la operatividad de los procesos de tratamiento.
- Es importante conocer el uso que se le da al suelo cerca de la zona de captación y a sus alrededores, ya que esto puede ser clave para conocer los conflictos presentes en el mismo, pues según el aprovechamiento de estos pueden provocar problemas en el agua para su respectivo tratamiento.
- Realizar revisión y mantenimiento constante a los procesos y operaciones de la planta “El Descanso”, para corroborar que estos estén en condiciones óptimas para cumplir sus funciones y evitar que la población reciba agua en mal estado.
- Importante realizar los cambios presentados en el presente trabajo, pues se ha realizado un estudio muy cuidadoso para que los moradores de la parroquia San Cristóbal reciban agua potable en muy buenas condiciones. Además, seguir en constante investigación para mejorar aún más los procesos existentes en la PTAP.
- Se recomienda realizar una ampliación dentro de la planta “El Descanso”, pues a medida que pasa el tiempo la población en San Cristóbal va en aumento, lo cual requerirá que la planta cumpla con la demanda de agua necesaria para dicha población. Además, suministrar instalaciones sanitarias y caseta de químicos para evitar que estos provoquen problemas en la intemperie.
- Es necesario contar con un laboratorio dentro de la PTAP “El Descanso” para realizar los ensayos respectivos a las muestras de agua, desde que se capta hasta que se distribuye a los hogares, pues esto ayudará a tener un mejor control de la calidad del agua.
- Es recomendable hacer un cambio de las bandejas de aireación, ya que estas se encuentran en mal estado, lo cual puede provocar alteraciones en el tratamiento del agua.
- Se recomienda realizar una investigación más detallada sobre el costo de las placas inclinadas empleadas en el proceso de sedimentación, pues se aconseja

utilizar estas placas con las especificaciones ya mencionadas, debido a su alta eficiencia. Los módulos de sedimentación acelerada que se están considerados en este proyecto son importados.

- Cuando se realicen cambios dentro de la planta de tratamiento, sobretodo, en los procesos unitarios y cambios de tuberías o demás, actualizar planos, pues, durante la recopilación de información, los administradores no contaban con los planos respectivos de cada proceso.

BIBLIOGRAFÍA

- Alvarado Flores, J., & Ávalos Rodríguez, L. (2013). Materiales para ánodos, cátodos y electrolitos utilizados en celdas de combustible de óxido sólido (SOFC). *Revista Mexicana de Física*, 2-3. doi:ISSN 0035-001X
- Arango Ruiz, Á. (2005). La electrocoagulación: una alternativa para el tratamiento de aguas residuales. *Revista LASALLISTA de investigación*, 2, 49-56.
- Berdonces, J. (2008). La problemática del tratamiento del agua potable. *MEDICINA NATURISTA*, 2 - No. 2, 69-75. doi:I.S.S.N.: 1576-3080
- Brau , E., & Canalda, C. (2006). Endodoncia. Técnicas Clínicas y Bases Científicas. *MASSON*, 3. doi:978-84-458-2603-4
- Centro Panamericano de Ingeniería Sanitaria y Ciencias del Ambiente. (1973). *Teoría, diseño y control de los procesos de clarificación del agua*. CEPIS.
- Chacón S, J. (2004). MANUAL TÉCNICO: CAPITULO 1. DOTACIONES AGUA PARA CALCULAR LAS NECESIDADES DE LA SOLICITUDES DE APROVECHAMIENTO DE AGUAS. La Gaceta.
- Chen, G. (2004). Electrochemical technologies in wastewater treatment, Separation purification technology. 38, 11-41. doi:10.1016/j.seppur.2003.10.006
- Chen, G., Chen, X., & Yue, P. (2000). Electrocoagulation and electroflotation of restaurantwastewater. 858–863.
- Comisión Nacional del Agua (CONAGUA). (s.f.). *Manual de Agua Potable, Alcantarillado y Saneamiento: Diseño de Plantas de Tratamiento de Aguas Residuales Municipales: Zonas Rurales, Periurbanas y Desarrollos Ecoturísticos*. Coyatán, México.
- Fukayama, M. Y., Tan, H., Wheeler, W. B., & Wei, C.-I. (1986). Reactions of Aqueous Chlorine and Chlorine Dioxide with Model Food Compounds. *Environmental Health Perspectives*, 69, 267-274. doi:10.1289/ehp.8669267
- GAD Municipal del cantón Paute. (2006). *Abastecimiento de agua potable para las comunidades de Guachún, Pampa Negra, Cristo Rey, La Victoria, Bellavista, La Dolorosa, Pueblo Nuevo y El Descanso pertenecientes a la parroquia San Cristóbal, comunidades del cantón Paute*. San Cristóbal, Paute.

- GAD parroquial de San Cristóbal. (s.f.). *Información base de la parroquia San Cristóbal*.
- Graveland, A., Van Dijk, J., de Moel, P., & Oomen, J. (01 de diciembre de 1983). Developments in water softening by means of pellet reactors. *Journal AWWA*. doi:10.1002/j.1551-8833.1983.tb05247.x
- Instituto Nacional de Salud. (2011). *Manual de Instrucciones para la Toma, Preservación y Transporte de Muestras de Agua de Consumo Humano para Análisis de Laboratorio*. Bogotá, Colombia. doi:ISBN: 978-958-13-0147-8
- LIBRO VI ANEXO 1. (2015). *NORMA DE CALIDAD AMBIENTAL Y DE DESCARGA DE EFLUENTES : RECURSO AGUA*.
- Malakootian,, M., & Yousefi, N. (2009). THE EFFICIENCY OF ELECTROCOAGULATION PROCESS USING ALUMINUM ELECTRODES IN REMOVAL OF HARDNESS FROM WATER. *Department of Environmental Health, School of Public Health, Kerman University of Medical Sciences*, 6, 131-136.
- Metcalf & Eddy. (2014). *Ingeniería de Aguas Residuales: Tratamiento Vertido y Reutilización* (Vol. 1). (A. G. Brage, Ed.) España.
- Ministerio de la Protección Social Ministerio de Ambiente, Vivienda y Desarrollo Territorial*. (2007). Colombia.
- Ministerio del ambiente. (2015). *Acuerdo No. 061. Reforma del Libro VI del texto Unificado de Legislación Secundaria*.
- NTE INEN 1108. (2014-01). Agua Potable. Requisitos. En *NORMA TÉCNICA ECUATORIANA*. Quito, Ecuador.
- NTE INEN 1203:2013. (2013). AGUA. DEMANDA BIOQUÍMICA DE OXÍGENO (DBO5). En *NORMA TÉCNICA ECUATORIANA*. Quito, Ecuador.
- NTE INEN 1203:2013. (2013). AGUA. DEMANDA QUÍMICA DE OXÍGENO (DQO). En *NORMA TÉCNICA ECUATORIANA*. Quito, Ecuador.
- OMS. (2021). *La OMS y la Asamblea Mundial de la Salud - Una reseña* (Vol. 73ava Asamblea Mundial de la Salud).
- Organización Panoamericana de la Salud. (2005). Guía para el diseño de desarenadores y sedimentadores. En UNATSABAR. Lima.
- Pérez Saavedra, J., Rincón Arce , S., Galicia Álvarez , S., Romero Coronel, G., López Andrade, A., & Arada Pérez, M. (2006). Elaboración y prueba de un electrodo combinado Plata-Posai. *Revista Cubana de Química*, 26-35. doi:0258-5995

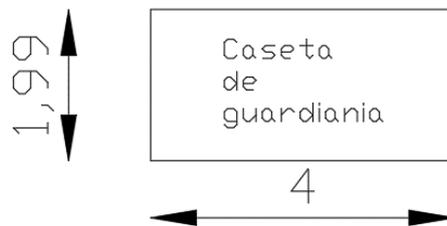
- Proyecto SABA. (2014). *Desinfección y cloración en sistemas rurales Perú*.
- Reglamento de la Calidad del Agua para Consumo Humano, DS N° 031-2010-SA. Dirección General de Salud Ambiental Ministerio de Salud.* (2011). Lima, Perú.
- Romero, M. (2008). Tratamientos utilizados en la Potabilización de Agua. *Univerdidad Rafeek Landívar*, (págs. 1-12).
- Secretaría técnica de Planificación. (2014). *Sistema Nacional de Informacion* . Obtenido de Sistema Nacional de Informacion : <https://sni.gob.ec/inicio>
- Secretaria técnica de Planificación. (s.f.). *Plan de Desarrollo y Ordenamiento Territorial Documento ejecutivo para autoridades provinciales*. Quito: Planifica Ecuador.
- SENAGUA. (2016). *Secretaría Nacional del Agua de la República del Ecuador*. Obtenido de <https://www.gob.ec/senagua>
- Suarina, J., López Aviles, E., Le Moal, A., & Hernández Cassou, S. (2002). Determination of calcium and total hardness in natural waters using a potentiometric sensor array. *Analytica Chimica Acta*, 464, 89-98. doi:10.1016/S0003-2670(02)00474-9
- UNICEF. (2019). Uno de cada tres personas en el mundo no tiene acceso a agua potable.
- Yazici, B., Tatli, G., Galip, H., & Erbil, M. (1995). Investigation of suitable cathodes for the production of hydrogen gas by electrolysis. *International Journal of Hydrogen Energy*, 20, 957-965. doi:10.1016/0360-3199(95)00032-9

PLANOS Y ANEXOS

Estimación de las cantidades de obras

Código:	1.1
Rubro:	Caseta de guardianía
Unidad:	m ²
Medición:	Se mide en unidad de área que ocupara esta obra provisional en la planta

Gráfico



Área (m²)	8
-----------------------------	---

Código:	2.1
Rubro:	Desbroce y limpieza del terreno
Unidad:	m ²
Medición:	Se mide el área de la planta

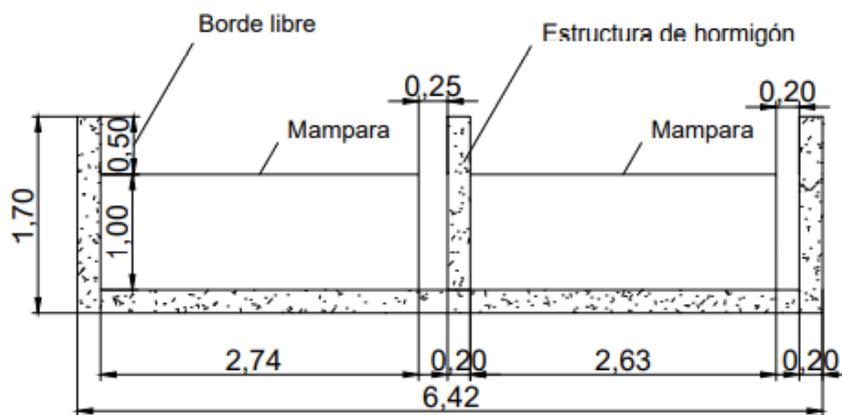
Gráfico



Área (m²)	831.4
-----------------------------	-------

Código:	2.2
Rubro:	Demolición de estructura de concreto armado
Unidad:	m ²
Medición:	Se toma en cuenta la demolición del floculador hidráulico

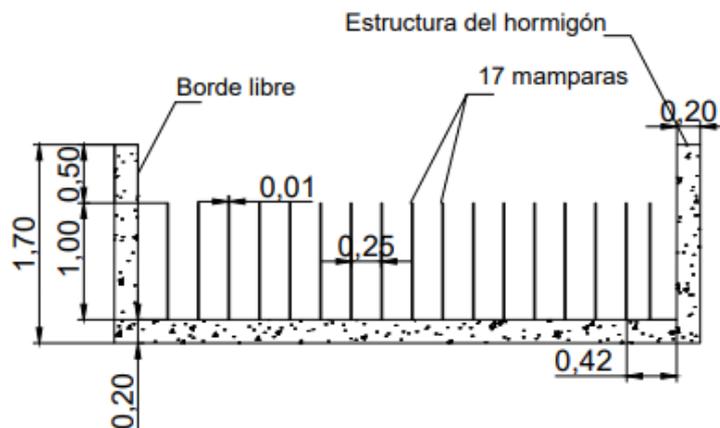
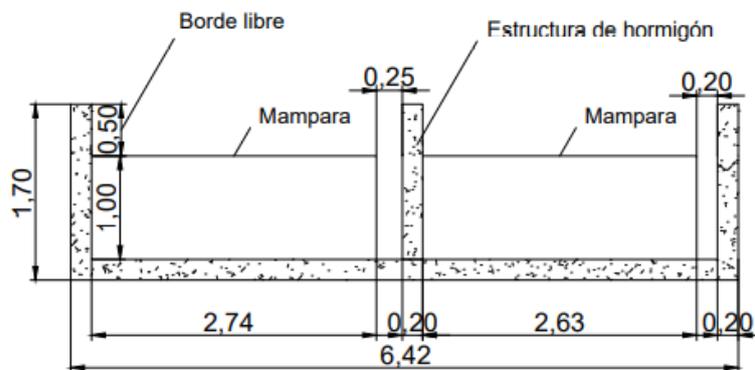
Gráfico



Área (m²)	23.92
-----------------------------	-------

Código:	2.3
Rubro:	Desalojo de escombros
Unidad:	m ³
Medición:	Se toma en cuenta los escombros de la demolición del floculador hidráulico

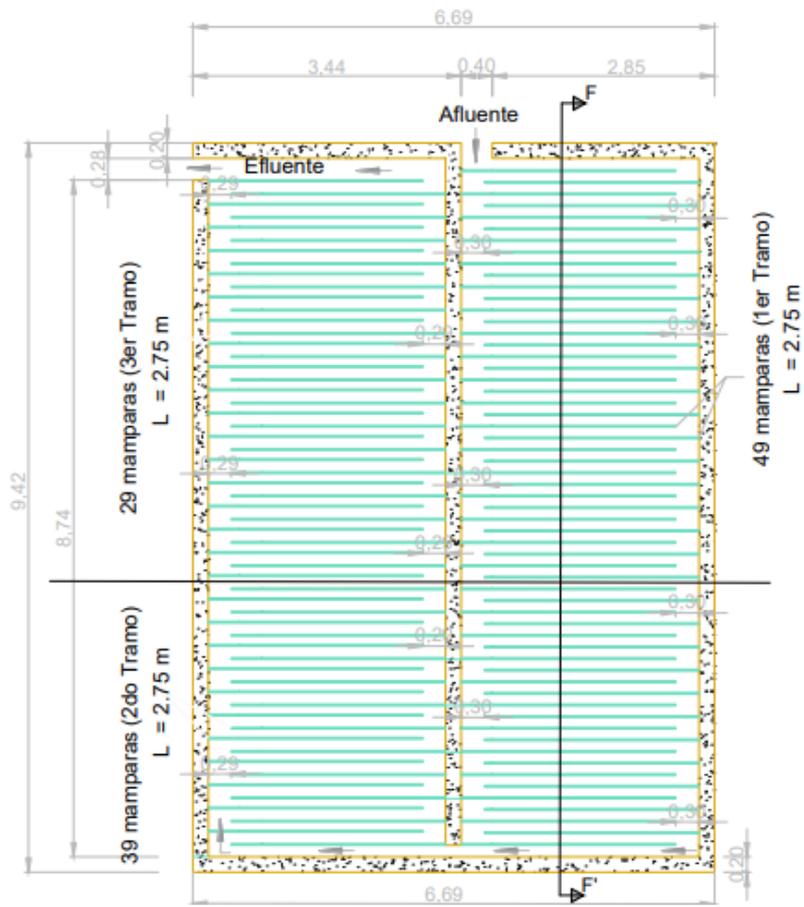
Gráfico



Área (m ²)	Longitud (m)	Volumen (m ³)
2.09	4.93	10.32
21.83	0.4	8.73
TOTAL		19.05

Código:	2.4
Rubro:	Trazado y replanteo
Unidad:	m ²
Medición:	Se toma en cuenta el área en planta del nuevo floculador hidráulico que será construido, debido a labores de relleno se necesitará de equipo topográfico

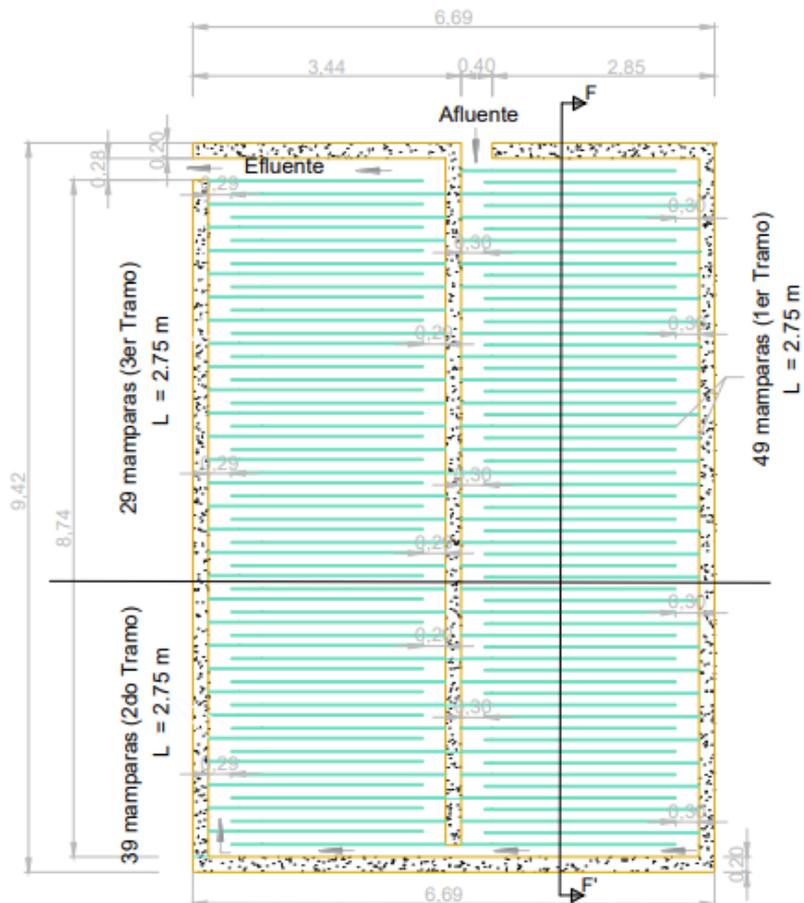
Gráfico



Área (m ²)	63.02
------------------------	-------

Código:	2.5
Rubro:	Labores de relleno
Unidad:	m ³
Medición:	Se nivelará el terreno donde será dispuesto el floculador

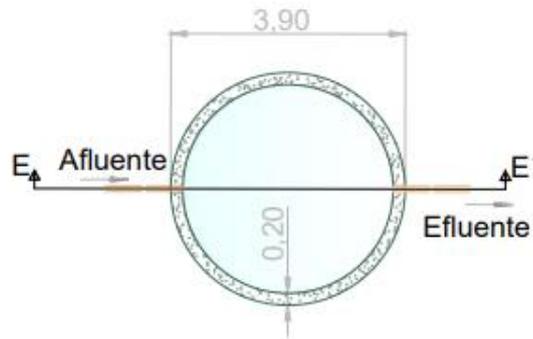
Gráfico



Volumen de relleno (m³)	39.72
TOTAL (Pérdidas)	43.70

Código:	3.1
Rubro:	Tanque de homogenización - hormigón simple f'c=280 kg/cm ²
Unidad:	m ³
Medición:	Se considera únicamente el rubro relacionado al hormigón simple para la construcción del tanque de homogenización

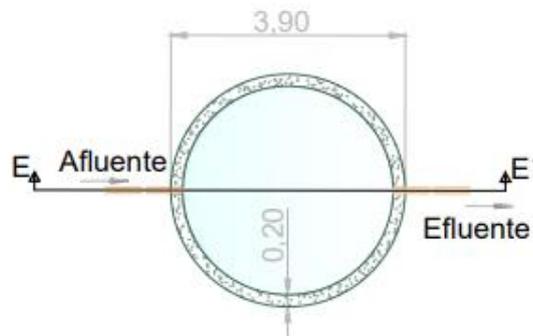
Gráfico



Área (m ²)	Longitud (m)	Volumen (m ³)
2.324779	3.1	7.21
	TOTAL	7.93

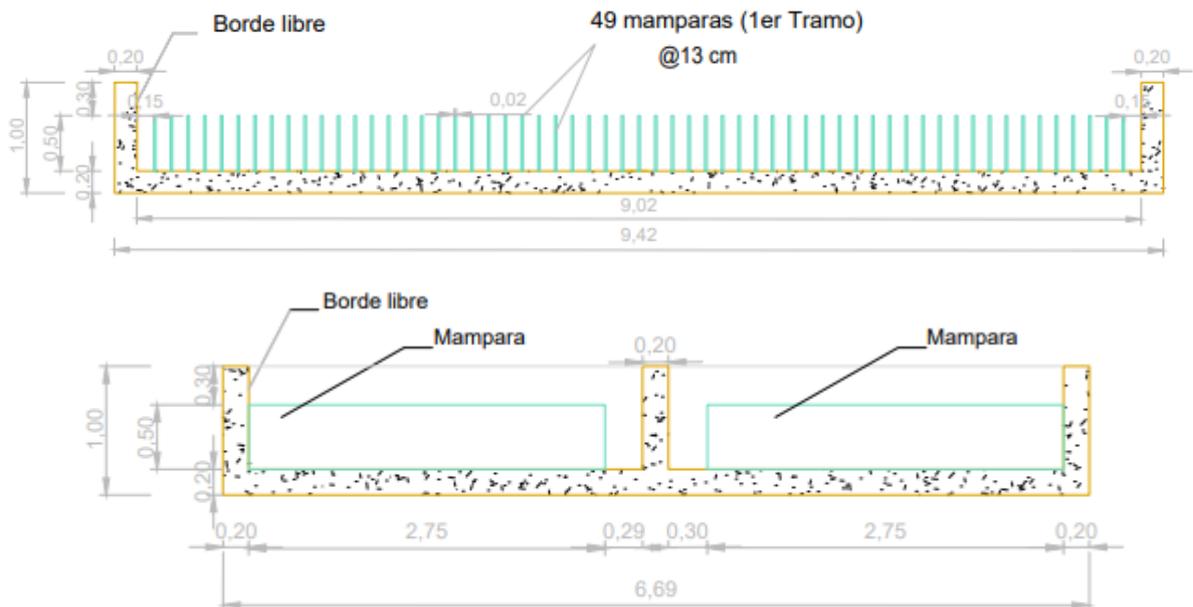
Código:	3.1
Rubro:	Tanque de homogenización - acero de refuerzo en barras $f_y=4200 \text{ kg/cm}^2$
Unidad:	kg
Medición:	Se considera únicamente el rubro relacionado a cuantificación de acero para la construcción del tanque de homogenización
Cuantía de acero	Según el estudio de titulación llamado Dotación de un sistema de agua potable para la comunidad de Rio Chico, la cuantía de acero para reservorios de agua están en el rango de 0.033 y 0.010

Gráfico



ρ	Ataque (m ²)	A _{acero} (m ²)	V _{acero} (m ³)	γ_{acero} (kg/m ³)	Peso de acero (kg)	Peso (Pérdidas) (kg)
0.033	2.32	0.077	0.24	7850	1866.93	2053.62

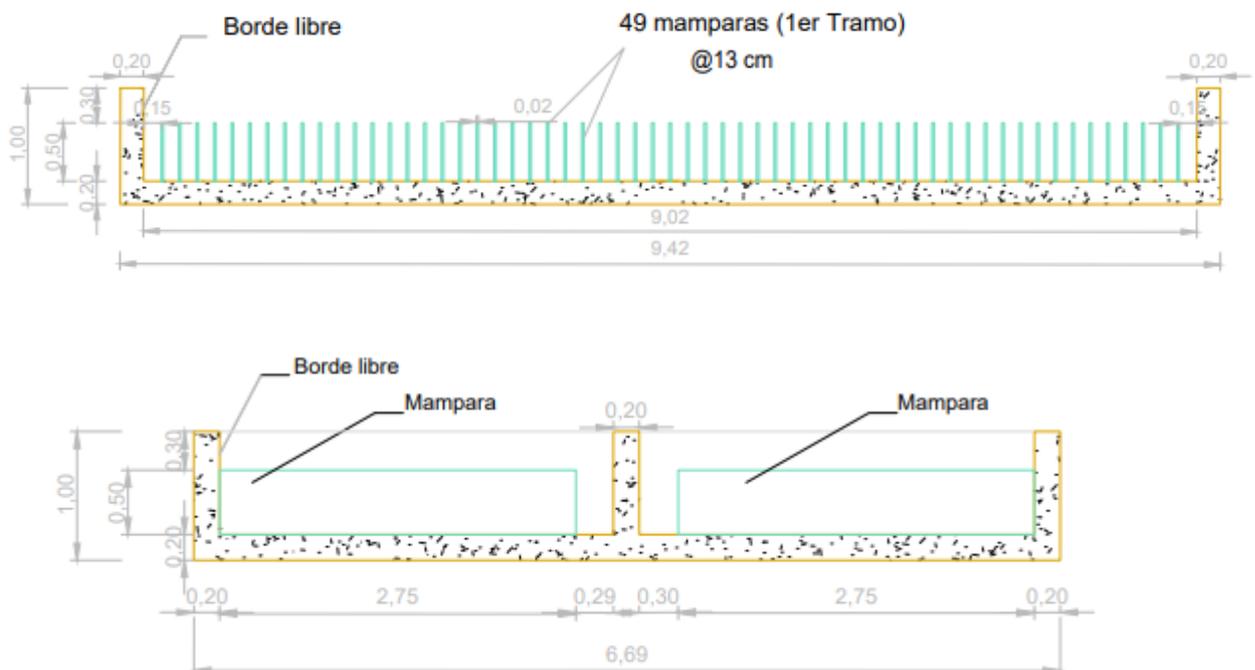
Código:	3.2
Rubro:	Floculador hidráulico - hormigón simple f'c=280 kg/cm ²
Unidad:	m ³
Medición:	Se considera únicamente el rubro relacionado al hormigón simple para la construcción del Floculador hidráulico



Área (m ²)	Longitud (m)	Volumen (m ³)
1.818	9.42	17.13
6.69	0.4	2.68
SUBTOTAL		19.80
TOTAL		21.78

Código:	3.3
Rubro:	Floculador hidráulico - acero de refuerzo en barras $f_y=4200 \text{ kg/cm}^2$
Unidad:	kg
Medición:	Se considera únicamente el rubro relacionado a cuantificación de acero para la construcción del filtro de homogeneización
Cuantía de acero	Según el estudio de titulación llamado Dotación de un sistema de agua potable para la comunidad de Río Chico, la cuantía de acero para reservorios de agua están en el rango de 0.033 y 0.010

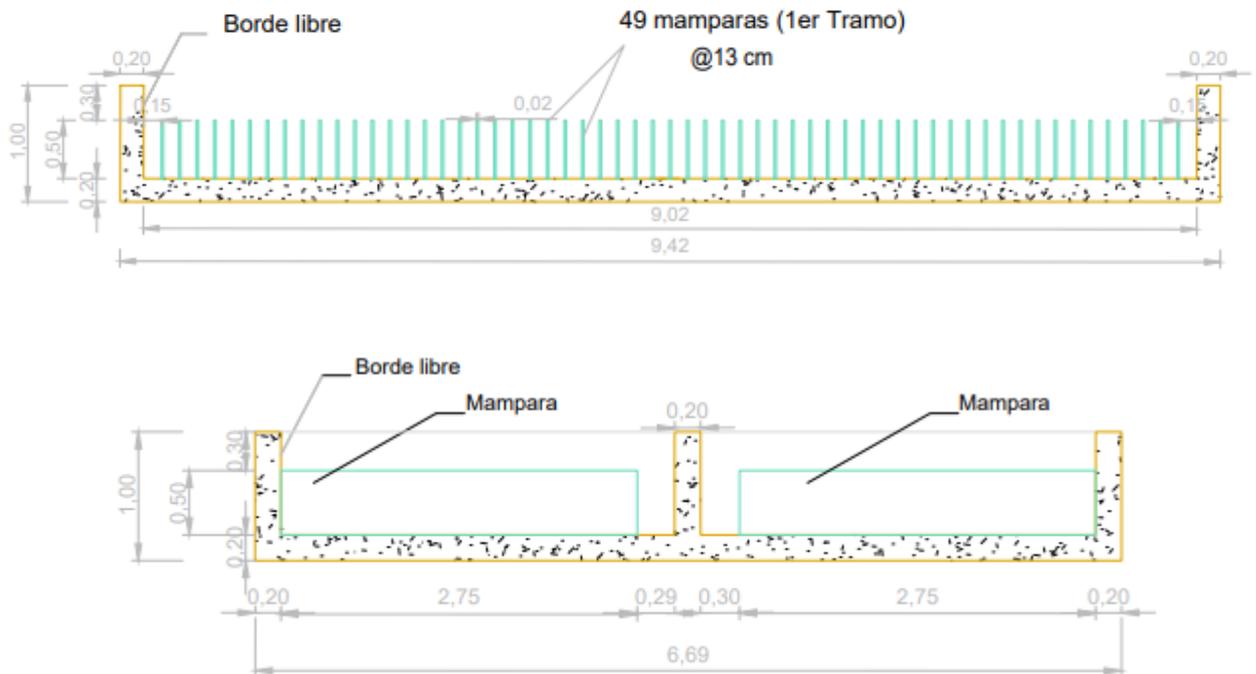
Gráfico



ρ	Ataque (m ²)	Aacero (m ²)	Vacero (m ³)	γ_{acero} (kg/m ³)	Peso de acero (kg)	Peso (Perdidas) kg
0.033	8.51	0.28	2.76	7850	21643.25	23807.58

Código:	3.4
Rubro:	Floculador hidráulico - mamparas de acero
Unidad:	kg
Medición:	Se considera el rubro de las mamparas de acero

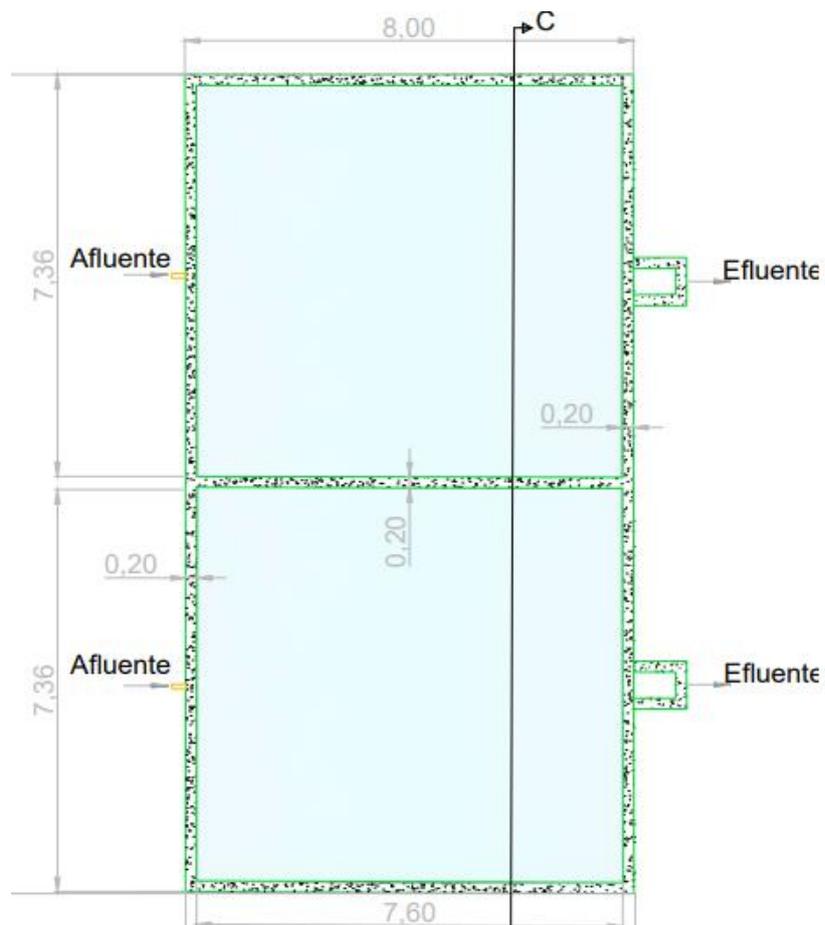
Gráfico



A_{mampara} (m²)	a_{mampara} (m)	V_{mampara} (m³)	#_{mamparas}	γ_{acero} (kg/m³)	Peso de acero (kg)
1.375	0.02	0.028	117	7850	25257.38

Código:	3.5
Rubro:	Filtro Arena de 4 x 10 ⁻³ mm
Unidad:	m ³
Medición:	Se considera únicamente el rubro relacionado a cuantificación de arena del filtro

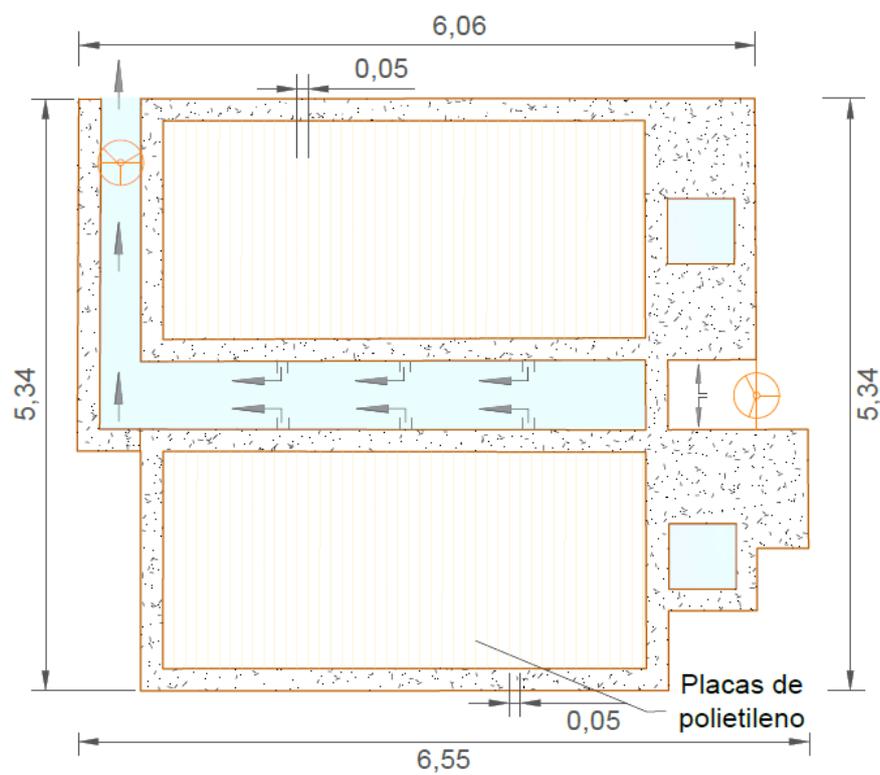
Gráfico



Área (m ²)	Altura (m)	Volumen (m ³)
108.83	0.6	65.30

Código:	3.6
Rubro:	Módulos de sedimentación acelerada de PRFV
Unidad:	m ²
Medición:	Se considera únicamente el rubro relacionado a placas de PRFV, con especificaciones técnicas d

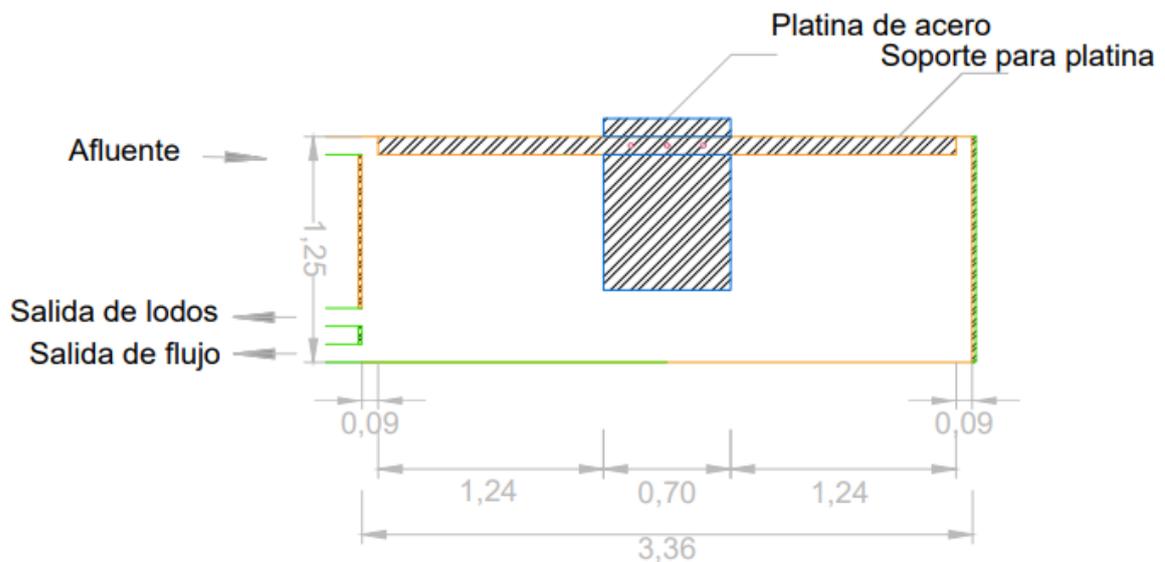
Gráfico



Área (m ²)
17.02

Código:	4.1
Rubro:	Reactor de electrocoagulación cilíndrico - Platinas de acero
Unidad:	kg
Medición:	Se considera el rubro de las platinas de acero

Gráfico

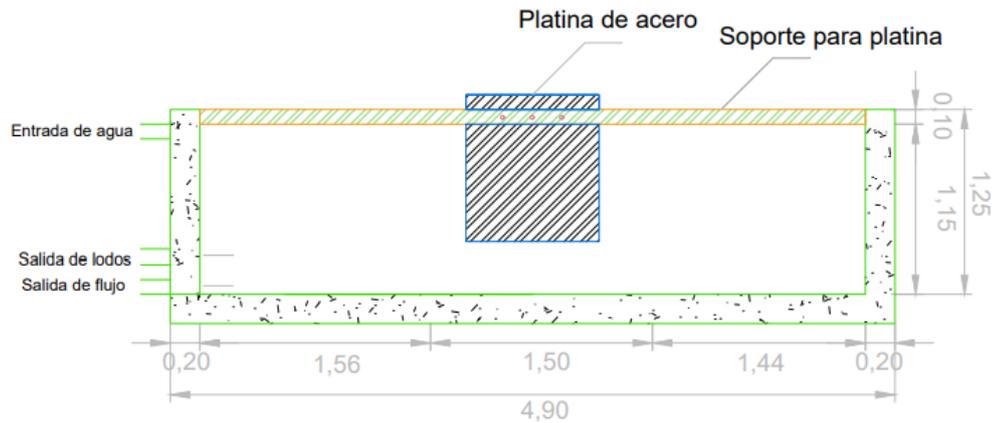


Á _{platina} (m ²)	e _{platina} (m)	V _{platina} (m ³)	γ _{acero} (kg/m ³)	Peso de acero (kg)
1.33	0.02	0.027	7850	208.81

Código:	4.2
Rubro:	Reactor de electrocoagulación cubico - Platinas de acero
Unidad:	kg

Medición:	Se considera el rubro de las platinas de acero
------------------	---------------------------------------------------

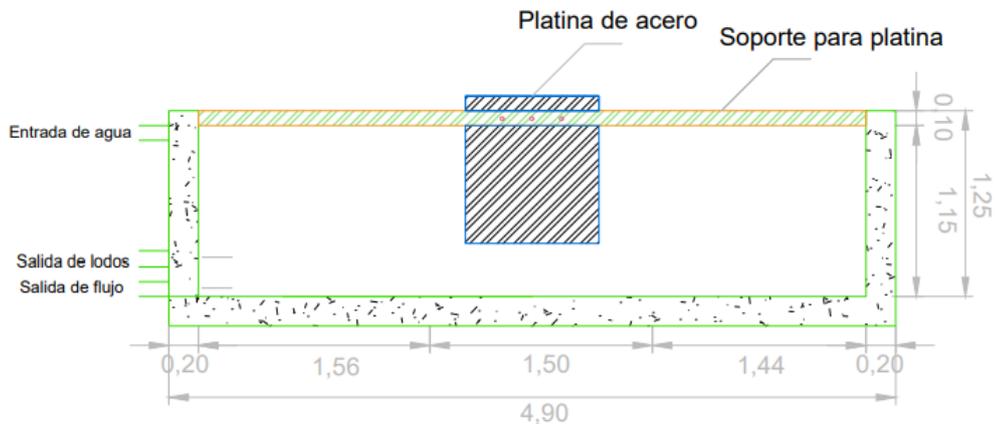
Gráfico



\hat{A}_{platina} (m ²)	e_{platina} (m)	V_{platina} (m ³)	γ_{acero} (kg/m ³)	Peso de acero (kg)
1.5	0.02	0.06	7850	471

Código:	4.2
Rubro:	Reactor de electrocoagulación cubico - Hormigón simple $f'c=280\text{kg/cm}^2$
Unidad:	m ³
Medición:	Se considera únicamente el rubro relacionado al hormigón simple para la construcción del reactor de electrocoagulación cubico

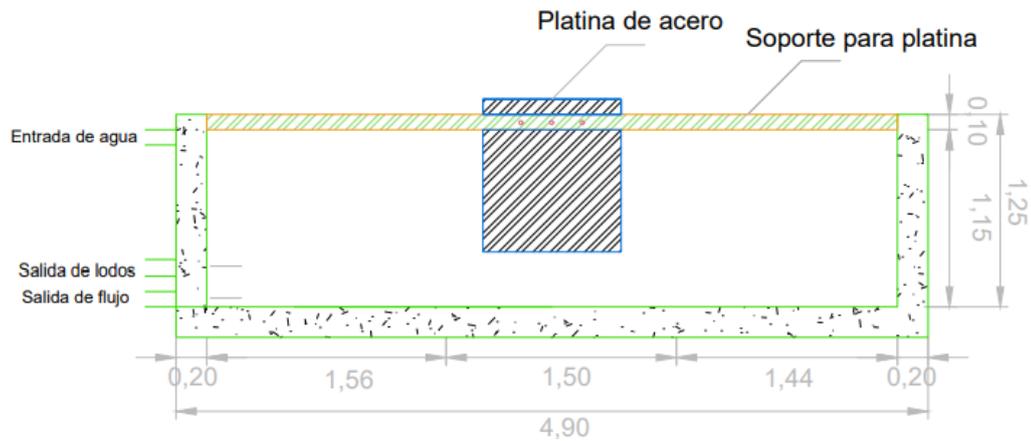
Gráfico



Área (m ²)	Longitud (m)	Volumen (m ³)
1.4	4.9	6.86

Código:	4.2
Rubro:	Reactor de electrocoagulación cubico - acero de refuerzo en barras $f_y=4200 \text{ kg/cm}^2$
Unidad:	kg
Medición:	Se considera únicamente el rubro relacionado a cuantificación de acero para la construcción del filtro de homogeneización
Cuantía de acero	Según el estudio de titulación llamado Dotación de un sistema de agua potable para la comunidad de Río Chico, la cuantía de acero para reservorios de agua están en el rango de 0.033 y 0.010

Gráfico



ρ	A_{tanque} (m^2)	A_{acero} (m^2)	V_{acero} (m^3)	γ_{acero} (kg/m^3)	Peso de acero (kg)	Peso (Pérdidas) kg
0.033	1.4	0.046	0.23	7850	1777.08	1954.79

Análisis de precios unitarios de los rubros del proyecto

A continuación, se muestra cada uno de los análisis de precios unitarios del proyecto, como se mencionó en la sección 5.3. En los costos unitarios mostrados no se está considerando IVA, este se lo considera para el presupuesto referencial total.

Nombre del oferente:

María Beatriz Barcia, Jonathan Méndez

Proyecto:

Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS					
ID Rubro:	1.0	Unidad	unidad		
Detalle:	Fuente de alimentación				
Rendimiento:	1	Unidades/hora	1.000	Horas/unid	
EQUIPOS					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
Herramientas menores	0.0500			1.0000	0.7720
Fuente de alimentación	1.0000	1,995.7000	1,995.7000	1.0000	1,995.7000
SUBTOTAL EQUIPOS (EQ.)					1,996.4720
MANO DE OBRA					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	JORNAL/h	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
EO E2	2.0000	3.6400	7.2800	1.0000	7.2800
EO C1	2.0000	4.0800	8.1600	1.0000	8.1600
SUBTOTAL MANO DE OBRA (MO)					15.4400
MATERIALES					
DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNIT.	COSTO	

SUBTOTAL MATERIALES (MA.)					
TRANSPORTE					
DESCRIPCIÓN	DMT	UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
SUBTOTAL TRANSPORTE (TR.)					

Descripción:

1	COSTO DIRECTO(CD = EQ+MO+MA+TR)	TOTAL CD:	2,011.9120
2	GASTOS GENERALES(GG) 6.00%	x (CD)	120.7147
3	UTILIDAD (UT) 4.00%	x (CD)	80.4765
4	OTROS INDIRECTOS (OI) 10.00%	x (CD)	201.1912
5	COSTO TOTAL DEL RUBRO	GG+UT+OI+CD	2,414.2944
	VALOR OFERTADO		2,414.29

Nombre del oferente:
Proyecto:

María Beatriz Barcia, Jonathan Méndez

Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS					
ID Rubro:	1.0.0	Unidad	unidad		
Detalle:	Soldadura				
Rendimiento:	20	Unidades/hora		0.050	Horas/unid
EQUIPOS					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
Herramientas menores	0.0500			0.0500	0.0284
Soldadora	1.0000	1.5000	1.5000	0.0500	0.0750
SUBTOTAL EQUIPOS (EQ.)					0.1034
MANO DE OBRA					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	JORNAL/h	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
EO E2	2.0000	3.6400	7.2800	0.0500	0.3640
EO C1	1.0000	4.0800	4.0800	0.0500	0.2040
SUBTOTAL MANO DE OBRA (MO)					0.5680
MATERIALES					
DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNIT.	COSTO	
Suelda	kg	3.0000	3.6000	10.8	
SUBTOTAL MATERIALES (MA.)					10.8000
TRANSPORTE					
DESCRIPCIÓN	DMT	UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO

SUBTOTAL TRANSPORTE (TR.)					
Descripción:	1	COSTO DIRECTO(CD = EQ+MO+MA+TR)		TOTAL CD:	11.4714
	2	GASTOS GENERALES(GG)	6.00%	x (CD)	0.6883
	3	UTILIDAD (UT)	4.00%	x (CD)	0.4589
	4	OTROS INDIRECTOS (OI)	10.00%	x (CD)	1.1471
	5	COSTO TOTAL DEL RUBRO		GG+UT+OI+CD	13.7657
	VALOR OFERTADO				

Nombre del oferente:
Proyecto:

María Beatriz Barcia, Jonathan Méndez

Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS					
ID Rubro:	3.6		Unidad	m2	
Detalle:	Módulos de sedimentación acelerada de PRFV				
Rendimiento:	3.0	Unidades/hora		0.33	Horas/unid
EQUIPOS					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
Herramientas menores	0.0500			0.33	0.0983
SUBTOTAL EQUIPOS (EQ.)					0.0983
MANO DE OBRA					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
EO D2	1.5000	3.6600	5.4900	0.33	1.83
EO C1	0.1000	4.0800	0.4080	0.33	0.136
SUBTOTAL MANO DE OBRA (MO)					1.966
MATERIALES					
DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNIT.	COSTO	
Módulos de sedimentación acelerada de PRFV	m2	1.0000	257.2500	257.25	
SUBTOTAL MATERIALES (MA.)					257.2500

TRANSPORTE					
DESCRIPCIÓN	DMT	UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
Transporte					75.1107
SUBTOTAL TRANSPORTE (TR.)					75.1107
Descripción:	1	COSTO DIRECTO(CD = EQ+MO+MA+TR)		TOTAL CD:	334.4250
	2	GASTOS GENERALES(GG)	6.00%	x (CD)	20.0655
	3	UTILIDAD (UT)	4.00%	x (CD)	13.3770
	4	OTROS INDIRECTOS (OI)	10.00%	x (CD)	33.4425
	5	COSTO TOTAL DEL RUBRO		GG+UT+OI+CD	401.3100
	VALOR OFERTADO				

Nombre del oferente:
Proyecto:

María Beatriz Barcia, Jonathan Méndez

Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

ID Rubro:	3.5		Unidad	m3	
Detalle:	Arena				
Rendimiento:	10	Unidades/hora		0.100	Horas/unid
EQUIPOS					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
Herramientas menores	0.0500			0.1000	0.0384
SUBTOTAL EQUIPOS (EQ.)					0.0384
MANO DE OBRA					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	JORNAL/h	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
EO E2	2.0000	3.6400	7.2800	0.1000	0.7280
EO C1	0.1000	4.0800	0.4080	0.1000	0.0408
SUBTOTAL MANO DE OBRA (MO)					0.7688
MATERIALES					
DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNIT.	COSTO	
Arena diámetro 4 x 10 ⁻³ mm	m3	1.1000	5.8300	6.413	
SUBTOTAL MATERIALES (MA.)					6.4130
TRANSPORTE					
DESCRIPCIÓN	DMT	UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO

SUBTOTAL TRANSPORTE (TR.)					
Descripción:	1	COSTO DIRECTO(CD = EQ+MO+MA+TR)	TOTAL CD:	7.2202	
	2	GASTOS GENERALES(GG) 6.00%	x (CD)	0.4332	
	3	UTILIDAD (UT) 4.00%	x (CD)	0.2888	
	4	OTROS INDIRECTOS (OI) 10.00%	x (CD)	0.7220	
	5	COSTO TOTAL DEL RUBRO	GG+UT+OI+CD	8.6643	
		VALOR OFERTADO			8.66

Nombre del oferente:
Proyecto:

María Beatriz Barcia, Jonathan Méndez

Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS					
ID Rubro:	3.4	Unidad	kg		
Detalle:	Acero (mamparas)				
Rendimiento:	20	Unidades/hora	0.050	Horas/unid	
EQUIPOS					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
Herramientas menores	0.0500			0.0500	0.0284
Soldadora	1.0000	1.5000	1.5000	0.0500	0.0750
SUBTOTAL EQUIPOS (EQ.)					0.1034
MANO DE OBRA					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	JORNAL/h	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
EO E2	2.0000	3.6400	7.2800	0.0500	0.3640
EO C1	1.0000	4.0800	4.0800	0.0500	0.2040
SUBTOTAL MANO DE OBRA (MO)					0.5680
MATERIALES					
DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNIT.	COSTO	
Acero	kg	1.0500	2.0400	2.142	
SUBTOTAL MATERIALES (MA.)					2.1420
TRANSPORTE					
DESCRIPCIÓN	DMT	UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO

SUBTOTAL TRANSPORTE (TR.)					
Descripción:	1	COSTO DIRECTO(CD = EQ+MO+MA+TR)		TOTAL CD:	2.8134
	2	GASTOS GENERALES(GG)	6.00%	x (CD)	0.1688
	3	UTILIDAD (UT)	4.00%	x (CD)	0.1125
	4	OTROS INDIRECTOS (OI)	10.00%	x (CD)	0.2813
	5	COSTO TOTAL DEL RUBRO		GG+UT+OI+CD	3.3761
		VALOR OFERTADO			

Nombre del oferente:
Proyecto:

María Beatriz Barcia, Jonathan Méndez

Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS					
ID Rubro:	3.2		Unidad	m2	
Detalle:	Hormigon simple f'c=280 kg/cm2				
Rendimiento:	1	Unidades/hora		1.000	Horas/unid
EQUIPOS					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
Herramientas menores	0.0500			1.0000	2.2880
Concreteira 1 saco	1.0000	4.0600	4.0600	1.0000	4.0600
Vibrador de manguera	1.0000	4.0600	4.0600	1.0000	4.0600
SUBTOTAL EQUIPOS (EQ.)					10.4080
MANO DE OBRA					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	JORNAL/h	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
EO E2	10.0000	3.6400	36.4000	1.0000	36.4000
EO D2	2.0000	3.6600	7.3200	1.0000	7.3200
EO C1	0.5000	4.0800	2.0400	1.0000	2.0400
SUBTOTAL MANO DE OBRA (MO)					45.7600
MATERIALES					
DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNIT.	COSTO	
Cemento fuerte tipo GU Saco 50 kg - Holcim DISENSA	saco	8.2500	7.6800	63.36	
Arena	m3	0.6500	13.5000	8.775	
Ripio	m3	0.9500	18.0000	17.1	

Agua		m3	0.1800	0.8500	0.153
Plastiment BV-40 10 kg - Sika DISENSA		m3	0.0800	22.6000	1.808
SUBTOTAL MATERIALES (MA.)					91.1960
TRANSPORTE					
DESCRIPCIÓN	DMT	UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
SUBTOTAL TRANSPORTE (TR.)					
Descripción:	1	COSTO DIRECTO(CD = EQ+MO+MA+TR)		TOTAL CD:	147.3640
	2	GASTOS GENERALES(GG)	6.00%	x (CD)	8.8418
	3	UTILIDAD (UT)	4.00%	x (CD)	5.8946
	4	OTROS INDIRECTOS (OI)	10.00%	x (CD)	14.7364
	5	COSTO TOTAL DEL RUBRO		GG+UT+OI+CD	176.8368
VALOR OFERTADO					176.84

Nombre del oferente:
Proyecto:

María Beatriz Barcia, Jonathan Méndez

Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS					
ID Rubro:	3.3		Unidad	kg	
Detalle:	Acero de refuerzo fy=4200 kg/cm2				
Rendimiento:	20	Unidades/hora		0.050	Horas/unid
EQUIPOS					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
Herramientas menores	0.0500			0.0500	0.0203
Cortadora dobladora de hierro	0.0500	0.5100	0.0255	0.0500	0.0013
SUBTOTAL EQUIPOS (EQ.)					0.0216
MANO DE OBRA					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	JORNAL/h	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
EO E2	1.0000	3.6400	3.6400	0.0500	0.1820
EO D2	1.0000	3.6600	3.6600	0.0500	0.1830
EO C1	0.1000	4.0800	0.8160	0.0500	0.0408
SUBTOTAL MANO DE OBRA (MO)					0.4058
MATERIALES					
DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNIT.	COSTO	
Alambre galvanizado No. 18	kg	0.0500	2.5400	0.127	
Acero de refuerzo fy=4200 kg/cm2	kg	1.0500	0.8100	0.8505	
SUBTOTAL MATERIALES (MA.)					0.9775
TRANSPORTE					

DESCRIPCIÓN	DMT	UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
SUBTOTAL TRANSPORTE (TR.)					
<div style="border: 1px solid black; padding: 5px; width: fit-content;"> Descripción: </div>	1	COSTO DIRECTO(CD = EQ+MO+MA+TR)		TOTAL CD:	1.4049
	2	GASTOS GENERALES(GG)	6.00%	x (CD)	0.0843
	3	UTILIDAD (UT)	4.00%	x (CD)	0.0562
	4	OTROS INDIRECTOS (OI)	10.00%	x (CD)	0.1405
	5	COSTO TOTAL DEL RUBRO		GG+UT+OI+CD	1.6858
VALOR OFERTADO					1.69

Nombre del oferente:
Proyecto:

María Beatriz Barcia, Jonathan Méndez

Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

ID Rubro:	1.1	Unidad	m2		
Detalle:	Caseta de guardianía				
Rendimiento:	20	Unidades/hora	0.050	Horas/unid	
EQUIPOS					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
Herramientas menores	0.0500			0.0500	0.0371
SUBTOTAL EQUIPOS (EQ.)					0.0371
MANO DE OBRA					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	JORNAL/h	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
EO C1	0.5000	4.0700	2.0350	0.0500	0.1018
EO D2	1.5000	3.6800	5.5200	0.0500	0.2760
EO E2	2.0000	3.6400	7.2800	0.0500	0.3640
SUBTOTAL MANO DE OBRA (MO)					0.7418
MATERIALES					
DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNIT.	COSTO	
Tabla de encofrado	u	3.0000	4.0000	12	
Cuartones	u	1.5000	3.0000	4.5	
Clavos	kg	0.5000	2.9000	1.45	
Tiras 2.5x2.5x250	u	2.0000	0.4000	0.8	
Viga de madera tratada 15x15 cm	m2	0.5000	3.0000	1.5	

SUBTOTAL MATERIALES (MA.)					20.2500
TRANSPORTE					
DESCRIPCIÓN	DMT	UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
SUBTOTAL TRANSPORTE (TR.)					
<div style="border: 1px solid black; padding: 5px; width: fit-content;"> Descripción: </div>	1	COSTO DIRECTO(CD = EQ+MO+MA+TR)		TOTAL CD:	21.0288
	2	GASTOS GENERALES(GG)	6.00%	x (CD)	1.2617
	3	UTILIDAD (UT)	4.00%	x (CD)	0.8412
	4	OTROS INDIRECTOS (OI)	10.00%	x (CD)	2.1029
	5	COSTO TOTAL DEL RUBRO		GG+UT+OI+CD	25.2346
	VALOR OFERTADO				25.23

Nombre del oferente:
 Proyecto:

María Beatriz Barcia, Jonathan Méndez

Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS					
ID Rubro:	2.1		Unidad	m2	
Detalle:	Desbrose y limpieza del terreno				
Rendimiento:	20	Unidades/hora		0.050	Horas/unid
EQUIPOS					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
Herramientas menores	0.0500			0.0500	0.0182
SUBTOTAL EQUIPOS (EQ.)					0.0182
MANO DE OBRA					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	JORNAL/h	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
EO E2	2.0000	3.6400	7.2800	0.0500	0.3640
SUBTOTAL MANO DE OBRA (MO)					0.3640
MATERIALES					
DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNIT.	COSTO	
SUBTOTAL MATERIALES (MA.)					
TRANSPORTE					
DESCRIPCIÓN	DMT	UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO

		SUBTOTAL TRANSPORTE (TR.)		
Descripción:	1	COSTO DIRECTO(CD = EQ+MO+MA+TR)	TOTAL CD:	0.3822
	2	GASTOS GENERALES(GG) 6.00%	x (CD)	0.0229
	3	UTILIDAD (UT) 4.00%	x (CD)	0.0153
	4	OTROS INDIRECTOS (OI) 10.00%	x (CD)	0.0382
	5	COSTO TOTAL DEL RUBRO	GG+UT+OI+CD	0.4586
		VALOR OFERTADO		0.46

Nombre del oferente:
Proyecto:

María Beatriz Barcia, Jonathan Méndez

Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS					
ID Rubro:	2.2	Unidad	m2		
Detalle:	Demolición de estructura de concreto armado				
Rendimiento:	2	Unidades/hora	0.500	Horas/unid	
EQUIPOS					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
Herramientas menores	0.0500			0.5000	0.4095
SUBTOTAL EQUIPOS (EQ.)					0.4095
MANO DE OBRA					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	JORNAL/h	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
EO E2	4.5000	3.6400	16.3800	0.5000	8.1900
SUBTOTAL MANO DE OBRA (MO)					8.1900
MATERIALES					
DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNIT.	COSTO	
SUBTOTAL MATERIALES (MA.)					
TRANSPORTE					

DESCRIPCIÓN	DMT	UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
SUBTOTAL TRANSPORTE (TR.)					
<div style="border: 1px solid black; padding: 5px; width: fit-content;"> Descripción: </div>	1	COSTO DIRECTO(CD = EQ+MO+MA+TR)		TOTAL CD:	8.5995
	2	GASTOS GENERALES(GG)	6.00%	x (CD)	0.5160
	3	UTILIDAD (UT)	4.00%	x (CD)	0.3440
	4	OTROS INDIRECTOS (OI)	10.00%	x (CD)	0.8600
	5	COSTO TOTAL DEL RUBRO		GG+UT+OI+CD	10.3194
VALOR OFERTADO					10.32

Nombre del oferente:
Proyecto:

María Beatriz Barcia, Jonathan Méndez

Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS					
ID Rubro:	2.3		Unidad	m3	
Detalle:	Desalojo de escombros a maquina				
Rendimiento:	20	Unidades/hora		0.050	Horas/unid
EQUIPOS					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
Herramientas menores	0.0500			0.0500	0.0529
Volqueta 8 m3	1.2500	20.0000	25.0000	0.0500	1.2500
Retroexcavadora	1.0000	35.0000	35.0000	0.0500	1.7500
SUBTOTAL EQUIPOS (EQ.)					3.0529
MANO DE OBRA					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	JORNAL/h	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
EO E2	3.5000	4.0700	14.2450	0.0500	0.7123
EO C1	1.3000	5.3300	6.9290	0.0500	0.3465
SUBTOTAL MANO DE OBRA (MO)					1.0587
MATERIALES					
DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNIT.	COSTO	
SUBTOTAL MATERIALES (MA.)					
TRANSPORTE					
DESCRIPCIÓN	DMT	UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO

SUBTOTAL TRANSPORTE (TR.)					
Descripción:	1	COSTO DIRECTO(CD = EQ+MO+MA+TR)		TOTAL CD:	4.1116
	2	GASTOS GENERALES(GG)	6.00%	x (CD)	0.2467
	3	UTILIDAD (UT)	4.00%	x (CD)	0.1645
	4	OTROS INDIRECTOS (OI)	10.00%	x (CD)	0.4112
	5	COSTO TOTAL DEL RUBRO		GG+UT+OI+CD	4.9340
	VALOR OFERTADO				

Nombre del oferente:
Proyecto:

María Beatriz Barcia, Jonathan Méndez

Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS					
ID Rubro:	2.4		Unidad	m2	
Detalle:	Trazado y replanteo, equipo de topografía				
Rendimiento:	100	Unidades/hora		0.010	Horas/unid
EQUIPOS					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
Herramientas menores	0.0500			0.0100	0.0055
Estacion total	1.0000	5.0000	5.0000	0.0100	0.0500
SUBTOTAL EQUIPOS (EQ.)					0.0555
MANO DE OBRA					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
EO C1	1.5000	4.0700	7.9000	0.0100	0.0790
EO D2	2.0000	3.6800	2.5000	0.0100	0.0250
EO E2	2.0000	3.6400	0.6700	0.0100	0.0067
SUBTOTAL MANO DE OBRA (MO)					0.1107
MATERIALES					
DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNIT.	COSTO	
Piola	rollo	0.1000	1.7500	0.175	
Cuartones	u	0.0150	3.0000	0.045	
Clavos	kg	0.0100	2.9000	0.029	
Tiras 2.5x2.5x250	u	0.2000	0.4000	0.08	
Liston	u	0.2500	2.5000	0.625	

SUBTOTAL MATERIALES (MA.)					0.9540	
TRANSPORTE						
DESCRIPCIÓN	DMT	UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO	
SUBTOTAL TRANSPORTE (TR.)						
Descripción:	1	COSTO DIRECTO(CD = EQ+MO+MA+TR)		TOTAL CD:	1.1202	
	2	GASTOS GENERALES(GG)		6.00%	x (CD)	0.0672
	3	UTILIDAD (UT)		4.00%	x (CD)	0.0448
	4	OTROS INDIRECTOS (OI)		10.00%	x (CD)	0.1120
	5	COSTO TOTAL DEL RUBRO		GG+UT+OI+CD		1.3443
VALOR OFERTADO					1.34	

Nombre del oferente:
Proyecto:

María Beatriz Barcia, Jonathan Méndez

Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS					
ID Rubro:	2.5	Unidad	m3		
Detalle:	Labores de relleno				
Rendimiento:	1.67	Unidades/hora	0.600	Horas/unid	
EQUIPOS					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
Plancha vibroapisonadora	1.0000	1.0000	6.2600	0.6000	3.7560
SUBTOTAL EQUIPOS (EQ.)					3.7560
MANO DE OBRA					
DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
EO C1	0.1000	4.0700	0.4070	0.6000	0.2442
EO D2	0.6000	3.6600	2.1960	0.6000	1.3176
EO E2	0.6000	3.6200	2.1720	0.6000	1.3032
SUBTOTAL MANO DE OBRA (MO)					2.8650
MATERIALES					
DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNIT.	COSTO	
Cascajo mediano/fino	m3	1.2500	7.5000	9.375	
SUBTOTAL MATERIALES (MA.)					9.3750
TRANSPORTE					
DESCRIPCIÓN	DMT	UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO

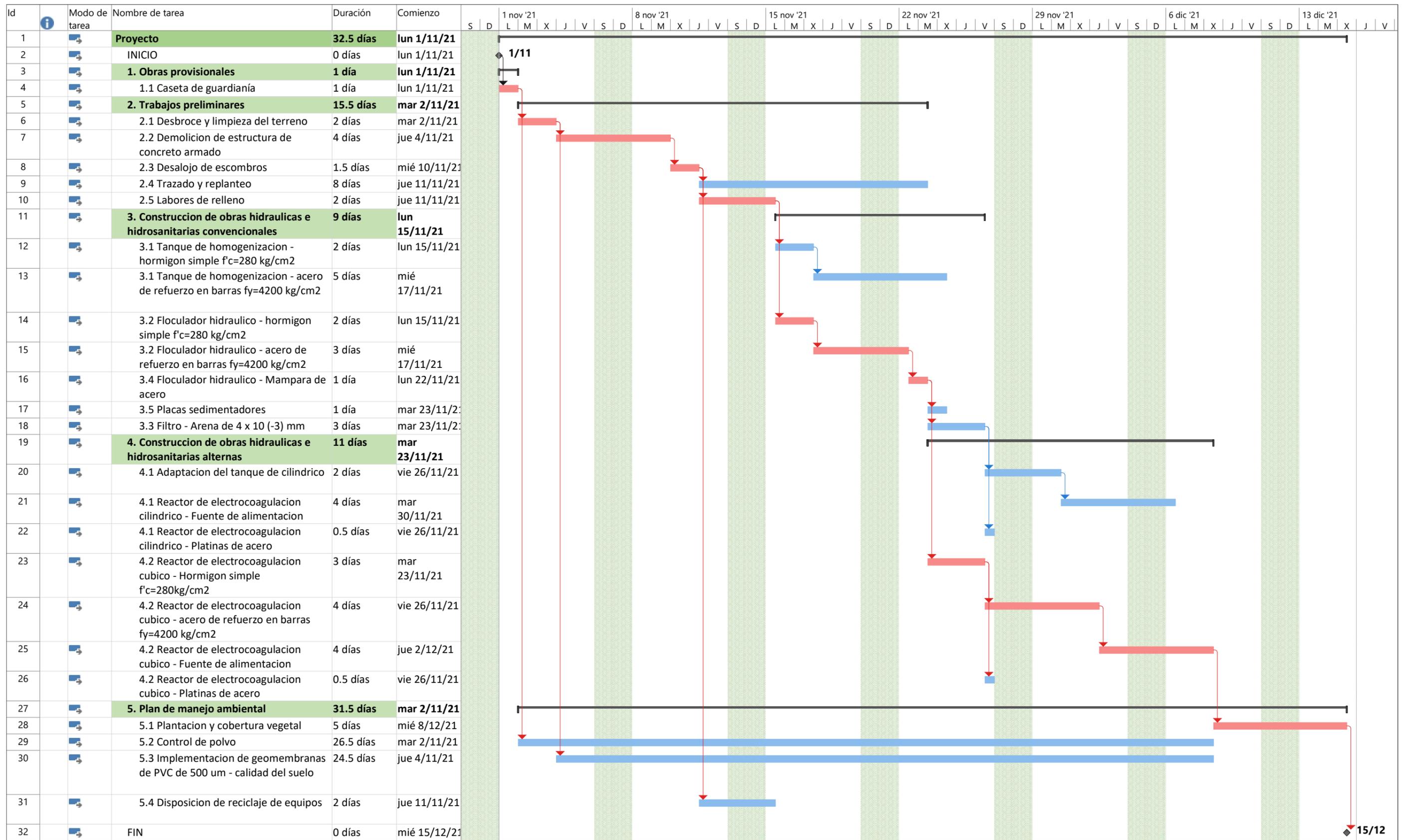
SUBTOTAL TRANSPORTE (TR.)					
Descripción:	1	COSTO DIRECTO(CD = EQ+MO+MA+TR)		TOTAL CD:	15.9960
	2	GASTOS GENERALES(GG)	6.00%	x (CD)	0.9598
	3	UTILIDAD (UT)	4.00%	x (CD)	0.6398
	4	OTROS INDIRECTOS (OI)	10.00%	x (CD)	1.5996
	5	COSTO TOTAL DEL RUBRO		GG+UT+OI+CD	19.1952
		VALOR OFERTADO			

Cronograma de actividades del proyecto

Luego, se presenta el cronograma de actividades del proyecto, detallando su ruta crítica marcados de color rojo en el diagrama de Gantt.

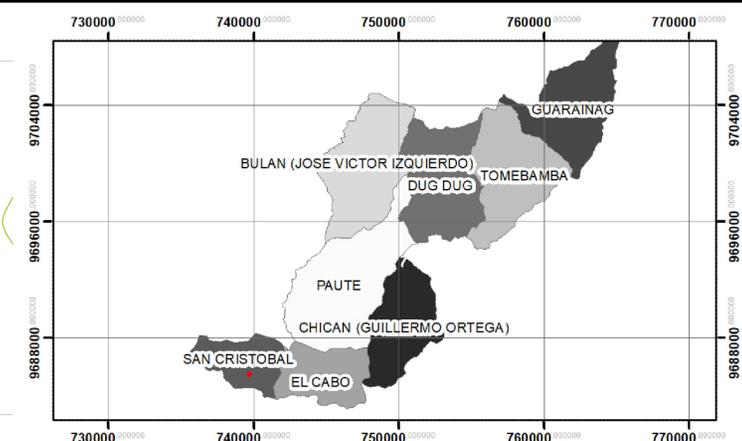
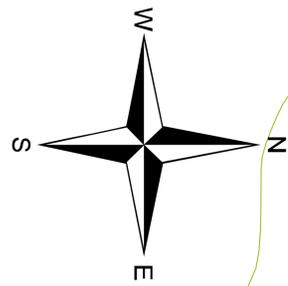
Planos

Finalmente, se presentan los planos realizados para los procesos unitarios presentados anteriormente en el capítulo de diseño.



Proyecto: San Cristobal Project
Fecha: sáb 11/9/21

Tarea		Resumen del proyecto		Tarea manual		solo el comienzo		Fecha límite		Progreso manual
División		Tarea inactiva		solo duración		solo fin		Tareas críticas		
Hito		Hito inactivo		Informe de resumen manual		Tareas externas		División crítica		
Resumen		Resumen inactivo		Resumen manual		Hito externo		Progreso		



9 687 150 N
9 687 140 N
9 687 130 N
9 687 120 N
9 687 110 N
9 687 100 N

736 670 E
736 680 E
736 690 E
736 700 E
736 710 E

736 680 E
736 690 E
736 700 E
736 710 E

736 689 E
736 699 E
736 709 E

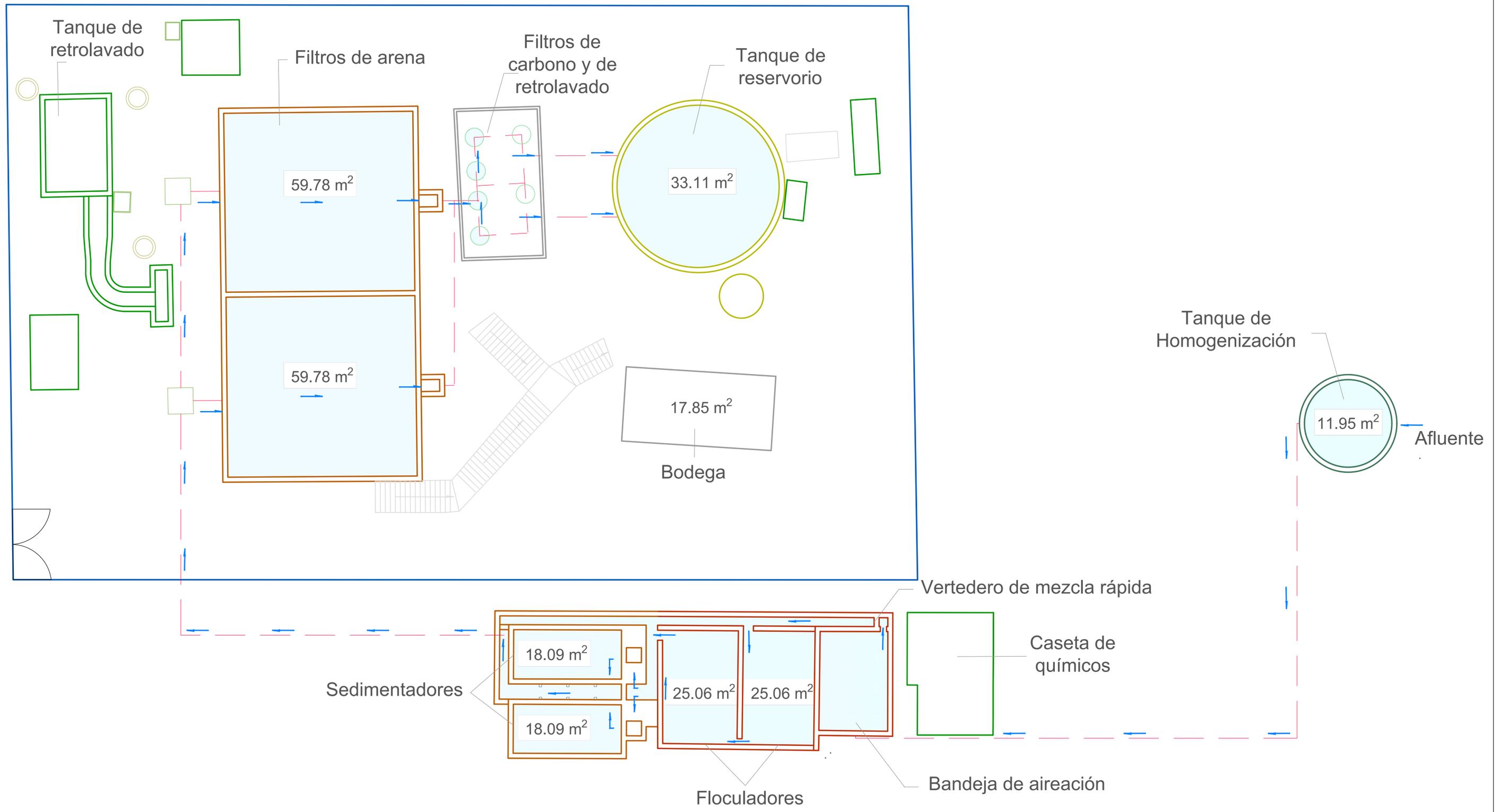
736 700 E
736 710 E

736 710 E
736 720 E
736 730 E

736 720 E

736 730 E

ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL FACULTAD DE INGENIERÍA EN CIENCIAS DE LA TIERRA			
PROYECTO: Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia de San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.			
CONTENIDO: IMPLANTACIÓN			
Coordinador de Materia Integradora: -PhD. Miguel Chavez	Tutores de Conocimientos Específicos: -MSc. Samantha Hidalgo -MSc. Davide Besenzon -Dis Int. Carola Zavala	Estudiantes: -Jonathan Méndez Ruiz -María Barcia Carreño	Fecha de Entrega: 17 de Agosto, 2021
Tutor de Área de Conocimiento: -MSc. Cristian Salas -PhD. Priscila Valverde		Lámina: HS 1/7	Escala: 1:100



SIMBOLOGÍA

- Tubería usada en la planta actualmente (No se posee información)
- Sentido del flujo
- Tapas rectangulares
- Tapas circulares

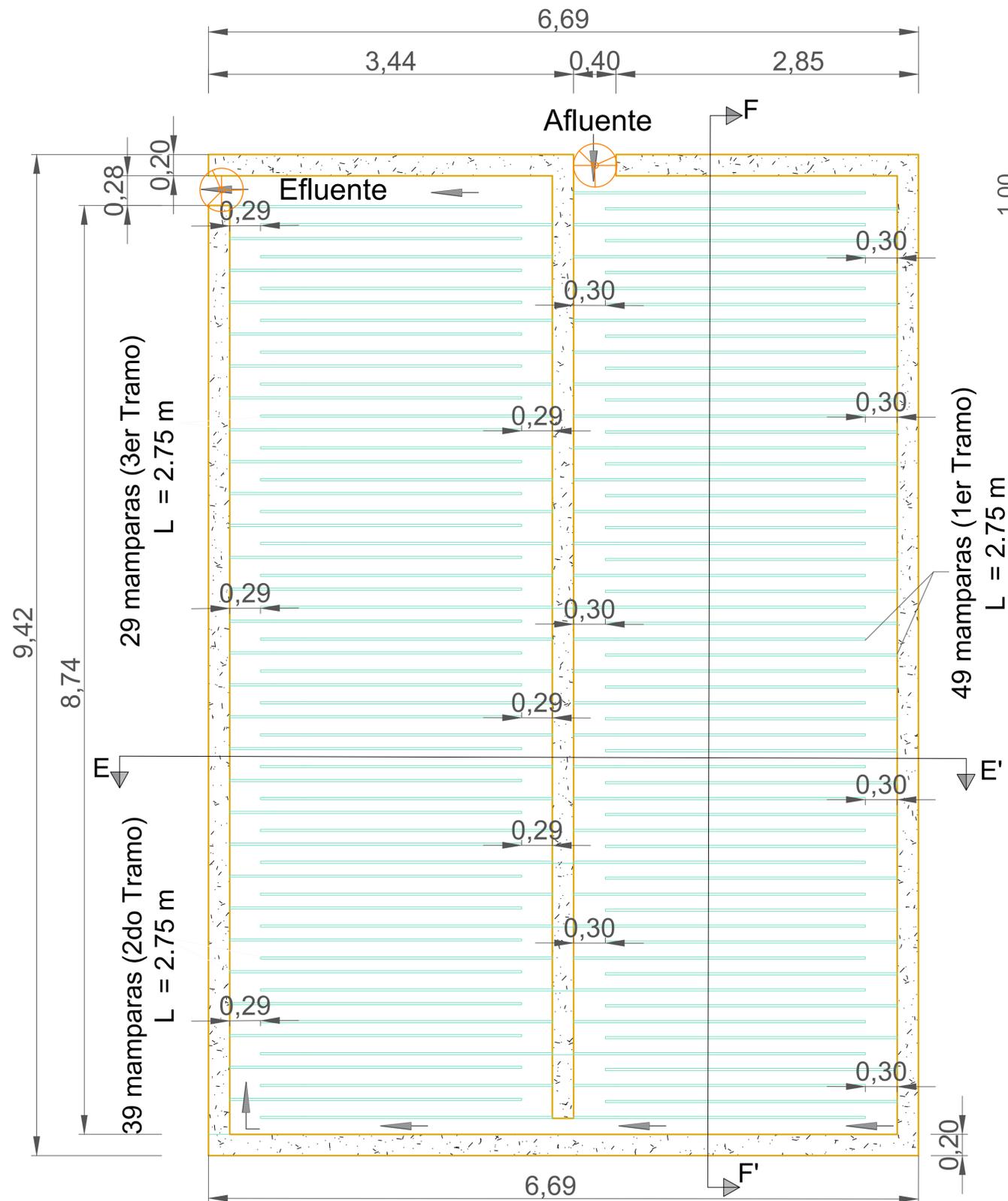
NOTA:

-El presente plano de la planta de tratamiento de aguas consta de los procesos existentes en la misma, incluyendo el tanque de homogeneización propuesto por Estefanía Sevillano & Henry Salcedo.

-El presente plano fue elaborado por Estefanía Sevillano & Henry Salcedo en el II PAO 2020, y modificado por Jonathan Méndez & María Beatriz Barcia en el I PAO 2021, bajo un estudio previo.

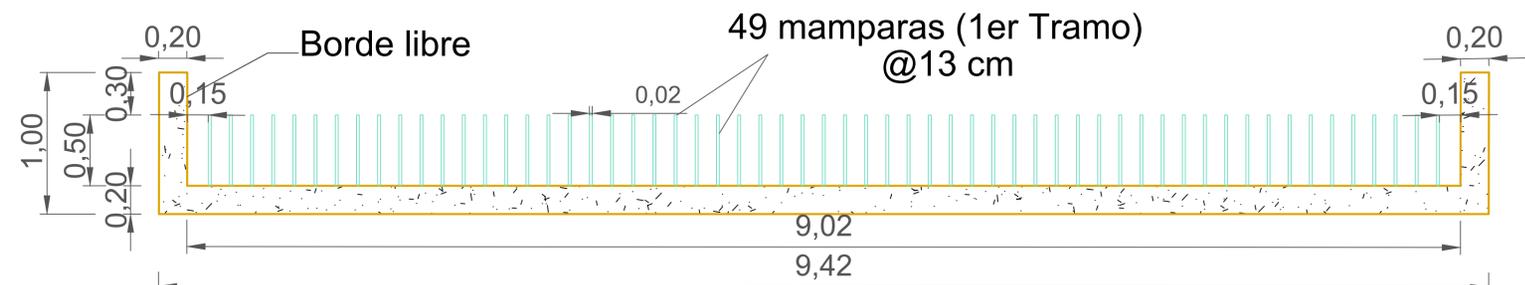
ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL			
FACULTAD EN CIENCIAS DE LA TIERRA			
PROYECTO: Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia de San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.			
CONTENIDO: VISTA GENERAL DE LA PTAP "EL DESCANSO"			
Coordinador de materia integradora: -PhD. Miguel Chavez	Tutores de Conocimientos Específicos: -MSc. Samantha Hidalgo -MSc. Davide Besenon -Dis Int. Carola Zavala	Estudiantes: -Jonathan Méndez Ruiz -María Barcia Carreño	Fecha de Entrega: 17 de Agosto, 2021
Tutor de Área de Conocimiento: -MSc. Cristian Salas -PhD. Priscila Valverde			Lámina: HS 2/7 Escala: 1:75

FLOCULADOR HIDRÁULICO



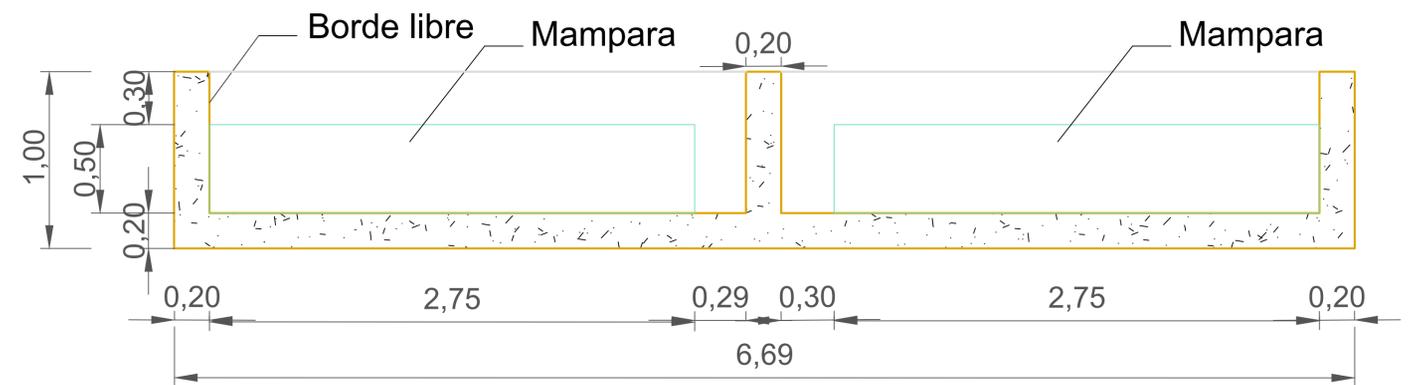
VISTA EN PLANTA

Esc: 1:25



CORTE F-F'

Esc: 1:25



CORTE E-E'

Esc: 1:20

ESPECIFICACIONES

- Las mamparas del floculador son de acero.
- Fueron definidos tres tramos (gradiente de velocidad promedio de 226 rad).
- En el primer tramo (primeros 150 m de canal) la velocidad del flujo es de 0.50 m/s con un tiempo de retención de 5 min.
- La velocidad del segundo tramo (120 m de longitud de canal) es de 0.40 m/s con un tiempo de retención de 5 min.
- La velocidad del tercer tramo (90 m de longitud de canal) es de 0.30 m/s con un tiempo de retención de 5 min.

SIMBOLOGÍA

- Mamparas de acero del floculador
- Sentido del flujo
- Compuertas

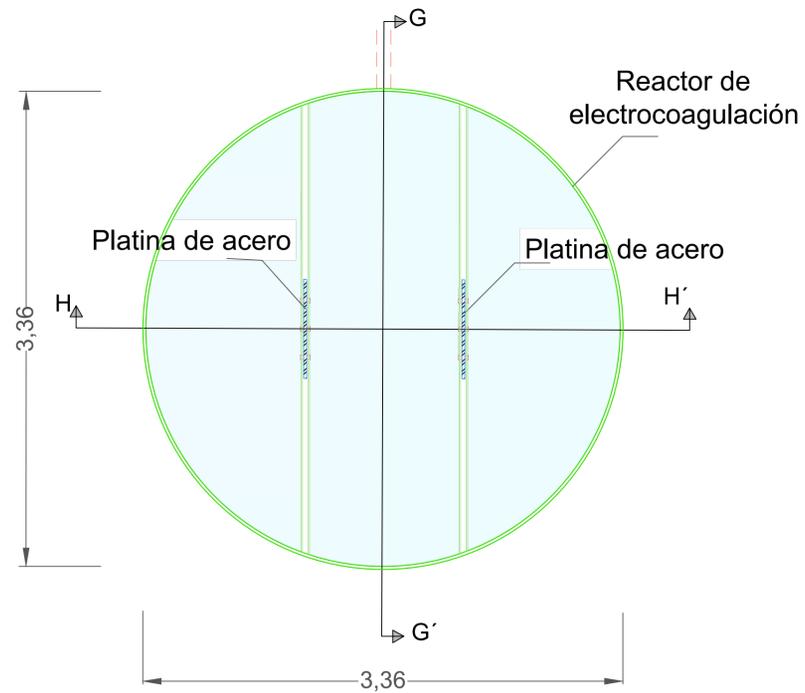
ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL
FACULTAD DE INGENIERÍA EN CIENCIAS DE LA TIERRA

PROYECTO: **Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia de San Cristóbal, Cánton Paute, Provincia del Azuay.**

CONTENIDO: **FLOCULADORES HIDRÁULICOS**

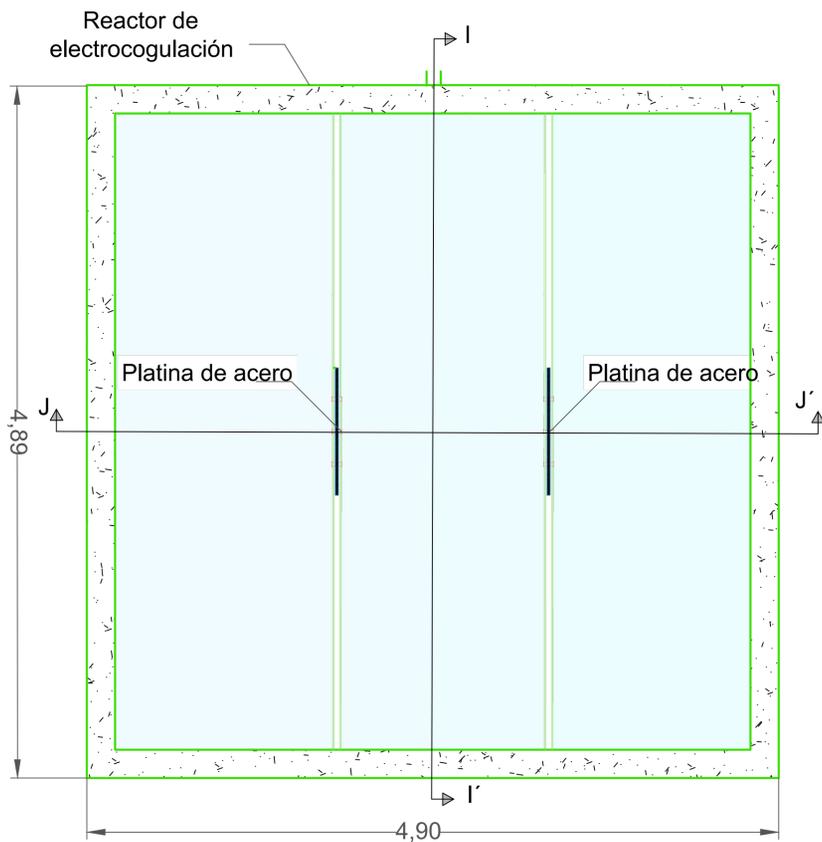
Coordinador de Materia Integradora: -PhD. Miguel Chavez	Tutores de Conocimientos Específicos: -PhD. Priscila Valverde -MSc. Davide Besenon	Estudiantes: - María Beatriz Barcia - Jonathan Israel Méndez	Fecha de Entrega: 17 de Agosto, 2021
Tutor de Área de Conocimiento: -MSc. Cristian Salas -PhD. Priscila Valverde	-MSc. Samantha Hidalgo -Dis Int. Carola Zavala	Lámina: HS 3/7	Escala: Indicada

REACTORES DE ELECTROCOAGULACIÓN



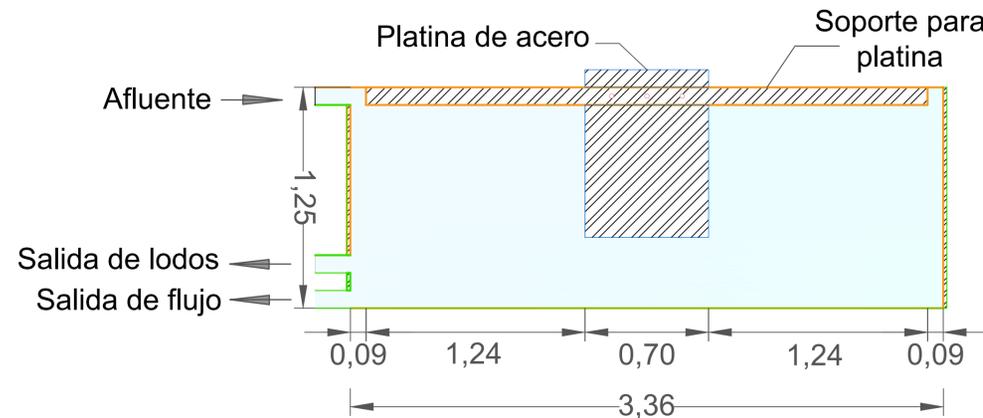
REACTOR CIRCULAR: VISTA EN PLANTA

Esc: 1:25



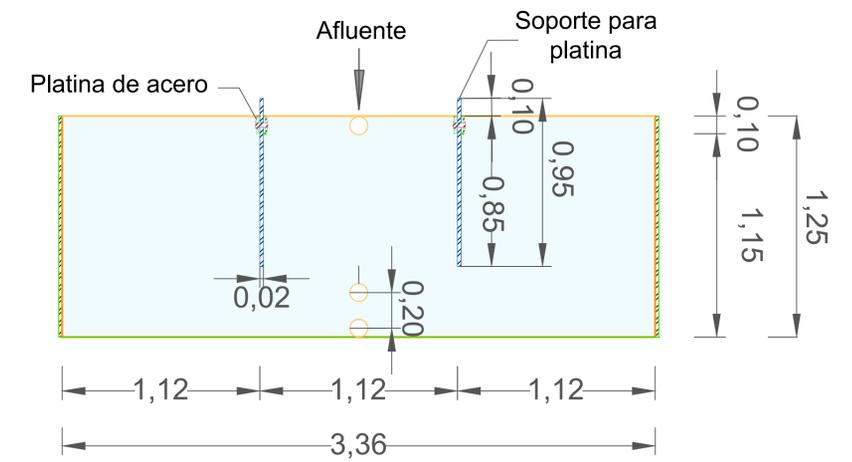
REACTOR RECTANGULAR: VISTA EN PLANTA

Esc: 1:25



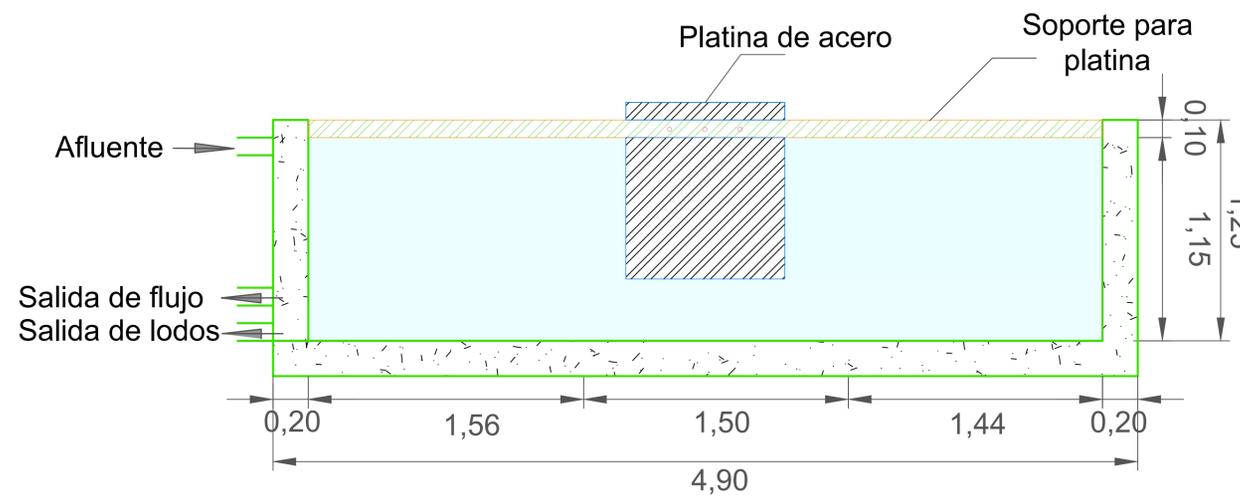
CORTE G-G'

Esc: 1:20



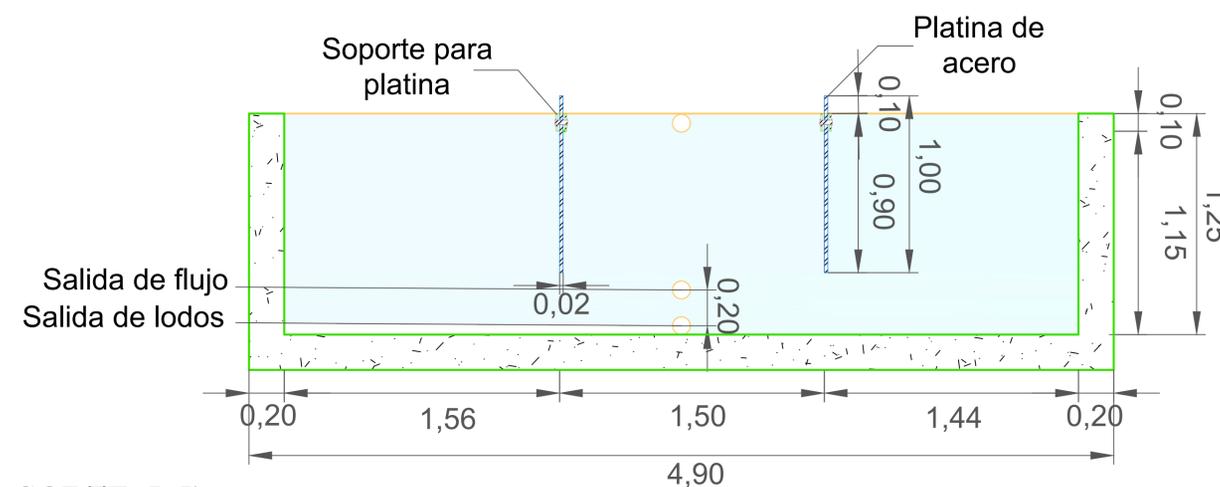
CORTE H-H'

Esc: 1:20



CORTE I-I'

Esc: 1:20



CORTE J-J'

Esc: 1:20

SIMBOLOGÍA

- Tuberías de Ø 4 in para traslado del flujo
- Soporte de la platina
- Platina de acero de carbono
- Sentido del flujo
- Tornillos del soporte de la platina
- Aberturas Ø 10 cm para entrada y salida del flujo

ESPECIFICACIONES

- Las platinas son de acero al carbono.
- La intensidad de corriente en las platinas de 9.56 mA/cm²
- El reactor es circular y su material es de acero.

NOTAS GENERALES

- Los reactores circulares son tanques reciclados, pues en los procesos actuales de la PTAP estos son usados como filtros de carbono.
- El reactor rectangular es de hormigón armado, y es propuesto en caso de ser necesario para abastecimiento de la planta.

ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL

FACULTAD DE INGENIERÍA EN CIENCIAS DE LA TIERRA

PROYECTO: **Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia de San Cristóbal, Cánton Paute, Provincia del Azuay.**

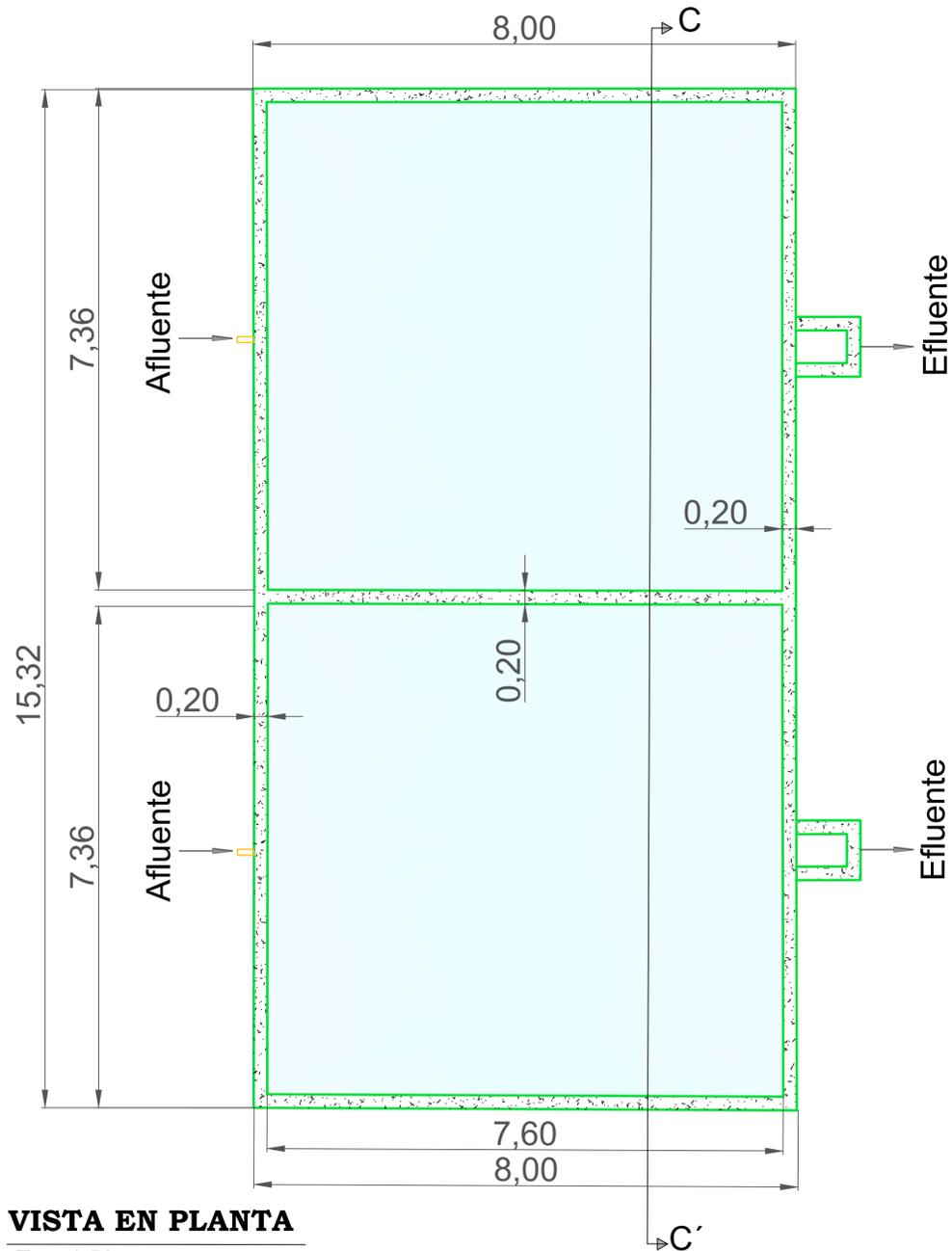
CONTENIDO: **REACTOR DE ELECTROCOAGULACIÓN CIRCULAR Y RECTANGULAR**

Coordinador de Materia Integradora: -PhD. Miguel Chavez	Tutores de Conocimientos Específicos: -MSc. Davide Besenon -MSc. Samantha Hidalgo -Dis Int. Carola Zavala	Estudiantes: - María Beatriz Barcia - Jonathan Israel Méndez	Fecha de Entrega: 17 de Agosto, 2021
Tutor de Área de Conocimiento: -MSc. Cristian Salas -PhD. Priscila Valverde			Lámina: HS 5/7
			Escala: Indicada

FILTROS DE ARENA

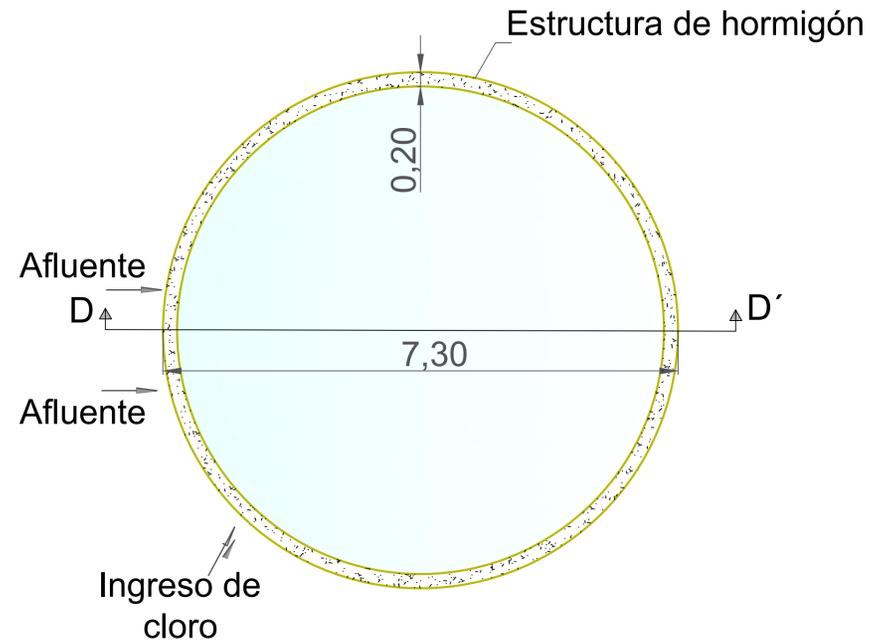
TANQUE DE RESERVORIO

TANQUE DE HOMOGENIZACIÓN



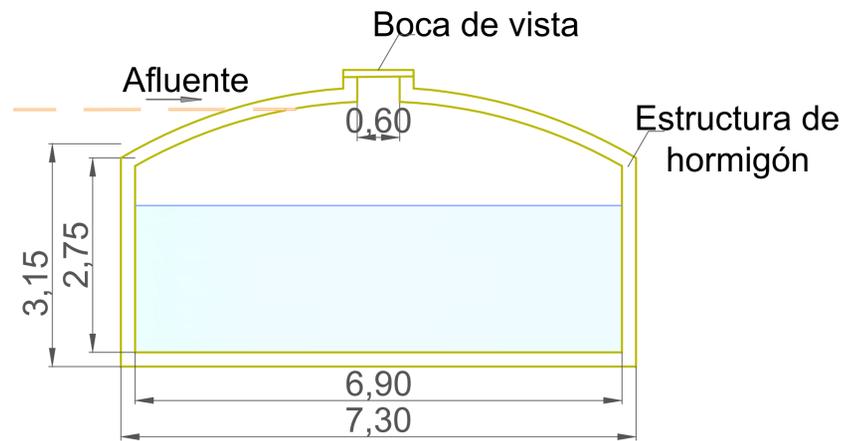
VISTA EN PLANTA

Esc: 1:50



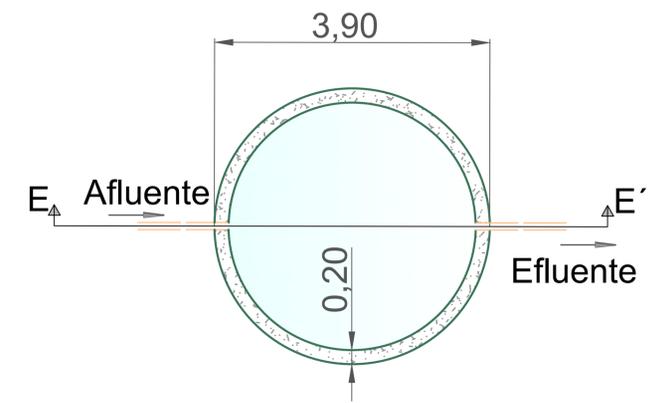
VISTA EN PLANTA

Esc: 1:50



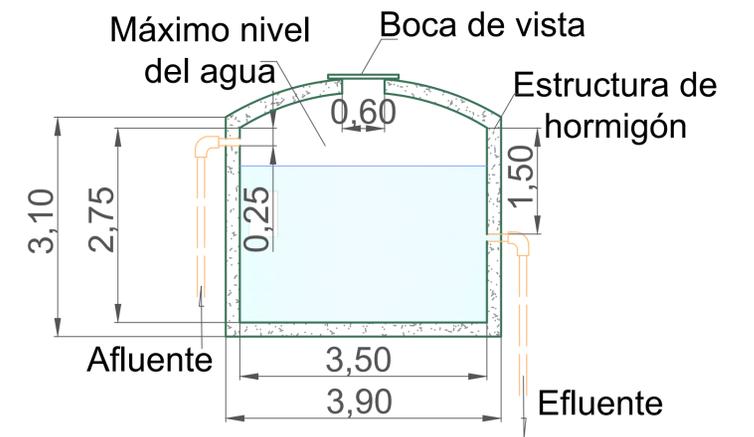
CORTE D-D'

Esc: 1:50



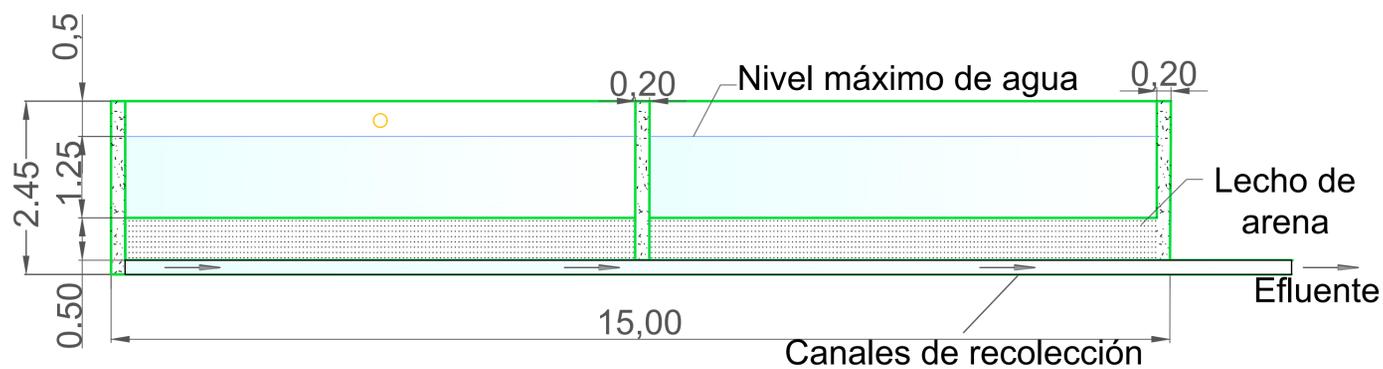
VISTA EN PLANTA

Esc: 1:50



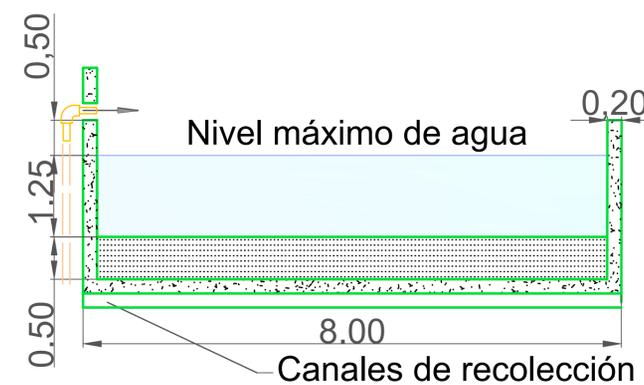
CORTE E-E'

Esc: 1:50



CORTE C-C'

Esc: 1:50



VISTA LATERAL

Esc: 1:50

ESPECIFICACIONES

- El tanque de reservorio también es usado para el proceso de cloración.
- El filtro y los tanques son de hormigón.
- Se desconoce el diámetro de las tuberías usadas en la planta actualmente. Sin embargo, se aproxima a Φ 4in).
- El flujo del agua en el filtro es un flujo descendiente.

SIMBOLOGÍA

- Tubería usada en la planta actualmente
- Sentido del flujo
- Tubería del afluente del filtro

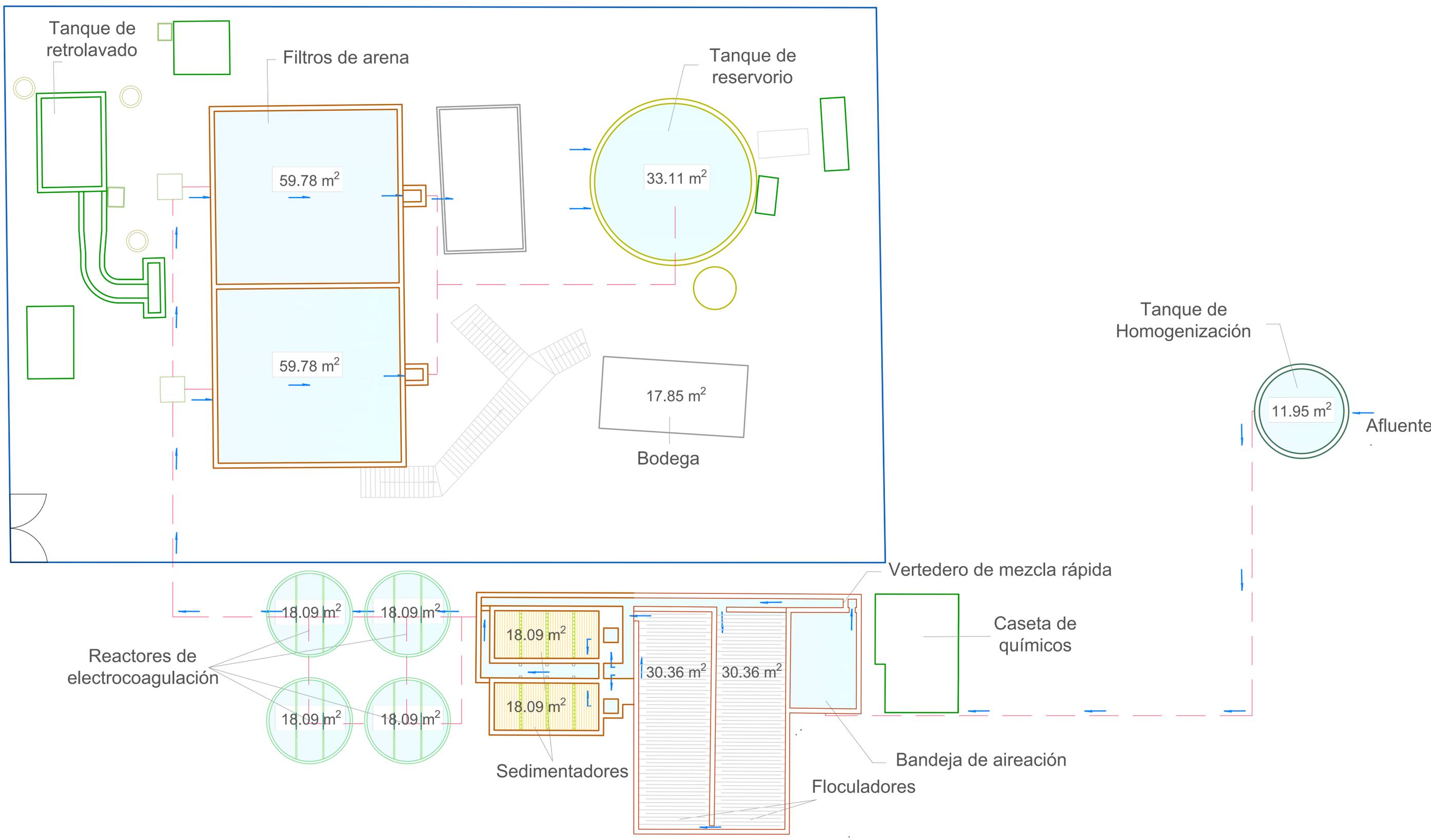
ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL

FACULTAD DE INGENIERÍA EN CIENCIAS DE LA TIERRA

PROYECTO: **Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia de San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.**

CONTENIDO: **FILTRO RÁPIDO DE ARENA Y TANQUES**

Coordinador de Materia Integradora: Ing. Nadia Quijano	Tutores de Conocimientos Específicos: -MSc. Samantha Hidalgo -MSc. Davide Besenzon	Estudiantes: -Jonathan Méndez Ruiz -María Barcia Carreño	Fecha de Entrega: 17 de Agosto, 2021
Tutor de Área de Conocimiento: Ing. Crithian Salas	-Dis Int. Carola Zavala	Lámina: HS 6/7	Escala: Indicada



SIMBOLOGÍA

- Tubería usada en la planta actualmente (No se posee información)
- Sentido del flujo
- Tapas rectangulares
- Tapas circulares

NOTA:

-El presente plano de la planta de tratamiento de aguas consta de los procesos existentes en la misma, incluyendo el tanque de homogeneización propuesto por Estefanía Sevillano & Henry Salcedo. Además, se ha detallado los reactores de electrocoagulación propuesto en la propuesta realizada, los cuales son los tanques de filtros de carbono existentes en la planta, ya que estos abastecen y cumplen con los criterios establecidos.

ESCUELA SUPERIOR POLITÉCNICA DEL LITORAL FACULTAD EN CIENCIAS DE LA TIERRA			
PROYECTO: Análisis de operaciones y procesos alternos para el tratamiento de agua dura que abastece a la parroquia de San Cristóbal, cantón Paute, provincia del Azuay.			
CONTENIDO: VISTA GENERAL DE LA PTAP "EL DESCANSO" CONSIDERANDO REACTORES DE ELECTROCOAGULACIÓN			
Coordinador de materia integradora: -PhD. Miguel Chavez	Tutores de Conocimientos Específicos: -MSc. Samantha Hidalgo -MSc. Davide Besenzon -Dis Int. Carola Zavala	Estudiantes: -Jonathan Méndez Ruiz -María Barcia Carreño	Fecha de Entrega: 17 de Agosto, 2021
Tutor de Área de Conocimiento: -MSc. Cristian Salas -PhD. Priscila Valverde		Lámina: HS 7/7	Escala: 1:75