



UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO

FACULTAD DE INGENIERÍA CIVIL Y MECÁNICA

CARRERA DE INGENIERÍA CIVIL

***PROYECTO DE INVESTIGACIÓN PREVIO A LA OBTENCIÓN DEL
TÍTULO DE INGENIERÍA CIVIL.***

TEMA:

“SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO Y SU INCIDENCIA EN LA CALIDAD DE VIDA DE LOS HABITANTES DE LA PARROQUIA AUGUSTO N. MARTÍNEZ DEL CANTÓN AMBATO PROVINCIA DE TUNGURAHUA”.

AUTOR: JULIO FERNANDO CUNALATA VILLACRESES

TUTOR: Ing. Mg. Fabían Morales

AMBATO – ECUADOR

2015

CERTIFICACIÓN

Certifico que la presente tesis de grado realizada por el Señor Julio Fernando Cunalata Villacreses, egresado de la Facultad de Ingeniería Civil y Mecánica de la Universidad Técnica de Ambato, se desarrolló bajo mi dirección, es un proyecto de investigación y lleva como título **“SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO Y SU INCIDENCIA EN LA CALIDAD DE VIDA DE LOS HABITANTES DE LA PARROQUIA AUGUSTO N. MARTÍNEZ DEL CANTÓN AMBATO PROVINCIA DE TUNGURAHUA”**.

Es todo cuanto puedo certificar en honor a la verdad.

Ambato, 28 de Julio del 2015

Ing. Mg. Fabián Morales

TUTOR DE TESIS

AUTORÍA DEL TRABAJO

Yo, Julio Fernando Cunalata Villacreses, con C.I. 180344042-7, soy responsable de las ideas, resultados y propuestas expuestas en el presente trabajo, a la vez confiero derechos de autoría a la Universidad Técnica de Ambato – Facultad de Ingeniería Civil y Mecánica.

Julio Fernando Cunalata Villacreses

DEDICATORIA

A Dios por darme la vida y bendecirme cada día. A mis padres Enriqueta y Gustavo por su amor, paciencia, perseverancia, consejos que me han permitido formarme personal y profesionalmente, constituyéndose un verdadero ejemplo de vida a seguir.

A Norma por su comprensión, dedicación y apoyo incondicional para lograr alcanzar la meta, fuente de inspiración para fortalecer mi espíritu, logrando que cada día supere mis limitaciones y aprenda con ella a ser un mejor hombre.

A mis demás familiares que con su aliento constante me han motivado a culminar con éxito una etapa más de mi vida estudiantil.

Julio Fernando

AGRADECIMIENTO

Al Presidente del Gobierno Autónomo Descentralizado Parroquial de Augusto N. Martínez Miltón Martínez por las facilidades prestadas para la realización de este trabajo.

Al CONAGOPARE por el desinteresado trabajo en beneficio de los gobiernos rurales, y el apoyo logístico como aporte muy importante en la realización del presente trabajo.

A todos los maestros de la Universidad Técnica de Ambato, Facultad de Ingeniería Civil y Mecánica, Carrera de Ingeniería Civil por abrirme las puertas del saber, y haber depositado en mí, sus sabios conocimientos y experiencias compartidas que me han permitido formarme de la mejor manera en mi vida estudiantil.

Un agradecimiento muy especial a mi Tutor, Ing. Mg. Fabián Morales por su acertada dirección técnica en la elaboración del presente trabajo de grado.

Julio Fernando

ÍNDICE GENERAL

PORTADA.....	1
CERTIFICACIÓN	2
AUTORÍA DEL TRABAJO	3
DEDICATORIA	4
AGRADECIMIENTO	5
ÍNDICE GENERAL	6
ÍNDICE DE TABLAS	9
ÍNDICE DE GRÁFICOS	9
RESUMEN EJECUTIVO.....	11
INTRODUCCIÓN	12
CAPITULO I	13
EL PROBLEMA DE INVESTIGACIÓN.....	13
1.1 TEMA DE INVESTIGACIÓN.....	13
1.2.1 CONTEXTUALIZACIÓN	13
1.2.1.1 MACRO.....	13
1.2.1.2 MESO	14
1.2.1.3 MICRO	15
1.3 ANÁLISIS CRÍTICO.	16
1.4 PROGNOSIS.	16
1.4 DELIMITACIÓN DEL OBJETO DE INVESTIGACIÓN.....	17
1.6 JUSTIFICACIÓN	17
1.7 OBETIVOS.....	18
1.7.1 GENERAL.....	18
1.7.2 ESPECÍFICOS.....	19
CAPITULO II.....	20
MARCO TEÓRICO.....	20
2.1 ANTECEDENTES INVESTIGATIVOS	20
2.2 FUNDAMENTACIÓN FILOSÓFICA.....	21
2.3 FUNDAMENTACIÓN LEGAL.....	21

2.4 CATEGORIAS FUNDAMENTALES	23
2.4.1 SUPRAORDINACIÓN DE LAS VARIABLES	23
2.4.2 DEFINICIONES	24
2.4.3 DISEÑO HIDRÁULICO DE LA RED DE ALCANTARILLADO SANITARIO	33
2.5 HIPOTESIS.....	36
2.6 SEÑALAMIENTO DE VARIABLES.....	36
2.6.1 TÉRMINO DE RELACIÓN	36
CAPITULO III.....	37
METODOLOGIA	37
3.1 MODALIDAD BASICA DE LA INVESTIGACION.....	37
3.1.1 ENFOQUE.....	37
3.1.2 MODALIDAD.....	37
3.2 NIVEL O TIPO DE INVESTIGACION	37
3.3 POBLACION Y MUESTRA.....	38
3.3.1 POBLACION.....	38
3.3.2 TIPO DE MUESTREO.....	38
3.3.3 MUESTRA	39
3.4 OPERACIONALIZACIÓN DE VARIABLES	39
3.4.1 VARIABLE INDEPENDIENTE.....	39
3.4.2 VARIABLE DEPENDIENTE	40
3.5 PLAN DE RECOLECCIÓN DE INFORMACIÓN	41
3.6 PLAN DE PROCESAMIENTO DE LA INFORMACIÓN.....	42
CAPITULO IV.....	43
ANALISIS E INTERPRETACIÓN DE RESULTADOS.....	43
4.1. ANÁLISIS DE LOS RESULTADOS.....	43
4.2. INTERPRETACIÓN DE DATOS.....	43
4.3. PREGUNTAS DE LA ENCUESTA.....	44
4.3.1 PREGUNTA 1.	44
4.3.2 PREGUNTA 2	45
4.3.3 PREGUNTA 3.	46
4.3.4 PREGUNTA 4.	47
4.3.5 PREGUNTA 5.	48

4.3.6 PREGUNTA 6.	49
4.3.7 PREGUNTA 7.	50
4.4. VERIFICACIÓN DE HIPÓTESIS	51
CAPITULO V	55
CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES.....	55
5.1. CONCLUSIONES	55
5.2. RECOMENDACIONES	55
CAPITULO VI.....	56
PROPUESTA.....	56
6.1 DATOS INFORMATIVOS:.....	56
6.1.2. CASERÍO SAN JOSÉ DE ANGAHUANO.	56
6.1.2.1. ASPECTO SOCIO – ECONÓMICOS DEL CASERÍO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA.....	56
6.1.2.2. SERVICIOS E INFRAESTRUCTURA BÁSICA EN LA COMUNIDAD.	57
6.1.2.3. POBLACIÓN.....	58
6.2. ANTECEDENTES DE LA PROPUESTA	58
6.3. JUSTIFICACIÓN.....	58
6.4. OBJETIVOS	58
6.5. ANÁLISIS DE FACTIBILIDAD.....	59
6.6. FUNDAMENTACIÓN.....	60
6.6.1 FUNDAMENTACIÓN PARA EL DESARROLLO DEL ALCANTARILLADO SANITARIO.....	60
6.6.2 FUNDAMENTACIÓN PARA EL DESARROLLO DEL DISEÑO LA PLANTA DE TRATAMIENTO.....	61
6.7. METODOLOGIA. MODELO OPERATIVO	61
6.7.1. ASPECTOS DEMOGRÁFICOS.....	61
6.7.2. ÍNDICE PORCENTUAL DE CRECIMIENTO POBLACIONAL (R).....	61
6.7.3. POBLACIÓN FUTURA	64
6.7.4. DENSIDAD POBLACIONAL	66
6.7.5. CÁLCULO TIPO DE CAUDALES DE DISEÑO	67
6.7.6. DISEÑO DE LA PLANTA DE TRATAMIENTO.....	65
6.7.6.1 CARACTERÍSTICAS DEL PROCESO	66
6.7.6.2 ESQUEMA	67

6.7.6.3 PRE TRATAMIENTO	67
2.7.6.4 DISEÑO DE LA PLANTA DE TRATAMIENTO SISTEMA DOYOO YOOKASOO.	68
2.7.6.5 IMPACTO AMBIENTAL	91
2.7.6.6 MEDIDAS DE MITIGACIÓN	94
BIBLIOGRAFÍA	96
ANEXOS	98

ÍNDICE DE TABLAS

TABLA N° 1. SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO.	39
TABLA N° 2. CALIDAD DE VIDA DE LOS HABITANTES DE LA COMUNIDAD DE SAN JOSÉ DE ANGAHUANA.	40
TABLA N° 3. PLAN DE RECOLECCIÓN DE INFORMACIÓN.	41
TABLA N° 4. DATOS PREGUNTA 1	44
TABLA N° 5. DATOS PREGUNTA 2	45
TABLA N° 6. DATOS PREGUNTA 4	47
TABLA N° 7. DATOS PREGUNTA 5	48
TABLA N° 8. DATOS PREGUNTA 6	49
TABLA N° 9. DATOS PREGUNTA 7	50
TABLA N° 10. DATOS VERIFICACIÓN DE LA HIPÓTESIS PREGUNTA 6.....	51
TABLA N° 11. DATOS VERIFICACIÓN DE LA HIPÓTESIS PREGUNTA 7.....	52
TABLA N° 12. DATOS VERIFICACIÓN DE LA HIPÓTESIS UNIÓN PREGUNTA 6 Y 7.....	52
TABLA N° 13. PROMEDIO PREGUNTAS 6 Y 7.....	52
TABLA N° 14. CALCULO DE CHI-CUADRADO	53
TABLA N° 15. LÍMITES DE DESCARGA A UN CUERPO DE AGUA DULCE.....	65
TABLA N° 16. MEDIDAS DE MITIGACIÓN	95

ÍNDICE DE GRÁFICOS

GRÁFICO N° 1. CATEGORÍAS FUNDAMENTALES DE VARIABLES.....	23
GRÁFICO N° 2. PREGUNTA 1.	44
GRÁFICO N° 3. PREGUNTA 3.	46

GRÁFICO N° 4. PREGUNTA 4.	47
GRÁFICO N° 5. PREGUNTA 5	48
GRÁFICO N° 6. PREGUNTA 6	49
GRÁFICO N° 7. PREGUNTA 7	50
GRÁFICO N° 8. SISTEMA DE TRATAMIENTO DE AGUAS RESIDUALES.	66
GRÁFICO N° 9. ESQUEMA SISTEMA DOYOO YOOKASOO	67

RESUMEN EJECUTIVO

La presente investigación tiene como objetivo mejorar la calidad de vida de los habitantes de la Comunidad de San José de Angahuana de la Parroquia Augusto N. Martínez del cantón Ambato, Provincia del Tungurahua que tiene una población tiene una población futura de 1265 habitantes situados en un área de 23.62 Has. En el sector se recolecto la información necesaria que fue de mucha utilidad para el desarrollo del presente proyecto.

Se realizó una encuesta a los pobladores de la Comunidad de San José de Angahuana utilizando medidores de la calidad de vida como son: disponibilidad de agua potable, infraestructura sanitaria y sistema de eliminación de aguas servidas, donde se pudo determinar que el total de la población dispone de agua entubada y que el sistema de fosa de absorción es la utilizada por el 98% para la eliminación de aguas residuales esto produce contaminación al suelo y puede llegar a ser perjudicial para la salud.

Posteriormente se realizó el levantamiento topográfico del sector en estudio con la ayuda de equipos de precisión, principalmente una estación total, prismas y un GPS y luego se procedió a desarrollar el sistema de alcantarillado sanitario utilizando el AUTOCAD CIVIL 3D – 2009 para la elaboración de los cálculos hidráulicos. El presupuesto y el análisis de precios unitarios se realizaron con la ayuda de hojas electrónicas en el programa Excel. Se ha cumplido con la normativa vigente tanto en diseño como en impacto ambiental para que con el desarrollo del proyecto no se afecte tanto el medio ambiente como el desarrollo de las actividades normales de la comunidad.

La red cuenta con 3200 m de longitud 62 pozos de revisión unidos por tuberías de PVC con un diámetro de 200 mm. Se considera que al contar con el sistema de recolección de aguas residuales se incrementará las condiciones de salubridad mejorando la calidad de vida de los pobladores de la Comunidad.

INTRODUCCIÓN

El presente problema de investigación, radica en la inadecuada eliminación de las aguas residuales en la comunidad de San José de Angahuana que en su mayoría utiliza los pozos sépticos no construidos de manera técnica y que además y están cumpliendo su ciclo de vida contaminando principalmente el suelo que en esta zona es utilizado para el cultivo de todo tipo de productos, situación que afecta la calidad de vida de sus habitantes.

Una vez detectada esta problemática, fue necesario realizar un estudio de campo, mismo que se encuentra dividido en seis capítulos:

Capítulo I, El problema: se describe el problema, se lo contextualiza y delimita; realizando un análisis crítico, se formulan las interrogantes de investigación, se justifica y se trazan los objetivos: general y específicos que guiarán el estudio

Capítulo II, Marco Teórico: Comprobado la existencia de antecedentes investigativos relacionados al tema de investigación, se fundamenta legalmente el estudio como respaldo a las normas legales vigentes en el país.

Capítulo III, Metodología: Bajo un enfoque cuali-cuantitativo de acuerdo al paradigma crítico propositivo, se determinan las estrategias, técnicas e instrumentos que se utilizaron para ejecutar la investigación así como la determinación de la población de estudio.

Capítulo IV, Análisis e Interpretación de Resultados de la encuesta realizada a los pobladores de la Comunidad de San José de Angahuana de la Parroquia Augusto N. Martínez

Capítulo V, Conclusiones y Recomendaciones del estudio realizado de acuerdo a la hipótesis y objetivos trazados.

Capítulo VI, Propuesta como una alternativa de solución al problema detectado y finalmente materiales de referencia en los que consta Bibliografía y Anexos.

CAPITULO I

EL PROBLEMA DE INVESTIGACIÓN

1.1 TEMA DE INVESTIGACIÓN:

Sistema de Alcantarillado Sanitario y su incidencia en la calidad de vida de los habitantes de la comunidad de San José de Angahuana de la parroquia Augusto N. Martínez del cantón Ambato provincia de Tungurahua

1.2 PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA:

1.2.1 CONTEXTUALIZACIÓN:

1.2.1.1 MACRO

Los sistemas de alcantarillado de las ciudades se remontan a la antigüedad y se han encontrado instalaciones de alcantarillado en lugares prehistóricos de Creta y en las antiguas ciudades asirias. Aunque su función original era el drenaje, es decir la recogida del agua de lluvia y las corrientes del terreno para reducir el nivel freático; en la antigua Grecia hay catalogados restos de letrinas agrupadas en habitaciones subterráneas, de planta cuadrada o circular, con unos orificios en el techo para conseguir ventilación e iluminación; que desaguaban sobre las cloacas principales, situadas a mayor profundidad. Estas habitaciones se situaban en palacios y otros edificios públicos. La costumbre del resto de ciudadanos de arrojar los desperdicios a las calles, que en algunos lugares se ha mantenido casi hasta nuestros días; causó que por los originales canales de pluviales viajaran grandes cantidades de materia orgánica; lo que a la postre hizo que este sistema fuese abandonado con el tiempo, debido a los malos olores que producía y al foco de infecciones que esta práctica constituía.

Hacia finales de la edad media empezaron a usarse en Europa los pozos negros, cuyo contenido se empleaba como fertilizante, o era vertido en los cursos de agua y tierras no explotadas. El sistema no ofrecía buenos resultados en zonas de elevadas precipitaciones o con acuíferos superficiales; y las epidemias de peste y otras enfermedades continuaban siendo frecuentes y devastadoras. Para atajar el problema, ya en el Renacimiento, se recuperó la costumbre antigua de construir desagües, normalmente en forma de canales y zanjas a los lados de la calle, cuya función era conducir las aguas naturales y de lluvia.¹

1.2.1.2 MESO

En el *Ecuador* la cobertura del servicio de alcantarillado aumentó considerablemente en los últimos años. Sin embargo, el sector se caracteriza por: bajos niveles de cobertura, especialmente en áreas rurales; pobre calidad y eficiencia del servicio; y una limitada recuperación de costos y un alto nivel de dependencia en las transferencias financieras de los gobiernos nacionales y regionales. Es más, existe una superposición de responsabilidades, tanto dentro del gobierno nacional como entre los distintos niveles gubernamentales.

En el año 2006, el porcentaje de la cobertura de alcantarillado (conexiones domésticas) era de 82% en las zonas urbanas y 45% en las rurales, mientras que el sistema de alcantarillado cubría el 62% de los hogares urbanos y el 16% de los rurales. La cobertura de los servicios de agua y saneamiento tiende a ser menor en la Costa y en el Oriente que en la Sierra.

En un 30% de los centros urbanos falta un tratamiento de agua "potable" de aguas superficiales. 92% de las aguas servidas se descargan sin ningún tratamiento.

En las zonas rurales, según un estudio de sostenibilidad realizado en 2004, 38% de los sistemas han colapsados y 20% son con deterioro grave. 29% tienen deterioro leve y solamente 13% son considerados sostenibles.

¹ Libro de la Historia del Saneamiento de Valladolid. Autor: Fernando Rosell Campos 2009

Las municipalidades del país son las responsables de la entrega de los servicios en los cascos urbanos municipales, ya sea directamente o a través de empresas municipales autónomas. En el año 2001, en Guayaquil se ha delegado el servicio a la empresa privada Interagua, a través de una concesión. La empresa prestadora municipal ECAPAG se convirtió al mismo tiempo en ente regulador de la empresa privada.²

1.2.1.3 MICRO

En la *Provincia de Tungurahua*, el servicio de alcantarillado es responsabilidad de los municipios la construcción de la infraestructura mediante proyectos. En los centros cantonales los municipios se encargan de la administración y mantenimiento del agua potable; mientras que en las áreas rurales las Juntas Administradoras de Agua Potable prestan los servicios especialmente en las parroquias y comunidades rurales.

La mayoría de proyectos realizados sobreviven a su suerte en condiciones de abandono, debido a niveles de tarifas muy bajas, el descuido y la falta o poco mantenimiento que tienen.

De la misma manera en la *ciudad de Ambato* la necesidad del servicio de alcantarillado aumentando considerablemente debido al crecimiento de la población especialmente en las zonas rurales alejadas de los centros urbanos donde la cobertura se caracteriza por: pobre calidad y eficiencia del servicio, motivo por el cual se enfoca nuestro estudio.³

² Datos de agua y saneamiento basados en Ecuador CEPAR/ENDEMAIN (1999).

³ "Desigualdades en el acceso, uso y gasto con el agua potable en American Latina y el Caribe" Ecuador (PAHO, febrero de 2001, basado en el ECV 1998).

1.3 ANÁLISIS CRÍTICO.

La necesidad de ejecutar los estudios de Evaluación, Diagnóstico y Ejecución del sistema de Alcantarillado para el caserío de Angahuana radica en la necesidad imperiosa de buscar soluciones para la recolección de aguas residuales, acordes a las necesidades del lugar, pues a costa del desarrollo se ha dado un abuso exagerado contra el medio ambiente, provocando la generación de focos de contaminación que pone en riesgo la salud y bienestar de sus pobladores.

Consciente de que la situación, hace imperante la necesidad de proponer una alternativa de solución mediante el **Diseño de un Sistema de Alcantarillado Sanitario**, Capas de brindar cobertura a la actual población y proyectarse su expansión de aquí a 25 años

La evacuación de las aguas servidas constituye un factor fundamental en el saneamiento del medio, y su insuficiencia va asociada generalmente a la deficiencia del servicio de agua potable. Es por eso que la dotación de agua potable a las comunidades y una buena disposición de las aguas residuales humanas e industriales reducirán a un mínimo las posibilidades de infecciones y muertes.

En toda comunidad, la salud colectiva es la base de su existencia y de su mayor o menor prosperidad, por ello todas las actividades puestas en práctica contribuyen a mejorar el ambiente, para hacerlo saludable, agradable, apropiado a un mejor desenvolvimiento del hombre.

1.4 PROGNOSIS.

La comunidad de San José de Angahuana perteneciente a la parroquia de Augusto N. Martínez del cantón Ambato de la Provincia del Tungurahua, Es una más de las poblaciones de rurales altas de la Sierra ecuatoriana con altos índices de problemas de salud, encontrándose como causales factores, entre los que tenemos: falta de educación sanitaria, la escasa o nula presencia de equipos de salud, situación socio económica, etc.; y en especial la falta adaptación por parte de los pobladores a nuevos estándares de vida.

Toda comunidad cuyo índice poblacional va en aumento, incrementa a la vez la generación de residuos tanto sólidos como líquidos, que al no tener un adecuado método de evacuación, provoca su acumulación y estancamiento, dando lugar a la descomposición de la materia orgánica que contiene, convirtiéndose en un foco de alto nivel contaminante tanto para el ser humano como para el medio ambiente.

Si no se realiza el diseño sanitario, con el paso del tiempo las condiciones de salubridad, especialmente el estado de salud de los pobladores irá disminuyendo así como también, se estancaran en cuanto al desarrollo y calidad de vida provocando la migración.

1.4 DELIMITACIÓN DEL OBJETO DE INVESTIGACIÓN:

- DELIMITACIÓN ESPACIAL:

El presente proyecto de investigación está ubicado en la provincia de Tungurahua, cantón Ambato parroquia Augusto N. Martínez Comunidad de San José de Angahuana.

- DELIMITACIÓN TEMPORAL:

La comunidad de San José de Angahuana carece del servicio de alcantarillado

La investigación del problema se realizara desde el mes de marzo hasta el mes de abril del 2015.

- DELIMITACIÓN DE CONTENIDO:

La presente investigación corresponde al campo de la ingeniería hidráulica sanitaria que forma parte de la ingeniería civil.

1.6 JUSTIFICACIÓN

Con el acontecer de la historia, la humanidad se ha visto en la necesidad de crear conciencia acerca del uso de los recursos del planeta, para ello la utilización de

métodos y sistemas adecuados para la evacuación de desechos provenientes de las viviendas, comercios e industrias juegan un papel muy importante. La eliminación de las aguas servidas provenientes de la vida doméstica ha sido uno de los problemas que presentan más preocupación al hombre y por ende a las agrupaciones humanas. Para la evacuación de las aguas servidas o residuales se hace uso de drenajes sanitarios, tal es el caso de estudio del presente trabajo.

El ingeniero es responsable del diseño, construcción y mantenimiento de los sistemas de alcantarillado, por lo que debe estar consciente de su papel en este campo. El costo de proyectos de este tipo alcanza valores considerables y generalmente no son rentables. Estas obras representan una inversión difícilmente cuantificable, en beneficio de la salud de los pobladores. Por ello es necesario llevarlos a cabo con una buena calidad y con seguridad de que el proyecto no colapsará en un tiempo menor a su período de diseño. Deben realizarse buscando el mínimo costo y el máximo beneficio para los pobladores y para las entidades que prestan ayuda para estos proyectos.

La comunidad de San José Angahuana, de acuerdo con la investigación realizada, se logró determinar que uno de los problemas de prioridad máxima es la falta de un sistema de recolección de aguas residuales. Por lo anterior, es necesario, el diseño de un sistema de alcantarillado sanitario, para lo cual se necesita tomar en cuenta una serie de factores, como el crecimiento poblacional y el estudio topográfico.

1.7 OBJETIVOS:

1.7.1 GENERAL:

- Determinar la incidencia del Sistema de Alcantarillado Sanitario en la calidad de vida de los habitantes de la comunidad de San José de Angahuana de la parroquia Augusto N. Martínez del cantón Ambato provincia del Tungurahua.

1.7.2 ESPECÍFICOS:

- Determinar el número de beneficiarios del servicio de alcantarillado en el caserío de Angahuana.
- Diseñar un sistema de alcantarillado sanitario para la población que no cuenta con el servicio.
- Educar a la población sobre los beneficios del sistema de alcantarillado.
- Hallar conexiones clandestinas.
- Aplicar los conocimientos adquiridos en la Facultad de Ingeniería Civil y Mecánica en beneficio de la población.

CAPITULO II

MARCO TEÓRICO

2.1 ANTECEDENTES INVESTIGATIVOS

La comunidad San José de Angahuana carece de un sistema de recolección de Aguas residuales.

Ambato no logra conseguir todavía un sistema óptimo de alcantarillado sanitario. Estas obras, cubren entre un 88 y un 90 por ciento de la población urbana; además, los estudios para los nuevos planes maestros están listos. Aunque en el caso de Ambato se busca el financiamiento internacional.

La Empresa Municipal de Agua Potable y Alcantarillado de Ambato (Emapa) busca el financiamiento internacional para el Plan Maestro de Agua Potable y Alcantarillado Combinado. El primer intento con el Gobierno de España no progresó, por las exigencias en los contratos. Hoy, se acude a la asistencia del Gobierno de Dinamarca. Entre tanto, los estudios para el Plan Maestro de Alcantarillado Combinado (sanitario y pluvial) están listos. La obra costaría alrededor de 15 millones de dólares, Ambato, por ahora, no corre el riesgo de inundaciones gracias a su altitud, sobre los 3.000 metros. No obstante, bajo el suelo, la recolección de las aguas servidas sí es un problema, especialmente por la contaminación de los ríos, las quebradas y los efectos para los pobladores que viven en las cercanías a las zonas donde se realizan las descargas.

Este problema se intensificaría a futuro si se considera que el área urbana de Ambato, hasta 1996, se componía de 1.250 hectáreas. Pero con la aprobación de la ordenanza que contiene el Plan de los Huachis, otras 300 hectáreas se integrarían a esta área con la infraestructura física básica para atender a unos 80.000 habitantes que se radicarían en la zona.

En el cantón viven más de 280.000 personas, de las cuales el 85 por ciento, según datos municipales, tiene acceso a las obras de agua potable, alcantarillado y recolección de basura. Las condiciones de saneamiento en las zonas rurales son precarias, alrededor del 30 por ciento tiene acceso al agua potable y al alcantarillado y un 10 por ciento tiene recolección de basura.

Según la Emapa, el 80 por ciento del casco urbano tiene alcantarillado, lo que no ocurre con los sectores periféricos.⁴

2.2 FUNDAMENTACIÓN FILOSÓFICA:

La presente investigación está dirigida a diseñar una Red de Alcantarillado Sanitario que satisfaga la necesidad de los usuarios de la comunidad de San José de Angahuana, cantón Ambato provincia del Tungurahua.

Finalmente los resultados del proyecto de investigación se verán de forma cualitativa y cuantitativa con el propósito de brindar confort, seguridad a los usuarios del servicio.

2.3 FUNDAMENTACIÓN LEGAL:

En el presente trabajo de investigación se utilizara las diversas Leyes y Reglamentos que norman la gestión de redes de alcantarillado para los distintos proyectos. Entre las fundamentales y que se relacionan con el proyecto motivo del presente estudio, se citan a las siguientes:

Constitución Política 2008 de la República del Ecuador.

Capitulo segundo Derechos del Buen Vivir.

Art 12.- El derecho humano al agua es fundamental e irrenunciable. El agua constituye patrimonio nacional estratégico de uso público, inalienable, inscriptible, inembargable y esencial para la vida.

⁴<http://www.explored.com.ec/noticias-ecuador/alcantarillado-en-riobamba-avanza-firme-en-ambato-no-580-580.html>.

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*.

Código Orgánico de Organización Territorial, Autonomía y Descentralización COTAD:

Título III “Gobiernos Autónomos Descentralizados”.

Capítulo III “Gobierno Autónomo Descentralizado Municipal”

Sección Primaria Naturaleza Jurídica, Sede y Funciones

Art. 54.- Funciones.- Son funciones de gobierno descentralizado municipal las siguientes:

a).- Promover el desarrollo sustentable de su circunscripción territorial cantonal, para garantizar la realización del buen vivir a través de la implementación de políticas públicas cantonales en el marco de sus competencias constitucionales y legales.

k).- Regular, prevenir y controlar la contaminación ambiental en el territorio cantonal de manera articulada con las políticas ambientales nacionales.

Art. 55.- Competencias Exclusivas del Gobierno Autónomo Descentralizado

Municipal.- Los gobiernos autónomos descentralizados municipales tendrán las siguientes competencias exclusivas sin perjuicio de otras que determine la ley:

b).- Ejercer el control sobre el uso y ocupación del suelo en el cantón

d).- Prestar los servicios públicos de agua potable, alcantarillado, depuración de aguas residuales, manejo de desechos sólidos, actividades de saneamiento ambiental y aquellos que establezca la ley.

**Texto Unificado de la Legislación Ambiental Secundaria (TULAS)”Libro VI
Pág. 136”**

- **Art. 153.-** Los desechos peligrosos comprenden aquellos que se encuentran determinados y caracterizados en los Listados de Desechos Peligrosos y Normas Técnicas aprobados por la autoridad ambiental competente.
- **Art. 155.-** El Ministerio del Ambiente (MA) es la autoridad competente y rectora. Para este efecto se encargará de:

Coordinar la definición y formulación de políticas sobre el manejo ambientalmente racional de los desechos peligrosos en todo el territorio nacional.

Promover como objetivo principal la minimización de la generación de los desechos, las formas de tratamiento que implique el reciclado y reutilización, la incorporación de tecnologías más adecuadas y apropiadas desde el punto de vista ambiental y el tratamiento en el lugar donde se generen los desechos.

2.4 CATEGORIAS FUNDAMENTALES:

2.4.1 SUPRAORDINACIÓN DE LAS VARIABLES

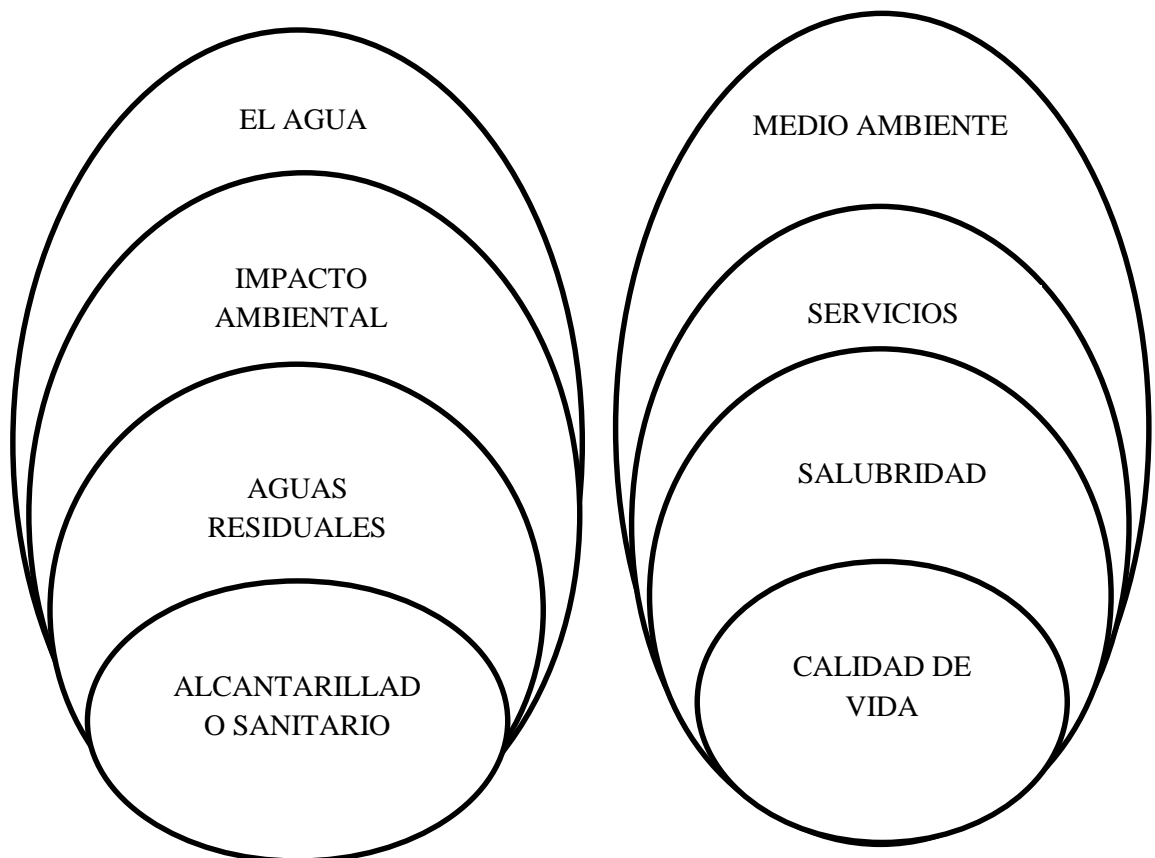


Gráfico N° 1. Categorías fundamentales de variables

Realizado por: El Autor.

2.4.2 DEFINICIONES:

El Agua

Agua, nombre común que se aplica al estado líquido del compuesto de hidrógeno y oxígeno H_2O . El agua pura es un líquido inodoro e insípido. A la presión atmosférica (760 mm de mercurio), el punto de congelación del agua es de $0\text{ }^{\circ}\text{C}$ y su punto de ebullición de $100\text{ }^{\circ}\text{C}$.

Se le conoce frecuentemente como el disolvente universal, puesto que todas las sustancias son de alguna manera solubles en agua. El agua al combinarse con ciertas sales para formar hidratos, reacciona con los óxidos de los metales formando ácidos y actúa como catalizador en muchas reacciones químicas importantes.

En la naturaleza el agua es la única sustancia que existe a temperaturas ordinarias en los tres estados de la materia, o sea, sólido, líquido y gas. Como sólido o hielo se encuentra en los glaciares y los casquetes polares, así como en las superficies de agua en invierno; también en forma de nieve, granizo y escarcha, y en las nubes formadas por cristales de hielo. Existe en estado líquido en las nubes de lluvia formadas por gotas de agua, y en forma de rocío en la vegetación. Además, cubre las tres cuartas partes de la superficie terrestre en forma de pantanos, lagos, ríos, mares y océanos. Como gas, o vapor de agua, existe en forma de niebla, vapor y nubes. Por influencia de la gravedad, el agua se acumula en los intersticios de las rocas debajo de la superficie terrestre formando depósitos de agua subterránea que abastecen a pozos y manantiales, y mantienen el flujo de algunos arroyos durante los periodos de sequía.

El agua es el componente principal de la materia viva. Constituye del 50 al 90% de la masa de los organismos vivos. El protoplasma, que es la materia básica de las células vivas, consiste en una disolución de grasas, carbohidratos, proteínas, sales y otros compuestos químicos similares en agua. El agua actúa como disolvente transportando, combinando y descomponiendo químicamente esas sustancias. La sangre de los animales y la savia de las plantas contienen una gran

cantidad de agua, que sirve para transportar los alimentos y desechar el material de desperdicio. El agua desempeña también un papel importante en la descomposición metabólica de moléculas tan esenciales como las proteínas y los carbohidratos. Este proceso, llamado hidrólisis, se produce continuamente en las células vivas.⁵

Impacto Ambiental

El concepto de impacto ambiental podría utilizarse para hacer mención a las consecuencias de un fenómeno natural (como un tsunami o un terremoto), aunque dicha aceptación es poco frecuente. Lo habitual es que la noción se use para nombrar a los efectos colaterales que implica una cierta explotación económica sobre la naturaleza.

Esto quiere decir que una empresa puede crear puestos de empleo y resultar muy rentable desde el punto de vista económico, pero a la vez destruir el medio ambiente de las zonas aledañas de su fábrica. El impacto ambiental, por lo tanto, puede tener consecuencias sobre la salud de la población, la calidad del aire y la belleza paisajística.

Además de todo lo expuesto se hace necesario establecer que, de forma habitual, se realiza una clasificación del impacto ambiental en base al tiempo que dura su efecto en un lugar determinado. Así, tomando ese criterio se pueden establecer cuatro tipos diferentes de impacto:

Persistente. En este grupo se encuentran los que tienen una influencia a lo que sería largo plazo.

Temporal. Como su propio nombre indica, es la clase de impacto ambiental que realmente no crea unas consecuencias grandes, lo que supone, por tanto, que el medio se pueda recuperar de manera relativamente rápida.

⁵ El Agua. (<http://www.aula21.net/nutricion/agua.htm>)

Reversible. A consecuencia del mencionado impacto, el medio se puede recuperar de los daños sufridos, en un tiempo más o menos corto, pero puede ocurrir que quizás no llegue a estar del todo como se encontraba anteriormente a que tuvieran lugar los hechos.

Irreversible. En este caso, como su nombre indica, es aquel impacto ambiental que tiene tanta trascendencia y gravedad que impide por completo que un escenario pueda recuperarse de los daños que él ha causado.

Para poder dictaminar tanto el tipo de impacto que es como para poder llevar a cabo las medidas oportunas, en base a aquel, es importante y fundamental el proceder a acometer su evaluación. En esta tarea, los expertos acometerán desde un análisis inicial hasta un estudio preliminar pasando por una concreta determinación de él.

De esa forma, y tras posteriores y exhaustivas investigaciones, se podrá determinar el impacto así como las medidas que necesariamente hay que tomar y también se dictaminará si se podrá recuperar del daño a corto, medio o largo plazo.⁶

Aguas Residuales

Agua negra, más comúnmente utilizado en plural, aguas negras, define un tipo de agua que está contaminada con sustancias fecales y orina, procedentes de desechos orgánicos humanos o animales. Su importancia es tal que requiere sistemas de canalización, tratamiento y desalajo. Su tratamiento nulo o indebido genera graves problemas de contaminación.

A las aguas negras también se les llama aguas servidas, aguas residuales, aguas fecales, o aguas cloacales. Son residuales, habiendo sido usada el agua, constituyen un residuo, algo que no sirve para el usuario directo; son negras por el color que habitualmente tienen, y cloacales porque son transportadas mediante cloacas (del latín *cloaca*, alcantarilla), nombre que se le da habitualmente al

⁶ Impacto Ambiental. 2008 (<http://definicion.de/impacto-ambiental/>)

colector. Algunos autores hacen una diferencia entre aguas servidas y aguas residuales en el sentido que las primeras solo provendrían del uso doméstico y las segundas corresponderían a la mezcla de aguas domésticas e industriales. En todo caso, están constituidas por todas aquellas aguas que son conducidas por el alcantarillado e incluyen, a veces, las aguas de lluvia y las infiltraciones de agua del terreno.

Todas las aguas naturales contienen cantidades variables de otras sustancias en concentraciones que varían de unos pocos mg/litro en el agua de lluvia a cerca de 35 mg/litro en el agua de mar. A esto hay que añadir, en las aguas residuales, las impurezas procedentes del proceso productor de desechos, que son los propiamente llamados vertidos. Las aguas residuales pueden estar contaminadas por desechos urbanos o bien proceder de los variados procesos industriales.

La composición y su tratamiento pueden diferir mucho de un caso a otro, por lo que en los residuos industriales es preferible la depuración en el origen del vertido que su depuración conjunta posterior.

Por su estado físico se puede distinguir:

- Fracción suspendida: desbaste, decantación, filtración.
- Fracción coloidal: precipitación química.
- Fracción soluble: oxidación química, tratamientos biológicos, etc.

La coloidal y la suspendida se agrupan en el ensayo de materias en suspensión o Sólidos Suspendidos Totales (SST)⁷

ALCANTARILLADO

Se denomina alcantarillado o red de alcantarillado (alcantarilla, del árabe *al - qantara*, el puente, en diminutivo castellano, es decir, el puentecito) al sistema de estructuras y tuberías usados para el transporte de aguas residuales o servidas

⁷ Tratamiento de Aguas Residuales. Autor Alejandro Marcilli 2005.
(<http://www.tierramor.org/Articulos/tratagua.htm>)

(alcantarillado sanitario), o aguas de lluvia, (alcantarillado pluvial) desde el lugar en que se generan hasta el sitio en que se vierten al cauce o se tratan.

Todavía existen en funcionamiento redes de alcantarillado mixto, es decir, que juntan las aguas negras y las aguas de lluvia (sistemas unitarios). Este tipo de alcantarillado es necesario en zonas secas y con épocas de escasa pluviosidad, puesto que los sistemas de pluviales no usados, pueden convertirse en un foco de infecciones. Ciertamente existe la posibilidad de poner en las cabeceras de los ramales arcos de descarga, que, cada cierto tiempo, descargan una cierta cantidad de agua para limpiar los conductos, pero es un gasto que muchas zonas no se pueden permitir precisamente por falta de agua y por ser necesario hacerlo en las estaciones secas.

Las redes de alcantarillado son estructuras hidráulicas que funcionan a presión atmosférica. Sólo muy raramente, y por tramos breves, están constituidos por tuberías que trabajan bajo presión. Normalmente son canales de sección circular, oval, o compuesta, enterrados la mayoría de las veces bajo las vías públicas.

La red de alcantarillado se considera un servicio básico, sin embargo la cobertura de estas redes en las ciudades de países en desarrollo es ínfima en relación con la cobertura de las redes de agua potable. Esto genera importantes problemas sanitarios. Durante mucho tiempo, la preocupación de las autoridades municipales o departamentales estaba más ocupada en construir redes de agua potable, dejando para un futuro indefinido la construcción de las redes de alcantarillado. Actualmente las redes de alcantarillado son un requisito para aprobar la construcción de nuevas urbanizaciones.⁸

COMPONENTES DEL ALCANTARILLADO

Colectores terciarios: Son tuberías de pequeño diámetro (150 a 250 mm de diámetro interno, que pueden estar colocados debajo de las calzadas, a los cuales se conectan las acometidas domiciliarias.

⁸ Características Generales de los Sistemas de Alcantarillado.
(<http://es.slideshare.net/orbirtel/caracteristicas-generales-de-los-sistemas-de-alcantarillado>)

Colectores secundarios: Son las tuberías que recogen las aguas de los terciarios y los conducen a los colectores principales. Se sitúan enterradas, en las vías públicas.

Colectores principales: Son tuberías de gran diámetro, situadas generalmente en las partes más bajas de las ciudades, y transportan las aguas servidas hasta su destino final.

Pozos de inspección: Son cámaras verticales que permiten el acceso a los colectores, para facilitar su mantenimiento.

Conexiones domiciliarias: Son pequeñas cámaras, de hormigón, ladrillo o plástico que conectan el alcantarillado privado, interior a la propiedad, con el público, en las vías.

Estaciones de bombeo: Como la red de alcantarillado trabaja por gravedad, para funcionar correctamente las tuberías deben tener una cierta pendiente, calculada para garantizar al agua una velocidad mínima que no permita la sedimentación de los materiales sólidos transportados. En ciudades con topografía plana, los colectores pueden llegar a tener profundidades superiores a 4 - 6 m, lo que hace difícil y costosa su construcción y complicado su mantenimiento. En estos casos puede ser conveniente intercalar en la red estaciones de bombeo, que permiten elevar el agua servida a una cota próxima a la cota de la vía.

Líneas de impulsión: Tubería en presión que se inicia en una estación de bombeo y se concluye en otro colector o en la estación de tratamiento.

Estación de tratamiento de las aguas servidas: Existen varios tipos de estaciones de tratamiento, que por la calidad del agua a la salida de la misma se clasifican en: estaciones de tratamiento primario, secundario o terciario.⁹

⁹ Alcantarillado Sanitario. Pedro E Ortiz Noviembre 2013

TIPOLOGÍA DE AGUAS RESIDUALES

Aguas residuales domésticas: son las aguas residuales producidas por las actividades humanas relacionadas con el consumo de agua potable: lavado de platos, duchas, lavatorios, servicios sanitarios y similares. Su calidad es muy uniforme y conocida y varía un poco con respecto al nivel socioeconómico y cultural de las poblaciones.

Aguas residuales industriales: son las aguas que ha sido utilizadas en procesos industriales y que han recibido subproductos contaminantes como efecto de ese uso. Su calidad es sumamente variable y prácticamente se requiere un estudio particular para cada industria.

Aguas residuales urbanas: Las aguas residuales domésticas o la mezcla de las mismas con aguas residuales industriales y/o aguas de escorrentía pluvial. Todas ellas habitualmente se recogen en un sistema colector y son enviadas mediante un emisario terrestre a una planta **EDAR** (Estación Depuradora de Aguas Residuales). Las industrias que realicen el vertido de sus aguas residuales en esta red colectora, habrán de acondicionar previamente sus aguas.

Medio Ambiente

El medio ambiente es un sistema formado por elementos naturales y artificiales que están interrelacionados y que son modificados por la acción humana. Se trata del entorno que condiciona la forma de vida de la sociedad y que incluye valores naturales, sociales y culturales que existen en un lugar y momento determinado.

Los seres vivos, el suelo, el agua, el aire, los objetos físicos fabricados por el hombre y los elementos simbólicos (como las tradiciones, por ejemplo) componen el medio ambiente. La conservación de éste es imprescindible para la vida sostenible de las generaciones actuales y de las venideras.

Podría decirse que el medio ambiente incluye factores físicos (como el clima y la geología), biológicos (la población humana, la flora, la fauna, el agua) y socioeconómicos (la actividad laboral, la urbanización, los conflictos sociales).

Lamentablemente, el ser humano hace lo posible por atentar contra su propia especie y contra las demás, a través de diversas acciones que afectan a cada uno de los elementos que componen el medio ambiente. Comenzando por el suelo y el agua, los residuos inorgánicos arrojados en la naturaleza constituyen una auténtica bomba de tiempo: a menos que alguien los recoja, llegará el día en que se interpongan entre los animales y el suelo. El aire que respiramos es otro de los elementos del medio ambiente que alteramos considerablemente a causa de nuestra irresponsabilidad y por negarnos a usar nuestro cuerpo tal y como hacen el resto de los animales. Si los automóviles existieran para asistir a individuos con discapacidades físicas o simplemente para realizar viajes de larga distancia, quizás sería más aceptable considerarlos indispensables. Sin embargo, un gran número de personas dependen de sus coches para desplazarse por la ciudad, sin importar la distancia a recorrer, y esto potencia el volumen de contaminación que generamos a diario.¹⁰

Servicios Básicos

Sin lugar a dudas que el desarrollo y bienestar de una colectividad demanda que ésta tenga un grado aceptable de cobertura en calidad y cantidad, en la dotación de los servicios básicos que son indispensable para la supervivencia; para de ésta manera asegurarles una calidad de vida en óptimas condiciones. Los servicios básicos en la población son las obras de infraestructuras necesarias para contar con una vida saludable, y evitar así el deterioro de la misma. Entre dichos servicios podemos mencionar: Agua Potable, Alcantarillado Sanitario y Alcantarillado Pluvial. El agua potable que llega a los hogares debe estar libre de toda impureza, incolora e inodora, es decir en condiciones sanitarias apropiadas para el consumo humano. La salud de los ciudadanos depende de las condiciones sanitarias en las que se encuentren sus viviendas. La eliminación de excretas y desechos en forma higiénica son imprescindibles para asegurar un ambiente saludable, y preservar a la población de enfermedades, que incluso pueden acarrear una muerte.

¹⁰ Medio Ambiente. <http://definicion.de/medio-ambiente/>

Y, finalmente contar con un alcantarillado pluvial en buenas condiciones que permita la evacuación rápida y oportuna del agua lluvia, evitando su estancamiento que podría derivar en epidemias catastróficas.¹¹

Salubridad

Es la ciencia y el arte de organizar y dirigir los esfuerzos colectivos para proteger, fomentar y reparar la salud.

La palabra salubridad permite designar respecto de algo o alguien la calidad de salubre que ostenta, en tanto, cuando hablamos de salubre, nos estamos refiriendo concretamente a aquello que resulta ser bueno para nuestra salud, que implica algo saludable.

Y por otra parte, a través del término se estará haciendo referencia al estado de la salud pública, a la sanidad que tiene cualquier lugar.

Entonces, existen diferentes situaciones que son las que nos indicarán la presencia de salubridad o la ausencia de la misma en una determinada persona o en un espacio, como ser: la ausencia de limpieza, la falta de un control periódico en las condiciones de limpieza de un tanque de agua o en la cocina de un restaurante, la presencia de cualquier tipo de bicho, moscas, hormigas, entre otras.¹²

Calidad de Vida

El concepto de calidad de vida es aquel que se utiliza para determinar el nivel de ingresos y de comodidades que una persona, un grupo familiar o una comunidad poseen en un momento y espacio específicos. Así, el concepto tiene que ver en un sentido con cuestiones estadísticas (es decir, establecer el nivel de calidad de vida de las poblaciones a través de la observación de datos específicos y cuantificables) así como también con una cuestión espiritual o emotiva que se establece a partir

¹¹ Servicios Básicos. EPMAPAP. (http://www.epmapap.gob.ec/index.php?option=com_content&view=article&id=116:productos&catid=40:productos&Itemid=193)

¹² Salubridad, Seguridad e Higiene Industrial. (<http://www.sgs.mx/es-ES/Environment/Health-and-Safety-and-Industrial-Hygiene.aspx>)

de la actitud que cada persona o cada comunidad tiene para enfrentar el fenómeno de la vida.

Cuando hablamos de calidad de vida, ya sea de una persona, de un grupo de personas o incluso de animales, estamos haciendo referencia a todos aquellos elementos que hacen que esa vida sea digna, cómoda, agradable y satisfactoria. En el caso de los seres humanos, los elementos que contribuyen a contar con una calidad de vida pueden ser tanto emotivos, como materiales como culturales. En este sentido, la calidad de vida de una persona está dada en primer término por la posibilidad de vivir de manera agradable con sus pares, principalmente con el grupo que forma su familia y que le da identidad.

Otros elementos que contribuyen a la calidad de vida, que son materiales, pueden ser por ejemplo el acceso a una vivienda digna, a servicios como agua potable, alimentos e incluso electricidad. Todas estas cuestiones obviamente suman para poder determinar la calidad de vida de una persona. Finalmente, otros elementos que también tienen que ver con el estilo de vida que una persona lleva son la posibilidad de tener una identidad (es decir, una nacionalidad), educación, que se respeten sus derechos civiles, religiosos y de género, no tener que soportar situaciones de agresión, violencia o xenofobia, discriminación, etc.¹³

2.4.3 DISEÑO HIDRÁULICO DE LA RED DE ALCANTARILLADO SANITARIO

Selección Del Tipo De Alcantarillado

Dependiendo del tipo de área urbana a servirse, y previo el mutuo acuerdo entre el proyectista y la institución responsable, se considerará la posibilidad de utilizar el nivel del sistema de recolección de aguas servidas que corresponda a dicha área urbana. En general se considerarán tres niveles, incrementando su complejidad desde el nivel I (el más simple) al nivel 3 (alcantarillado convencional).

¹³ Calidad de vida (<http://www.definicionabc.com/social/calidad-de-vida.php>)

La selección del nivel de alcantarillado a diseñarse se hará primordialmente a base de la situación económica de la comunidad, de la topografía, de la densidad poblacional y del tipo de abastecimiento de agua potable existente. El nivel 1 corresponde a comunidades rurales con casas dispersas y que tengan calles sin ningún tipo de acabado. El nivel 2 se utilizará en comunidades que ya tengan algún tipo de trazado de calles, con tránsito vehicular y que tengan una mayor concentración de casas, de modo que se justifique la instalación de tuberías de alcantarillado con conexiones domiciliarias. El nivel 3 se utilizará en ciudades o en comunidades más desarrolladas en las que los diámetros calculados caigan dentro del patrón de un alcantarillado convencional. Se debe aclarar que en una misma comunidad se puede utilizar varios niveles, dependiendo de la zona servida. A continuación se da un detalle de cada nivel.

NIVEL 1:

Alcantarillado sanitario. Se utilizarán tanques sépticos o fosas húmedas, para grupos de casas, con sistemas de tuberías efluentes de PVC u otro material apropiado, que conduzcan las aguas servidas pre-sedimentadas hacia un sistema central o zona de tratamiento. Este sistema de alcantarillado puede diseñarse con superficie libre de líquido (esto es, como canales abiertos) o a presión. No se utilizarán ni cajas ni pozos de revisión convencionales. Puesto que el líquido ya no acarrea sólidos, ni el sistema estaría expuesto a la introducción de objetos extraños a través de pozos o cajas de revisión, el diámetro mínimo de las tuberías puede reducirse a 75 mm.

El resto de tuberías se diseñara para que tenga la capacidad hidráulica necesaria. Para el lavado periódico del sistema se instalarán bocas de admisión de agua en los puntos iniciales del sistema y a distancias no mayores de 100 m.

Alcantarillado pluvial. Se diseñarán las calles con cunetas de suficiente capacidad para acarrear la escorrentía superficial. No se diseñará ningún sistema de tuberías especiales. La escorrentía superficial drenará directamente al curso receptor. Para evitar el acarreo excesivo de sólidos en suspensión hacia el curso receptor se recubrirán las calles seleccionando algún tipo de pavimento económico, como adoquines, empedrado, etc. La idea básica es invertir el dinero que se destinaría para el alcantarillado pluvial, en la pavimentación de las calles del área servida.

NIVEL 2:

Alcantarillado sanitario. Se utilizarán tuberías de hormigón simple de diámetro mínimo de 100 mm instaladas en las aceras. No se utilizarán pozos de revisión, sino cajas de mampostería de poca profundidad, con tapas provistas de cerraduras adecuadas. Sólo se utilizarán las alcantarillas convencionales para las líneas matrices o emisarios finales.

Alcantarillado pluvial. Se utilizarán canales laterales, en uno o ambos lados de la calzada, cubiertos con rejillas metálicas que impidan el paso de sólidos grandes al interior de la cuneta y que, al mismo tiempo, resistan el peso de vehículos. El espaciamiento libre que normalmente se puede utilizar es de 0,03 m a 0,07 m entre barrotes y una dimensión típica de estos podría ser 0,005 m x 0,05 m. Las calles deberán ser adoquinadas o empedradas para mejorar la calidad de la escorrentía pluvial. Su sección transversal tendrá pendientes hacia las cunetas laterales de modo que se facilite el flujo rápido de la escorrentía hacia ellas.

Los canales se construirán en ambos lados de cada calle. Si sus dimensiones así lo justificaren, especialmente para colectores, se utilizarán tuberías de hormigón simple convencionales. En todo caso, para evitar el aumento en la longitud del canal, se utilizará la ruta más corta hacia el curso receptor. La pendiente mínima que deberán tener estos canales será la necesaria para obtener su auto - limpieza (0,9 m/s a sección llena).

NIVEL 3:

Alcantarillado sanitario. Se utilizará una red de tuberías y colectores. En ciertas zonas de la ciudad especialmente en aquellas en las que se inicia la producción de las aguas residuales, se podrá utilizar el diseño del nivel 2 pero con diámetro mínimo de 150 mm, especialmente en ciudades de topografía plana, con lo que se evita la innecesaria profundización de las tuberías.

Alcantarillado pluvial. Se utilizará una red de tuberías y colectores. Este sistema podrá cambiarse con el nivel 2 en ciertas zonas de la ciudad si así se considera necesario en el diseño.

Fuente: “Las aguas residuales y su influencia en los habitantes del caserío Angahuana¹⁴

2.5 HIPOTESIS:

El Sistema de Alcantarillado incide en la calidad de vida de los habitantes de la Comunidad San José de Angahuana.

2.6 SEÑALAMIENTO DE VARIABLES:

Variable independiente:

Sistema de alcantarillado Sanitario

Variable dependiente:

Calidad de vida de los habitantes de la comunidad de San José de Angahuana

2.6.1 TÉRMINO DE RELACIÓN

Diseño de Alcantarillado Sanitario.

¹⁴ Las aguas residuales y su influencia en los habitantes del caserío Machay en la parroquia Rio Verde del Cantón Baños. Iván Santacruz 2010

CAPITULO III

METODOLOGIA

3.1 MODALIDAD BASICA DE LA INVESTIGACION:

3.1.1 ENFOQUE

El presente tema de investigación está basado en la investigación cuantitativa, relacionando los cálculos hidráulicos en las redes de conducción, lo cual impone la relación cuanti-cualitativa; estableciendo los diversos estudios y técnicas de diseño de alcantarillado.

3.1.2 MODALIDAD:

DE CAMPO:

Se efectuara investigaciones de campo que consisten levantamiento topográfico, (Altimetría y Planimetría)

EXPERIMENTAL:

Se realizara la modelación hidráulica con la ayuda de software, se determinara la densidad poblacional y las áreas tributarias.

BIBLIOGRAFICA-DOCUMENTAL:

Se necesitamos los datos de población y vivienda de la comunidad de San José de Angahuana, proporcionado por el INEC, PDOT de la Parroquia de Martínez, los datos meteorológicos del INAMHI.

3.2 NIVEL O TIPO DE INVESTIGACION:

NIVEL DESCRIPTIVO:

Se ha alcanzado un nivel descriptivo porque se obtuvo las causas del problema como la falta del servicio de recolección de las aguas servidas, así también como el de las aguas lluvia, y el descuido de las autoridades. Además se utilizó un paradigma crítico propositivo según los aspectos de finalidad de la investigación, visión de la realidad, metodología y diseño de investigación, tomando en cuenta la población de la ciudad.

NIVEL ASOCIACIÓN DE VARIABLES:

Finalmente se alcanzara un nivel de asociación de variables a través de los métodos que se pretende evaluar en función de las variables, además medir el grado de relación entre el sistema de Alcantarillado Sanitario y la calidad de vida de los habitantes de la comunidad de San José de Angahuana, por lo tanto se podrá determinar tendencias en este tipo de investigación.

3.3 POBLACION Y MUESTRA:

3.3.1 POBLACION:

En la comunidad de San José de Angahuana existen las siguientes poblaciones:

- Habitantes = 635
- Autoridades civiles y eclesiásticas = 10

POBLACIÓN TOTAL = 645¹⁵

3.3.2 TIPO DE MUESTREO:

Se realizara un muestreo probabilístico, porque incluye todos los procedimientos al azar y parten del criterio de dar a cada elemento de la población iguales probabilidades de ser seleccionada como unidades muestrales.

¹⁵ PDOT Augusto N. Martínez 2010

3.3.3 MUESTRA:

Objeto: Cantidad de agua potable de la red de distribución.

Objetivo: Satisfacción de los usuarios de la comunidad de San José de Anaghuana

Para el cálculo de la muestra se estima un nivel de confiabilidad de 95%, y un error muestreo del 3%.

$$n = \frac{n}{E^2(N - 1) + 1} \quad (3.1)^{16}$$

Dónde:

n: tamaño de la muestra

N: población

E: error de muestreo

$$n = \frac{645}{(0.03)^2 * (645 - 1) + 1}$$

n= 408 habitantes

3.4 OPERACIONALIZACIÓN DE VARIABLES:

3.4.1 VARIABLE INDEPENDIENTE:

Tabla N° 1. Sistema de Alcantarillado Sanitario.

CONCEPTO	CATEGORÍA DIMENSIÓN	INDICADORES	ITEMS	TÉCNICA, INSTRUMENTOS Y POBLACIÓN
El Sistema de alcantarillado Sanitario se define como el conjunto de	Conjunto de Estructuras y Tuberías	-Acometidas -pozos de revisión -tipo de material	¿Qué tipo de material será el más adecuado?	-Área tributaria -Tipo de residuos en las aguas negras.

¹⁶ Interaprendizaje de Estadística Básica SUÁREZ, Mario, (2011),

estructuras y tuberías que sirve para el transporte de aguas residuales.	Transporte de aguas residuales	-Pendiente. -Velocidad. -Distancia de pozo a pozo	¿Cómo realizo la conducción de las aguas residuales?	-Software -AutoCAD -área de tributaria
--	--------------------------------	---	--	--

Realizado por: El autor

3.4.2 VARIABLE DEPENDIENTE:

Calidad de vida de los habitantes de la comunidad de San José de Angahuana parroquia Augusto N. Martínez del cantón Ambato provincia de Tungurahua.

Tabla N° 2. Calidad de vida de los habitantes de la comunidad de San José de Angahuana.

CONCEPTO	CATEGORÍA DIMENSIÓN	INDICADORES	ITEMS	TÉCNICA, INSTRUMENTOS Y POBLACIÓN
Dotar del servicio de recolección de aguas negras mejorando las condiciones de vida de los habitantes del sector	Dotar del servicio de recolección de aguas negras	Alcance del servicio Calidad del servicio	¿Cómo determinar el alcance del servicio?	Población actual Población futura Periodo de diseño
	Mejorando las condiciones de vida	Desarrollo Humano Esperanza de vida	¿Cómo determinar las expectativas del proyecto?	Encuestas aplicadas a los habitantes de la comunidad de San José de Angahuana.

Realizado por: El autor

3.5 PLAN DE RECOLECCIÓN DE INFORMACIÓN:

El plan de recolección de información contempla metodologías requeridas por los objetivos, objetos e hipótesis de investigación:

Tabla N° 3. Plan de recolección de información.

PREGUNTAS BÁSICAS	EXPLICACIÓN
1. ¿Para qué?	<ul style="list-style-type: none"> • <i>Objetivo General:</i> Determinar la incidencia de la ausencia de un sistema de alcantarillado sanitario en la comunidad de San José de Angahuana en la satisfacción de los posibles usuarios de este servicio. • <i>Objetivos Específicos:</i> <ul style="list-style-type: none"> - Analizar la causa que provoca el la Ausencia de un sistema de alcantarillado. - Cuantificar el grado de satisfacción que tienen habitantes del sector - Dotar del mejor servicio posible de acuerdo a las necesidades.
2. ¿De qué personas u objetos?	Las habitantes de la Comunidad de San José de Angahuana.
3. ¿Sobre qué aspecto?	Satisfacción de los posibles beneficiarios del sistema de alcantarillado sanitario
4. ¿Quién?	Julio F. Cunalata V.
5. ¿Cuándo?	Abril 2010
6. ¿Dónde?	Provincia del Tungurahu, cantón Ambato, parroquia Augusto N. Martínez Comunidad San José de Angahuana
7. ¿Cómo?	Realizando un catastro de las áreas tributarias y tomando datos de la población actual y futura
8. ¿Con qué?	Encuestas.

Realizado por: El autor

3.6 PLAN DE PROCESAMIENTO DE LA INFORMACIÓN:

En el presente trabajo de investigación se deberá aplicar una revisión crítica de la información aplicando las técnicas encuesta y observación que permita la limpieza de datos defectuosos, contradictorios e incompletos, etc.

De ser necesario se realizara la repetición de la recolección de datos, para corregir fallas de contestación.

La tabulación de datos se realizara mediante la ayuda de software y equipos técnicos.

CAPITULO IV

ANALISIS E INTERPRETACIÓN DE RESULTADOS

4.1. ANÁLISIS DE LOS RESULTADOS.

Para determinar la factibilidad de la ejecución de un proyecto de cualquier tipo, se requiere de la recolección de información de campo, la que nos ayudara a determinar la necesidad de la ejecución del proyecto.

Tal y como se señaló en el capítulo anterior, la recolección de dicha información para el presente estudio se lo realizo a través de una encuesta a los habitantes del caserío San José de Angahuana mediante la cual se pudo verificar la necesidad de contar con un Sistema de Alcantarillado Sanitario para mejorar su calidad de vida y la salubridad del todo el sector.

4.2. INTERPRETACIÓN DE DATOS.

Seguidamente se adjunta las tabulaciones de los resultados de las encuestas realizadas, en las que se indican las respuestas dadas por los habitantes del caserío en lo que se refiere a cada una de las necesidades por la falta de del servicio de alcantarillado en su comunidad. También se incluyen los gráficos respectivos que ayudaran a comprender de mejor manera estos resultados.

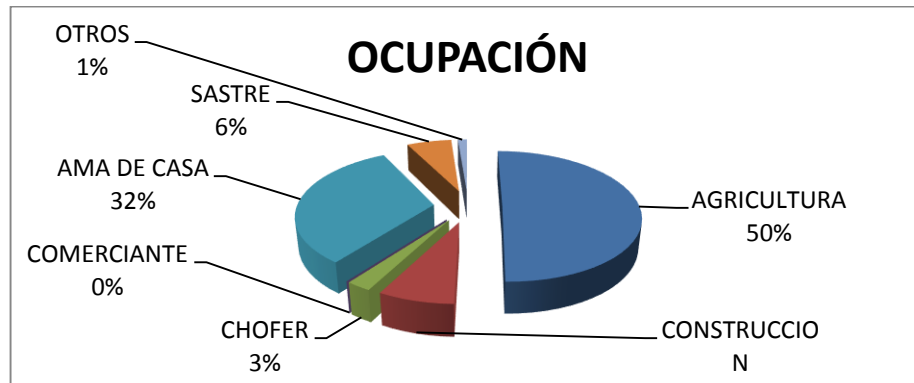
4.3. PREGUNTAS DE LA ENCUESTA

4.3.1 PREGUNTA 1.

¿Qué tipo de Ocupación Tiene?

TIPO DE OCUPACION

Gráfico N° 2. Pregunta 1.



Realizado por: El autor

Tabla N° 4. Datos pregunta 1

OCUPACION	NUMERO	PORCENTAJE
Agricultura	81	50%
Construcción	12	8%
Chofer	4	3%
Comerciante	0	0%
Ama de Casa	52	32%
Sastre	10	6%
Otros	2	1%
TOTAL	161	100%

Realizado por: El autor

Como nos muestra la gráfica y también la mayoría de la población en este caso el 50% de la población se dedica a la agricultura.

El 32% son amas de casa

El 8% se dedica a la construcción.

El 6% son sastres.

El 3% son choferes.

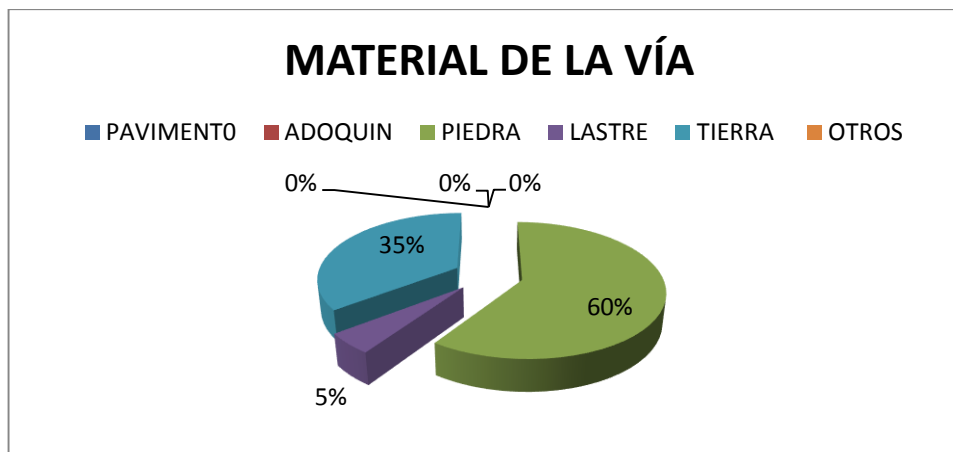
El 1% se dedica a otro tipo de actividad.

El 0% ningún habitante se dedica al comercio.

4.3.2 PREGUNTA 2

¿Qué material de la vía de acceso?

Gráfico N° 3. Pregunta 2.



Realizado por: El autor

Tabla N° 5. Datos pregunta 2

MATERIALES	NUMERO	PORCENTAJE
Pavimento	0	0%
Adoquín	0	0%
Piedra	97	60%
Lastre	8	5%
Tierra	56	35%
Otros	0	0%
TOTAL	161	100%

Realizado por: El autor

El 60% de habitantes cuentan con la vía empedrada

El 35% de los habitantes cuentan con la vía de tierra

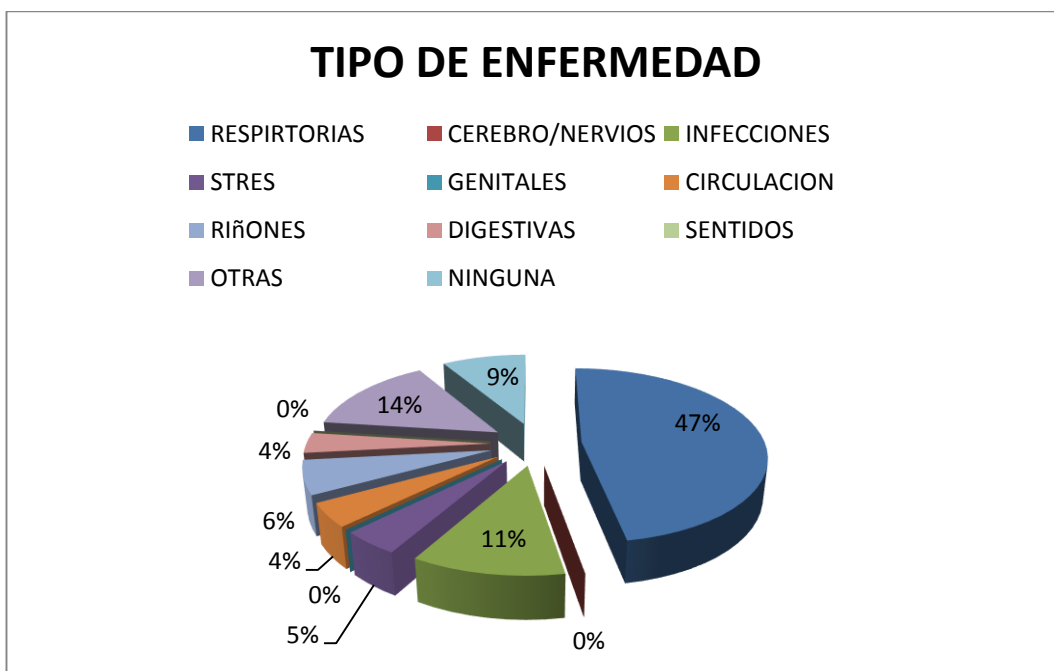
Y el 5% de los habitantes cuenta con la vía lastrada.

En este sector las vías aun no son asfaltadas ni adoquinadas.

4.3.3 PREGUNTA 3.

¿Qué tipo de enfermedades ha tenido en los últimos años (dos)?

Gráfico N° 3. Pregunta 3.



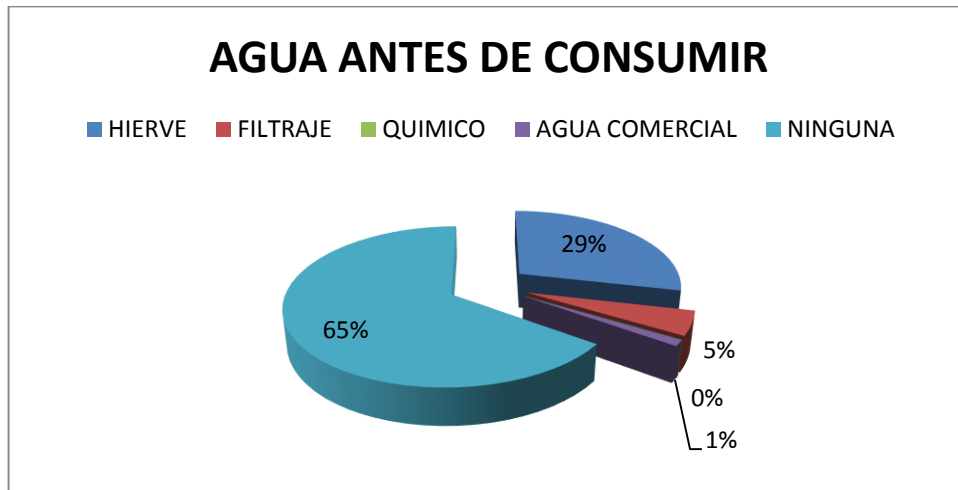
Realizado por: El autor

La población ha sufrido mayormente de enfermedades de tipo respiratorias con el 47% seguidas por enfermedades de tipo infecciosas con el 11% el 9% ha sufrido enfermedades relacionadas con los riñones.

4.3.4 PREGUNTA 4.

¿Qué tipo de tratamiento le da al agua antes de consumirla?

Gráfico N° 4. Pregunta 4.



Realizado por: El autor

Tabla N° 6. Datos pregunta 4

TRATAMIENTO	NUMERO	PORCENTAJE
HIERVE	46	28.57%
FILTRAJE	8	4.97%
QUIMICO	0	0.00%
AGUA COMERCIAL	2	1.24%
NINGUNA	105	65.22%
TOTAL	161	100.00%

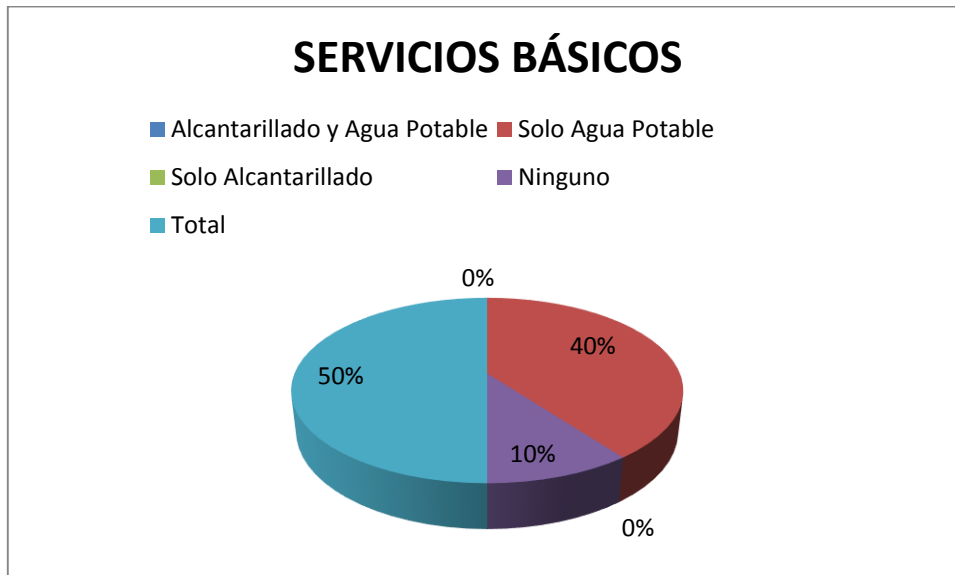
Realizado por: El autor

El 65% de la población no hace ningún tipo de tratamiento del agua antes de consumir, el 29% la hierve, el 5% realiza proceso de filtrado, y el 1% consume agua comercial, nadie el 0% utiliza métodos químicos antes de consumir el agua.

4.3.5 PREGUNTA 5.

¿De cuál de estos servicios básicos dispone?

Gráfico N° 5. Pregunta 5



Realizado por: El autor

Tabla N° 7. Datos pregunta 5

ALTERNATIVAS	NUMERO	PORCENTAJE
Alcantarillado y Agua Potable	0	0.00%
Solo Agua Potable	128	79.50%
Solo Alcantarillado	0	0.00%
Ninguno	33	20.50%
Total	161	100.00%

Realizado por: El autor

El 79.50% de las habitantes cuentan con el servicio de Agua Potable

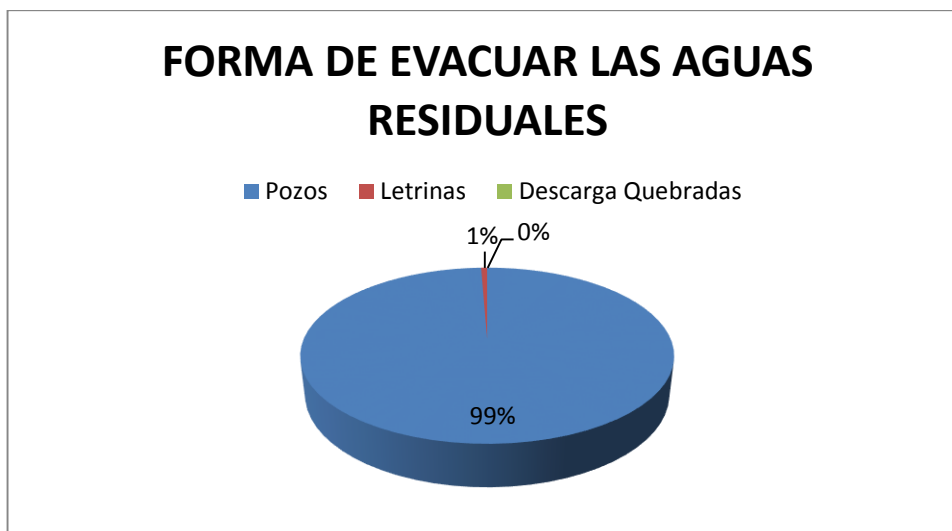
El 35% de los habitantes no disponen de ningún servicio

El 100% de los habitantes no dispone del servicio de alcantarillado

4.3.6 PREGUNTA 6.

¿De qué manera elimina las aguas residuales?

Gráfico N° 6. Pregunta 6



Realizado por: El autor

Tabla N° 8. Datos pregunta 6

OPCIONES	NUMERO	PORCENTAJE
Pozos	160	99.38%
Letrinas	1	0.62%
Descarga Quebradas	0	0.00%
Total	161	100.00%

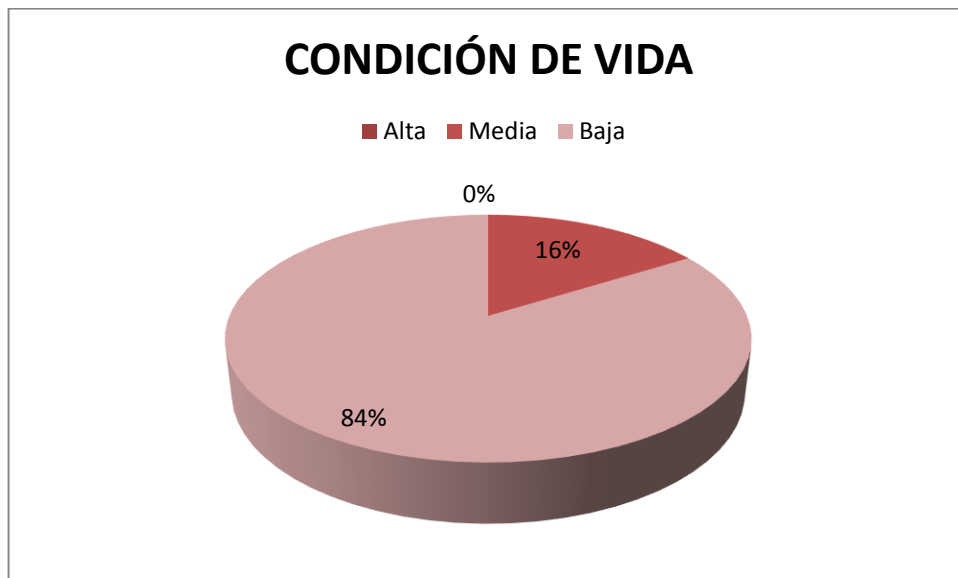
Realizado por: El autor

Casi el 100% de los habitantes utilizan Pozos para la evacuación de las aguas residuales solo una persona de las entrevistadas utiliza letrina.

4.3.7 PREGUNTA 7.

¿Cuál es su condición de vida?

Gráfico N° 7. Pregunta 7



Realizado por: El autor

Tabla N° 9. Datos pregunta 7

ALTERNATIVA	NUMERO	PORCENTAJE
Alta	0	0.00%
Media	26	16.15%
Baja	135	83.85%
Total	161	100.00%

Realizado por: El autor

El 83% de los habitantes considera que su condición de vida es baja

El 16% de los habitantes considera que su condición de vida es media

Ningún habitante considera que su condición de vida sea alta.

4.4. VERIFICACIÓN DE HIPÓTESIS

Planteamiento de Hipótesis

a) Modelo Lógico

H0= El Sistema de Alcantarillado NO incide en la calidad de vida de los habitantes de la Comunidad San José de Angahuana. Parroquia Augusto N. Martínez del Cantón Ambato Provincia del Tungurahua

H1= El Sistema de Alcantarillado SI incide en la calidad de vida de los habitantes de la Comunidad San José de Angahuana. Parroquia Augusto N. Martínez del Cantón Ambato Provincia del Tungurahua

b) Modelo Matemático

Hipótesis nula H0= Respuestas observadas = Respuestas Esperadas

Hipótesis alternativa H1= Respuestas observadas \neq Respuestas esperadas.

Nivel de significación

La probabilidad de rechazar la hipótesis nula cuando es falsa es de 10%, es decir, el nivel de confianza es del 90%.

Estadístico de prueba

Para la verificación de la hipótesis se toma la fórmula del Chi cuadrado, se utilizó la encuesta como técnica de investigación, escogiendo dos preguntas de la encuesta aplicada a los habitantes de la Comunidad de San José de Angahuana del Cantón Ambato, en la Provincia de Tungurahua.

Pregunta 6 ¿De qué manera elimina las aguas residuales?

Tabla N° 10. Datos verificación de la hipótesis Pregunta 6

OPCIONES	NUMERO	PORCENTAJE
Pozos	160	99.38%
Letrinas	1	0.62%
Descarga Quebradas	0	0.00%
Otros	0	0.00%
Total	161	100.00%

Realizado por: El autor

Pregunta 7 ¿Cuál es condición de vida?

Tabla N° 11. Datos verificación de la hipótesis Pregunta 7

ALTERNATIVA	NUMERO	PORCENTAJE
Alta	0	0.00%
Media	26	16.15%
Baja	135	83.85%
Total	161	100.00%

Realizado por: El autor

Delas dos preguntas se obtuvo la siguiente tabla

Tabla N° 12. Datos verificación de la hipótesis unión pregunta 6 y 7

LTERNATIVAS	PREGUNTAS		Total
	Pregunta 6	Pregunta 7	
Pozos/Alta	160	0	160
Letrinas/Media	1	26	27
Descarga Quebradas/Baja	0	135	135
Total	161	161	322

Realizado por: El autor

$$fe = \frac{(total\ o\ marginal\ del\ renglón)(total\ o\ marginal\ de\ columna)}{N}$$

Tabla N° 13. Promedio preguntas 6 y 7

OPCIONES	PREGUNTAS		Total
	Pregunta 6	Pregunta 7	
Pozos/Alta	80	80	160
Letrinas/Media	13.5	13.5	27
Descarga Quebradas/Baja	67.5	67.5	135
Total	161	161	322

Realizado por: El autor

Formula:

$$X^2 = \sum \frac{(O-E)^2}{E} \quad 17$$

X2 = Valor a calcularse de Chi-cuadrado

Σ = Sumatoria

O = Respuestas observadas de la investigación

E = Respuestas esperadas o calculadas

Tabla N° 14. Calculo de Chi-cuadrado

$X^2 = \sum \frac{(O-E)^2}{E}$	O	E	O-E	$(O-E)^2$	$(O-E)^2$
					E
Pozos	160	80	80.00	6400.00	80.00
Letrinas	1	13.5	-12.50	156.25	11.57
Descarga quebradas	0	67.5	-67.50	4556.25	67.50
alta	0	80	-80.00	6400.00	80.00
media	26	13.5	12.50	156.25	11.57
baja	135	67.5	67.50	4556.25	67.50
				X² =	318.15

Realizado por: El autor

Regla de decisión

Si $X^2_c > X^2_t$ = rechazo H0 y acepto H1

Grados de libertad

$$gl = (c-1) (h-1)$$

gl = grados de libertad

c = columnas de la tabla

¹⁷ Apuntes de Bioestadística F. J. Barón

<http://www.bioestadistica.uma.es/baron/apuntes/ficheros/cap07.pdf>

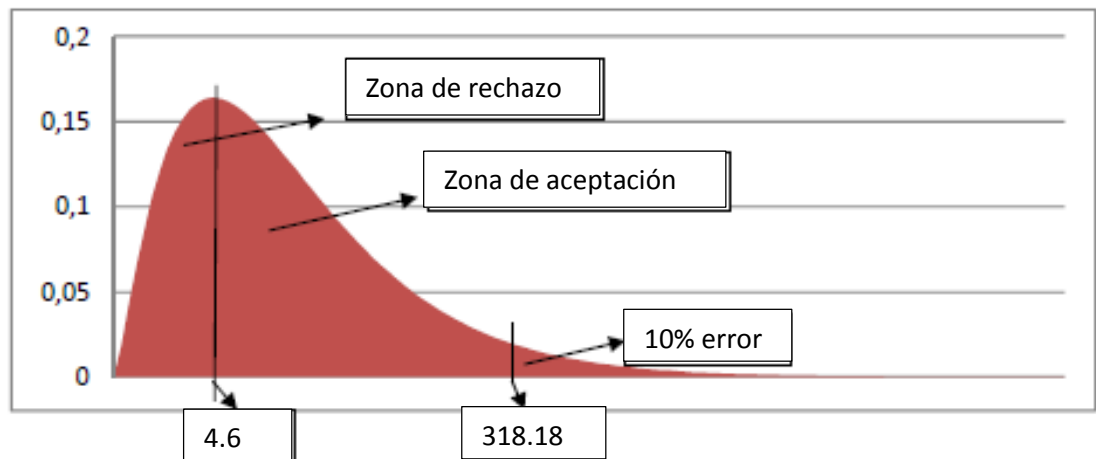
$h = \text{hileras}$

$gl = (2-1)(3-1)$

$gl = 1*2$

$gl = 2$

Con un nivel de significación de 10% y 2 grados de libertad $X_{2t} = 4,605$



Conclusión de la hipótesis

El valor de $X^2_c = 24,96 > X^2_t = 4,605$ y de conformidad a lo establecido en la regla de decisión, se rechaza la hipótesis nula y se acepta la hipótesis alternativa, es decir, se confirma que: El Sistema de Alcantarillado SI incide en la calidad de vida de los habitantes de la Comunidad San José de Angahuana. Parroquia Augusto N. Martínez del Cantón Ambato Provincia del Tungurahua Tungurahua.

CAPITULO V

CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

5.1.- Conclusiones

5.1.1.- El caserío **San José de Angahuana** en el presente no cuenta con un sistema de alcantarillado sanitario que permita la evacuación adecuada de aguas negras producidas por las actividades diarias de sus habitantes.

5.1.2.- La contaminación del agua, del suelo y por ende toda las actividades de los habitantes de del sector es evidente dada la forma actual de evacuación de aguas servidas, la utilización de fosas de absorción unidas con letrinas.

5.1.3.- En la actualidad la vía de acceso se encuentra empedrada siendo la falta de red de alcantarillado un motivo que impida el mejoramiento de dicha vía ya que de acuerdo con políticas provinciales antes de proceder al mejoramiento de un vía esta debe contar con toda la infraestructura para evitar daños a la vía por ende un gasto en mantenimiento y refacciones.

5.2.- Recomendaciones

5.2.1.- El diseño de un sistema de alcantarillado sanitario en tubería PVC tipo novafort resulta el más recomendable para las necesidades del caserío, dadas sus características de mayor durabilidad y bajos costos de mantenimiento.

5.2.2.- Se deben manejar diseños conservadores, que cumpla con los tiempos de diseño y que le permitan trabajar al sistema siempre eficazmente en las peores condiciones (caudales máximos) esto lo lograremos utilizando factores de seguridad necesarios para garantizar el buen uso de los recursos.

CAPITULO VI

PROPUESTA

6.1 Datos Informativos:

Parroquia situada a 4 Km al noroccidente de la ciudad de Ambato. Su territorio está a 2700 msnm. Sus límites son: al norte la Provincia de Cotopaxi; al sur la parroquia de Atocha Ficoa; al este la parroquia Atahualpa; al oeste las parroquias de Constantino Fernández y San Bartolomé de Pinllo . Cuenta con una superficie territorial de 40,00 Km² que corresponde al 3,84 % del área cantonal. Su clima es templado y frío con viento en ciertas épocas del año y una temperatura promedio de 8 a 14 ° C.

6.1.2.- Caserío San José de Angahuano.

El caserío San José de Angahuano está ubicado a 8 kilómetros del centro urbano del Cantón Ambato con una altitud promedio de 3000 MSNM, teniendo así un clima predominante frío dado por las condiciones topográficas propias de la sierra ecuatoriana.

6.1.2.1.- Aspecto Socio – Económicos del Caserío San José de Angahuana.

Debido a las características de la zona y a su clima, la gran mayoría de la población se dedica a labores agrícolas propias del clima frío como es el cultivo de hortalizas, maíz, papas, en los sectores más altos productos como la cebada ocas así mismo en las zonas más bajas el cultivo de frutales y especialmente la producción de mora.

6.1.2.2.- Servicios e Infraestructura Básica en la Comunidad.

Agua.- El suministro de agua se lo realiza a través de una red independiente para el sector cuentan con su propia administración cabe indicar que el agua al no recibir ningún tipo de tratamiento está considerada como agua entubada.

Energía Eléctrica.- La distribución de la energía eléctrica está a cargo de la Empresa Eléctrica Ambato S.A. Cableado de este servicio cubre las vías principales y aledañas sirviendo de una forma adecuada a la totalidad de la población así como el alumbrado público de la vía principal.

Sistema Vial.- El caserío cuenta con la Vía de acceso que nace desde el centro parroquial hasta el centro poblado de la comunidad así mismo cuenta con el camino tradicional conocido como el de las Siete Comunas también tiene calles secundarias que sirven casi en la totalidad al sector.

Alcantarillado.- Al momento no existe ninguna red de alcantarillado ni estudios de ningún tipo en el sector, de ahí nace la necesidad e importancia del presente trabajo.

Transporte.- El servicio de transporte que utiliza esta población es el de las diferentes cooperativas de transporte interparroquial así mismo como el alquiler de camionetas.

Servicio Médico.- En esta comunidad se terminó de construir un centro de salud que comenzó a brindar tratamientos médicos especialmente en lo que hace referencia a medicina preventiva.

Centros Educativos.- La población estudiantil de nivel básico acude a la escuela ubicada en la comunidad, para estudios de bachillerato tienen que salir a colegios cercanos.

6.1.2.3.- Población

La comunidad de San José de Angahuana actualmente con una población de 645 habitantes, dato obtenido por medio de una proyección realizada a partir del dato de población del caserío que consta en el “Plan de Desarrollo Local parroquial de Augusto N. Martínez” de acuerdo con los resultados del VI Censo Nacional de Población y Vivienda (INEC, 2010) .

6.2.- Antecedentes De La Propuesta

Los resultados obtenidos en la secciones anteriores, nos permite determinar la necesidad en la intervención inmediata de la infraestructura sanitaria de la comunidad de San José de Angahuana. La propuesta contara con toda la información necesaria para la ejecución del proyecto dando una solución viable del problema. Tomado en cuenta que no existían estudios previos de ningún tipo.

6.3.- Justificación

La factibilidad de la ejecución de este proyecto se ha vuelto necesaria dada las condiciones de traslado y evacuación de las aguas residuales convirtiéndose en un foco de contaminación sobre los recursos especialmente agua y suelo

El proyecto está sustentado en los resultados que han arrojado las encuestas realizadas en la comunidad considerando la ausencia total de elementos sanitarios que permita la adecuada evacuación de las aguas residuales.

De esta manera queda justificada la necesidad de la propuesta presentada en este proyecto.

6.4.- Objetivos

- Realizar el diseño adecuado tanto en servicio como económico para la Comunidad de San José de Angahuana, del Cantón Ambato de la provincia de Tungurahua, utilizando técnicas de recolección de datos e información así mismo como el procesamiento de la información que nos dé como resultado la dotación de un sistema

de recolección y de tratamiento de aguas residuales seguro y servicial para la comunidad que aporte al desarrollo y aumento de la autoestima de los habitantes de la comunidad beneficiarios del presente trabajo.

- Recolectar datos iniciales de referencia por medio de encuestas para determinar la factibilidad de la realización del proyecto.
- Realizar el levantamiento topográfico de la zona que nos servirá para hacer el trazado adecuado y definitivo de nuestra red de recolección de aguas residuales.
- Ejecutar el diseño hidráulico del sistema poniendo en práctica las normativas vigentes tomando en cuenta todas las especificaciones técnicas dadas para este tipo de proyectos así también valiéndonos de la tecnología para facilitar nuestro trabajo tomando en cuenta que las herramientas informáticas solo son una ayuda y que siempre prevalecerá el criterio de un buen profesional consiente y actualizado.
- Elaborar el análisis de precios unitario buscando siempre el óptimo rendimiento de los recursos intentando encontrar el equilibrio entre costo y utilidad.

6.5.- Análisis de Factibilidad

Factibilidad Política

El Gobierno Nacional, a través de la Secretaría Nacional de Planificación y Desarrollo (SENPLADES) coordina la ejecución de proyectos que contribuyan a incorporar a las Comunidades alejadas de las cabeceras parroquiales a las redes de alcantarillado y sistemas de tratamiento sanitario para mejorar la calidad de vida de sus habitantes, por esta razón, esta propuesta tiene la factibilidad política de ser ejecutada.

La distribución de forma equitativa de los recursos económicos que requieren los Gobiernos Autónomos Descentralizados (GAD's) Parroquiales que conjuntamente con los GAD's Cantonales promuevan el mejoramiento de los servicios básicos e infraestructuras de cada parroquia rural, indispensables para el crecimiento y el avance de sus habitantes, como estipulan los artículos 64, 65, 132 y 136 del Código Orgánico de Organización Territorial, Autonomías y Descentralización (COOTAD) y así gestionar los recursos necesarios para la implementación de la obra en estudio.

Factibilidad Técnica.

La presente propuesta se realizó con equipos tecnológicos y software de análisis y de diseño sanitario, para el levantamiento topográfico del sector, procesamiento de datos y diseño del sistema sanitario mediante tablas y perfiles de terreno que permitan la óptima recolección y conducción de aguas residuales hacia una planta de tratamiento.

Factibilidad Ambiental

El diseño y su posterior construcción del Sistema de Alcantarillado Sanitario permitirán reducir el daño ambiental que soportan los habitantes de la comunidad de San José de Agahuana además con la construcción de una planta de tratamiento se dará el menos impacto ambiental posible al elemento receptor y tomando en cuenta que aguas abajo no existen captaciones ni para el consumo humano ni para regadío

Factibilidad Económico-Financiera

De acuerdo con las competencias exclusivas que dicta la COOTAD los proyectos de alcantarillados están a cargo de los municipios y como se cuenta con el apoyo del Ilustre Municipio de Ambato el proyecto es factible de realizarlo así también la junta dispone de recursos que pueden ser invertidos en el proyecto.

La comunidad dispone de una vía de acceso que dará facilidad para el ingreso de la maquinaria necesaria durante la ejecución de la obra.

6.6.-Fundamentación

6.6.1 Fundamentación Para el Desarrollo del Alcantarillado Sanitario.

Para el cálculo de los tramos de la comunidad San José de Angahuana de la parroquia Augusto N. Martínez se ha utilizado las normas del Ex – IEOS como son tablas de caudales, especificaciones mínimas de diseño que damos a conocer en el CAPITULO II.

6.6.2 Fundamentación Para el Desarrollo del Diseño la Planta de Tratamiento.

Se ha tomado como base para el diseño de la planta de tratamiento el manual emitido por el CONAGUA de México junto con la fundación JICA **Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón.**

“Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón Edición 2013”

6.7.-Metodología. Modelo Operativo

6.7.1.-ASPECTOS DEMOGRÁFICOS

En la parroquia de Augusto N. Martínez el estudio demográfico nos indica que cuenta con 7602 habitantes en una área comprendida de 38.47 Kilómetros cuadrados, dato que ha sido obtenido de los resultados del Censo de Población efectuado por el INEC en el año 2001, siendo el dato más confiable y real con el que se podrán realizar los cálculos necesarios. Así también se utilizarán los cálculos del índice de crecimiento poblacional de acuerdo con las proyecciones del censo del 2010 utilizando los diferentes modelos matemáticos.

6.7.2.- ÍNDICE PORCENTUAL DE CRECIMIENTO POBLACIONAL (r)

Para el cálculo del índice porcentual de crecimiento poblacional existen tres métodos comúnmente usados de los que se pueden obtener resultados confiables, aquí es donde se toma en cuenta el criterio del calculista, los tres métodos se detallan a continuación:

Método Aritmético

El más sencillo de los métodos, considera un crecimiento lineal y constante de la población, en el que se considera que la cantidad de habitantes que se incrementa va a ser la misma para cada unidad de tiempo.

$$r = \frac{\frac{Pf}{Pa} - 1}{n} \quad 18$$

Siendo:

n = Periodo de tiempo = 9 años

r = Razón o tasa de crecimiento

Pf = Población futura determinada para el año 2010 de acuerdo con los datos y proyección de los censos anteriores método aritmético = 8119 habitantes

Pa = Población actual de la zona rural según el VI Censo de Población (INEC 2001) = 5673 habitantes.

$$r = \frac{\frac{8119}{5673} - 1}{9} = 0.0124$$

$$r = 1.24\%$$

Método Geométrico

En este método. Lo que se mantiene constante es el porcentaje de crecimiento por unidad de tiempo y no por unidad de monto, aunque los elementos de la ecuación son los mismos del método aritmético.

$$r = \left(\frac{Pf}{Pa}\right)^{\frac{1}{n}} - 1$$

Siendo:

n = Periodo de tiempo = 9 años

¹⁸ Guía para el diseño de tecnologías alcantarillado http://www.bvsde.ops-oms.org/bvsacg/guialcalde/2sas/d24/056_dise%C3%B1o-alcantarillado/dise%C3%B1o-alcantarillado.pdf

r = Razón o tasa de crecimiento

Pf = Población futura determinada para el año 2010 de acuerdo con los datos y proyección de los censos anteriores método geométrico = 8119 habitantes

Pa = Población actual de la zona rural según el VI Censo de Población (INEC 2001) = 5673 habitantes

$$r = \left(\frac{8119}{5673} \right)^{\frac{1}{9}} - 1 = 0.00733$$

$$r = 0.73 \%$$

Método Exponencial

A diferencia del modelo geométrico, el modelo exponencial supone que el crecimiento se produce de forma continua y no por cada un unidad de tiempo. Este supuesto obliga a sustituir la expresión $(1 + r)^n$ a e^{rn} .

$$r = \frac{\ln\left(\frac{Pf}{Pa}\right)}{n}$$

Siendo:

n = Periodo de tiempo = 9 años

r = Razón o tasa de crecimiento

Pf = Población futura determinada para el año 2010 de acuerdo con los datos y proyección de los censos anteriores método geométrico = 5725 habitantes

Pa = Población actual de la zona rural según el VI Censo de Población (INEC 2001) = 5673 habitantes.

$$r = \frac{\ln\left(\frac{8119}{7602}\right)}{9} = 0.00731$$

$$r = 0.731 \%$$

NOTA: Como se puede constatar el índice de crecimiento poblacional de la Parroquia Augusto N. Martínez tiene un rango entre el 0.70% a 1.24% para el cálculo de la población futura del presente proyecto se utilizara un valor de índice de crecimiento del 1.24%, que corresponde al modelo aritmético.

6.7.3.- Población Futura

Para esto primero se realiza el cálculo de la población de la comunidad en la actualidad, no se cuenta con este dato de manera oficial, pero si con la tasa de crecimiento calculada previamente.

$$Pf = Pa (1 + r n)$$

Siendo:

r = Índice de crecimiento poblacional tomado en un valor del 1.24 %.

Pf = Población calculada al año 2015.

Pa = Dato de población de la comunidad según “Plan de Desarrollo Local parroquial de Augusto N. Martínez Ambato – Tungurahua.

$$Pf = 645 (1 + 0.01 * 9)$$

$$Pf = 716.98 \cong 800 \text{ habitantes}$$

Método Aritmético

El cálculo de la población futura a partir del índice de crecimiento se lo ejecuta con la siguiente fórmula estadística.

$$Pf = Pa (1 + r n)$$

Siendo:

r = Índice de crecimiento poblacional tomado en un valor del 1.24 %.

Pf = Población calculada al final del periodo de diseño.

Pa = Dato de población de la comunidad de San José de Angahuana.

n = Periodo de diseño a cual se lo realiza la proyección n= 25 años.

$$Pf = 800(1 + 0.01 * 25)$$

$$Pf = 1048 \text{ habitantes}$$

NOTA: Al valor de la población futura sumamos un 15 % de población flotante.

$$Pf = 1048 * 1.15$$

$$Pf = 1205.2 \cong 1210 \text{ habitantes}$$

Método Geométrico

Se realiza el cálculo de la población a partir de la siguiente fórmula estadística:

$$Pf = Pa (1 + r)^n$$

Siendo:

r = Índice de crecimiento poblacional tomado en un valor del 1.24 %.

Pf = Población calculada al final del periodo de diseño.

Pa = Dato de población de la comunidad de San José de Angahuana.

n = Periodo de diseño a cual se lo realiza la proyección n= 25 años.

$$Pf = 800 (1 + 0.01)^{25}$$

$$Pf = 1088.66 \cong 1100 \text{ habitantes}$$

NOTA: Al valor de la población futura sumamos un 15 % de población flotante.

$$Pf = 1100 * 1.15$$

$$Pf = 1265 \cong 1265 \text{ habitantes}$$

Método Exponencial

Se realiza el cálculo de la población futura a partir de la siguiente fórmula estadística:

$$Pf = Pa e^{rn}$$

Siendo:

r = Índice de crecimiento poblacional tomado en un valor del 1.24 %.

Pf = Población calculada al final del periodo de diseño.

Pa = Dato de población de la comunidad de San José de Angahuana.

n = Periodo de diseño a cual se lo realiza la proyección n= 25 años.

$$Pf = 800 * e^{0.01*25}$$
$$Pf = 1090.74 \cong 1100 \text{ habitantes}$$

NOTA: Al valor de la población futura sumamos un 15 % de población flotante.

$$Pf = 1100 * 1.15$$

$$Pf = 1265 \cong 1265 \text{ habitantes}$$

6.7.4.- Densidad Poblacional

El cálculo de densidad poblacional se la calcula en función de número de habitantes por unidad de área; para el diseño hidráulico este valor se lo calcula a partir del dato de población futura al final del período de diseño dividido para el área total de la sumatoria de áreas aportantes a la línea de proyecto, de la siguiente forma:

$$\delta = \frac{Pf}{A} \quad 19$$

¹⁹ Guía para el diseño de tecnologías alcantarillado http://www.bvsde.ops-oms.org/bvsacg/guialcalde/2sas/d24/056_dise%C3%B1o-alcantarillado/dise%C3%B1o-alcantarillado.pdf

Densidad Poblacional.

Siendo:

δ = Densidad poblacional (hab / Ha)

Pf = Población futura al período de diseño (hab)

A = Σ Total de la áreas aportantes de cada pozo

Con los datos obtenidos previamente se realizará el cálculo de la densidad para la población de la comunidad de San José de Angahuana.

Pf = 1265 hab

A = 23.62 Ha (Σ Áreas aportantes)

$$\delta = \frac{1265 \text{ hab}}{23.62 \text{ Ha}}$$

$$\delta = 53.55 \frac{\text{hab}}{\text{Ha}} \cong 53 \frac{\text{hab}}{\text{Ha}}$$

6.7.5.- Cálculo Tipo de Caudales de Diseño

Dotación Media Futura.

Datos:

Dma = 135 lt/hab/día

ΔDm = 1 lt/hab/año

Período de diseño (n) = 25 años

$$Dmf = Dma + (\Delta Dm * n)$$

$$Dmf = 135 \text{ lt / hab / dia} + (1 \text{ lt / hab / año} * 25 \text{ años})$$

$$Dmf = 160 \text{ lt / hab / día.}$$

Caudal Medio Diario Futuro.

Datos:

$$Dmf = 160 \text{ lt / hab / día}$$

$$\text{Área Aportante} = 60.51 \text{ Ha}$$

$$\text{Densidad Poblacional} = 53 \text{ hab / Ha}$$

$$Qmdf = \frac{Dmf * (\text{Área aportante} * \text{Densidad Poblacional})}{\text{Factor de conversión}} \quad 20$$

$$Qmdf = \frac{160 \frac{\text{lt}}{\text{hab}}}{\text{día}} * (23.62 \text{ Ha} * 53 \frac{\text{hab}}{\text{Ha}})$$

$$86400$$

$$Qmdf = 2.31 \text{ lts / hab / día}$$

Caudal Domestico Sanitario.

Datos:

$$Qmdf = 2.31 \text{ lts / hab / día}$$

$$C = 80\%$$

$$Qmds = Qmdf * C \quad 21$$

²⁰ Guía para el diseño de tecnologías alcantarillado http://www.bvsde.ops-oms.org/bvsacg/guialcalde/2sas/d24/056_dise%C3%B1o-alcantarillado/dise%C3%B1o-alcantarillado.pdf

$$Q_{mds} = 2.31 * 0.8$$

$$Q_{mds} = 1.85 \text{ lt/s}$$

Caudal Máximo Instantáneo.

Datos:

M = usamos la expresión

$$M = \frac{4 \text{ o } 5}{p^{0.20}}$$

4 Para ciudades grandes

5 Para ciudades pequeñas

p = población en miles

(Por norma Ex IEOS para poblaciones mayor a 1000 habitantes.)

$$M = \frac{4}{1.265^{0.20}} \quad 22$$

$$M = 3.81$$

$$Q_{mds} = 1.85 \text{ lt/s}$$

$$Q_{MI} = Q_{mds} * M$$

$$Q_{MI} = \frac{1.85 \text{ Lt}}{s} * 3.81$$

$$Q_{MI} = 7.04 \text{ lt/s}$$

²¹ Guía para el diseño de tecnologías alcantarillado http://www.bvsde.ops-oms.org/bvsacg/guialcalde/2sas/d24/056_dise%C3%B1o-alcantarillado/dise%C3%B1o-alcantarillado.pdf

²² Norma EX IOS

Caudal Por Infiltraciones.

Datos:

Qi (Tabla): 1.2 lt/s*km

Long. Tramo = 3.218

$$Ki = 1.2 \frac{lt}{s} / km$$

$$Qinf = Ki * Long. Tramo \text{ en kil\u00f3metros}$$

$$Qinf = 1.2 lt/s/m * 3.218 Km$$

$$Qinf = 3.86 lt/s$$

Caudal Por Conexiones Erradas.

Datos:

QMI = 7.04 lt/s

$$Qe = 10\% QMI$$

$$Qe = 0.1 * 7.04 lt/s$$

$$Qe = 0.704 lt/s$$

Caudal de Dise\u00f1o.

$$Qd = QMI + Qinf + Qe$$

$$Qd = 7.04 lt/s + 3.86 lt/s + 0.704 lt/s$$

$$Qd = 11.604 lt/s$$

6.7.6.- Diseño de la Planta de Tratamiento.

El Plan Nacional para el Buen Vivir 2009-2013 en su Objetivo 4:

Garantizar los derechos de la naturaleza y promover un ambiente sano y sustentable.

Esta política, hace referencia en prevenir, controlar y mitigar la contaminación ambiental como aporte para el mejoramiento de la calidad de vida, regulando criterios de preservación, conservación, ahorro y usos sustentables del agua e implementando normas para controlar y enfrentar la contaminación de los cuerpos de agua mediante la aplicación de condiciones explícitas para el otorgamiento de las autorizaciones de uso y aprovechamiento.

Basándose en este concepto se aplicara la Normativa Tulas para límites de descarga a un cuerpo de agua dulce

Fuente: Diseño De Un Sistema De Tratamiento Para Las Aguas Residuales De La Cabecera Parroquial De San Luis Provincia Del Chimborazo presentada por Adriana Valencia Año 2013

Tabla N° 15. Límites de descarga a un cuerpo de agua dulce.

Parámetros	Expresado como	Unidad	Límite máximo permisible
Aceites y Grasas.	Sustancias solubles en hexano	mg/L	30
Coliformes Fecales	Nmp/100 mL		Remoción > al 99,9 %
Demanda Bioquímica de Oxígeno (5 días)	D.B.O ₅ .	mg/L	100
Demanda Química de Oxígeno	D.Q.O.	mg/L	250
Fósforo Total	P	mg/L	10
Hierro total	Fe	mg/L	10,0
Nitratos + Nitritos	Expresado como Nitrógeno (N)	mg/L	10,0
Potencial de hidrógeno	pH		5-9
Sólidos Sedimentables		mL/L	1,0
Sólidos Suspendidos Totales		mg/L	100
Sólidos totales		mg/L	1 600
Sulfatos	SO ₄ ⁻	mg/L	1000
Temperatura	°C		< 35

*FUENTE TULAS ²³

²³ TULAS 2010

A las necesidades de cumplir con la normativa y conociendo que el método convencional usado en la provincia no satisface con la Normativa vigente el presente proyecto plantea el tratamiento de las aguas residuales con el método japonés conocido como **Sistema Doyoo Yookasoo**

6.7.6.1 Características del proceso

Es un proceso mixto, de medio fijo y suspendido, que se puede considerar como una variante del proceso de lodos activados, con medio de contacto fijo sumergido aireado, en cuyas unidades se incorpora grava o empaque plástico, donde y con la ayuda de aire inyectado, la zooglea microbiana formada transforma la materia orgánica contaminante, para obtener efluentes de alta calidad y lodos de desecho con mayor grado de estabilización, para su posterior deshidratación y disposición final. El proceso utiliza difusores de aire del tipo burbuja fina, que al estar en contacto con el medio fijo incrementa su tiempo de contacto y eficiencia de oxigenación. Los tanques e instalaciones quedan confinados bajo tierra, y su cubierta superficial (capa de tierra mejorada) es aprovechada para eliminar malos olores; la superficie que queda en la parte superior del sistema de tratamiento es aprovechada para formar áreas verdes o jardines, lo cual es una novedad.

El paisaje se funde con el entorno de un jardín, de modo que no se distingue como una planta de tratamiento (fotografía No. 6.1). Comúnmente este tipo de infraestructura se construye lejos de las viviendas; sin embargo, debido a su gran efecto deodorizador, puede ser instalado cerca de las casas habitadas.

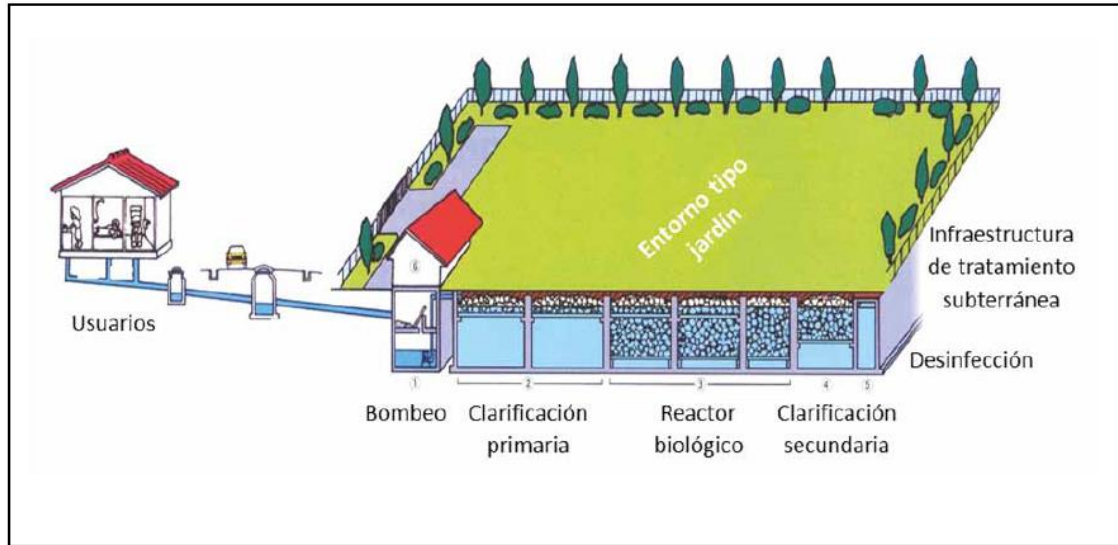
Gráfico N° 8. Sistema de tratamiento de aguas residuales.



Realizado por: Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón Edición 2013

6.7.6.2 Esquema

Gráfico N° 9. Esquema Sistema Doyoo Yookasoo ²⁴



Realizado por: Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón
Edición 2013

6.7.6.3 Pre tratamiento

La rejilla debe tener una abertura o claro de 30 mm entre rejas o soleras, la cual se complementa con un dispositivo para eliminar, automáticamente o manualmente, los objetos sólidos adheridos al dispositivo. Las rejillas se instalan en uno o los dos canales existentes; en ocasiones se pueden instalar más de una rejilla en cada canal, con diferente claro.

- La rejilla gruesa, manual o automática, se instala para eliminar los objetos sólidos en aguas residuales sin tratamiento, por lo que debe contar con un mecanismo (del tipo peine o cepillo), para retirar el material atrapado, para no reducir la función filtradora del tamiz.
- La rejilla gruesa se coloca y se fija en un ángulo que puede variar de 45 a 90 grados con respecto a la corriente del canal, de preferencia a 60 grados.
- La distancia entre el tubo del influente y la rejilla gruesa será de entre 500 mm y 1,500 mm.

²⁴ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón
Edición 2013

- La diferencia de altura entre el nivel de colocación del tubo del influente y de la rejilla gruesa automática será de 200 mm. Se debe evitar la acumulación de sólidos antes de la rejilla gruesa, por lo que se requiere de pendiente constante y la colocación de placas guía y de placas laterales para el anclaje de la rejilla.
- Para depositar y drenar los sólidos retenidos en la rejilla gruesa automática, se coloca una canasta o escurridor de tamaño adecuado. Para realizar un mantenimiento rutinario y constante, la canasta de tamizado debe estar puesta en un lugar de fácil acceso y con estructura fácil de quitar y poner.

2.7.6.4 Diseño de la planta de tratamiento Sistema Doyoo Yookasoo.

Dónde:

A: Aportación en l. /hab. /d.

D: Dotación en l. /hab. /d.

Ca: Coeficiente de aportación (%)

$$Q_m = \frac{A \cdot h_p}{86400} \quad 25$$

Datos previos:

$$Q_m = 2.31 \text{ lt/s}$$

$$Q_m = \frac{199.58 \text{ m}^3}{\text{dia}} \approx 200 \frac{\text{m}^3}{\text{dia}}$$

$$Q_{Max} = 7.04 \text{ lt/s}$$

Sedimentador primario:

Calculo del volumen efectivo de la cámara inicial:

$$V_{EP1} = Q_M * T_{RP1} \quad 26$$

²⁵ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón Edición 2013

$$V_{EP1} = 200 \frac{m^3}{d} * \frac{2}{3} d$$

$$V_{EP1} = 133.33 m^3$$

Dónde:

V_{EP1} : Volumen efectivo de la cámara inicial (m^3)

Q_M : Gasto Medio (m^3/d)

T_{RP1} : Tiempo de retención 1er Cámara (d)

Calculo del volumen requerido de la cámara inicial:

$$V_{RP1} = V_{EP1} * C_{VP}$$

$$V_{RP1} = 133.33m^3 * 1.25$$

$$V_{RP1} = 166.62 m^3$$

Dónde:

V_{RP1} : Volumen requerido de la cámara inicial (m^3)

V_{EP1} : Volumen efectivo de la cámara inicial (m^3)

C_{VP} : Factor de volumen adicional por infraestructura igual a 1.25

Cálculo del área superficial la cámara:

$$A_{SP1} = \frac{V_{RP1}}{H_p} \quad 27$$

$$A_{SP1} = \frac{166.62}{3.5}$$

²⁶ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón Edición 2013

²⁷ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón Edición 2013

$$A_{SP1} = 47.60m^2$$

Dónde:

A_{SP1} : Área superficial la cámara (m^3)

V_{RP1} : Volumen requerido de la cámara inicial (m^3)

H_p : Tirante Hidráulico (m)

Cálculo del ancho de la cámara inicial:

$$a_{P1} = \sqrt[2]{\frac{A_{sp1}}{4}} \quad 28$$

$$a_{P1} = \sqrt[2]{\frac{47.60m^3}{4}}$$

$$a_{P1} = 3.45 m$$

Dónde:

a_{P1} : Ancho de la cámara (m)

A_{sp1} : Área superficial de la cámara inicial (m^2)

Cálculo del largo de la cámara inicial:

$$L_P = 4 * a_{P1} \quad 29$$

$$L_P = 4 * 3.45m$$

$$L_P = 13.80 m.$$

Determinando el largo (L_p) del sedimentador primario cámara inicial, $L_p = 13.80 m$ se mantiene fijo para el diseño de las unidades posteriores del proceso

²⁸ y ²⁹ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón Edición 2013

(sedimentador primario cámara 2, aereador primario cámara 1, aereador primario cámara 2 y sedimentador secundario).

Cálculo del volumen efectivo 2ª cámara:

$$V_{EP2} = Q_m * T_{RP1} \quad 30$$

$$V_{EP2} = \frac{200m^3}{d} * \frac{1}{3} d$$

$$V_{EP2} = 66.66 m^3$$

Dónde:

V_{EP2} : Volumen efectivo 2ª cámara (m^3)

Q_m : Gasto Medio ($m^3 d$)

T_{RP1} : Tiempo de retención 2ª cámara (d)

Calculo del volumen requerido 2ª cámara:

$$V_{RP2} = V_{EP2} * 1.25 \quad 31$$

$$V_{RP2} = 66.66 * 1.25$$

$$V_{RP2} = 83.33 m^3$$

Dónde:

V_{RP2} : Volumen requerido 2ª cámara (m^3)

V_{EP2} : Volumen efectivo 2ª cámara (m^3)

Cálculo del área superficial 2ª cámara:

$$A_{SP2} = \frac{V_{RP2}}{H_P} \quad 32$$

³⁰³¹ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón
Edición 2013

$$A_{SP2} = \frac{83.33m^3}{H_p 3.5m}$$

$$A_{SP2} = 23.80m^2$$

Dónde:

A_{SP2} : Área superficial 1ª cámara (m^2)

V_{RP2} : Volumen requerido 1ª cámara (m^3)

H_p : Tirante Hidráulico (m)

Cálculo del ancho 2ª cámara:

$$a_{P2} = \frac{A_{SP2}}{L_p} \quad 33$$

$$a_{P2} = \frac{23.80m^2}{13.80}$$

$$a_{P2} = 1.72 m \cong 1.75m.$$

Dónde:

a_{P2} : Ancho 2ª cámara (m)

A_{SP2} : Área superficial 2ª cámara (m^2)

Cálculo de la carga orgánica de DBO:

$$CO_{DBO P} = C_{DBO P} * Q_m \quad 34$$

³²Y³³ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón Edición 2013

^{34, 35} y³⁶ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón Edición 2013

$$CO_{DBO P} = 0.22 \frac{kg}{m^3} * 200m^3/d$$

$$CO_{DBO P} = 44 \frac{kg}{d}$$

Dónde:

$CO_{DBO P}$: Carga orgánica de DBO (kg/d)

$C_{DBO P}$: Concentración de DBO en el influente (kg. / m^3)

Q_m : Gasto Medio (m^3/d)

Cálculo de la concentración de SS efluente:

$$C_{DBO eP} = C_{DBO i} * (1 - \%_{remoción}) \quad 35$$

$$C_{DBO eP} = \frac{220mg}{l} * (1 - 0.3)$$

$$C_{DBO eP} = 154mg/l$$

Dónde:

$C_{DBO eP}$: Concentración DBO del efluente (mg/l) ³⁶

$C_{DBO i}$: Concentración DBO del influente (mg/l)

$\%_{remoción}$: 30% de remoción expresado en fracción.

Cálculo de la concentración de SS efluente:

$$C_{SS eP} = C_{SS i} * (1 - \%_{remoción}) \quad 37$$

$$C_{SS eP} = 200 mg/l * (1 - 0.65)$$

^{37,38 y 39} Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón Edición 2013

$$C_{SS\ eP} = 70\ mg/l$$

Dónde:

$C_{SS\ eP}$: Concentración SS del efluente (mg/l)

$C_{SS\ i}$: Concentración SS del influente (mg/l)

$\%_{remoción}$: 65% de remoción expresado en fracción.

Cálculo de la carga orgánica de DBO:

$$CO_{DBO\ A} = C_{DBO\ eP} * Q_m \quad 38$$

$$CO_{DBO\ A} = 0.15 \frac{kg}{m^3} * \frac{200m^3}{d}$$

$$CO_{DBO\ A} = \frac{30kg}{d}$$

Dónde:

$CO_{DBO\ A}$: Carga orgánica de DBO del reactor primario (kg/d)

$C_{DBO\ eP}$: Concentración de DBO en el influente (kg. / m^3)

Q_m : Gasto Medio (m^3/d)

Cálculo del volumen efectivo del reactor primario:

$$V_{EA} = \frac{CV_{DBO\ A}}{CO_{DBO\ A}} \quad 39$$

$$V_{EA} = \frac{30kg/d}{0.30\ kg/m^3d}$$

$$V_{EA} = 100\ m^3$$

Dónde:

V_{EA} : Volumen efectivo del reactor primario (m^3)

$CO_{DBO A}$: Carga orgánica de DBO (kg/d)

$CV_{DBO A}$: Carga volumétrica de DBO=0.3 kg/ m^3 d (Recomendado)

Cálculo del volumen requerido del reactor primario:

$$V_{RA} = V_{EA} * C_{VA} \quad 40$$

$$V_{RA} = 100m^3 * 2$$

$$V_{RA} = 200 m^3$$

Dónde:

V_{RA} : Volumen requerido del reactor primario (m^3)

V_{EA} : Volumen efectivo del reactor primario (m^3)

C_{VA} : Factor del volumen adicional por infraestructura y relleno de grava igual a 2

Cálculo del área superficial 1ª cámara:

$$V_{EA1} = V_{RA} * f_{VE A1} \quad 41$$

$$V_{EA1} = 200m^3 * \frac{3}{5}$$

$$V_{EA1} = 120m^3$$

$$A_{SA1} = \frac{V_{EA1}}{H_A} \quad 42$$

^{40y41} Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón Edición 2013

^{42y43} Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón Edición 2013

$$A_{sA1} = \frac{120m^3}{3.4}$$

$$A_{sA2} = 35.30m^2$$

Dónde:

V_{EA1} : Volumen efectivo 2ª cámara (m^3)

V_{RA} : Volumen requerido del reactor primario (m^3)

$f_{VE A1}$: Fracción de volumen 2ª cámara, 2/5 de V_{EA}

H_A : Tirante Hidráulico (m)

A_{sA1} : Área superficial 2ª cámara (m^2)

Cálculo del ancho 1ª cámara:

$$a_{A1} = \frac{A_{sA1}}{L_P} \quad 43$$

$$a_{A1} = \frac{35.3 m^2}{13.80 m}$$

$$a_{A1} = 2.55 m$$

Dónde:

a_{A1} : Ancho 1ª cámara (m)

A_{sA1} : Área superficial 1ª cámara (m^2)

Cálculo del área superficial 2ª cámara:

$$V_{EA2} = V_{RA} * f_{VE AZ} \quad 44$$

⁴⁴ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón Edición 2013

$$V_{EA2} = 200m^3 * \frac{2}{5}$$

$$V_{EA2} = 80m^3$$

$$A_{SA2} = \frac{V_{EA2}}{H_A}$$

$$A_{SA2} = \frac{80m^3}{3.4}$$

$$A_{SA2} = 23.52m^2$$

Dónde:

V_{EA2} : Volumen efectivo 2ª cámara (m^3)

V_{RA} : Volumen requerido del reactor primario (m^3)

f_{VEA2} : Fracción de volumen 2ª cámara, 2/5 de V_{EA}

H_A : Tirante Hidráulico (m)

A_{SA2} : Área superficial 2ª cámara (m^2)

Cálculo del ancho de la 2ª cámara:

$$a_{A2} = \frac{A_{SA2}}{L_P}$$

$$a_{A2} = \frac{23.52m^2}{13.80 m}$$

$$a_{A2} = 1.70 m.$$

Dónde:

a_{A2} : Ancho 2ª cámara (m)

A_{SA2} : Área superficial 2ª cámara (m^2)

L_P : Largo de la cámara inicial del sedimentador primario (m)

Cálculo de la concentración de DBO efluente:

$$C_{DBO\ eA} = C_{DBO\ eP} * (1 - \%_{remoción\ A}) \quad 45$$

$$C_{DBO\ eA} = 154\ mg/l * (1 - 0.80)$$

$$C_{DBO\ eA} = 30.80 \frac{mg}{lt}.$$

Dónde:

$C_{DBO\ eA}$: Concentración DBO del efluente (mg/l)

$C_{DBO\ eP}$: Concentración DBO del influente (mg/l)

$\%_{remoción}$: 80% de remoción expresado en fracción.

Aerador por contacto secundario:

Cálculo de la carga orgánica de DBO:

$$CO_{DBO\ SA} = C_{DBO\ eP} * Q_m$$

$$CO_{DBO\ SA} = 0.30 \frac{kg}{m^3} * \frac{200m^3}{d}$$

$$CO_{DBO\ SA} = \frac{6kg}{d}.$$

Dónde:

$CO_{DBO\ SA}$: Carga orgánica de DBO del reactor primario (kg/d)

$C_{DBO\ eP}$: Concentración de DBO en el influente (kg. / m^3)

Q_m : Gasto Medio (m^3/d)

Cálculo del volumen efectivo del reactor secundario:

⁴⁵ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón
Edición 2013

$$V_{EAS} = \frac{CV_{DBO\ AS}}{CO_{DBO\ AS}}$$

$$V_{EA} = \frac{6\text{kg/d}}{0.50\text{ kg/m}^3\text{d}}$$

$$V_{EA} = 12\text{ m}^3$$

Dónde:

V_{EAS} : Volumen efectivo del reactor primario (m^3)

$CO_{DBO\ AS}$: Carga orgánica de DBO (kg/d)

$CV_{DBO\ AS}$: Carga volumétrica de DBO=0.3 $\text{kg/m}^3\text{d}$ (Recomendado)

Cálculo del volumen requerido del reactor secundario:

$$V_{RAS} = V_{EA} * C_{VAS}$$

$$V_{RP1} = 12\text{m}^3 * 2$$

$$V_{RP1} = 24\text{ m}^3$$

Dónde:

V_{RAS} : Volumen requerido del reactor secundario (m^3)

V_{EA} : Volumen efectivo del reactor secundario (m^3)

C_{VAS} : Factor de volumen adicional por infraestructura y relleno de grava igual a 2

Cálculo del área superficial del reactor secundario:

$$V_{EAS} = V_{RAS} * f_{VE\ AS}$$

$$V_{EA1} = 24\text{m}^3 * 1$$

$$V_{EA1} = 24\text{m}^3$$

$$A_{SAS} = \frac{V_{EAS}}{H_{AS}}$$

$$A_{sA1} = \frac{24m^3}{3.35}$$

$$A_{sA2} = 7.15m^2$$

Dónde:

V_{EAS} : Volumen efectivo del reactor secundario (m^3)

V_{RAS} : Volumen requerido del reactor secundario (m^3)

f_{VEAS} : Fracción de volumen 1ª de V_{EAS}

H_{AS} : Tirante Hidráulico (m)

A_{sA1} : Área superficial del reactor secundario (m^2)

Cálculo del ancho del reactor secundario:

$$a_{AS} = \frac{A_{sAS}}{L_P}$$

$$a_{AS} = \frac{7.15m^2}{13.80 m}$$

$$a_{AS} = 0.52 m. \cong 0.90$$

Dónde:

a_{AS} : Ancho del reactor secundario (m)

A_{sAS} : Área superficial del reactor secundario (m^2)

L_P : Largo de la cámara inicial del sedimentador primario (m)

Nota: En caso de que el valor de $a_{AS} < 0.90m$. Se deberá adoptar un ancho mínimo de 90cm.

Cálculo de la concentración de DBO efluente:

$$C_{DBO\ eAS} = C_{DBO\ eA} * (1 - \%_{remoción}) \quad 46$$

$$C_{DBO\ eAS} = 30.8\ mg/l * (1 - 0.35)$$

$$C_{DBO\ eAS} = 20.02\ \frac{mg}{lt}.$$

Dónde:

$C_{DBO\ eAS}$: Concentración DBO del efluente (mg/l)

$C_{DBO\ eA}$: Concentración DBO del influente (mg/l)

$\%_{remoción\ AS}$: 35% de remoción expresado en fracción.

Cálculo del volumen efectivo de la cámara:

$$V_{EF} = Q_m * T_{RF}$$

$$V_{EF} = \frac{200m^3}{d} * \frac{1}{5} d$$

$$V_{EF} = 40\ m^3$$

Dónde:

V_{EF} : Volumen efectivo de la cámara (m^3)

Q_m : Gasto Medio (m^3/d)

T_{RF} : Tiempo de retención (d)

Cálculo del volumen requerido de la cámara:

$$V_{RF} = V_{EF} * C_{VF}$$

$$V_{RA} = 40m^3 * 1.5$$

⁴⁶ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón
Edición 2013

$$V_{RA} = 60 \text{ m}^3$$

Dónde:

V_{RF} : Volumen requerido del sedimentador secundario (m^3)

V_{EF} : Volumen efectivo del sedimentador secundario (m^3)

C_{VF} : Factor del volumen adicional por infraestructura igual a 1.5

Cálculo del área superficial de la cámara:

$$A_{SF} = \frac{V_{RF}}{H_F} \quad 47$$

$$A_{SF} = \frac{60\text{m}^3}{3.3\text{m}}$$

$$A_{SF} = 18.20\text{m}^2$$

Dónde:

A_{SF} : Área superficial (m^2)

V_{RF} : Volumen requerido de la cámara (m^3)

H_F : Tirante Hidráulico (m)

Cálculo del ancho de la cámara:

$$a_F = \frac{A_{SF}}{L_P}$$

$$a_F = \frac{180.20\text{m}^2}{13.80 \text{ m}}$$

$$a_F = 1.35 \text{ m.}$$

⁴⁷ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón Edición 2013

Dónde:

a_F : Ancho de la cámara (m)

A_{SF} : Área superficial de la primera cámara (m^2)

L_P : Largo de la cámara inicial del sedimentador primario (m)

Nota: En caso de que el valor de $a_F < 0.90$ m. Se deberá adoptar un ancho mínimo de 90cm.

Cálculo de la carga orgánica de DBO:

$$CO_{DBO F} = C_{DBO eAS} * Q_m \quad 48$$

$$CO_{DBO F} = 0.02 \frac{kg}{m^3} * \frac{200m^3}{d}$$

$$CO_{DBO F} = \frac{4kg}{d}$$

Dónde:

$CO_{DBO F}$: Carga orgánica de DBO (kg/d)

$C_{DBO eAS}$: Concentración de DBO en el influente (kg. / m^3)

Q_m : Gasto Medio (m^3/d)

Cálculo de la concentración de SS. Efluente:

$$C_{SS eF} = C_{SS eP} * (1 - \%_{remoción})$$

$$C_{SS eF} = 70 \text{ mg/l} * (1 - 0.8)$$

$$C_{SS eF} = 14 \frac{mg}{lt}$$

Dónde:

⁴⁸ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón Edición 2013

$C_{SS\ eF}$: Concentración SS del efluente (mg/l)

$C_{SS\ eP}$: Concentración SS del influente (mg/l)

$\%_{remoción\ AS}$: 80% de remoción expresado en fracción.

Nota: Todas las aguas a cuerpo receptor.

Desinfección.

Cálculo del volumen efectivo:

$$V_{ED} = Q_m * T_{RD} \quad 49$$

$$V_{ED} = \frac{200m^3}{d} * 0.01d$$

$$V_{ED} = 2\ m^3$$

Dónde:

V_{ED} : Volumen efectivo en el tanque de desinfección (m^3)

Q_m : Gasto Medio (m^3/d)

T_{RD} : Tiempo de retención (d)

Cálculo de volumen requerido:

$$V_{RD} = V_{ED} * C_{VD}$$

$$V_{RD} = 2m^3 * 1.5$$

$$V_{RD} = 3.00\ m^3$$

Dónde:

V_{RD} : Volumen requerido en el tanque de desinfección (m^3)

⁴⁹ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón
Edición 2013

V_{ED} : Volumen efectivo en el tanque de desinfección (m^3)

C_{VD} : Factor del volumen adicional por infraestructura igual a 1.5

Cálculo del área superficial:

$$A_{SD} = \frac{V_{RD}}{H_D}$$

$$A_{SD} = \frac{3 m^3}{2 m}$$

$$A_{SD} = 1.5 m^2$$

Dónde:

A_{SD} : Área superficial en el tanque de desinfección (m^2)

V_{RD} : Volumen efectivo en el tanque de desinfección (m^3)

H_D : Tirante Hidráulico (m)

Cálculo del ancho de la cámara:

$$a_D = \sqrt[2]{\frac{A_{SD}}{1}}$$

$$a_D = \sqrt[2]{\frac{1.50 m^2}{1}}$$

$$a_D = 1.22 m \cong 1.25 m.$$

Dónde:

a_D : Ancho en el tanque de desinfección (m)

A_{SD} : Área superficial en el tanque de desinfección (m^2)

Cálculo del ancho de la cámara:

$$L_D = a_D = 1.25$$

Dónde:

L_D : Largo en el tanque de desinfección (m)

a_D : Ancho en el tanque de desinfección (m)

Cálculo de la dosis de hipoclorito de calcio requerido:

$$W = \frac{Q_m * D_{CL}}{\%_{CL\ act}} \quad 50$$

$$W = \frac{200m^3/d * 2\ g/m^3}{0.65}$$

$$W = 615.38 \frac{g}{d}$$

Dónde:

W : Hipoclorito de calcio requerido (g/d)

Q_m : Gasto medio en (m^3/d)

D_{CL} : Dosis de tableta de cloro activo = $2\ g/m^3$

$\%_{CL\ act}$: Contenido en fracción de cloro activo en tableta de hipoclorito = 65%

Espesador de lodos:

Los lodos producidos por la planta de tratamiento de aguas residuales de $100\ m^3/d$, se transportará a una planta de tratamiento de aguas residuales municipales que cuente con procesos de estabilización de lodos, para su disposición final.

⁵⁰ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón
Edición 2013

Almacén de lodos:

Cálculo de sólidos producidos:

$$M_{SL} = \%_L * C_{SSi} * Q_m \quad 51$$

$$M_{SL} = 0.85 * 0.20 \text{ kg/m}^3 * 200\text{m}^3/\text{d}$$

$$M_{SL} = 34$$

Dónde:

M_{SL} : Masa de sólidos en lodo (kg/d)

$\%_L$: Porcentaje de generación de lodos expresados en fracción. Para el proceso Doyoo Yookasoo el porcentaje de generación de lodos es del 85%

C_{SSi} : Concentración de SS en influente (kg/m^3)

Q_m : Gasto medio (m^3/d)

Cálculo del volumen de sólidos producidos:

$$V_{SL} = \frac{M_{SL}}{\partial_A * S_S * P_S}$$

$$V_{SL} = \frac{34}{\frac{1.000\text{kg}}{\text{m}^3} * 1.005 * 0.10}$$

$$V_{SL} = 0.34 \text{ m}^3/\text{d}$$

Dónde:

V_{SL} : Volumen efectivo de sólidos en lodos (m^3/d)

M_{SL} : Masa de sólidos en lodo (kg/d)

⁵¹ Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón
Edición 2013

ρ_A : Densidad del agua, se tomara como referencia 1.000 (kg/m³)

S_S : Gravedad especifica de los lodos. Para el proceso Doyoo Yookasoo se tomara el valor de 1.005

P_S : Porcentaje de sólidos, expresando como decimal. Para el proceso Doyoo Yookasoo este valor es 0.1

Cálculo del volumen efectivo:

$$V_{RL} = V_{EL} * C_{VL}$$

$$V_{RD} = 124.1m^3 * 1.25$$

$$V_{RD} = 155.13 m^3$$

Dónde:

V_{RL} : Volumen requerido del almacén de lodos (m³)

V_{EL} : Volumen efectivo del almacén de lodos (m³)

C_{VL} : Factor del volumen adicional por infraestructura igual a 1.25

Cálculo del área superficial:

$$A_{SL} = \frac{V_{RL}}{H_L}$$

$$A_{SL} = \frac{155.13 m^3}{3.0 m}$$

$$A_{SL} = 51.78 m^2$$

Dónde:

A_{SL} : Área superficial del almacén de lodos (m²)

V_{RL} : Volumen requerido del almacén de lodos (m³)

H_L : Tirante Hidráulico (m)

Cálculo del ancho de la cámara:

$$a_L = \sqrt{\frac{A_{SL}}{3}}$$

$$a_L = \sqrt{\frac{51.78 \text{ m}^3}{3}}$$

$$a_L = 4.15 \text{ m}$$

Dónde:

a_L : Ancho del almacén de lodos (m)

A_{SL} : Área superficial del almacén de lodos (m^2)

Cálculo del largo de la cámara:

$$L_L = 3 * a_L$$

$$L_L = 3 * 4.15 \text{ m}$$

$$L_L = 9.45 \text{ m}$$

Dónde:

L_L : Largo del almacén de lodos (m)

a_L : Ancho del almacén de lodos (m)

Sopladores.

Cálculo del flujo de aire:

$$S_A = CO_{DBO A} * C_A$$

$$S_A = 15 \frac{\text{kg}}{\text{d}} * 90 \text{ m}^3/\text{kg}$$

$$S_A = 1350 \text{ m}^3/\text{d}$$

Dónde:

S_A : Flujo suministrado de aire requerido por el aereador primario (m^3/d)

$CO_{DBO A}$: Carga orgánica de DBO del reactor primario (kg. / d)

C_A : 90 (m^3/kg) DBO: volumen de aire recomendado para el aereador primario.

$$S_{AS} = CO_{DBO AS} * C_{AS}$$

$$S_{AS} = 3 \frac{kg}{d} * 90 m^3/kg$$

$$S_{AS} = 270 m^3/d$$

Dónde:

S_{AS} : Flujo suministrado de aire requerido por el aereador primario secundario (m^3/d)

$CO_{DBO AS}$: Carga orgánica de DBO del reactor primario secundario (kg. / d)

C_A : 90 (m^3/kg) DBO: volumen de aire recomendado para el aereador secundario.

$$S_T = S_A + S_{AS}$$

$$S_T = \frac{1350m^3}{d} + \frac{270m^3}{d}$$

$$S_T = \frac{1620m^3}{d}$$

Dónde:

S_T : Flujo suministrado de aire total en reactor biológico (m^3/d)

Cálculo de la potencia del equipo de soplado:

$$P_O = \left(\frac{S_S * P_A}{\%torque} \right) * 0.001 \quad 52$$

⁵² Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón Edición 2013

$$P_O = \left(\frac{0.0094m^3/s * 39240 Pa}{0.6} \right) * 0.001$$

$$P_O = 0.61476 Kw$$

Dónde:

P_O : Potencia del equipo de soplado (Kw)

$\%_{torque}$: Porcentaje en fracción de la capacidad total del equipo igual a 60%

P_A : Presión ejercida de agua (Pa)

2.7.6.5 IMPACTO AMBIENTAL

Antecedentes.

Se define como el cambio de las condiciones acostumbradas en el área de la creación de un nuevo conjunto de condiciones ambientales, estas pueden ser negativas o positivas que son provocadas por la acción humana.

Objetivo.

El objetivo del estudio preliminar es el de identificar los posibles impactos que se generarían al construirse el sistema de alcantarillado.

6.7.6.5 Caracterización, identificación y predicción de los impactos de la alternativa seleccionada.

Previo al levantamiento topográfico, es necesario considerar durante la implantación del proyecto, las etapas de construcción son las siguientes:

- Levantamiento topográfico
- Excavación a máquina

- Desalojo del material con volquetas
- Transporte de materiales
- Ruido y vibraciones a causa por la maquinaria pesada
- Replanteo y nivelación
- Construcción de obras de concreto
- Instalación de tuberías
- Relleno y compactación

Recursos o factores afectados durante la etapa de construcción.

Los recursos y/o factores ambientales que podrían verse afectados durante la etapa de construcción para cada acción que se realiza en el proyecto son las siguientes:

Levantamiento topográfico: En esta etapa la afectación del medio es mínima.

Replanteo y nivelación: Afecta el transporte y a las casas aledañas al proyecto.

Excavación a máquina: Esta actividad producirá más daño en la zona de implantación del proyecto, ya que se eliminará por completo montes y plantas que se encuentran en lugar, además se produce una contaminación al aire por la presencia de maquinaria pesada.

Desalojo del material: El desalojo del material producirá cambios como presencia de polvo en el aire, debido a la transportación en volquetas de un lugar a otro afectando a la salud de los habitantes.

Transporte de materiales: Los vehículos que ingresan al lugar del proyecto transportando materiales contaminan en menor proporción al suelo y al aire.

Ruido y vibraciones: Este parámetro proveniente de las actividades de construcción afecta la presencia de la fauna en la zona.

Construcciones de obras de concreto: La presencia de obras de construcción tales como el concreto afecta al paisaje que se va a incidir en el lugar.

Relleno y compactación: La compactación afecta al suelo y al aire debido a la presencia de equipo de compactación. Además la presencia de polvo afecta en gran medida al medio ambiente.

Los impactos serán evaluados de acuerdo a la siguiente tabla:

La matriz de Impacto Ambiental causa-efecto que se incluye a continuación, en cual se puede apreciar la afectación al ambiente en las diversas actividades en la etapa de construcción y la misma que evalúa su impacto de acuerdo a una escala del 1-5 dependiendo la reversibilidad del impacto y la duración del mismo.⁵³

⁵³ Las aguas residuales y su influencia en los habitantes del caserío Machay en la parroquia Rio Verde del Cantón Baños. Iván Santacruz 2010



MATRIZ DE IDENTIFICACIÓN DE Y VALORACIÓN DE IMPACTOS AMBIENTALES
MÉTODO LEOPOLD

ACCIONES		LEVANTAMIENTO TOPOGRÁFICO	REPLANTEO Y RIVELACION	EXCAVACION A MAQUINA	DESALOJO DEL MATERIAL	TRANSPORTE DE MATERIALES	RUIDO Y VIBRACIONES	CONSTRUCCION DE OBRAS DE CONCRETO	INTRALACION DE TUBERIAS	RELLENO Y COMPACTACION	IMBIBICION	MANUTENIMIENTO DEL SISTEMA	FALLAS OPERACIONALES DEL SISTEMA	MANUTENIMIENTO ADECUADO DEL SISTEMA	AFECCIONES POSITIVAS	AFECCIONES NEGATIVAS	AGREGACION DE IMPACTOS
A. CARACTERISTICAS FISICAS Y QUIMICAS																	
A1. TIERRA																	
a	SUELO	-1	-5	-2	-2	-1	-4	-1	-5	-5					0	9	-90
b	GEOMORFOLOGIA	-1	-6	-2	-2	-1	-5	-2	-3	-1	-2				0	10	-66
c	CONTAMINACION DEL SUELO	-1	-1	-2	-1	1	-2	1	-1	-3	-5				0	8	-36
A2. AGUA																	
a	CONTAMINACION DEL AGUA		-1	-1	1			-2	-1	-5	-5	5			1	6	-22
b	CALIDAD DEL AGUA		-1	-1	1		-3	-1	-1	-5	-5	5	5		1	7	-42
A3. AIRE																	
a	CONTAMINACION DEL AIRE		-6	-6	-5	4		-1	-3	-3	-3	2			0	7	-99
b	OLORES		-2	-2	1				-1	-4	-3	2	-1		1	6	-24
c	POLVO	-1	-6	-7	-3		-2		-3	2					0	6	-80
d	RUIDO	-1	-7	-8	-6	-4	-2	-1	-3	-1	-2	3	-4		0	11	-118
B. CONDICIONES BIOLÓGICAS																	
B1. FLORA																	
a	ARBOLES	-1	-1	-1	1										0	3	-3
b	HIERBAS	-1	-1	-1	1		-1	1							0	5	-5
B2. FAUNA																	
a	AVES	-1	-1	-2	1		-3	1		-3	-1	1			0	6	-11
b	PECES	-1	-1	1			-3	1			-1	1			0	4	-6
c	INSECTOS	-1	-1	1	-1	1	-3	1							0	4	-6
C. FACTORES CULTURALES																	
C1. USO DEL TERRITORIO																	
a	ZONA DE RESIDENCIA	-1	-1	-3	-1	-2	-3	-1	-1	-3	-5				0	10	-38
b	ESPACIO ABIERTOS	-1	-3	-2	-4	-3	-3	-4	-4	-1					0	9	-54
C2. NIVEL DE CULTURA																	
a	EMPLEO	4	4	6	6	4	5	7	6	6	3				9	0	236
b	ESTILO DE VIDA						-2	1	1		-3	3	2		1	3	-12
C3. SERVICIOS E INFRAESTRUCTURA																	
a	RED DE SERVICIOS BASICOS			-2	4					-1	-1	1			0	3	-10
b	TRANSPORTE	-1	-1	-4	-3	-2		-1	1	-1	-1	1	-1		0	9	-28
AFECCIONES POSITIVAS		1	1	1	2	1	0	2	1	1	1	0	3				
AFECCIONES NEGATIVAS		8	13	16	13	9	9	10	7	14	13	9	3				-514
AGREGACIONES DE IMPACTOS		16	1	-141	-103	-46	-32	-8	12	-28	-106	-113	34				

2.7.6.6 MEDIDAS DE MITIGACIÓN

Para desarrollar las medidas de mitigación, se tiene que tener conocimientos del de la comunidad donde se realizara las obras, e implementar las medidas y controles para la prevención de impactos nocivos, en cuanto a factores tales como: seguridad de la población, circulación vehicular, servicios públicos y prevención de accidentes en las áreas afectadas por el proyecto.

Tabla N° 16. Medidas de Mitigación

Actividad del Proyecto	Impacto Ocasionado	Medida	Costo
Replanteo y nivelación	Afecta el transporte y a las casas aledañas al proyecto.	Utilizar señalética y realizarlo en horarios en los cuales los efectos sean mínimos	836,45
Excavación a máquina	Contaminación del aire por presencia de polvo.	Mojar la tierra antes de excavar y mantenerla mojada hasta el relleno de las zanjas	896,95
Desalojo del material con volquetas	Presencia de polvo en el aire, debido a la transporte en volquetas de un lugar a otro afectando a la salud de los habitantes.	Mantener las volquetas tapadas con lona. Cuando transporten materiales de desalojo	836,45
Relleno y compactación:	Afecta al suelo y al aire debido a la presencia de equipo de compactación. Además la presencia de polvo afecta en gran medida al medio ambiente.	Mojar la tierra antes de rellenar y mantenerla mojada hasta el relleno total de las zanjas. Delimitación área de trabajo	896.95

Realizado por: El Autor

Bibliografía

1. MARRON, César (1999). Plantas de tratamiento por filtración lenta: diseño operación y mantenimiento. Lima.
2. CORCHO, Freddy (1994). Sistemas de Alcantarillado. Centro general de investigaciones Universidad de Medellín.
3. LOPEZ CUALLA, Ricardo (2003) Elementos de diseño para Acueductos y Alcantarillado. Editorial Escuela Colombiana de Ingeniería. Segunda edición.
4. MATERON, Hernán (1991). Obras Hidráulicas Rurales. Cuarta Edición.
5. RODIE, Edward B. Ingeniería Sanitaria. Compañía Editorial Continental S.A – México D.F. Primera Edición.
6. Proyecto del Código Ecuatoriano para el diseño de la construcción de Obras Sanitarias.
7. TORRES, Francisco (1987). Obras Hidráulicas. Editorial Limusa. Segunda Edición.
8. SEGOVIA, Gabriel (2008). Diseño de Alcantarillado Sanitario del Caserío el Calvario del Cantón Tisaleo Provincia de Tungurahua.
9. ORGANIZACIÓN PANAMERICANA DE LA SALUD (2005). Guía para el diseño de Tanques Sépticos, Tanques Imhoff y Lagunas de Estabilización.
10. Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizadas en el Japón (2013)
11. Las aguas residuales y su influencia en los habitantes del caserío Machay en la parroquia Rio Verde del Cantón Baños. Iván Santacruz 2010

12. Guía para el diseño de tecnologías alcantarillado http://www.bvsde.ops-oms.org/bvsacg/guialcalde/2sas/d24/056_dise%C3%B1o-alcantarillado/dise%C3%B1o-alcantarillado.pdf
13. ORTIZ Pedro E Alcantarillado Sanitario. Noviembre 2013

ANEXOS

PRESUPUESTO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
PROYECTO: ALCANTARILLADO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA
UBICACION: AUGUSTO N. MARTÍNEZ
OFERENTE:
ELABORADO: JULIO CUNALATA
FECHA: 20 DE ABRIL DE 2015

TABLA DE DESCRIPCIÓN DE RUBROS, UNIDADES, CANTIDADES Y PRECIOS

<u>RUBRO</u>	<u>DESCRIPCIÓN</u>	<u>UNIDAD</u>	<u>CANTIDAD</u>	<u>P.UNITARIO</u>	<u>P.TOTAL</u>
REDES DE RECOLECCIÓN					
1	REPLANTEO Y NIVELACIÓN LINEAL DE REDES (CON EQP. DE PRECISIÓN)	Km	2.86	185.11	529.41
2	EXC. DE ZANJA A MÁQUINA EN SUELO SIN CLASIFICAR, INC RASANTEO (0,0-2,10M)	m3	1,491.70	2.76	4,117.09
3	EXC. DE ZANJA A MÁQUINA EN SUELO SIN CLASIFICAR, INC RASANTEO (2,11-4,10M)	m3	4,540.73	3.42	15,529.30
4	SUM. TRANS. E INS. DE TUBERÍA NOVAFORT D= 200MM (0,0-2,10 M)	ml	983.42	19.46	19,137.35
5	SUM. TRANS. E INS. DE TUBERÍA NOVAFORT D= 200MM (2,11-4,10 M)	ml	2,240.30	20.09	45,007.63
6	CONSTRUCCIÓN DE POZOS DE REVISIÓN BAJOS INC; ENLUCIDO INTERNO(0,0-2,10 M)	u	34.00	233.22	7,929.48
7	CONSTRUC. DE POZOS DE REVISIÓN MEDIANOS INC. ENLUCIDO INTERNO(2,11-4,10 M)	u	14.00	299.28	4,189.92
8	CONSTRUC. DE POZOS DE SALTO MEDIANOS INC. ENLUCIDO INTERNO	u	4.00	299.28	1,197.12
9	RELLENO COMPACTADO	m3	5,429.19	4.11	22,313.97
10	FAB. E INST. TAPA HA Y CERCO TOL GA E=3MM f'c=210 kg/cm2(POZOS DE REVISIÓN)	u	54.00	69.54	3,755.16
PLANTA DE TRATAMIENTO					
11	LIMPIEZA Y DESBROCE	m2	300.00	1.08	324.00
12	REPLANTEO Y NIVELACIÓN DE ESTRUCTURAS (CON EQUIPO DE PRESICIÓN)	m2	300.00	3.25	975.00
13	EXCAVACIÓN DE ESTRUCTURAS EN SUELO SIN CLASIFICAR, INCL RASANTEO	m3	1,112.06	7.20	8,006.83
14	EMPEDRADO BASE E= 15 CM INC. EMPORADO	m2	258.62	3.70	956.89
15	RELLENO COMPACTADO CON MATERIAL DE EXCAVACIÓN	m2	82.12	4.11	337.51
16	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO RECTO	m2	781.74	9.83	7,684.50
17	HORMIGÓN SIMPLE f'c= 210 kg/cm2	m3	78.17	137.31	10,733.52
18	ENLUCIDO INTERNO MORTERO 1: 2 LISO CON IMPERMEABILIZANTE	m2	320.15	8.72	2,791.71
19	SUM. E INST DE MALLA EXAGONAL 5/8" H= 1,0M	m2	38.60	8.94	345.08
20	SUM. E INST DE MALLA EXAGONAL 5/8" H= 1,5M	m2	470.52	10.96	5,156.90
21	SUM. E INST DE MALLA ELECTROSOLDADA 4: 10	m2	40.78	13.85	564.80
22	ACERO DE REFUERZO FY= 4200 KG/CM2	Kg	419.38	2.50	1,048.45
23	MATERIAL GRANULAR PARA FILTROS	m3	34.10	22.29	760.09
24	GEOTEXTIL FORTE BX 220 Mg	m2	286.00	5.24	1,498.64
25	ENCESPADO	m2	286.00	9.11	2,605.46
26	CAJA VÁLVULA DE HS F'C= 210 KG/CM2 DE 60x 60 CM INTERNO ; HMAX 1,35 M	u	1.00	155.79	155.79
27	SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 200MM L= 1,45 M	u	1.00	15.69	15.69
28	SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 200MM L= 1,35 M	u	1.00	14.91	14.91
29	SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 200MM L= 1,37 M	u	1.00	15.10	15.10
30	SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 200MM L= 2,65 M	u	1.00	27.72	27.72
31	SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 200MM L= 0,71 M	u	1.00	15.05	15.05
32	SUM. E INST DE REDUCTORES PVC DESAGUE D= 200 A 160 MM	u	1.00	21.62	21.62
33	SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 110MM L= 1,12 M	u	1.00	4.73	4.73
34	SUM. E INST ADAPTADOR PVC PRESIÓN PARA VÁLVULA COMPUERTA D=110(ROSCA-LISO)	u	2.00	28.11	56.22
35	SUM. E INST DE VÁLVULA DE COMPUERTA DE PVC D= 110 MM ; PRESIÓN 400 MPA	u	1.00	245.39	245.39
36	SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 110MM L= 0,46 M	u	1.00	2.53	2.53
37	SUM. E INST CODO DE PVC DESAGUE D= 110 MM 45 GRADOS	u	1.00	6.18	6.18
38	SUM. E INST DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 110MM	ml	8.98	4.32	38.79

39	SUM. E INST CODO DE PVC DESAGUE D= 200 MM	u	2.00	32.00	64.00
40	PINTURA LATEX VNLY	m2	38.15	4.10	156.42
41	SOPLADORES	U	1.00	1,200.95	1,200.95
42	ACOMETIDA PRINCIPAL ELECTRICA AWG 3#10 RIGIDO	ML	25.00	11.02	275.50
43	BREAKER DE 1P-10-30-40A	U	2.00	6.78	13.56
44	TABLERO DE CONTROL 2 PUNTOS	U	1.00	145.37	145.37
MITIGACIÓN DE IMPACTOS AMBIENTALES					
45	AGUA PARA CONTROL DE POLVO	M3	100.00	1.37	137.00
46	SEÑALES DE OBRAS MOVILES(REST.DE VELC.PROV.REBASA)	U	3.00	353.42	1,060.26
47	SEÑALES PORTATILES (CONOS)	U	25.00	3.03	75.75
48	SEÑALES PREVENTIVAS - ROTULOS INFORMATIVOS 60*60cm	U	2.00	358.26	716.52
49	CINTAS PLASTICAS DEMARCACION AREAS DE TRABAJO	ML	300.00	0.29	87.00
50	CONFERENCIA	HORA	4.00	54.45	217.80
51	EQUIPOS DE SEGURIDAD INDUSTRIAL PARA TRABAJADORES	U	15.00	85.61	1,284.15

=====

TOTAL: 173,549.81

SON : CIENTO SETENTA Y TRES MIL QUINIENTOS CUARENTA Y NUEVE, 81/100 DÓLARES

PLAZO TOTAL: 90 DIAS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

JULIO CUNALATA
ELABORADO

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

CRONOGRAMA

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
ALCANTARILLADO SAN JOSE DE ANGAHUANA AUGUSTO N. MARTINEZ
CRONOGRAMA VALORADO DE TRABAJOS

RUBRO	DESCRIPCION	CANTIDAD	P. UNITARIO	TOTAL	PERIODOS (MESES)		
					1er MES	2do MES	3er MES
	REDES DE RECOLECCIÓN						
1	REPLANTEO Y NIVELACIÓN LINEAL DE REDES (CON EQP. DE PRECISIÓN)	2.86	185.11	529.41	2.86 529.41		
2	EXC. DE ZANJA A MÁQUINA EN SUELO SIN CLASIFICAR, INC. RASANTEO (0,0-2,10M)	1,491.70	2.76	4,117.09	1,491.70 4,117.09		
3	EXC. DE ZANJA A MÁQUINA EN SUELO SIN CLASIFICAR, INC. RASANTEO (2,11-4,10M)	4,540.73	3.42	15,529.30	3,405.55 11,646.97	1,135.18 3,882.33	
4	SUM. TRANS. E INS. DE TUBERÍA NOVAFORT D= 200MM (0,0-2,10 M)	983.42	19.46	19,137.35	147.51 2,870.60	590.05 11,482.41	245.86 4,784.34
5	SUM. TRANS. E INS. DE TUBERÍA NOVAFORT D= 200MM (2,11-4,10 M)	2,240.30	20.09	45,007.63	336.05 6,751.14	1,344.18 27,004.58	560.08 11,251.91
6	CONSTRUCCIÓN DE POZOS DE REVISIÓN BAJOS INC. ENLUCIDO INTERNO(0,0-2,10 M)	34.00	233.22	7,929.48	5.10 1,189.42	20.40 4,757.69	8.50 1,982.37
7	CONSTRUC. DE POZOS DE REVISIÓN MEDIANOS INC. ENLUCIDO INTERNO(2,11-4,10 M)	14.00	299.28	4,189.92		10.50 3,142.44	3.50 1,047.48
8	CONSTRUC. DE POZOS DE SALTO MEDIANOS INC. ENLUCIDO INTERNO	4.00	299.28	1,197.12			4.00 1,197.12
9	RELLENO COMPACTADO	5,429.19	4.11	22,313.97	1,357.30 5,578.49	2,714.60 11,156.98	1,357.30 5,578.50
10	FAB. E INST. TAPA HA Y CERCO TOL. GA E=3MM f'c=210 kg/cm2(POZOS DE REVISIÓN)	54.00	69.54	3,755.16			54.00 3,755.16
	PLANTA DE TRATAMIENTO						
11	LIMPIEZA Y DESBROCE	300.00	1.08	324.00		300.00 324.00	
12	REPLANTEO Y NIVELACIÓN DE ESTRUCTURAS (CON EQUIPO DE PRECISIÓN)	300.00	3.25	975.00		300.00 975.00	
13	EXCAVACIÓN DE ESTRUCTURAS EN SUELO SIN CLASIFICAR, INCL. RASANTEO	1,112.06	7.20	8,006.83		1,112.06 8,006.83	
14	EMPEDRADO BASE E= 15 CM INC. EMPORADO	258.62	3.70	956.89		258.62 956.89	
15	RELLENO COMPACTADO CON MATERIAL DE EXCAVACIÓN	82.12	4.11	337.51		82.12 337.51	
16	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO RECTO	781.74	9.83	7,684.50		586.31 5,763.38	195.44 1,921.12
17	HORMIGÓN SIMPLE f'c= 210 kg/cm2	78.17	137.31	10,733.52		58.63 8,050.14	19.54 2,683.38
18	ENLUCIDO INTERNO MORTERO 1: 2 LISO CON IMPERMEABILIZANTE	320.15	8.72	2,791.71		320.15 2,791.71	
19	SUM. E INST DE MALLA EXAGONAL 5/8" H= 1,0M	38.60	8.94	345.08			38.60 345.08
20	SUM. E INST DE MALLA EXAGONAL 5/8" H= 1,5M	470.52	10.96	5,156.90			470.52 5,156.90
21	SUM. E INST DE MALLA ELECTROSOLDADA 4: 10	40.78	13.85	564.80		40.78 564.80	
22	ACERO DE REFUERZO FY= 4200 KG/CM2	419.38	2.50	1,048.45			419.38 1,048.45
23	MATERIAL GRANULAR PARA FILTROS	34.10	22.29	760.09			34.10 760.09
24	GEOTEXTIL FORTE BX 220 Mg	286.00	5.24	1,498.64			286.00 1,498.64
25	ENCESPADO	286.00	9.11	2,605.46			286.00 2,605.46
26	CAJA VÁLVULA DE HS F'c= 210 KG/CM2 DE 60x 60 CM INTERNO; HMAX 1,35 M	1.00	155.79	155.79			1.00 155.79
27	SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 200MM L= 1,45 M	1.00	15.69	15.69			1.00 15.69
28	SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 200MM L= 1,35 M	1.00	14.91	14.91			1.00 14.91
29	SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 200MM L= 1,37 M	1.00	15.10	15.10			1.00 15.10
30	SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 200MM L= 2,65 M	1.00	27.72	27.72			1.00 27.72
31	SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 200MM L= 0,71 M	1.00	15.05	15.05			1.00 15.05
32	SUM. E INST DE REDUCTORES PVC DESAGUE D= 200 A 160 MM	1.00	21.62	21.62			1.00 21.62
33	SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 110MM L= 1,12 M	1.00	4.73	4.73			1.00 4.73
34	SUM. E INST ADAPTADOR PVC PRESIÓN PARA VÁLVULA COMPUERTA D=110(ROSCA-LISO)	2.00	28.11	56.22			2.00 56.22
35	SUM. E INST DE VÁLVULA DE COMPUERTA DE PVC D= 110 MM; PRESIÓN 400 MPA	1.00	245.39	245.39			1.00 245.39
36	SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 110MM L= 0,46 M	1.00	2.53	2.53			1.00 2.53
37	SUM. E INST CODO DE PVC DESAGUE D= 110 MM 45 GRADOS	1.00	6.18	6.18			1.00 6.18

38	SUM. E INST DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 110MM	8.98	4.32	38.79			8.98 38.79
39	SUM. E INST CODO DE PVC DESAGUE D= 200 MM	2.00	32.00	64.00			2.00 64.00
40	PINTURA LATEX VNLY	38.15	4.10	156.42			38.15 156.42
41	SOPLADORES	1.00	1,200.95	1,200.95			1.00 1,200.95
42	ACOMETIDA PRINCIPAL ELECTRICA AWG 3#10 RIGIDO	25.00	11.02	275.50			25.00 275.50
43	BREAKER DE 1P-10-30-40A	2.00	6.78	13.56			2.00 13.56
44	TABLERO DE CONTROL 2 PUNTOS	1.00	145.37	145.37	0.33 48.45	0.33 48.45	0.33 48.47
MITIGACIÓN DE IMPACTOS AMBIENTALES							
45	AGUA PARA CONTROL DE POLVO	100.00	1.37	137.00	33.33 45.66	33.33 45.66	33.34 45.68
46	SEÑALES DE OBRAS MOVILES(REST.DE VELC.PROV.REBASA)	3.00	353.42	1,060.26	1.00 353.38	1.00 353.38	1.00 353.50
47	SEÑALES PORTATILES (CONOS)	25.00	3.03	75.75	8.33 25.25	8.33 25.25	8.34 25.25
48	SEÑALES PREVENTIVAS - ROTULOS INFORMATIVOS 60*60cm	2.00	358.26	716.52	2.00 716.52		
49	CINTAS PLASTICAS DEMARCACION AREAS DE TRABAJO	300.00	0.29	87.00	300.00 87.00		
50	CONFERENCIA	4.00	54.45	217.80		4.00 217.80	
51	EQUIPOS DE SEGURIDAD INDUSTRIAL PARA TRABAJADORES	15.00	85.61	1,284.15		15.00 1,284.15	
INVERSION MENSUAL				173,549.81	33,959.38	91,171.38	48,419.05
AVANCE MENSUAL (%)					19.57	52.53	27.90
INVERSION ACUMULADA					33,959.38	125,130.76	173,549.81
AVANCE ACUMULADO (%)					19.57	72.10	100.00
PLAZO TOTAL: 90 DIAS							

JULIO CUNALATA
ELABORADO

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

ANÁLISIS

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 1 DE 51

RUBRO : 1

UNIDAD: Km

DETALLE : REPLANTEO Y NIVELACIÓN LINEAL DE REDES (CON EQP. DE PRECISIÓN)

<i>EQUIPO</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.						3.93
Equipo Topografico		1.00	5.00	5.00	10.000	50.00
						=====
SUBTOTAL M						53.93
<i>MANO DE OBRA</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Topógrafo 4	TOP	1.00	3.57	3.57	10.000	35.70
Cadenero	III	1.00	3.22	3.22	10.000	32.20
Maestro de Obra	IV	0.30	3.57	1.07	10.000	10.70
						=====
SUBTOTAL N						78.60
<i>MATERIALES</i>			<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>				<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>
Estacas de madera de 3*3*40cm			u	50.000	0.30	15.00
Clavos 2",2 1/2",3",3 1/2"			kg	0.500	2.50	1.25
Varios (piola, manguera,etc)			gbl	1.000	0.20	0.20
Mojones			u	4.000	1.00	4.00
						=====
SUBTOTAL O						20.45
<i>TRANSPORTE</i>			<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>				<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>
						=====
SUBTOTAL P						0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)						152.98
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)						21.00 32.13
OTROS INDIRECTOS(%)						0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO						185.11
VALOR UNITARIO						185.11

**SON: CIENTO OCHENTA Y CINCO DÓLARES CON ONCE CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA**

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 2 DE 51

RUBRO : 2

UNIDAD: m3

DETALLE : EXC. DE ZANJA A MÁQUINA EN SUELO SIN CLASIFICAR, INC RASANTEO (0,0-2,10M)

<i>EQUIPO</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.						0.03
Excavadora		1.00	20.00	20.00	0.080	1.60
						=====
SUBTOTAL M						1.63
<i>MANO DE OBRA</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Operador de Excavadora	OEP	1.00	3.57	3.57	0.080	0.29
Ay. Operdor de Equipo	II	1.00	3.18	3.18	0.080	0.25
Maestro de Obra	IV	0.40	3.57	1.43	0.080	0.11
						=====
SUBTOTAL N						0.65
<i>MATERIALES</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
					=====	
SUBTOTAL O					0.00	
<i>TRANSPORTE</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
					=====	
SUBTOTAL P					0.00	
						TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)
						2.28
						INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)
				21.00		0.48
						OTROS INDIRECTOS(%)
						0.00
						COSTO TOTAL DEL RUBRO
						2.76
						VALOR UNITARIO
						2.76

SON: DOS DÓLARES CON SETENTA Y SEIS CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 3 DE 51

RUBRO : 3

UNIDAD: m3

DETALLE : EXC. DE ZANJA A MÁQUINA EN SUELO SIN CLASIFICAR, INC RASANTEO (2,11-4,10M)

<i>EQUIPO</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.						0.04
Excavadora		1.00	20.00	20.00	0.100	2.00
						=====
SUBTOTAL M						2.04
<i>MANO DE OBRA</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Operador de Excavadora	OEP	1.00	3.57	3.57	0.100	0.36
Ay. Operdor de Equipo	II	1.00	3.18	3.18	0.100	0.32
Maestro de Obra	IV	0.30	3.57	1.07	0.100	0.11
						=====
SUBTOTAL N						0.79
<i>MATERIALES</i>			<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>				<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>
						=====
SUBTOTAL O						0.00
<i>TRANSPORTE</i>			<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>				<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>
						=====
SUBTOTAL P						0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)						2.83
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)						0.59
OTROS INDIRECTOS(%)						0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO						3.42
VALOR UNITARIO						3.42

**SON: TRES DÓLARES CON CUARENTA Y DOS CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA**

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 4 DE 51

RUBRO : 4

UNIDAD: ml

DETALLE : SUM. TRANS. E INS. DE TUBERÍA NOVAFORT D= 200MM (0,0-2,10 M)

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.08
					=====
SUBTOTAL M					0.08
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.20	3.57	0.71	0.146	0.10
Albañil	III 2.00	3.22	6.44	0.146	0.94
Peón	I 1.00	3.18	3.18	0.146	0.46
					=====
SUBTOTAL N					1.50
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Tubo Novafort resie 6 d=200mm	ml	1.000	14.45	14.45	
Polilimpia	lt	0.002	4.29	0.01	
Polipega	lt	0.002	19.87	0.04	
				=====	
SUBTOTAL O				14.50	
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					16.08
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					19.46
VALOR UNITARIO					19.46

SON: DIECINUEVE DÓLARES CON CUARENTA Y SEIS CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 5 DE 51

RUBRO : 5

UNIDAD: ml

DETALLE : SUM. TRANS. E INS. DE TUBERÍA NOVAFORT D= 200MM (2,11-4,10 M)

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.10
					=====
SUBTOTAL M					0.10
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.10	3.57	0.36	0.200	0.07
Albañil	III 2.00	3.22	6.44	0.200	1.29
Peón	I 1.00	3.18	3.18	0.200	0.64
					=====
SUBTOTAL N					2.00
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Tubo Novafort resie 6 d=200mm	ml	1.000	14.45	14.45	
Polilimpia	lt	0.002	4.29	0.01	
Polipega	lt	0.002	19.87	0.04	
				=====	
SUBTOTAL O				14.50	
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					16.60
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					20.09
VALOR UNITARIO					20.09

SON: VEINTE DÓLARES CON NUEVE CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 6 DE 51

RUBRO : 6

UNIDAD: u

DETALLE : CONSTRUCCIÓN DE POZOS DE REVISIÓN BAJOS INC; ENLUCIDO INTERNO(0,0-2,10 M)

<i>EQUIPO</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.						3.00
Concreteira		1.00	5.00	5.00	2.000	10.00
						=====
SUBTOTAL M						13.00
<i>MANO DE OBRA</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV	0.10	3.57	0.36	6.015	2.17
Albañil	III	2.00	3.22	6.44	6.015	38.74
Peón	I	1.00	3.18	3.18	6.015	19.13
						=====
SUBTOTAL N						60.04
<i>MATERIALES</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>		<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>		<i>C=AxB</i>
Cemento		qq	9.000	6.70		60.30
Areana Lavada		m3	1.100	10.00		11.00
Agua		m3	0.400	3.00		1.20
Ripio		m3	0.950	10.00		9.50
Acero Refuerzo d=16mm (ESCALON		kg	4.000	1.70		6.80
Ladrillos de 30x11x8cm		u	180.000	0.13		23.40
Clavos 2",2 1/2",3",3 1/2"		kg	0.200	2.50		0.50
Cofre metal. Encofrado int. Ex		gbl	1.000	7.00		7.00
						=====
SUBTOTAL O						119.70
<i>TRANSPORTE</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>		<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>		<i>C=AxB</i>
						=====
SUBTOTAL P						0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)						192.74
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)						21.00
OTROS INDIRECTOS(%)						0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO						233.22
VALOR UNITARIO						233.22

SON: DOSCIENTOS TREINTA Y TRES DÓLARES CON VEINTE Y DOS CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 7 DE 51

RUBRO : 7

UNIDAD: u

DETALLE : CONSTRUC. DE POZOS DE REVISIÓN MEDIANOS INC. ENLUCIDO INTERNO(2,11-4,10 M)

<i>EQUIPO</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.						3.00
Concreteira		1.00	5.00	5.00	2.000	10.00
						=====
SUBTOTAL M						13.00
<i>MANO DE OBRA</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV	0.10	3.57	0.36	6.015	2.17
Albañil	III	2.00	3.22	6.44	6.015	38.74
Peón	I	1.00	3.18	3.18	6.015	19.13
						=====
SUBTOTAL N						60.04
<i>MATERIALES</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>		<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>		<i>C=AxB</i>
Cemento		qq	12.000	6.70		80.40
Areana Lavada		m3	1.600	10.00		16.00
Agua		m3	0.600	3.00		1.80
Ripio		m3	0.950	10.00		9.50
Acero Refuerzo d=16mm (ESCALON		kg	8.000	1.70		13.60
Ladrillos de 30x11x8cm		u	350.000	0.13		45.50
Clavos 2",2 1/2",3",3 1/2"		kg	0.200	2.50		0.50
Cofre metal. Encofrado int. Ex		gbl	1.000	7.00		7.00
						=====
SUBTOTAL O						174.30
<i>TRANSPORTE</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>		<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>		<i>C=AxB</i>
						=====
SUBTOTAL P						0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)						247.34
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)						51.94
21.00						
OTROS INDIRECTOS(%)						0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO						299.28
VALOR UNITARIO						299.28

SON: DOSCIENTOS NOVENTA Y NUEVE DÓLARES CON VEINTE Y OCHO CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 8 DE 51

RUBRO : 8

UNIDAD: u

DETALLE : CONSTRUC. DE POZOS DE SALTO MEDIANOS INC. ENLUCIDO INTERNO

<i>EQUIPO</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.						3.00
Concreteira		1.00	5.00	5.00	2.000	10.00
						=====
SUBTOTAL M						13.00
<i>MANO DE OBRA</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV	0.10	3.57	0.36	6.015	2.17
Albañil	III	2.00	3.22	6.44	6.015	38.74
Peón	I	1.00	3.18	3.18	6.015	19.13
						=====
SUBTOTAL N						60.04
<i>MATERIALES</i>			<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>				<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>
Cemento			qq	12.000	6.70	80.40
Areana Lavada			m3	1.600	10.00	16.00
Agua			m3	0.600	3.00	1.80
Ripio			m3	0.950	10.00	9.50
Acero Refuerzo d=16mm (ESCALON			kg	8.000	1.70	13.60
Ladrillos de 30x11x8cm			u	350.000	0.13	45.50
Clavos 2",2 1/2",3",3 1/2"			kg	0.200	2.50	0.50
Cofre metal. Encofrado int. Ex			gbl	1.000	7.00	7.00
						=====
SUBTOTAL O						174.30
<i>TRANSPORTE</i>			<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>				<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>
						=====
SUBTOTAL P						0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)						247.34
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)						51.94
21.00						
OTROS INDIRECTOS(%)						0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO						299.28
VALOR UNITARIO						299.28

SON: DOSCIENTOS NOVENTA Y NUEVE DÓLARES CON VEINTE Y OCHO CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 9 DE 51

RUBRO : 9

UNIDAD: m3

DETALLE : RELLENO COMPACTADO

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.09
Compactador mecánico	1.00	4.00	4.00	0.250	1.00
					=====
SUBTOTAL M					1.09
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.30	3.57	1.07	0.250	0.27
Peón	I 2.00	3.18	6.36	0.250	1.59
					=====
SUBTOTAL N					1.86
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Agua	m3	0.150	3.00	0.45	
					=====
SUBTOTAL O					0.45
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
					=====
SUBTOTAL P					0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					3.40
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					4.11
VALOR UNITARIO					4.11

SON: CUATRO DÓLARES CON ONCE CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 10 DE 51

RUBRO : 10

UNIDAD: u

DETALLE : FAB. E INST. TAPA HA Y CERCO TOL GA E=3MM f'c=210 kg/cm2(POZOS DE REVISIÓN)

<i>EQUIPO</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.						0.83
Concreteira		1.00	5.00	5.00	0.200	1.00
Soldadora		1.00	3.50	3.50	0.200	0.70
						=====
SUBTOTAL M						2.53
<i>MANO DE OBRA</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV	0.10	3.57	0.36	1.600	0.58
Maestro Soldador	IV	1.00	3.57	3.57	1.600	5.71
Albañil	III	1.00	3.22	3.22	1.600	5.15
Peón	I	1.00	3.18	3.18	1.600	5.09
						=====
SUBTOTAL N						16.53
<i>MATERIALES</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
Cemento		qq	1.600	6.70	10.72	
Areana Lavada		m3	0.100	10.00	1.00	
Agua		m3	0.060	3.00	0.18	
Ripio		m3	0.180	10.00	1.80	
Acero Refuerzo d=16mm (ESCALON		kg	5.000	1.70	8.50	
Alambre galv. N°18		kg	0.200	1.55	0.31	
Electrodos		kg	0.200	2.00	0.40	
Tol Galvanizado e=3mm		m2	0.440	25.00	11.00	
Tubo redibdo estruc. D=15mm		ml	0.750	2.00	1.50	
Cofre metal. Encof. de tapa		gbl	1.000	3.00	3.00	
					=====	
SUBTOTAL O					38.41	
<i>TRANSPORTE</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
					=====	
SUBTOTAL P					0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)						57.47
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)						21.00
OTROS INDIRECTOS(%)						0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO						69.54
VALOR UNITARIO						69.54

SON: SESENTA Y NUEVE DÓLARES CON CINCUENTA Y CUATRO CENTAVOS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 11 DE 51

RUBRO : 11
DETALLE : LIMPIEZA Y DESBROCE

UNIDAD: m2

<i>EQUIPO</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.04
					=====
SUBTOTAL M					0.04
<i>MANO DE OBRA</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Peón	1	1.00	3.18	0.267	0.85
					=====
SUBTOTAL N					0.85
<i>MATERIALES</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>D=CxR</i>	
				0.00	
				=====	
SUBTOTAL O				0.00	
<i>TRANSPORTE</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>D=CxR</i>	
				0.00	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					0.89
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					1.08
VALOR UNITARIO					1.08

SON: UN DÓLAR CON OCHO CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 12 DE 51

RUBRO : 12

UNIDAD: m2

DETALLE : REPLANTEO Y NIVELACIÓN DE ESTRUCTURAS (CON EQUIPO DE PRESIÓN)

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.04
Equipo Topografico	1.00	5.00	5.00	0.100	0.50
					=====
SUBTOTAL M					0.54
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Topógrafo 4	TOP 1.00	3.57	3.57	0.100	0.36
Cadenero	III 1.00	3.22	3.22	0.100	0.32
Maestro de Obra	IV 0.30	3.57	1.07	0.100	0.11
					=====
SUBTOTAL N					0.79
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Pingos de eucalipto L=3.0m	u	0.300	0.70	0.21	
Tiras de madera de 3*3cmL=2.5m	u	0.300	1.50	0.45	
Clavos 2",2 1/2",3",3 1/2"	kg	0.200	2.50	0.50	
Varios (piola, manguera,etc)	gbl	1.000	0.20	0.20	
				=====	
SUBTOTAL O				1.36	
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					2.69
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					3.25
VALOR UNITARIO					3.25

SON: TRES DÓLARES CON VEINTE Y CINCO CENTAVOS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 13 DE 51

RUBRO : 13

UNIDAD: m3

DETALLE : EXCAVACIÓN DE ESTRUCTURAS EN SUELO SIN CLASIFICAR, INCL RASANTEO

<i>EQUIPO</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.28
					=====
SUBTOTAL M					0.28
<i>MANO DE OBRA</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Peón	I	1.00	3.18	1.600	5.09
Maestro de Obra	IV	0.10	3.57	1.600	0.58
					=====
SUBTOTAL N					5.67
<i>MATERIALES</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
				0.00	
				=====	
SUBTOTAL O				0.00	
<i>TRANSPORTE</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
				0.00	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					5.95
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					7.20
VALOR UNITARIO					7.20

SON: SIETE DÓLARES CON VEINTE CENTAVOS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA

ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 14 DE 51

RUBRO : 14

UNIDAD: m2

DETALLE : EMPEDRADO BASE E= 15 CM INC. EMPORADO

<i>EQUIPO</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>	
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.08	
					=====	
SUBTOTAL M					0.08	
<i>MANO DE OBRA</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>	
Maestro de Obra	IV	0.20	3.57	0.71	0.222	0.16
Albañil	III	1.00	3.22	3.22	0.222	0.71
Peón	I	1.00	3.18	3.18	0.222	0.71
					=====	
SUBTOTAL N					1.58	
<i>MATERIALES</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>		
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>		
Piedra bola de empedrado	m3	0.130	10.00	1.30		
Arena	m3	0.010	10.00	0.10		
				=====		
SUBTOTAL O				1.40		
<i>TRANSPORTE</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>		
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>		
				=====		
SUBTOTAL P				0.00		
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					3.06	
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00	
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00	
COSTO TOTAL DEL RUBRO					3.70	
VALOR UNITARIO					3.70	

SON: TRES DÓLARES CON SETENTA CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 15 DE 51

RUBRO : 15

UNIDAD: m2

DETALLE : RELLENO COMPACTADO CON MATERIAL DE EXCAVACIÓN

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.09
Compactador mecánico	1.00	4.00	4.00	0.250	1.00
					=====
SUBTOTAL M					1.09
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.30	3.57	1.07	0.250	0.27
Peón	I 2.00	3.18	6.36	0.250	1.59
					=====
SUBTOTAL N					1.86
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Agua	m3	0.150	3.00	0.45	
				=====	
SUBTOTAL O					0.45
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
				=====	
SUBTOTAL P					0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					3.40
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					4.11
VALOR UNITARIO					4.11

SON: CUATRO DÓLARES CON ONCE CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 16 DE 51

RUBRO : 16

UNIDAD: m2

DETALLE : ENCOFRADO Y DESENCOFRADO RECTO

<i>EQUIPO</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>	
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.06	
					=====	
SUBTOTAL M					0.06	
<i>MANO DE OBRA</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>	
Maestro de Obra	IV	0.30	3.57	1.07	0.151	0.16
Carpintero	III	1.00	3.22	3.22	0.151	0.49
Ay. Carpintero	II	1.00	3.18	3.18	0.151	0.48
						=====
SUBTOTAL N						1.13
<i>MATERIALES</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>		
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>		
Tabla de encofrado 2,2mx 0.23m	u	1.100	1.50	1.65		
Pingos de eucaliptp L=3.0m	u	1.000	0.70	0.70		
Tiras de madera de 3*3cmL=2.5m	u	1.000	1.50	1.50		
Cuartones madera 7x7cmx2.5m	u	0.300	4.00	1.20		
Separadores de acero d=10mm	kg	0.200	1.35	0.27		
Alambre galv. N°18	kg	0.100	1.55	0.16		
Clavos 2",2 1/2",3",3 1/2"	kg	0.500	2.50	1.25		
Aceite Quemado	galon	0.100	2.00	0.20		
				=====		
SUBTOTAL O					6.93	
<i>TRANSPORTE</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>		
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>		
				=====		
SUBTOTAL P				0.00		
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					8.12	
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00	
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00	
COSTO TOTAL DEL RUBRO					9.83	
VALOR UNITARIO					9.83	

SON: NUEVE DÓLARES CON OCHENTA Y TRES CENTAVOS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 17 DE 51

RUBRO : 17

UNIDAD: m3

DETALLE : HORMIGÓN SIMPLE f'c= 210 kg/cm2

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					1.93
Concreteira	1.00	5.00	5.00	1.350	6.75
Vibrador	1.00	3.00	3.00	1.600	4.80
					=====
SUBTOTAL M					13.48
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.50	3.57	1.79	1.600	2.86
Albañil	III 2.00	3.22	6.44	1.600	10.30
Peón	I 5.00	3.18	15.90	1.600	25.44
					=====
SUBTOTAL N					38.60
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Cemento	qq	7.000	6.70	46.90	
Areana Lavada	m3	0.450	10.00	4.50	
Ripio	m3	0.850	10.00	8.50	
Agua	m3	0.250	3.00	0.75	
Impermeabilizante par hormigón	kg	0.500	1.50	0.75	
				=====	
SUBTOTAL O				61.40	
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					113.48
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00 23.83
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					137.31
VALOR UNITARIO					137.31

SON: CIENTO TREINTA Y SIETE DÓLARES CON TREINTA Y UN CENTAVOS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 18 DE 51

RUBRO : 18

UNIDAD: m2

DETALLE : ENLUCIDO INTERNO MORTERO 1: 2 LISO CON IMPERMEABILIZANTE

<i>EQUIPO</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.						0.21
						=====
SUBTOTAL M						0.21
<i>MANO DE OBRA</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV	0.30	3.57	1.07	0.571	0.61
Albañil	III	1.00	3.22	3.22	0.571	1.84
Peón	I	1.00	3.18	3.18	0.571	1.82
						=====
SUBTOTAL N						4.27
<i>MATERIALES</i>			<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>				<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>
Cemento			qq	0.200	6.70	1.34
Arena			m3	0.030	10.00	0.30
Agua			m3	0.050	3.00	0.15
Impermeabilizante para mortero			kg	0.600	1.57	0.94
						=====
SUBTOTAL O						2.73
<i>TRANSPORTE</i>			<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>				<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>
						0.00
SUBTOTAL P						0.00
						=====
						TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)
						7.21
					21.00	INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)
						1.51
						OTROS INDIRECTOS(%)
						0.00
						COSTO TOTAL DEL RUBRO
						8.72
						VALOR UNITARIO
						8.72

SON: OCHO DÓLARES CON SETENTA Y DOS CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 19 DE 51

RUBRO : 19

UNIDAD: m2

DETALLE : SUM. E INST DE MALLA EXAGONAL 5/8" H= 1,0M

<i>EQUIPO</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.24
					=====
SUBTOTAL M					0.24
<i>MANO DE OBRA</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV	0.10	3.57	0.36	0.25
Albañil	III	1.00	3.22	0.696	2.24
Peón	I	1.00	3.18	0.696	2.21
					=====
SUBTOTAL N					4.70
<i>MATERIALES</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>D=CxB</i>	
Malla exagonal 5/8" h=1m	m	1.010	2.20	2.22	
Alambre galv. N°18	kg	0.150	1.55	0.23	
				=====	
SUBTOTAL O				2.45	
<i>TRANSPORTE</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>D=CxB</i>	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					7.39
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					8.94
VALOR UNITARIO					8.94

SON: OCHO DÓLARES CON NOVENTA Y CUATRO CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 20 DE 51

RUBRO : 20

UNIDAD: m2

DETALLE : SUM. E INST DE MALLA EXAGONAL 5/8" H= 1,5M

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>	
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.34	
					=====	
SUBTOTAL M					0.34	
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>	
Maestro de Obra	IV	0.10	3.57	0.36	1.000	0.36
Albañil	III	1.00	3.22	3.22	1.000	3.22
Peón	I	1.00	3.18	3.18	1.000	3.18
						=====
SUBTOTAL N						6.76
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Malla exagonal 5/8" h=1m		m	0.750	2.20	1.65	
Alambre galv. N°18		kg	0.200	1.55	0.31	
					=====	
SUBTOTAL O					1.96	
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
					=====	
SUBTOTAL P					0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					9.06	
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00	
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00	
COSTO TOTAL DEL RUBRO					10.96	
VALOR UNITARIO					10.96	

SON: DIEZ DÓLARES CON NOVENTA Y SEIS CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 21 DE 51

RUBRO : 21

UNIDAD: m2

DETALLE : SUM. E INST DE MALLA ELECTROSOLDADA 4: 10

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.34
					=====
SUBTOTAL M					0.34
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.10	3.57	0.36	1.000	0.36
Albañil	III 1.00	3.22	3.22	1.000	3.22
Peón	I 1.00	3.18	3.18	1.000	3.18
					=====
SUBTOTAL N					6.76
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Malla Electrosoldada 4:10	m2	1.010	4.00	4.04	
Alambre galv. N°18	kg	0.200	1.55	0.31	
				=====	
SUBTOTAL O				4.35	
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					11.45
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					13.85
VALOR UNITARIO					13.85

**SON: TRECE DÓLARES CON OCHENTA Y CINCO CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA**

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 22 DE 51

RUBRO : 22

UNIDAD: Kg

DETALLE : ACERO DE REFUERZO FY= 4200 KG/CM2

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.02
Cortadora y dobladora d hierro	1.00	1.50	1.50	0.050	0.08
					=====
SUBTOTAL M					0.10
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.30	3.57	1.07	0.050	0.05
Fierrero	III 1.00	3.22	3.22	0.050	0.16
Ay. Fierrero	II 1.00	3.18	3.18	0.050	0.16
					=====
SUBTOTAL N					0.37
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Acero de refuerzo	kg	1.050	1.45	1.52	
Alambre galv. N°18	kg	0.050	1.55	0.08	
					=====
SUBTOTAL O					1.60
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
					=====
SUBTOTAL P					0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					2.07
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00 0.43
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					2.50
VALOR UNITARIO					2.50

**SON: DOS DÓLARES CON CINCUENTA CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA**

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 23 DE 51

RUBRO : 23

UNIDAD: m3

DETALLE : MATERIAL GRANULAR PARA FILTROS

<i>EQUIPO</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.						0.18
						=====
SUBTOTAL M						0.18
<i>MANO DE OBRA</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV	0.10	3.57	0.36	1.000	0.36
Peón	I	1.00	3.18	3.18	1.000	3.18
						=====
SUBTOTAL N						3.54
<i>MATERIALES</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
Ripio Triturado con arista 6cm		m3	1.050	14.00	14.70	
					=====	
SUBTOTAL O					14.70	
<i>TRANSPORTE</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
					0.00	
SUBTOTAL P					0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)						18.42
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)						21.00
OTROS INDIRECTOS(%)						0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO						22.29
VALOR UNITARIO						22.29

SON: VEINTE Y DOS DÓLARES CON VEINTE Y NUEVE CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 24 DE 51

RUBRO : 24

UNIDAD: m2

DETALLE : GEOTEXTIL FORTE BX 220 Mg

<i>EQUIPO</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.						0.07
						=====
SUBTOTAL M						0.07
<i>MANO DE OBRA</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV	0.30	3.57	1.07	0.125	0.13
Ayudante general	II	3.00	3.18	9.54	0.125	1.19
						=====
SUBTOTAL N						1.32
<i>MATERIALES</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
Geotextil forte BX 220Mg		m2	1.005	2.93	2.94	
					=====	
SUBTOTAL O					2.94	
<i>TRANSPORTE</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
					0.00	
SUBTOTAL P					0.00	
					=====	
					TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)	4.33
					INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)	21.00
					OTROS INDIRECTOS(%)	0.00
					COSTO TOTAL DEL RUBRO	5.24
					VALOR UNITARIO	5.24

SON: CINCO DÓLARES CON VEINTE Y CUATRO CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 25 DE 51

RUBRO : 25

UNIDAD: m2

DETALLE : ENCESPADO

<i>EQUIPO</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.00
					=====
SUBTOTAL M					0.00
<i>MANO DE OBRA</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Albañil III	0.10	3.22	0.32	0.267	0.09
Peon I	1.00	0.00	0.00	0.267	0.00
					=====
SUBTOTAL N					0.09
<i>MATERIALES</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>D=CxR</i>	
Césped	m2	1.000	5.25	5.25	
Tierra Negra	m3	0.120	14.50	1.74	
Abono Organico	m3	0.060	7.50	0.45	
				=====	
SUBTOTAL O				7.44	
<i>TRANSPORTE</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>D=CxR</i>	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					7.53
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					9.11
VALOR UNITARIO					9.11

SON: NUEVE DÓLARES CON ONCE CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLADO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 26 DE 51

RUBRO : 26

UNIDAD: u

DETALLE : CAJA VÁLVULA DE H S F' C= 210 KG/CM² DE 60x 60 CM INTERNO ; HMAX 1,35 M

ESPECIFICACIONES: INC. ENCOFRADO+TAPA DE TOOL GAL. TIPO IEOS E=3MM

EQUIPO	CANTIDAD	TARIFA	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO
DESCRIPCION	A	B	C=AxB	R	D=CxR
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.68
Concreteira	1.00	5.00	5.00	0.200	1.00
					=====
SUBTOTAL M					1.68

MANO DE OBRA	CANTIDAD	JORNAL/HR	COSTO HORA	RENDIMIENTO	COSTO	
DESCRIPCION	A	B	C=AxB	R	D=CxR	
Maestro de Obra	IV	0.10	3.57	0.36	2.000	0.72
Albañil	III	1.00	3.22	3.22	2.000	6.44
Peón	I	1.00	3.18	3.18	2.000	6.36
					=====	
SUBTOTAL N					13.52	

MATERIALES	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO UNIT.	COSTO	
DESCRIPCION		A	B	C=AxB	
Cemento	qq	3.500	6.70	23.45	
Areana Lavada	m3	0.230	10.00	2.30	
Arena	m3	0.050	10.00	0.50	
Ripio	m3	0.430	10.00	4.30	
Tapa de Tol Gal.E=3mm 75*75cm	u	1.000	70.00	70.00	
Seguridad tapa de tol y candad	gbl	1.000	10.00	10.00	
Cofre metal. Encof. de tapa	gbl	1.000	3.00	3.00	
					=====
SUBTOTAL O					113.55

TRANSPORTE	UNIDAD	CANTIDAD	TARIFA	COSTO
DESCRIPCION		A	B	C=AxB
SUBTOTAL P				0.00

TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)	128.75
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)	21.00 27.04
OTROS INDIRECTOS(%)	0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO	155.79
VALOR UNITARIO	155.79

SON: CIENTO CINCUENTA Y CINCO DÓLARES CON SETENTA Y NUEVE CENTAVOS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 27 DE 51

RUBRO : 27

UNIDAD: u

DETALLE : SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 200MM L= 1,45 M

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.04
					=====
SUBTOTAL M					0.04
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.10	3.57	0.36	0.129	0.05
Plomero	III 1.00	3.22	3.22	0.129	0.42
Ay. Plomero	II 1.00	3.18	3.18	0.129	0.41
					=====
SUBTOTAL N					0.88
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Tubo PVC desague d=200mm	ml	1.450	8.00	11.60	
Pegatubo	lts	0.100	3.50	0.35	
Lija	plieg	0.200	0.50	0.10	
				=====	
SUBTOTAL O				12.05	
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					12.97
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					15.69
VALOR UNITARIO					15.69

**SON: QUINCE DÓLARES CON SESENTA Y NUEVE CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA**

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 28 DE 51

RUBRO : 28

UNIDAD: u

DETALLE : SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 200MM L= 1,35 M

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.05
SUBTOTAL M					0.05
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV	0.10	3.57	0.36	0.140
Plomero	III	1.00	3.22	3.22	0.140
Ay. Plomero	II	1.00	3.18	3.18	0.140
SUBTOTAL N					0.95
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Tubo PVC desague d=200mm	ml	1.350	8.00	10.80	
Pegatubo	Its	0.120	3.50	0.42	
Lija	plieg	0.200	0.50	0.10	
SUBTOTAL O					11.32
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
SUBTOTAL P					0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					12.32
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					14.91
VALOR UNITARIO					14.91

SON: CATORCE DÓLARES CON NOVENTA Y UN CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 29 DE 51

RUBRO : 29

UNIDAD: u

DETALLE : SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 200MM L= 1,37 M

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.05
SUBTOTAL M					0.05
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.10	3.57	0.36	0.151	0.05
Plomero	III 1.00	3.22	3.22	0.151	0.49
Ay. Plomero	II 1.00	3.18	3.18	0.151	0.48
SUBTOTAL N					1.02
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Tubo PVC desague d=200mm	ml	1.370	8.00	10.96	
Pegatubo	lts	0.100	3.50	0.35	
Lija	plieg	0.200	0.50	0.10	
SUBTOTAL O					11.41
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
SUBTOTAL P					0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					12.48
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					15.10
VALOR UNITARIO					15.10

SON: QUINCE DÓLARES CON DIEZ CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 30 DE 51

RUBRO : 30

UNIDAD: u

DETALLE : SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 200MM L= 2,65 M

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.06
SUBTOTAL M					0.06
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.10	3.57	0.36	0.178	0.06
Plomero	III 1.00	3.22	3.22	0.178	0.57
Ay. Plomero	II 1.00	3.18	3.18	0.178	0.57
SUBTOTAL N					1.20
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Tubo PVC desague d=200mm	ml	2.650	8.00	21.20	
Pegatubo	lts	0.100	3.50	0.35	
Lija	plieg	0.200	0.50	0.10	
SUBTOTAL O					21.65
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
SUBTOTAL P					0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					22.91
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					4.81
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					27.72
VALOR UNITARIO					27.72

**SON: VEINTE Y SIETE DÓLARES CON SETENTA Y DOS CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA**

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 31 DE 51

RUBRO : 31

UNIDAD: u

DETALLE : SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 200MM L= 0,71 M

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.30
SUBTOTAL M					0.30
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV	0.10	3.57	0.36	0.32
Plomero	III	1.00	3.22	0.889	2.86
Ay. Plomero	II	1.00	3.18	0.889	2.83
SUBTOTAL N					6.01
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Tubo PVC desague d=200mm	ml	0.710	8.00	5.68	
Pegatubo	Its	0.100	3.50	0.35	
Lija	plieg	0.200	0.50	0.10	
SUBTOTAL O					6.13
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
SUBTOTAL P					0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					12.44
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					15.05
VALOR UNITARIO					15.05

SON: QUINCE DÓLARES CON CINCO CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 32 DE 51

RUBRO : 32

UNIDAD: u

DETALLE : SUM. E INST DE REDUCTORES PVC DESAGUE D= 200 A 160 MM

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>	
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.07	
SUBTOTAL M					=====	
					0.07	
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>	
Maestro de Obra	IV	0.10	3.57	0.36	0.200	0.07
Plomero	III	1.00	3.22	3.22	0.200	0.64
Ay. Plomero	II	1.00	3.18	3.18	0.200	0.64
SUBTOTAL N					=====	
					1.35	
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>		
Reductor PVC desague 200-160mm	u	1.000	16.00	16.00		
Pegatubo	Its	0.100	3.50	0.35		
Lija	plieg	0.200	0.50	0.10		
SUBTOTAL O				=====		
				16.45		
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>		
SUBTOTAL P				=====		
				0.00		
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					17.87	
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00	
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00	
COSTO TOTAL DEL RUBRO					21.62	
VALOR UNITARIO					21.62	

SON: VEINTIÚN DÓLARES CON SESENTA Y DOS CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 33 DE 51

RUBRO : 33

UNIDAD: u

DETALLE : SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 110MM L= 1,12 M

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.04
					=====
SUBTOTAL M					0.04
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.10	3.57	0.36	0.129	0.05
Plomero	III 1.00	3.22	3.22	0.129	0.42
Ay. Plomero	II 1.00	3.18	3.18	0.129	0.41
					=====
SUBTOTAL N					0.88
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Tubo pvc desague d=110mm	ml	1.120	2.50	2.80	
Pegatubo	Its	0.040	3.50	0.14	
Lija	plieg	0.100	0.50	0.05	
				=====	
SUBTOTAL O				2.99	
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					3.91
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					4.73
VALOR UNITARIO					4.73

SON: CUATRO DÓLARES CON SETENTA Y TRES CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 34 DE 51

RUBRO : 34

UNIDAD: u

DETALLE : SUM. E INST ADAPTADOR PVC PRESIÓN PARA VÁLVULA COMPUERTA D=110(ROSCA-LISO)

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.34
					=====
SUBTOTAL M					0.34
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.10	3.57	0.36	1.000	0.36
Plomero	III 1.00	3.22	3.22	1.000	3.22
Ay. Plomero	II 1.00	3.18	3.18	1.000	3.18
					=====
SUBTOTAL N					6.76
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Adaptador PVC presión (ros.-li)	u	1.000	15.00	15.00	
Pegatubo	lts	0.050	3.50	0.18	
Lija	plieg	0.100	0.50	0.05	
Teflon	u	2.000	0.30	0.60	
Permatex	tubo	0.100	3.00	0.30	
				=====	
SUBTOTAL O				16.13	
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					23.23
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					28.11
VALOR UNITARIO					28.11

SON: VEINTE Y OCHO DÓLARES CON ONCE CENTAVOS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 35 DE 51

RUBRO : 35

UNIDAD: u

DETALLE : SUM. E INST DE VÁLVULA DE COMPUERTA DE PVC D= 110 MM ; PRESIÓN 400 MPA

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					1.04
					=====
SUBTOTAL M					1.04
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.10	3.57	0.36	3.077	1.11
Plomero	III 1.00	3.22	3.22	3.077	9.91
Ay. Plomero	II 1.00	3.18	3.18	3.077	9.78
					=====
SUBTOTAL N					20.80
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Valvula PVC 400MPa d=110mm	u	1.000	180.00	180.00	
Teflon	u	2.000	0.30	0.60	
Permatex	tubo	0.120	3.00	0.36	
				=====	
SUBTOTAL O				180.96	
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					202.80
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00 42.59
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					245.39
VALOR UNITARIO					245.39

SON: DOSCIENTOS CUARENTA Y CINCO DÓLARES CON TREINTA Y NUEVE CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 36 DE 51

RUBRO : 36

UNIDAD: u

DETALLE : SUM. E INST DE TRAMO CORTO DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 110MM L= 0,46 M

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.03
SUBTOTAL M					0.03
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.10	3.57	0.36	0.100	0.04
Plomero	III 1.00	3.22	3.22	0.100	0.32
Ay. Plomero	II 1.00	3.18	3.18	0.100	0.32
SUBTOTAL N					0.68
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Tubo pvc desague d=110mm	ml	0.460	2.50	1.15	
Pegatubo	Its	0.050	3.50	0.18	
Lija	plieg	0.100	0.50	0.05	
SUBTOTAL O					1.38
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
SUBTOTAL P					0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					2.09
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					2.53
VALOR UNITARIO					2.53

**SON: DOS DÓLARES CON CINCUENTA Y TRES CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA**

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 37 DE 51

RUBRO : 37

UNIDAD: u

DETALLE : SUM. E INST CODO DE PVC DESAGUE D= 110 MM 45 GRADOS

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.03
					=====
SUBTOTAL M					0.03
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.10	3.57	0.36	0.100	0.04
Plomero	III 1.00	3.22	3.22	0.100	0.32
Ay. Plomero	II 1.00	3.18	3.18	0.100	0.32
					=====
SUBTOTAL N					0.68
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Codo PVC desague 110 x 45°	u	1.000	4.00	4.00	
Pegatubo	Its	0.100	3.50	0.35	
Lija	plieg	0.100	0.50	0.05	
				=====	
SUBTOTAL O				4.40	
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					5.11
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					6.18
VALOR UNITARIO					6.18

**SON: SEIS DÓLARES CON DIECIOCHO CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA**

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 38 DE 51

RUBRO : 38

UNIDAD: ml

DETALLE : SUM. E INST DE TUBERÍA PVC DESAGUE D= 110MM

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.04
					=====
SUBTOTAL M					0.04
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.10	3.57	0.36	0.119	0.04
Plomero	III 1.00	3.22	3.22	0.119	0.38
Ay. Plomero	II 1.00	3.18	3.18	0.119	0.38
					=====
SUBTOTAL N					0.80
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Tubo pvc desague d=110mm	ml	1.000	2.50	2.50	
Pegatubo	Its	0.050	3.50	0.18	
Lija	plieg	0.100	0.50	0.05	
				=====	
SUBTOTAL O				2.73	
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					3.57
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					4.32
VALOR UNITARIO					4.32

SON: CUATRO DÓLARES CON TREINTA Y DOS CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 39 DE 51

RUBRO : 39

UNIDAD: u

DETALLE : SUM. E INST CODO DE PVC DESAGUE D= 200 MM

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.05
SUBTOTAL M					0.05
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Maestro de Obra	IV 0.10	3.57	0.36	0.148	0.05
Plomero	III 1.00	3.22	3.22	0.148	0.48
Ay. Plomero	II 1.00	3.18	3.18	0.148	0.47
SUBTOTAL N					1.00
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Codo PVC desague d=200mm	u	1.000	25.00	25.00	
Pegatubo	Its	0.100	3.50	0.35	
Lija	plieg	0.100	0.50	0.05	
SUBTOTAL O					25.40
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
SUBTOTAL P					0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					26.45
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					5.55
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					32.00
VALOR UNITARIO					32.00

SON: TREINTA Y DOS DÓLARES
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 40 DE 51

RUBRO : 40

UNIDAD: m2

DETALLE : PINTURA LATEX VNLY

<i>EQUIPO</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>	
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.09	
					=====	
SUBTOTAL M					0.09	
<i>MANO DE OBRA</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>	
Maestro de Obra	IV	0.10	3.57	0.36	0.250	0.09
Pintor	III	1.00	3.22	3.22	0.250	0.81
Ayudante general	II	1.00	3.18	3.18	0.250	0.80
					=====	
SUBTOTAL N					1.70	
<i>MATERIALES</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>		
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>		
Pintura latex vnly	galon	0.060	14.00	0.84		
Carbonato	kg	0.500	0.25	0.13		
Resina	galon	0.020	14.00	0.28		
Cemento Blanco	kg	0.100	1.00	0.10		
Lija	plieg	0.200	0.50	0.10		
Agua	m3	0.050	3.00	0.15		
				=====		
SUBTOTAL O				1.60		
<i>TRANSPORTE</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>		
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>		
				=====		
SUBTOTAL P				0.00		
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					3.39	
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00	
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00	
COSTO TOTAL DEL RUBRO					4.10	
VALOR UNITARIO					4.10	

SON: CUATRO DÓLARES CON DIEZ CENTAVOS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 41 DE 51

RUBRO : 41

UNIDAD: U

DETALLE : SOPLADORES

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					5.12
					=====
SUBTOTAL M					5.12
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>
ELECTRICISTA	EO D2 1.00	3.22	3.22	16.000	51.52
AYUDANTE ELECTRICISTA	EO E2 1.00	3.18	3.18	16.000	50.88
					=====
SUBTOTAL N					102.40
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
Compresor 1kw	U	1.000	850.00	850.00	
Accesorios de instalacion	GLO	1.000	35.00	35.00	
				=====	
SUBTOTAL O				885.00	
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					992.52
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00 208.43
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					1,200.95
VALOR UNITARIO					1,200.95

**SON: UN MIL DOSCIENTOS DÓLARES CON NOVENTA Y CINCO CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA**

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 42 DE 51

RUBRO : 42

UNIDAD: ML

DETALLE : ACOMETIDA PRINCIPAL ELECTRICA AWG 3#10 RIGIDO

ESPECIFICACIONES: 2 FASES Y 1 NEUTRO

<i>EQUIPO</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.04
					=====
SUBTOTAL M					0.04
<i>MANO DE OBRA</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
AYUDANTE	EO E2	1.00	0.00	0.250	0.00
ELECTRICISTA	EO D2	1.00	3.22	0.250	0.81
					=====
SUBTOTAL N					0.81
<i>MATERIALES</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
MANGUERA NEGRA 1"	ML	1.000	1.45	1.45	
CONDUCTOR SOLIDO AWG # 10	ML	3.000	2.25	6.75	
CINTA AISLANTE 20 YARDAS 3 m	U	0.050	1.25	0.06	
				=====	
SUBTOTAL O				8.26	
<i>TRANSPORTE</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
				0.00	
SUBTOTAL P				0.00	
				=====	
				TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)	
				9.11	
				INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)	
			21.00	1.91	
				OTROS INDIRECTOS(%)	
				0.00	
				COSTO TOTAL DEL RUBRO	
				11.02	
				VALOR UNITARIO	
				11.02	

OBSERVACIONES: DESDE MEDIDOR HASTA TABLERO DE CONTROL R=0.25

SON: ONCE DÓLARES CON DOS CENTAVOS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 43 DE 51

RUBRO : 43

UNIDAD: U

DETALLE : BREAKER DE 1P-10-30-40A

<i>EQUIPO</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.						0.00
SUBTOTAL M						0.00
<i>MANO DE OBRA</i>		<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
AYUDANTE	EO E2	1.00	0.00	0.00	0.100	0.00
MAESTRO ELECTRICO ESPECIALIZAD	EO C1	1.00	0.00	0.00	0.100	0.00
SUBTOTAL N						0.00
<i>MATERIALES</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
BREAKER 1P 10-30A		U	1.000	5.60	5.60	
SUBTOTAL O						5.60
<i>TRANSPORTE</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
SUBTOTAL P						0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					5.60	
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00	
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00	
COSTO TOTAL DEL RUBRO					6.78	
VALOR UNITARIO					6.78	

SON: SEIS DÓLARES CON SETENTA Y OCHO CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 44 DE 51

RUBRO : 44

UNIDAD: U

DETALLE : TABLERO DE CONTROL 2 PUNTOS

<i>EQUIPO DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>	
Herramienta Menor 5% de M.O.					1.37	
					=====	
SUBTOTAL M					1.37	
<i>MANO DE OBRA DESCRIPCION</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>JORNAL/HR B</i>	<i>COSTO HORA C=AxB</i>	<i>RENDIMIENTO R</i>	<i>COSTO D=CxR</i>	
AYUDANTE ELECTRICISTA	EO E2	1.00	3.18	3.18	3.000	9.54
ELECTRICISTA	EO D2	1.00	3.22	3.22	3.000	9.66
ALBAÑIL	EO D2	1.00	3.22	3.22	1.000	3.22
PEON	EO E2	1.00	3.18	3.18	1.000	3.18
MAESTRO DE OBRA	EO C2	1.00	3.57	3.57	0.500	1.79
						=====
SUBTOTAL N						27.39
<i>MATERIALES DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>PRECIO UNIT. B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>		
CAJA TERMICA DE 2 PUNTOS	U	1.000	45.00	45.00		
BREAKER 30 AMP	U	2.000	12.50	25.00		
TACO FISHER	U	4.000	0.18	0.72		
TORNILLOS 2"	U	4.000	0.05	0.20		
CEMENTO	KG	3.000	6.75	20.25		
ARENA	M3	0.020	10.00	0.20		
AGUA	M3	0.005	1.00	0.01		
				=====		
SUBTOTAL O				91.38		
<i>TRANSPORTE DESCRIPCION</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD A</i>	<i>TARIFA B</i>	<i>COSTO C=AxB</i>		
				=====		
SUBTOTAL P				0.00		
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					120.14	
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00	
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00	
COSTO TOTAL DEL RUBRO					145.37	
VALOR UNITARIO					145.37	

OBSERVACIONES: R=3

SON: CIENTO CUARENTA Y CINCO DÓLARES CON TREINTA Y SIETE CENTAVOS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 45 DE 51

RUBRO : 45

UNIDAD: M3

DETALLE : AGUA PARA CONTROL DE POLVO

<i>EQUIPO</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.00
CAMION CISTERNA 10000 LT	1.00	8.50	8.50	0.010	0.09
					=====
SUBTOTAL M					0.09
<i>MANO DE OBRA</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
CHOFER CLASE D	1.00	3.57	3.57	0.010	0.04
					=====
SUBTOTAL N					0.04
<i>MATERIALES</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
AGUA	M3	1.000	1.00	1.00	
					=====
SUBTOTAL O					1.00
<i>TRANSPORTE</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	
					=====
SUBTOTAL P					0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					1.13
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					1.37
VALOR UNITARIO					1.37

SON: UN DÓLAR CON TREINTA Y SIETE CENTAVOS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 46 DE 51

RUBRO : 46

UNIDAD: U

DETALLE : SEÑALES DE INGENIERIA CIVILMOVILES(REST.DE VELC.PROV.REBASA)

ESPECIFICACIONES: ANGULO 3/4", TOOL GALV. 1/20, PINTURA REFLECTIVA

<i>EQUIPO</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.75
					=====

SUBTOTAL M

0.75

<i>MANO DE OBRA</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>	
PEON	EO E2	1.00	3.18	3.18	3.000	9.54
ALBAÑIL	EO D2	1.00	3.22	3.22	1.500	4.83
MAESTRO DE OBRA	EO C2	1.00	3.57	3.57	0.150	0.54
						=====

SUBTOTAL N

14.91

<i>MATERIALES</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>
ROTULO INFORMATIVO 40*40 cm	U	1.000	12.00	12.00
CEMENTO	KG	39.000	6.75	263.25
ARENA	M3	0.042	10.00	0.42
RIPIO	M3	0.061	12.00	0.73
AGUA	M3	0.015	1.00	0.02
				=====

SUBTOTAL O

276.42

<i>TRANSPORTE</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>
				=====

SUBTOTAL P

0.00

TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)	292.08
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)	61.34
OTROS INDIRECTOS(%)	0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO	353.42
VALOR UNITARIO	353.42

OBSERVACIONES: TUBO POSTE GALV. 2" - COLOCADO EN OBRA R=1.50

SON: TRESCIENTOS CINCUENTA Y TRES DÓLARES CON CUARENTA Y DOS CENTAVOS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 47 DE 51

RUBRO : 47

UNIDAD: U

DETALLE : SEÑALES PORTATILES (CONOS)

<i>EQUIPO</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 0% de M.O.					0.00
					=====
SUBTOTAL M					0.00
<i>MANO DE OBRA</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
					0.00
					=====
SUBTOTAL N					0.00
<i>MATERIALES</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C</i>	<i>D=AxB</i>	
CONOS DE GUIA O SEGURIDAD	U	1.000	2.50	2.50	
				=====	
SUBTOTAL O				2.50	
<i>TRANSPORTE</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C</i>	<i>D=AxB</i>	
				0.00	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					2.50
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					3.03
VALOR UNITARIO					3.03

SON: TRES DÓLARES CON TRES CENTAVOS
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 48 DE 51

RUBRO : 48

UNIDAD: U

DETALLE : SEÑALES PREVENTIVAS - ROTULOS INFORMATIVOS 60*60cm

ESPECIFICACIONES: ANGULO 3/4", TOOL GALV. 1/20, PINTURA REFLECTIVA

<i>EQUIPO</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 5% de M.O.					0.75
					=====

SUBTOTAL M

0.75

<i>MANO DE OBRA</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>	
PEON	EO E2	1.00	3.18	3.18	3.000	9.54
ALBAÑIL	EO D2	1.00	3.22	3.22	1.500	4.83
MAESTRO DE OBRA	EO C2	1.00	3.57	3.57	0.150	0.54
						=====

SUBTOTAL N

14.91

<i>MATERIALES</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>
ROTULO INFORMATIVO 60*60 cm	U	1.000	16.00	16.00
CEMENTO	KG	39.000	6.75	263.25
ARENA	M3	0.042	10.00	0.42
RIPIO	M3	0.061	12.00	0.73
AGUA	M3	0.015	1.00	0.02
				=====

SUBTOTAL O

280.42

<i>TRANSPORTE</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>		<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>
				=====

SUBTOTAL P

0.00

TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)	296.08
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)	21.00 62.18
OTROS INDIRECTOS(%)	0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO	358.26
VALOR UNITARIO	358.26

OBSERVACIONES: TUBO POSTE GALV. 2" - COLOCADO EN OBRA R=1.50

SON: TRESCIENTOS CINCUENTA Y OCHO DÓLARES CON VEINTE Y SEIS CENTAVOS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 49 DE 51

RUBRO : 49

UNIDAD: ML

DETALLE : CINTAS PLASTICAS DEMARCAION AREAS DE TRABAJO

<i>EQUIPO</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 0% de M.O.					0.00
					=====
SUBTOTAL M					0.00
<i>MANO DE OBRA</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
					0.00
					=====
SUBTOTAL N					0.00
<i>MATERIALES</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>D=CxR</i>	
CINTA PLASTICA BARRERA TRANSIT	ML	3.000	0.08	0.24	
				=====	
SUBTOTAL O				0.24	
<i>TRANSPORTE</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>D=CxR</i>	
				0.00	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					0.24
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					0.29
VALOR UNITARIO					0.29

SON: VEINTE Y NUEVE CENTAVOS DE DÓLAR
ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 50 DE 51

RUBRO : 50

UNIDAD: HORA

DETALLE : CONFERENCIA

<i>EQUIPO</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 0% de M.O.					0.00
					=====
SUBTOTAL M					0.00
<i>MANO DE OBRA</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
					0.00
					=====
SUBTOTAL N					0.00
<i>MATERIALES</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C</i>	<i>D=AxB</i>	
CHARLA-VIDEOS-SLIDES-ACETATOS	HORA	1.000	45.00	45.00	
				=====	
SUBTOTAL O				45.00	
<i>TRANSPORTE</i>	<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>	
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C</i>	<i>D=AxB</i>	
				0.00	
				=====	
SUBTOTAL P				0.00	
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					45.00
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					21.00
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					54.45
VALOR UNITARIO					54.45

SON: CINCUENTA Y CUATRO DÓLARES CON CUARENTA Y CINCO CENTAVOS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO
FACULTAD DE INGENIERIA CIVIL Y MECÁNICA

PROYECTO: ALCANTARILLDO SAN JOSÉ DE ANGAHUANA-AUGUSTO N. MARTÍNEZ

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

HOJA 51 DE 51

RUBRO : 51

UNIDAD: U

DETALLE : EQUIPOS DE SEGURIDAD INDUSTRIAL PARA TRABAJADORES

ESPECIFICACIONES: PARA CADA TRABAJADOR

<i>EQUIPO</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
Herramienta Menor 0% de M.O.					0.00
					=====
SUBTOTAL M					0.00
<i>MANO DE OBRA</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>JORNAL/HR</i>	<i>COSTO HORA</i>	<i>RENDIMIENTO</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>	<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>	<i>R</i>	<i>D=CxR</i>
					=====
SUBTOTAL N					0.00
<i>MATERIALES</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>PRECIO UNIT.</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>
BOTAS EN CUERO		PAR	1.000	22.30	22.30
BOTAS DE CAUCHO		PAR	1.000	7.50	7.50
CASCOS DE SEGURIDAD		U	1.000	7.50	7.50
CAMISA DE JEAN		U	1.000	12.90	12.90
PANTALON DE JEAN		U	1.000	12.00	12.00
PARES DE GUANTES		PAR	1.000	1.80	1.80
MASCARILLAS ATRAPAPOLVO		U	1.000	0.25	0.25
MASCARILLA PARA GASES		U	1.000	3.00	3.00
RECOGEDORES DE BASURA		U	1.000	1.20	1.20
ROTULO PREVENTIVO		U	1.000	2.30	2.30
					=====
SUBTOTAL O					70.75
<i>TRANSPORTE</i>		<i>UNIDAD</i>	<i>CANTIDAD</i>	<i>TARIFA</i>	<i>COSTO</i>
<i>DESCRIPCION</i>			<i>A</i>	<i>B</i>	<i>C=AxB</i>
					=====
SUBTOTAL P					0.00
TOTAL COSTO DIRECTO (M+N+O+P)					70.75
INDIRECTOS Y UTILIDADES(%)					14.86
21.00					
OTROS INDIRECTOS(%)					0.00
COSTO TOTAL DEL RUBRO					85.61
VALOR UNITARIO					85.61

SON: OCHENTA Y CINCO DÓLARES CON SESENTA Y UN CENTAVOS

ESTOS PRECIOS NO INCLUYEN IVA

AMBATO, 20 DE ABRIL DE 2015

JULIO CUNALATA
ELABORADO

Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón



MANUAL DE SISTEMAS DE TRATAMIENTO DE AGUAS RESIDUALES UTILIZADOS EN JAPÓN

Comisión Nacional del Agua

Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados
en Japón

Edición 2013

D. R. © Secretaría de Medio Ambiente y Recursos Naturales
Boulevard Adolfo Ruiz Cortines No. 4209 Col. Jardines en la Montaña,
C. P. 14210, Tlalpan, México, D. F.

Comisión Nacional del Agua
Insurgentes Sur No. 2416 Col. Copilco El Bajo
C.P. 04340, Coyoacán, México, D.F.
Tel. (55) 5174-4000

Subdirección General de Agua Potable, Drenaje y Saneamiento

Impreso y hecho en México
Distribución gratuita. Prohibida su venta.
Queda prohibido el uso para fines distintos al desarrollo social.
Se autoriza la reproducción sin alteraciones del material contenido en
esta obra, sin fines de lucro y citando la fuente.

Contenido

Introducción.....	1
Antecedentes	3
1 Zanjas de infiltración o de lixiviación capilar	5
1.1 Características del proceso.....	5
1.1.1 Componentes básicos	6
1.2 Diseño.....	7
1.3 Selección del sitio.....	7
1.4 Elementos que integran el proceso.....	8
1.5 Construcción	8
1.5.1 Aspectos a revisar y verificar.....	8
1.5.2 Materiales de construcción	11
1.5.3 Recomendaciones durante la etapa de construcción.....	12
1.6 Aspectos operativos y de mantenimiento.....	12
1.7 Investigación y estudio de organismos presentes en el proceso.....	13
1.7.1 La importancia de los organismos del suelo.....	13
1.7.2 Organismos que viven en el suelo.....	13
2 Sistema Doyoo Yookasoo.....	14
2.1 Características del proceso.....	14
2.2 Ventajas.....	14
2.3 Diseño.....	15
2.3.1 Representación esquemática.....	15
2.3.2 Diagrama general del Proceso.....	15
2.3.3 Diagrama de flujo básico.....	16
2.3.4 Isométrico	17
2.3.5 Consideraciones.....	17
2.3.6 Rango de diseño	18
2.3.7 Descripción de las unidades del proceso.....	19
2.3.8 Descripción de los accesorios	21
2.3.9 Descripción del tratamiento de lodos	26
2.4 Metodología de diseño.....	27
2.4.1 Pretratamiento.....	28
2.4.2 Sedimentador primario.....	29
2.4.3 Aereador por contacto primario.....	30
2.4.4 Aereador por contacto secundario.....	32
2.4.5 Sedimentador secundario.....	34
2.4.6 Desinfección.....	36
2.4.7 Espesador de lodos.....	37
2.4.8 Almacenamiento de lodos	38
2.4.9 Sopladores y tuberías de aire.....	39
2.5 Ejemplo de aplicación.....	41
2.5.1 Sedimentador primario.....	41
2.5.2 Aereador por contacto primario.....	43
2.5.3 Aereador por contacto secundario.....	43
2.5.4 Sedimentador secundario.....	44
2.5.5 Desinfección.....	45
2.5.6 Espesador de lodos.....	45
2.5.7 Almacén de lodos.....	45
2.5.8 Sopladores	46
2.5.9 Planos de diseño.....	47

2.6 Compendio de fotografías del proceso constructivo.....	51
2.7 Estimación de costos.....	62
2.7.1 Obras y equipamiento (ejemplo de Japón).....	62
2.7.2. Operación y mantenimiento, (costos de Japón).....	62
2.8 Método de operación y mantenimiento.....	63
2.8.1 Aspectos generales.....	63
2.8.2 Operación y mantenimiento.....	64
Nomenclatura y equivalencias.....	69
Glosario de términos.....	70
Referencias bibliográficas.....	71

Prefacio

El “Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón”, es un documento que desarrolló la Agencia de Cooperación Internacional de Japón (JICA, por sus siglas en inglés) en coordinación con la Comisión Nacional del Agua (Conagua), para dar a conocer dos nuevas alternativas o procesos de tratamiento de aguas residuales municipales que pueden contribuir al saneamiento de comunidades menores a 2,500 habitantes. De los dos procesos que se analizaron y adecuaron a las condiciones del país, el más sencillo es el de las zanjas de infiltración o de lixiviación capilar, que puede emplearse como un complemento del sistema para tratar efluentes de fosas sépticas, de tanques Imhoff o de reactores anaerobios de flujo ascendente, entre otros. Las zanjas de infiltración o de lixiviación capilar tienen profundidades que varían de 45 a 60 cm y utilizan arena de río como medio capilar y filtrante en sustitución de grava que es el material utilizado en las zanjas de infiltración actuales, las que pueden llegar a tener profundidades de 90 a 120 cm. En ambos casos el agua residual pasa a través de estos medios para posteriormente infiltrarse en la tierra, por las paredes laterales de las zanjas y por la plantilla en el último caso. La menor profundidad de las zanjas de lixiviación y de su medio filtrante, son factores que pueden incidir a que tengan una mayor aplicación potencial en sitios con menores espesores de tierra orgánica útil o disponibilidad de terreno y en donde la presencia de la arena, que es una innovación, permite mejorar la calidad del agua que se filtra a través de la tierra lo cual puede aumentar la vida útil de estos sistemas. En el Manual de Agua Potable, Alcantarillado y Saneamiento (MAPAS), se incorpora el proceso de lixiviación como se emplea en el país.

La segunda alternativa planteada, el sistema Doyoo Yookasoo, es un proceso mixto, de medio fijo y suspendido, que se puede considerar como una variante del proceso de lodos activados, con medio de contacto fijo sumergido aereado, de patente. En los reactores del Doyoo Yookasoo se incorpora grava como medio o lecho de contacto fijo sumergido, en lugar de empaque plástico, donde y con la ayuda de aire inyectado, la zooglea microbiana formada transforma la materia orgánica contaminante, para obtener efluentes de alta calidad y lodos de desecho con mayor grado de estabilización, para su posterior deshidratación, disposición o reuso final. El proceso utiliza difusores de aire del tipo burbuja fina, en lugar de difusores microporosos (más caros y de patente), que al estar en contacto con la grava de empaque incrementan su tiempo de contacto y eficiencia de oxigenación; en este proceso se evita la recirculación de lodos con lo cual la operación se simplifica. El Doyoo Yookasoo, en su actual presentación, es poco conocido en México no así en Japón donde se ha implementado como una solución al saneamiento de pequeñas comunidades de ese país, que cuentan con alcantarillado.

Los componentes de ambos procesos quedan confinados bajo tierra y su cubierta superficial (capa de tierra mejorada) es aprovechada para eliminar malos olores; la superficie que queda en la parte superior del sistema de tratamiento es aprovechada para formar áreas verdes o jardines, lo cual es una novedad. Ambos procesos son de fácil operación y control y, en alto porcentaje, pueden ser construidos con materiales y equipos del país.

Introducción

El Gobierno de México, a través de la Comisión Nacional del Agua (Conagua), elaboró el Programa Nacional Hídrico (PNH) 2007-2012, en el marco del Plan Nacional de Desarrollo 2007-2012, en el que se establecieron ocho objetivos principales, con sus respectivas metas e indicadores.

El Objetivo No. 2 de este programa busca incrementar el acceso y calidad de los servicios de agua potable, alcantarillado y saneamiento y establece como una de sus metas en materia de saneamiento, que el 60% de las aguas residuales que se generan y colectan a nivel nacional sean tratadas, para recuperar la calidad de ríos, lagos y lagunas, fomentar el reuso e intercambio de las aguas residuales y promover la recarga de los acuíferos.

Asimismo, el Programa Nacional Hídrico (PNH) establece como una de sus prioridades la atención al saneamiento de zonas marginadas y con alta marginación, para reducir la incidencia de enfermedades, lograr un ambiente apropiado para el desarrollo de las comunidades y evitar la propagación de vectores dañinos para la población.

A fin de atender esta prioridad, en febrero de 2008, la Conagua presentó a la Agencia de Cooperación Internacional del Japón (JICA) una solicitud de cooperación y asesoría técnica para la formulación, ejecución y evaluación de proyectos relacionados con la conservación de la calidad del agua y el saneamiento, particularmente sobre alternativas de tratamiento de aguas residuales de bajo costo para pequeñas comunidades rurales, así como planes integrales de saneamiento.

Como resultado de esta solicitud, en julio de 2009, la Conagua y la JICA acordaron que la cooperación se realizaría fundamentalmente en los siguientes aspectos: a) asesoría en formulación de proyectos para conservación de la calidad del agua; y b) asesoría en la revisión de métodos eficientes de tratamiento de aguas residuales adecuados para pequeñas comunidades. La modalidad que se convino fue el envío de un experto japonés, para colaborar dos años en forma espaciada, con técnicos de la Conagua.

Cabe mencionar que la Conagua, en años recientes, con la asistencia técnica de la JICA, llevó a cabo dos proyectos de Cooperación técnica: “Proyecto para Fortalecer la Red de Monitoreo de Calidad de Aguas Costeras” y “Proyecto de Mejoramiento de la Capacidad para Establecer Normas Mexicanas para los Criterios de Calidad del Agua”. Por tanto, a través de esta nueva colaboración, la JICA apoyará a la Conagua para que consolide su capacidad de implementación de proyectos y programas de conservación de la calidad del agua, aprovechando de manera eficiente los resultados logrados en los citados proyectos de cooperación técnica.

El trabajo del experto japonés asignado a la Conagua se enfocó fundamentalmente en las siguientes actividades:

- Recomendar sistemas de tratamiento de aguas residuales eficientes y económicos para pequeñas comunidades.
- Realizar diagnósticos en plantas de tratamiento de aguas residuales incorporadas dentro de los proyectos emblemáticos.

- Asesorar en la selección de sitios que se propongan para realizar proyectos piloto y de construcción de plantas de tratamiento de aguas residuales, que sean acordes con los estudios de campo realizados.
- Asesorar y dar apoyo en los trabajos de ejecución y evaluación de los proyectos piloto que sean seleccionados.
- Apoyar en la elaboración de un manual sobre diseño y ejecución de proyectos de construcción de plantas de tratamiento de aguas residuales en zonas no aptas para el tratamiento colectivo a gran escala.

Con base a este programa general de trabajo, el experto japonés asignado por la JICA a la Conagua, Dr. Shinya Kudo, de febrero de 2010 a febrero de 2012, elaboró en coordinación con personal de la Gerencia de Potabilización y Tratamiento, el presente documento denominado “Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón”, el cual tiene como objetivo:

- Fortalecer la capacidad institucional de la Conagua y de las instancias relacionadas con el saneamiento y el tratamiento de aguas residuales en México.
- Ser un documento técnico que permita la implementación de dos alternativas de tratamiento de aguas residuales de bajo costo y tecnología simplificada de Japón, que coadyuven a mejorar el saneamiento de pequeñas comunidades. Las alternativas en cuestión son: la zanja de lixiviación capilar y el proceso de tratamiento “Doyoo Yookasoo”.
- Proponer diseños tipo que puedan adaptarse a las necesidades de pequeñas localidades del país, que incluyan: aspectos sobre el proceso, construcción y operación de las plantas de tratamiento propuestas.

El documento está dirigido para su utilización y aplicación en campo a:

- Direcciones generales de organismos de cuenca y direcciones locales de la Conagua en los estados, en particular, a las áreas técnicas afines que desarrollan la planeación de proyectos de saneamiento de estas instancias.
- Organismos operadores estatales y municipales así como organismos descentralizados y desconcentrados de éstos.
- Organizaciones, universidades y demás instancias que realizan y/o coadyuvan en el saneamiento de pequeñas comunidades marginadas y rurales.

El presente manual es una herramienta que cuenta con los elementos necesarios para el diseño y construcción de zanjas de infiltración o de lixiviación capilar así como del proceso Doyoo Yookasoo, para lo cual se incluye en su interior elementos de diseño y construcción como son:

- Esquemas generales, componentes y descripción de su funcionamiento tanto en forma individual o en conjunto.
- Criterios de diseño de cada uno de sus componentes y algunos aspectos de la operación y mantenimiento.
- Ejemplo de diseño para el caso del Doyoo Yookasoo, donde se incluyen dibujos del conjunto, cortes y algunos detalles.

- Aspectos y características a considerar y vigilar de los materiales y equipamiento de ambos sistemas, para lo cual se incluyen fotografías inherentes de la instalación.
- Aspectos y elementos de construcción para lo cual se incluyen fotografías de las etapas constructivas.
- Guía de problemas y soluciones en la operación y mantenimiento del proceso y su equipamiento.

El diseño y construcción de ambos procesos puede ser desarrollado por ingenieros con cierta experiencia en procesos de tratamiento de aguas residuales y construcción de plantas, así como con sentido común y práctico, ya que la combinación de estas experiencias permitirán resolver problemas o situaciones que pueden presentarse en la construcción o puesta en operación.

El presente documento no pretende ser la solución única en cuanto al saneamiento, ya que presenta limitaciones que provienen de algunos dibujos y esquemas que se tomaron de un manual elaborado en Japón; sin embargo, dicho manual podrá ser mejorado en el futuro conforme se vayan construyendo este tipo de sistemas de tratamiento en el país.

Antecedentes

Situación del saneamiento en México

De acuerdo con el Censo de Población y Vivienda 2010 del INEGI, México contaba con una población total de 112'336,538 habitantes, de éstos 25'834,979 (23%) se asentaban en 188,593 localidades con población hasta 2,500 habitantes. En 2010 la cobertura promedio a nivel nacional del servicio de agua potable fue del 90.9%, que corresponde al 95.59% en zonas urbanas y 75.7% en zonas rurales. En cuanto al alcantarillado, la cobertura nacional promedio fue del 89.6%, que corresponde al 96.27% en las zonas urbanas y 67.7% en las zonas rurales, lo que significa que 17.499 millones de habitantes en zonas rurales tienen este servicio: 10.43 millones de habitantes descargan a fosas sépticas (40.4% de la población rural), y 7.06 millones de habitantes (27.3%) descargan a redes de alcantarillado. De la población rural 8.34 millones (32.3% de la población) no cuenta con servicio alguno de saneamiento.

Las zonas rurales con menos recursos presentan un rezago en ambos servicios, debido a:

- Gran número,
- Gran dispersión,
- Ubicación geográfica y topográfica desfavorable, y
- Recursos económicos insuficientes.

Estos factores así como la idiosincrasia de la población dificultan el suministro de estos servicios básicos, para mejorar la calidad de vida de los habitantes.

Saneamiento básico

El 40.4 % de la población rural, 10.43 millones de habitantes de acuerdo con el Censo de Población y Vivienda 2010 del INEGI, disponían de fosas sépticas para descargar y tratar sus aguas residuales. El saneamiento para la población rural considera la construcción de fosas sépticas secas o húmedas unifamiliares y/o comunales, las que en muchos casos son simples pozos llamados pozos negros y en otros son fosas sépticas formales, construidas por la población; también incluye letrinas ecológicas construidas o suministradas a través de los programas de apoyo federales, estatales y/o municipales e internacionales, programas que han sido desarrollados en forma extensiva, pero aún insuficiente dada la magnitud del número de localidades. En el caso de las fosas húmedas, con frecuencia el efluente de estas unidades sin tratamiento posterior, escurre hacia pequeñas parcelas o zonas de infiltración natural y, en muchos casos, termina por descargar en arroyos u otros cuerpos receptores naturales donde con frecuencia da origen a diversos problemas y malos olores, situación que requiere ser solventada dentro de los planes de saneamiento.

Sistemas de tratamiento de aguas residuales

La población rural que cuenta con red de alcantarillado requiere que sus aguas se colecten y conduzcan a sistemas de tratamiento completos en comparación con el que representan las fosas sépticas. En pequeñas localidades que cuentan con red de alcantarillado la disposición que más se practica es:

- La descarga de las aguas residuales a hondonadas o accidentes topográficos naturales donde el agua se filtra,

evapora y/o escurre causando malos olores y la presencia de vectores dañinos.

- La descarga a diversos cuerpos de agua naturales, donde se produce contaminación además de limitar los usos del agua y ser potencialmente una fuente de enfermedades gastrointestinales.

En México, a través del Programa para la Sostenibilidad de los Servicios de Agua Potable y Saneamiento de Comunidades Rurales (PROSSAPYS), hasta el año 2010, se habían construido 291 pequeñas plantas de tratamiento de aguas residuales, con una capacidad total instalada de 996.2 l/s, que tratan un caudal de 591 l/s de aguas residuales. La capacidad individual de tratamiento de estas plantas varía de 0.2 a 11 l/s.

Alternativas de tratamiento de aguas residuales para el saneamiento rural

Por lo anterior, es necesario contar con más alternativas de procesos de tratamiento de bajo costo de inversión, operación y mantenimiento, lo que permitirá ampliar la cobertura del servicio de tratamiento de aguas residuales en pequeñas comunidades que cuentan con red de alcantarillado, situación en la cual es conveniente aprovechar las experiencias tecnológicas de otros países más avanzados, como Japón.

En Japón se han desarrollado y mejorado diversos sistemas de tratamiento como el método de zanjas de infiltración o de lixiviación capilar, como proceso complementario para tratar los efluentes de las fosas sépticas, con lo cual se podrán disponer higiénicamente las aguas tratadas, así como la tecnología simplificada del Dooyo Yookasoo, proceso que es una variante del proceso de lodos activados por contacto fijo sumergido con el cual se mejora el proceso de tratamiento, se simplifica la operación y se obtienen efluentes de alta calidad, para su reuso, intercambio o disposición.

Estos procesos son alternativos para mejorar la calidad de las aguas residuales de pequeñas localidades, por lo cual es necesario estudiar a mayor detalle estas tecnologías para su implementación. Es por ello que la Gerencia de Potabilización y Tratamiento de la Conagua y la Agencia de Cooperación Internacional del Japón (JICA) conjuntaron esfuerzos para desarrollar el presente manual, así como para elaborar el proyecto para construir, al menos, una planta piloto a fin de explorar y definir el potencial de aplicación de la tecnología de tratamiento y coadyuvar en el tratamiento de las aguas residuales de comunidades rurales.

1 Zanjas de infiltración o de lixiviación capilar

1.1 Características del proceso

El método por zanja de lixiviación capilar consiste en promover el contacto entre un flujo no saturado de agua residual con la capa superficial del suelo, donde la actividad biótica es altamente activa, para oxidar y degradar la materia orgánica. Este método fue desarrollado por el Dr. Tadashi Niimi, de 1955 a 1965; recientemente, las zanjas de infiltración o de lixiviación capilar han tenido diversas aplicaciones, como son: tratamiento del agua residual doméstica para pulir el agua, y tratamiento para remoción de fósforo y nitrógeno, donde la pre-

misión del proceso es que el efluente no tiene una salida visible o superficial.

Para el tratamiento de las aguas residuales domésticas generadas en pequeñas comunidades de países occidentales, en forma tradicional, se han utilizado sistemas de tratamiento que incluyen una fosa séptica y un campo conformado por zanjas de infiltración, (figura No.1); éstas unidades también han sido utilizadas en forma individual, por lo cual el uso de las zanjas de infiltración no es nuevo.

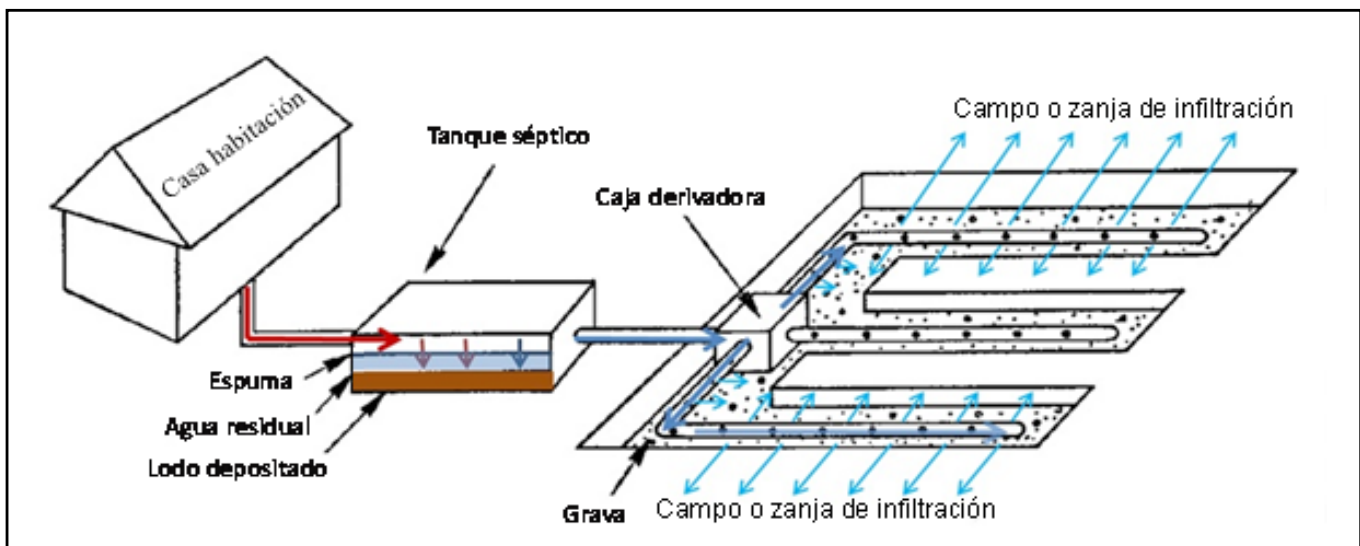


Figura No.1 Sistema de tratamiento a base de zanjas de infiltración o de lixiviación capilar Tipo Niimi

La estructura o componentes básicos de las zanjas de infiltración o de lixiviación capilar se muestran en la figura No.2. La zanja No. 1, Tipo Niimi, es el modelo más común en Japón, ya que permite el tratamiento de las aguas residuales aprovechando la capacidad de depuración del suelo; con ciertas innovaciones se contrarrestan problemas como obstrucciones o taponamientos que generalmente se presentan en las zanjas occidentales. Un esquema semejante, pero con un lecho filtrante a base de grava, es el de la zanja No.2 ó Tipo Normal que se utiliza para llevar a cabo la desnitrificación del agua residual, proceso que se ha usado en México y en otros países occidentales; estas zanjas es otra alternativa de tratamiento de bajo costo. La zanja No. 3, que tiene una estructura más simple, se utiliza para disponer aguas pluviales.

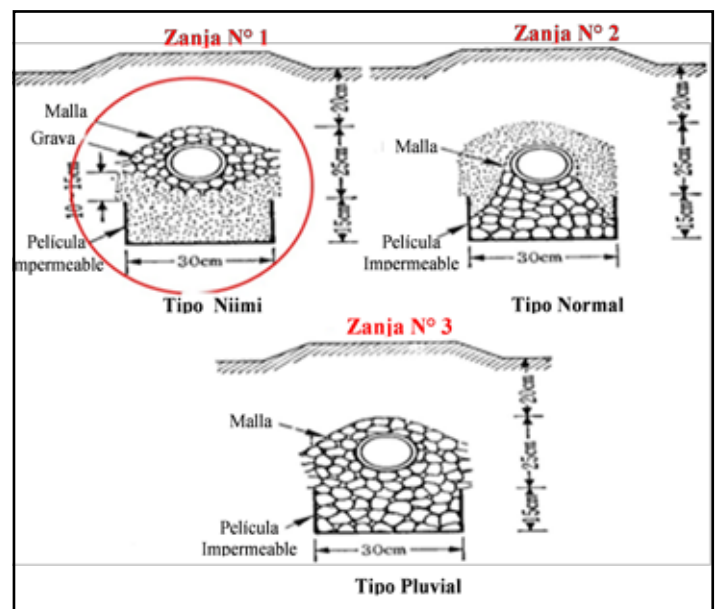


Figura No. 2 Estructura de las zanjas de infiltración

1.1.1 Componentes básicos

a. Película impermeable, para formar el canal de distribución longitudinal

La característica más importante del método por zanjas de infiltración o de lixiviación capilar no es la infiltración del agua residual por gravedad, sino la infiltración al suelo por flujo negativo y flujo no saturado por capilaridad sifónica. Este mecanismo se presenta al conformar un canal longitudinal impermeable, construido con material plástico como el PAD con 30 cm de ancho y paredes laterales de 15 cm de alto, lleno con arena de río. Este canal va instalado en el fondo de la zanja, por debajo de la tubería de conducción y distribución, situación por la cual el agua fluye hacia este, lo llena para posteriormente ascender por las paredes del canal, por efecto capilar y gradiente hidráulico, (figura Núm. 3 y Núm. 4).

b. Distribuidor, para conducir uniforme y equitativamente el agua residual en las zanjas

Usualmente, la longitud máxima de una zanja y su tubería de conducción y distribución es de 20 m, con ello el agua residual de alimentación se distribuye uniformemente a lo largo de la zanja y la infiltración es adecuada, la cual se lleva a cabo por acción de la gravedad. Cuando la longitud de la tubería es del orden de los 50 m, el agua residual influente debe ser alimentada e impulsada, por el interior de la tubería, ya sea en forma neumática o mediante la utilización de una bomba. Entre más larga sea una zanja y su tubería, la distribución del agua, a lo largo de ella así como entre todas las zanjas, se hace más problemática e ineficiente, lo cual influye en el funcionamiento y eficiencia del sistema. En las zanjas de infiltración o lixiviación capilar del tipo Niimi, la tubería que conduce y distribuye el agua residual de alimentación, mediante orificios o cortes, está rodeada por una capa de grava de 25 cm de espesor, a través de la cual el agua fluye hasta la arena que le subyace y hacia el canal de distribución longitudinal de material plástico impermeable que contiene arena.

En las zanjas de infiltración, el problema de la distribución inadecuada del agua del influente se resuelve mediante la conformación e instalación de canales impermeables como el antes mencionado; donde una vez que el agua residual llega, llena y rebosa el canal, ésta fluye y se filtra a través de las paredes laterales y plantilla de la zanja, trayecto donde se lleva a cabo la degradación de la materia orgánica del agua residual. Los canales deben ser nivelados con respecto al fondo o plantilla de la zanja.

c. Alimentación intermitente del agua residual a la zanja e inclusión de una zanja de reserva

Una forma de prevenir eficientemente las obstrucciones de la zanja, es mediante la alimentación intermitente del agua residual, lo cual se puede realizar utilizando equipos de bombeo. Sin embargo, en las instalaciones pequeñas para uso doméstico, no se recomienda el uso de bombas ya que el nivel del agua fluctúa a intervalos en las zanjas y pone en peligro la infiltración del agua residual a través del suelo. La fluctuación

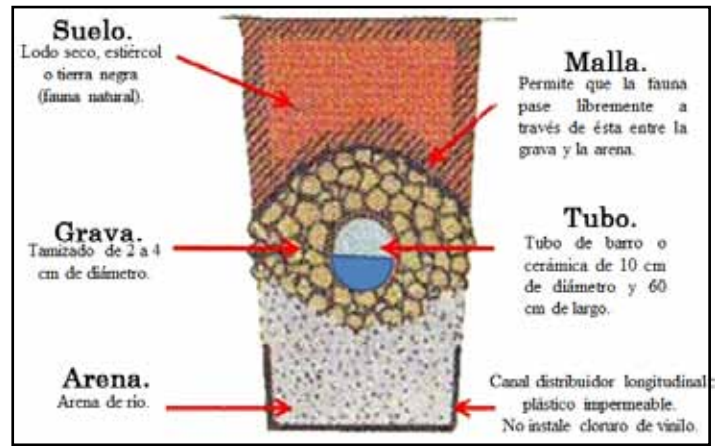


Figura No. 3 Estructura general de la zanja de lixiviación capilar

del nivel del agua y la provisión intermitente del agua residual, dificulta el desarrollo y complica la actividad de los microorganismos tanto en la parte interna como en la parte externa de la zanja. La presencia de un gran número de diferentes microorganismos hace más efectiva la purificación del agua residual, lo cual ha sido probado, y minimiza la obstrucción de las zanjas. Como una medida para la operación intermitente de la unidad, es recomendable contar con una zanja de reserva que permita alternar su operación, para restaurar la capacidad de infiltración y de funcionamiento de la zanja, al volver a operar los periodos de operación pueden ser de 6 a 12 meses.

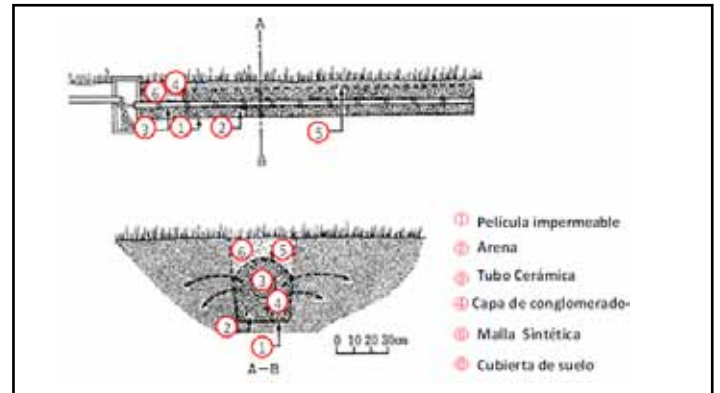


Figura No. 4 Componentes de la zanja de infiltración, tipo Niimi

1.2 Diseño

Los ingenieros e investigadores que han hecho esfuerzos serios en la investigación y desarrollo de las zanjas de infiltración o de lixiviación capilar, consideran que “el proceso de purificación a través del suelo es un método que termina con las zanjas de lixiviación capilar”.

Los conceptos para el diseño de las zanjas de infiltración o de lixiviación capilar son los siguientes:

a. Cálculo del flujo o gasto de agua residual a tratar, (Q)

Es importante determinar con precisión, el flujo o gasto de agua residual cuando son diseñadas las instalaciones de tratamiento. Se debe tener especial cuidado en las zonas donde no haya sistema de suministro de agua potable y las casas usen pozos, por la posible infiltración del agua tratada a las fuentes de abastecimiento.

Para el cálculo del gasto de agua residual generada (Q), se considera la dotación de agua potable por habitante por día (D), la cual varía de 150 a 200 l/h/d, el número de habitantes a servir (h) y el uso consuntivo o coeficiente de aportación (Ca), que puede variar de 0.70 a 0.80, tal como se señala en la siguiente ecuación:

$$Q = D \times h \times Ca \times 10^{-3}$$

Donde:

- Q: gasto o caudal de agua a tratar, (m³/d)
- D: Dotación de agua potable *per cápita*, (150 a 200 l/hab/d).
- h: Número de personas a servir, (habitantes)
- Ca: coeficiente de aportación, (%)

Cabe mencionar que la dotación podría ser menor, del orden de 80 a 150 l/h/d, para localidades del tipo rural en México. En el caso de que el número de miembros de una familia sea menor a 5 personas, el diseño del tratamiento objetivo se calcula como mínimo para 5 personas.

b. Carga hidráulica aplicada (q_a), por metro de zanja de infiltración o lixiviación capilar

- q_a: Carga aplicada de agua en zanjas, 0.10 m³/d – m de zanja.

c. Cálculo de la longitud (L) requerida de la zanja de infiltración o de lixiviación capilar

La longitud requerida de zanja (en metros), se calcula dividiendo el gasto de agua a tratar (Q) entre la carga hidráulica aplicada (q_a) por metro de zanja y multiplicando por dos (2), como se observa en la siguiente ecuación:

$$L = \frac{Q}{q_a} * 2$$

Donde:

- L: Largo de la zanja (m)
- Q: gasto o caudal de agua a tratar, (m³/d)
- q_a: Carga aplicada de agua en zanjas, 0.10 m³/d – m de zanja.

En el proceso de tratamiento a través del suelo, la medida para contrarrestar la obstrucción (para prevenir y reparar la obstrucción) es usar zanjas de manera alternada. En el caso de las instalaciones de tratamiento de casas familiares, la longitud de la zanja por casa debe de ser de más de 10 m en dos zanjas, una en operación y otra en reserva.

1.3 Selección del sitio

Para la instalación de las zanjas es importante la selección del sitio, por lo cual se deben evitar:

- Sitios someros
- Sitios donde se estanca el agua superficial
- Sitios con sombra y que tienen mucha humedad,
- Sitios con nivel alto de agua subterránea (freático) y donde no crece el pasto.

a. Nivel del agua subterránea y condición de drenaje

Se debe evitar la utilización de predios con nivel freático alto o muy superficial, tampoco los que tienen malas condiciones de drenaje. Es recomendable que el nivel freático del agua subterránea esté 1.5 m por debajo de la superficie del terreno.

Si el lugar o sitio de construcción es de terrenos someros, es necesario tomar en cuenta la variación del nivel freático del agua con el cambio de las estaciones.

b. Condiciones por la intensidad solar

A pesar de que el proceso de la zanja de infiltración o de lixiviación capilar no depende de la evaporación del agua, es conveniente que el sitio seleccionado tenga buenas condiciones de insolación o de exposición al sol. Si el sitio para la zanja se encuentra expuesto al sol, la presión de succión capilar se acelera cuando se va secando alrededor del área de la zanja. Las plantas generalmente crecen bien en lugares donde hay mucho sol y en sitios donde se dan las raíces profundas, las condiciones de drenaje y propiedades de aireación del suelo son buenas y, por consecuencia, la actividad de los microorganismos del suelo es alta y adecuada para la biodegradación de la materia orgánica del agua residual de alimentación.

c. Vegetación alrededor de las zanjás

Poca vegetación, encima y alrededor de la instalación, ocasiona que las zanjás de infiltración no funcionen adecuadamente, por lo que es recomendable que los sitios o predios donde se construirán estas unidades cuenten con vegetación abundante; se deberá vigilar y controlar que la vegetación no crezca en exceso ya que se pueden presentar efectos adversos, si existen plantas con tallos subterráneos fuertes como el carrizo, los cuales pueden penetrar las tuberías y bloquear el flujo del agua haciendo deficiente el funcionamiento del sistema.

1.4 Elementos que integran el proceso

Las zanjás de infiltración o de lixiviación capilar tienen diferentes estructuras, dependiendo del propósito y de las condiciones de los sitios donde se ubiquen. Un corte transversal de una zanja de lixiviación capilar, de las recientemente utilizadas, se muestra en la Figura No. 5.

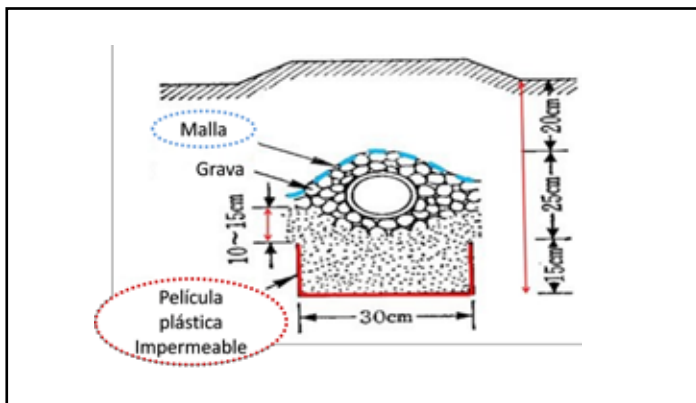


Figura No. 5 Corte transversal de una zanja de infiltración capilar

a. Profundidad de las zanjás

La profundidad estándar de las zanjás varía con la práctica en los diversos países, por ejemplo: 28 a 40 pulgadas (70 a 100 cm) en Alemania; 48 a 60 pulgadas (122 a 152 cm) en Inglaterra; 18 a 24 pulgadas (45 a 60 cm) en Estados Unidos de América; y en México 24 a 40 pulgadas (60 a 100 cm). Comparativamente con estos datos, la profundidad de las zanjás de infiltración o de lixiviación capilar es de 24 pulgadas (60 cm). La materia orgánica de las aguas residuales se descompone al entrar en contacto con los microorganismos del suelo, los que abundan dentro de la capa superficial del suelo y que cubre los primeros 30 cm de éste. La distribución vertical indica una alta densidad de los microorganismos del suelo cuando se aproximan a la superficie y es extremadamente baja en la capa inferior, la cual se encuentra a más de 30 cm de profundidad.

b. Ancho de las zanjás

El ancho de las zanjás en Alemania es de 20 pulgadas (50 cm); en E.U. de América varía de 18 a 24 pulgadas (0.45 a 0.60 m); en México es de 12 a 24 pulgadas (30 a 60 cm); y en Japón (en

instalaciones antiguas) de 20 a 28 pulgadas (50-70 cm); para las zanjás de infiltración o de lixiviación capilar el ancho de la base es de 12 pulgadas (30 cm). En este último caso, la posibilidad de que las paredes laterales de la zanja se obstruyan es menor, no así en el caso de la base, ya que el agua residual se infiltra principalmente por las paredes laterales, por lo cual, en el diseño de las zanjás el objetivo es el de obtener un área más grande en las paredes de los lados que en la base de la zanja.

c. Canal de distribución con membrana o película plástica selladora

La película de sellado se coloca en el fondo de la zanja para bloquear la infiltración del agua por acción de la gravedad, esto mejora la eficiencia de las zanjás de infiltración o de lixiviación capilar. La razón para fijar la altura de las paredes laterales, entre 15 a 20 cm del canal formado con la membrana plástica es para mantener el nivel del agua en 0 cm en este canal distribuidor impermeable, antes de que se alimente nueva agua residual a la unidad. Es decir, el agua residual en los canales se descarga por fuerza capilar. Esta fuerza capilar de empuje depende del tamaño de la partícula del medio filtrante de empaque, (tabla No. 1).

El medio filtrante de empaque más accesible es la arena de río con tamaño de partícula de 0.1 a 1.0 mm. La altura de la capa de suelo arriba de la película de sellado de las paredes laterales se diseña de acuerdo con la capacidad de la elevación del agua por capilaridad.

1.5 Construcción

El diseño y construcción de las zanjás de infiltración o de lixiviación capilar se fundamentan en la zanja Tipo Niimi, éstas se conforman de diversas partes o elementos que al ser construidos deben considerar ciertas especificaciones y cuidados de construcción así como en su equipamiento, para el correcto funcionamiento de las zanjás. Los aspectos constructivos más importantes se describen en forma breve a continuación:

1.5.1 Aspectos a revisar y verificar

a. Excavación de la zanja

Las zanjás de lixiviación capilar deben tener dimensiones predeterminadas de acuerdo con la estructura estándar. Por ejemplo, el ancho estándar es de 30 a 50 cm y la altura es de 50 a 70 cm. La excavación de la zanja debe ser en ángulo recto desde la base o plantilla. Es deseable que la excavación de las zanjás pequeñas sea a mano, observando las propiedades del suelo y del nivel freático, (fotografía No. 1).

En el caso de excavar con máquina, es recomendable terminar las paredes laterales con equipo manual. La base de la zanja debe estar terminada y tener el mismo nivel a todo lo largo, además de no presentar asperezas e imperfecciones visibles, tanto en la plantilla como en las paredes. Las zanjás deben tener acabados rectos, ya sea a lo largo o en profundidad. Cuando se excaven zanjás en paralelo, las tuberías deberán estar separadas, al menos, 2 metros. Es recomendable

Tabla No. 1 Capacidad de la elevación capilar por la calidad del suelo. (Variación por tiempo).

Grano de arena (mm)	Espacio (%)	Elevación del agua por efecto capilar (mm) con respecto al tiempo								
		5 min	35 min	1 día	2 días	4 días	8 días	18 días	30 días	72 días
5 ~ 2.00	40.1	12	15	22	---	---	---	---	---	---
2 ~ 1.00	40.4	33	37	54	60	65	---	---	---	---
1 ~ 0.50	41.8	70	70	115	123	131	---	---	---	---
0.5 ~ 0.20	40.5	115	150	214	230	237	246	---	---	---
0.2 ~ 0.10	40.4	105	265	376	396	411	428	---	---	---
~ 0.05	41.0	---	---	530	574	629	850	966	1000	1055
~ 0.02	41.0	---	---	1153	1360	1531	1657	1774	---	---
~ 0.01	42.3	---	---	485	922	1536	1933	2093	2447	---
~ 0.005	42.3	---	---	285	---	---	---	---	---	---
	---	---	---	143	---	---	---	---	---	---
~ 0.001	---	---	---	55	---	---	---	---	---	---

Akiba Masuji: Método nuevo de medición de la capilaridad del suelo y ejemplos.

contar con una zanja de reserva, con la cual se puede alternar la operación, en particular cuando alguna zanja presenta una reducción sensible en cuanto a su capacidad de infiltración.



Fotografía No. 1 Características de la excavación de la zanja

ni acostarse. No deben dejarse espacios abiertos entre las membranas. Se recomienda que la geomembrana sea de material resistente como Polietileno de Alta Densidad (PAD) con alta resistencia a la biodegradación, con espesor de 0.39 mm a 0.79 mm, (1/32”).



Fotografía No. 2 Instalación de película plástica

b. Relleno de la zanja

En la excavación de la zanja se debe dejar un claro de 15 cm de altura y 30 a 40 cm de ancho a todo lo largo de la zanja (ver figura No. 5, y fotografías No. 1 y No. 2), donde se colocará la película plástica o geomembrana para conformar el canal de distribución cuyas paredes laterales y plantilla deberán estar bien nivelados con respecto al fondo de la zanja, la que deberá estar cimentada. El canal podrá tener una longitud de 10 o más metros, dependiendo de la magnitud de la obra. La película plástica no debe curvarse hacia adentro ni hacia afuera,

Relleno con la arena capilar. Después de que se conformó el canal de distribución con la geomembrana, éste debe llenarse hasta 10 a 15 cm por encima del borde de las paredes laterales (ver figura No. 5 y fotografía No. 3), con arena de río o de banco, tipo sílica o de cuarzo, con diámetros de 0.1 a 1 mm, la cual debe ser previamente lavada y estar libre de material extraño e impurezas como basura o tierra, posteriormente se debe cimentar la base agregando arena.



Fotografía No. 3 Relleno de zanja con arena

Instalación de la primera capa de grava capilar, de 5 a 10 cm, prelavada con tamaño de 20 a 40 mm y 25 cm de espesor total, (ver figura No. 5). Esta primera capa de grava será colocada encima de la arena; la colocación deberá ser hecha a mano, ya que encima de ésta se colocará la tubería de alimentación y distribución de agua residual de alimentación.

Instalación y ensamble de la tubería (tubería de barro vitrificado u otro material resistente) sin conexiones, a nivel con pendiente cero (ver fotografía No. 4). La no inclusión de accesorios de sellado, entre tramos de tubos, permite que el agua residual escape por estos y sea distribuida a lo largo de toda la zanja. El extremo opuesto y más lejano de la tubería se sella, ya sea con una tapa ciega o con mortero.



Fotografía No. 4 Instalación de primera capa de grava y colocación de tubería

Relleno final de la tubería con grava capilar, hasta alcanzar un espesor total de 25 cm. Se debe asegurar que la superficie final de la capa de grava tenga forma de montículo cóncavo, (figura No. 5, y fotografía No. 5). Esta estructura cóncava es vital para eliminar la infiltración del agua que proviene de la superficie del suelo, y es un principio general el cual es comúnmente aplicado a las instalaciones de tratamiento por suelo.



Fotografía No. 5 Instalación de la segunda capa de grava

Cubrir la grava con la malla de 1 a 2 mm de claro; poner atención en las áreas de unión con las paredes laterales. La malla utilizada es de material plástico de Polietileno de Alta Densidad (PAD), de poliestireno o, también, pueden utilizarse mallas plásticas empleadas en la construcción de invernaderos, entre otros, (fotografía No. 6).



Fotografía No. 6 Instalación de malla en forma cóncava

Llenar la zanja con suelo local que permita una buena aireación de la zanja. Terminado de obra (fotografía No. 7).



Fotografía No. 7 Vista de zanja de filtración terminada

1.5.2 Materiales de construcción

En el proceso de tratamiento por suelo se debe evitar el uso de materiales no naturales, promover la utilización de materiales locales y tomar ventaja del clima.

a. Suelos empleados para una buena ventilación o aireación

Se recomienda como suelo la tierra de cultivo (madura), la cual puede estar disponible en el sitio de la zanja; sin embargo, puede emplearse suelo volcánico, usualmente mejorado mezclándolo con composta.

Para que exista una buena aireación en la zanja se requiere que el suelo a emplear tenga varias propiedades incluyendo permeabilidad. Las aguas residuales y el olor que producen necesitan pasar a través del suelo moderadamente. Cuando las partículas de suelo son más pequeñas, el agua residual y el olor pasan suavemente; sin embargo, las sustancias como el amoníaco deben ser adsorbidos por las partículas de suelo. Cuando las partículas finas se van haciendo más pequeñas, la habilidad de adsorción se incrementa, pero una gran cantidad de partículas finas hace que las propiedades de permeabilidad y aireación disminuyan. El porcentaje del contenido de humedad es mayor con la lluvia, por lo que la fuga de olor que ocurre de la resistencia de flujo de aire debe ser prevenida. Por otra parte, el suelo cuando está seco, no puede retener el agua y también es inapropiado. Adicionalmente, el suelo para la aireación debe tener la habilidad de promover la oxidación y la degradación de los materiales adsorbidos. Los microorganismos del suelo promueven la oxidación y degradación y tienen la capacidad de promover la bioactivación en pH y materia orgánica. El suelo que cumple con estas características es el suelo maduro de cultivo que contiene estructuras agregadas.

b. Redes o mallas capilares

Las mallas capilares se utilizan para prevenir o reducir la caída del suelo sobre la grava; también son utilizadas para prevenir el movimiento de los insectos medianos del suelo. Se utiliza una malla de 1 a 2 mm de claro.

c. Empaque de grava capilar

Para efluentes de fosas sépticas se utiliza la piedra volcánica la cual es porosa, de 20 a 40 mm de diámetro.

d. Tubería de conducción y distribución de aguas residuales

La tubería esmaltada (tubería de barro) es la mejor entre la tubería de drenaje, porque la tubería esmaltada se desgasta menos con los ácidos y bases fuertes y no se obstruye como la tubería vinílica, generalmente, se utiliza tubería de 4 pulgadas (100 mm) de diámetro y 60 cm de longitud.

e. Arena capilar

En el caso de efluentes de fosas sépticas la escoria es utilizada. En el tratamiento de aguas grises la arena de río es la más utilizada.

f. Película selladora

Se recomienda utilizar películas de resinas sintéticas (de polietileno y no de vinil).

Hay productos estándar para las mallas capilares y para las películas selladoras, pero otros materiales pueden ser utilizados, lo que se encuentre disponible en la zona.

g. Estructuras de partículas simples y agregadas

La estructura de partícula simple es un estado estructural donde las partículas del suelo (por ejemplo arena, limo y arcilla) existen como partículas sueltas en la capa de suelo, mientras que la estructura agregada, es el estado estructural donde las partículas del suelo forman agregados o conglomerados.

La estructura agregada de suelo es adecuada para la vegetación, porque los espacios entre las partículas permiten que el agua y aire permanezca, ayudando a la retención del agua.

El suelo con estructura agregada contribuye a las actividades microbianas, especialmente de los hongos, los cuales producen hifas y de las bacterias que forman colonias, degradando la materia orgánica. También los desechos de las sustancias excretoras de lombrices son apropiados para los suelos agregados.

1.5.3 Recomendaciones durante la etapa de construcción

Durante la construcción se debe tener cuidado de no dañar la estructura del suelo de los alrededores y de encima de las zanjas. En cuanto al suelo volcánico, la permeabilidad y las propiedades de aireación disminuyen con el tiempo después de la construcción.

Se debe evitar la construcción de las zanjas durante la época de lluvias o después de que se hayan presentado fenómenos naturales. La colocación del suelo debe hacerse firmemente, y poner atención a la compactación de la superficie cuando se empleen equipos pesados. Hay casos en donde se empeora la condición del sitio de la instalación cuando utilizan bulldozers.

Se deben realizar estudios preliminares del sitio de construcción con relación al montículo y al relleno; de acuerdo a las circunstancias, tal vez se requiera romper el subsuelo y colocar suelo mejorado en todo el sitio.

A pesar de la mala permeabilidad, hay sitios de construcción donde se utiliza suelo mejorado para rellenar las zanjas. Como el agua capilar se mueve hacia la derecha y hacia la izquierda, no funciona bien si las propiedades de permeabilidad, aireación y bioactividad son bajas.

Es deseable hacer todo el esfuerzo para que crezca pasto verde, hacer un jardín y poner flores locales en los sitios de las instalaciones.

Los sitios no deben ser cubiertos con concreto ni asfalto, así como evitar tener los sitios sin cubierta.

1.6 Aspectos operativos y de mantenimiento

Las zanjas de lixiviación capilar tienen alta capacidad de remoción de DBO, DQO, SS, P_T , $N-NH_3$, coliformes, y bacterias

comunes. Sin embargo, el nivel de remoción se debe a la capacidad ecológica del suelo dentro y alrededor de las zanjas y no puede ser controlada por el ser humano. Estas son las razones por las que hay que poner la máxima atención cuando se diseñan y construyen las zanjas de lixiviación capilar.

La capacidad de remoción de las zanjas de lixiviación capilar ha sido probada y se ha determinado que funciona eficientemente con altas concentraciones de DBO en el agua residual. Las zanjas se utilizan para tratar aguas residuales domésticas; sin embargo, se pueden utilizar para otro tipo de agua residual. La remoción del nitrógeno total (N_T) es difícil, la remoción en una zanja normal se estima en 50%. El nitrógeno amoniacal ($N-NH_3$) cambia inmediatamente a nitrógeno de nitratos y se infiltra al agua subterránea.

El reto más grande en la operación de la zanja de lixiviación capilar es la aplicación de medidas contra la obstrucción. A pesar de que un par de zanjas es suficiente, la alimentación del flujo cambia todo el tiempo, por lo tanto, "Las zanjas se obstruirán", es un principio general.

El agua es una sustancia primordial para la actividad fotosintética que ocurre en las plantas verdes. El agua es utilizada en muchos procesos de reacción que producen energía para la planta, azúcares y desprenden oxígeno y agua a través de la evapotranspiración.

Las variedades vegetales plantadas encima de las zanjas de lixiviación capilar crecen bien, porque las zanjas operan como un sistema subterráneo de riego. Desde el punto de vista de la zanja, la asimilación de agua por las raíces induce al agua a subir y aumenta el efecto sanitario. Al mismo tiempo el agua asimilada por la vegetación reduce el agua que se infiltra al subsuelo. En áreas sin vegetación, en época de lluvia, el agua corre por la superficie sin infiltrar debido a la falta de vegetación. Adicionalmente, se debe poner atención en el balance hidrológico el cual varía entre las estaciones del año.

El estancamiento del agua residual por obstrucción de la zanja provoca un desbalance en el suministro y degradación de la materia orgánica. Como última solución es conveniente la instalación y uso de una zanja extra. El uso alterno de las zanjas es importante como una medida para reparar la obstrucción; sin embargo, la alternancia excesiva causa un efecto indeseable.

La construcción deficiente y el mal funcionamiento de las fosas sépticas que anteceden a las zanjas, causarán que el agua residual se envíe a una zanja extra.

No solo fluye agua residual a las zanjas, también agua de lluvia, del subsuelo y de riego; por lo tanto, la materia orgánica no se descompondrá.

Una solución rápida en una zanja que presenta obstrucción, consiste en descargar rápidamente el agua residual en la zanja y soplar aire al mismo tiempo para reducir la obstrucción de la zanja con materia orgánica.

La obstrucción como la que se describe es causada por los microorganismos anaeróbicos, el lodo, los SS y las raíces de las plantas. Cuando las tuberías se obstruyen, se requieren revisar las instalaciones de pretratamiento, descarga de lodos y limpieza de las tuberías. Para saber si la obstrucción es causada por los microorganismos anaeróbicos o no, los usuarios deben de descubrir el suelo de la zanja hasta las mallas capilares y

revisar y observar si hay estado de reducción color azulado en el suelo, en las mallas y unos milímetros arriba de las mallas.

1.7 Investigación y estudio de organismos presentes en el proceso

1.7.1 La importancia de los organismos del suelo

Un acre de la capa de suelo superior, fértil y viva, contiene aproximadamente 900 libras de lombrices, 2,400 libras de hongos, 1,500 libras de bacterias, 133 libras de protozoarios, 890 libras de artrópodos y algas e incluso a veces pequeños mamíferos, (Pimentel 1995). Por lo tanto, el suelo es considerado como una comunidad viviente más que como un cuerpo inerte.

1.7.2 Organismos que viven en el suelo

La biota del suelo se define como “todos los organismos que viven en el suelo y la relación que existe entre ellos” así como “los organismos que viven temporalmente en el suelo o sobre la tierra”, desde los organismos protozoarios como paramecios hasta los vertebrados mamíferos; los topos y ratones están incluidos en la biota del suelo. Se dice que las clases de organismos del suelo en Japón están en el rango de más de 8 Phylum y 78 Órdenes.

La actividad primaria de los organismos es la de comer materia orgánica natural y degradarla en compuestos más simples a través de su cadena alimenticia. Esta es la manera como la materia orgánica empieza a recircular en la pedósfera, donde empieza a estar activa.

La segunda actividad es la de labrar la tierra. Todos conocen que las lombrices realizan actividades de cultivo en la tierra. Las

hormigas, escarabajos dorados y las cícadas también hacen túneles en la tierra y ellos mezclan y mueven la materia orgánica e inorgánica llevándola con el sustrato mineral de la superficie de la tierra.

Como resultado, las partículas del suelo son agregadas y las actividades de los microorganismos se hacen más activas. Para prevenir el problema de la obstrucción en las zanjas de lixiviación capilar, cambie a la zanja extra, en caso de que este problema ocurra y se normalizará nuevamente.



Fotografía No. 8 Variedad de insectos y gusanos terrestres

2 Sistema Doyoo Yookasoo

2.1 Características del proceso

Es un proceso mixto, de medio fijo y suspendido, que se puede considerar como una variante del proceso de lodos activados, con medio de contacto fijo sumergido aerado, en cuyas unidades se incorpora grava o empaque plástico, donde y con la ayuda de aire inyectado, la zooglea microbiana formada transforma la materia orgánica contaminante, para obtener efluentes de alta calidad y lodos de desecho con mayor grado de estabilización, para su posterior deshidratación y disposición final. El proceso utiliza difusores de aire del tipo burbuja fina, que al estar en contacto con el medio fijo incrementa su tiempo de contacto y eficiencia de oxigenación.

Los tanques e instalaciones quedan confinados bajo tierra, y su cubierta superficial (capa de tierra mejorada) es aprovechada para eliminar malos olores; la superficie que queda en la parte superior del sistema de tratamiento es aprovechada para formar áreas verdes o jardines, lo cual es una novedad.

El paisaje se funde con el entorno de un jardín, de modo que no se distingue como una planta de tratamiento (fotografía No. 9). Comúnmente este tipo de infraestructura se construye lejos de las viviendas; sin embargo, debido a su gran efecto deodorizador, puede ser instalado cerca de las casas habitación.



Fotografía No. 9 Vista de la planta de tratamiento terminada

El proceso es poco conocido en México, no así en Japón donde se ha implementado como una solución al saneamiento de pequeñas comunidades de ese país.

La figura No. 6 representa la relación entre la disposición del medio filtrante y la activación biológica de los microorganismos.



Figura No. 6 Relación entre la disposición del medio filtrante y sus microorganismos

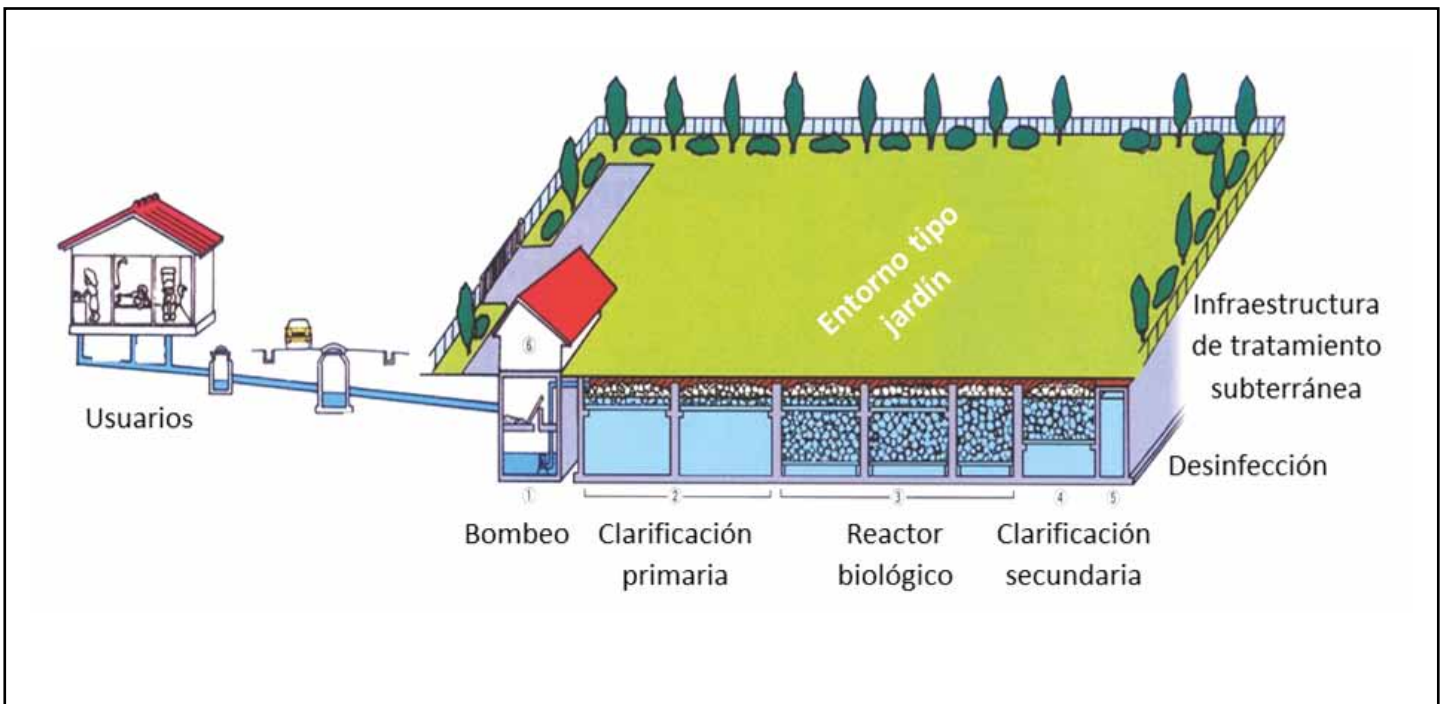
- 1) La fetidez se puede desprender por el espacio entre el concreto y el medio.
- 2) Debido a la capa de filtración extendida sobre la superficie, el mal olor puede presentarse cuando llueve.
- 3) El método del tratamiento de cubierta por medio del suelo con una distancia mayor a 10 cm entre la superficie y el borde del tanque emite olores.
- 4) El método del tratamiento de cubierta por medio del suelo es el óptimo para que haya más crecimiento de microorganismos.

2.2 Ventajas

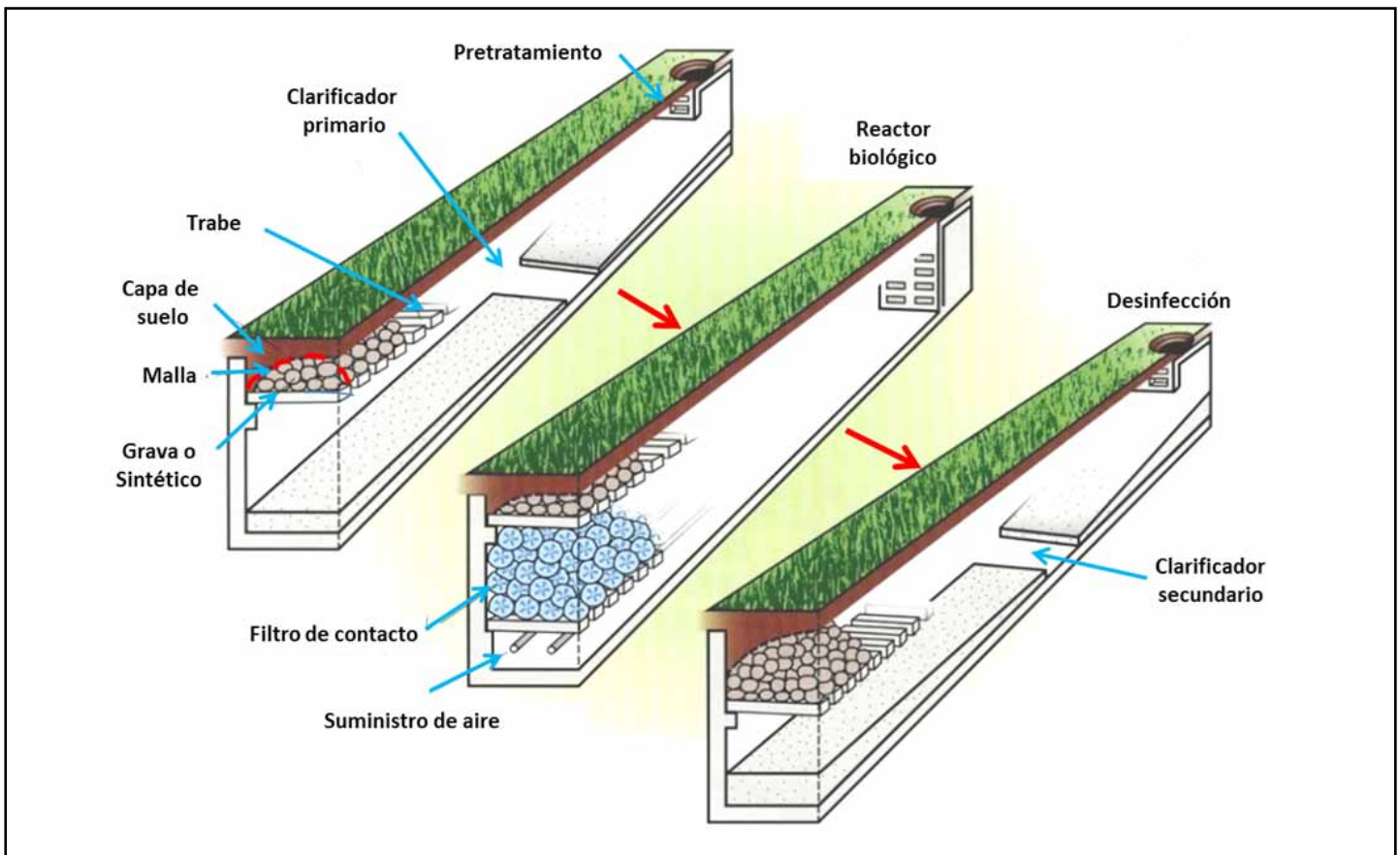
- Operación y mantenimiento poco complicados.
- Reduce la emisión del mal olor, la dispersión de microbios y el ruido molesto.
- No son necesarias instalaciones de deodorización.
- Poca producción de lodos (aproximadamente 60% de lodos en comparación con el sistema de lodos activados).
- La calidad de agua se mantiene estable (responde, adecuadamente, a la variación de carga del agua influente).
- Se puede utilizar el espacio abierto por encima de las instalaciones de la planta.
- La cantidad de energía requerida para eliminar la DBO, igual o menor que en el sistema de lodos activados.

2.3 Diseño

2.3.1 Representación esquemática



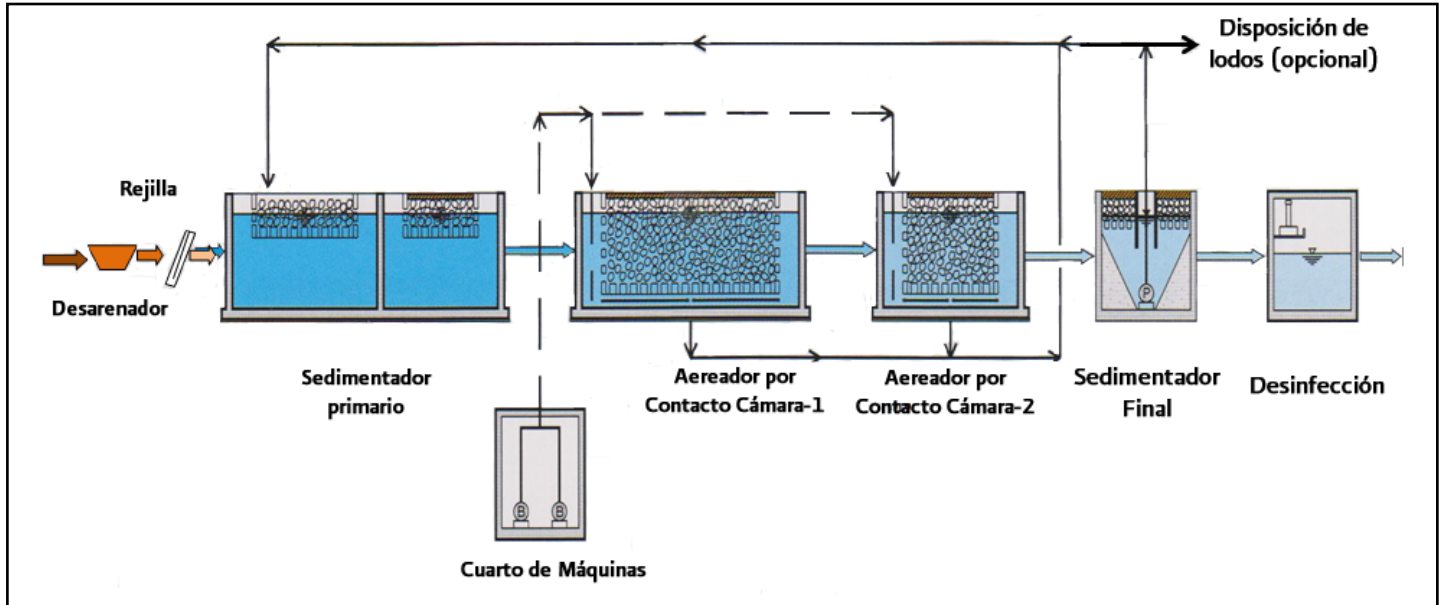
2.3.2 Diagrama general del Proceso



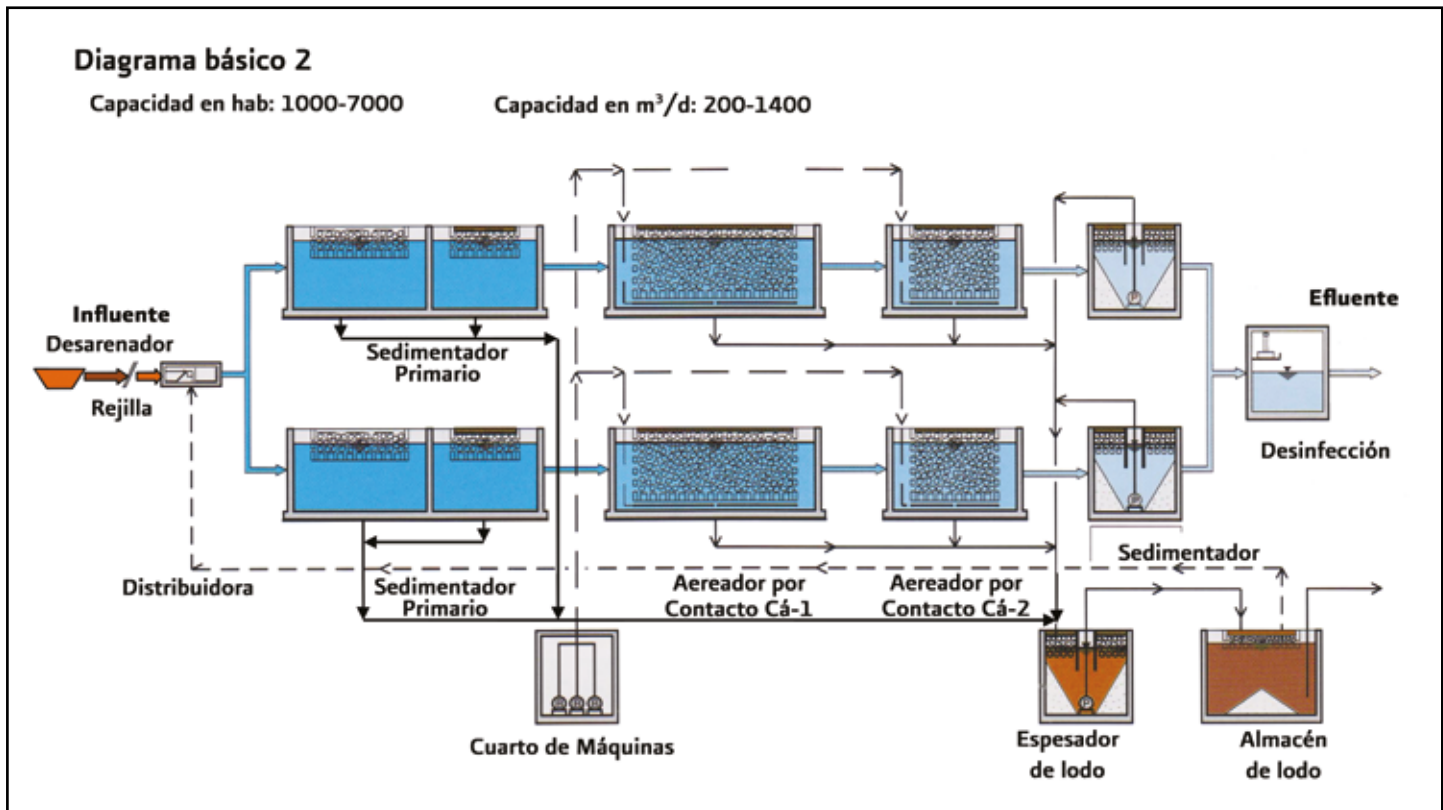
2.3.3 Diagrama de flujo básico

En Japón esta tecnología se ha aplicado con éxito en poblaciones de 50 a 7,000 habitantes, de acuerdo a los siguientes rangos y diagramas:

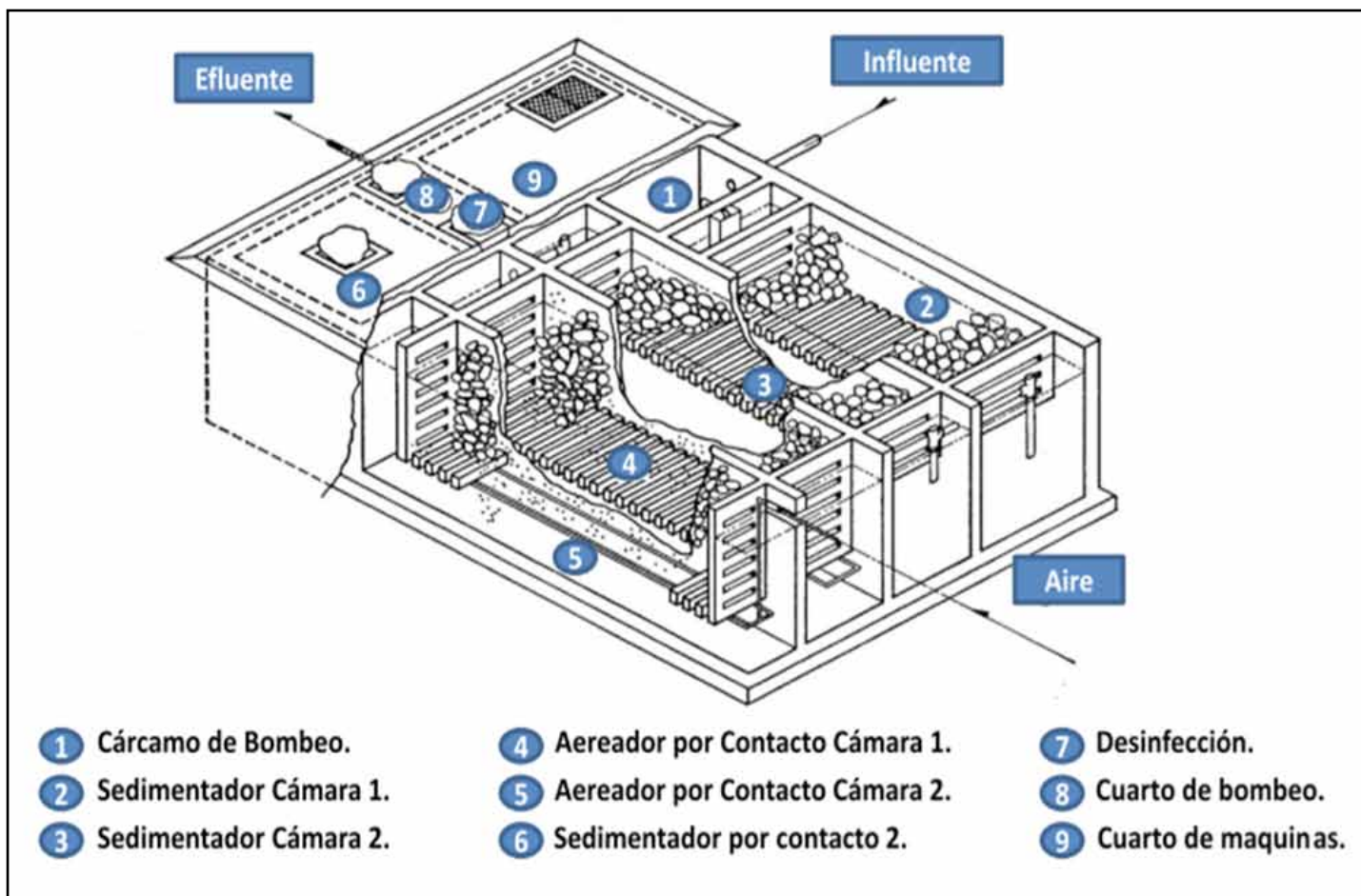
a. Diagrama básico aplicado en localidades hasta de 800 habitantes



b. Diagrama básico aplicado en localidades hasta de 7,000 habitantes



2.3.4 Isométrico



2.3.5 Consideraciones

Del análisis conjunto entre JICA y la Conagua se definieron para la aplicación en México los siguientes rangos:

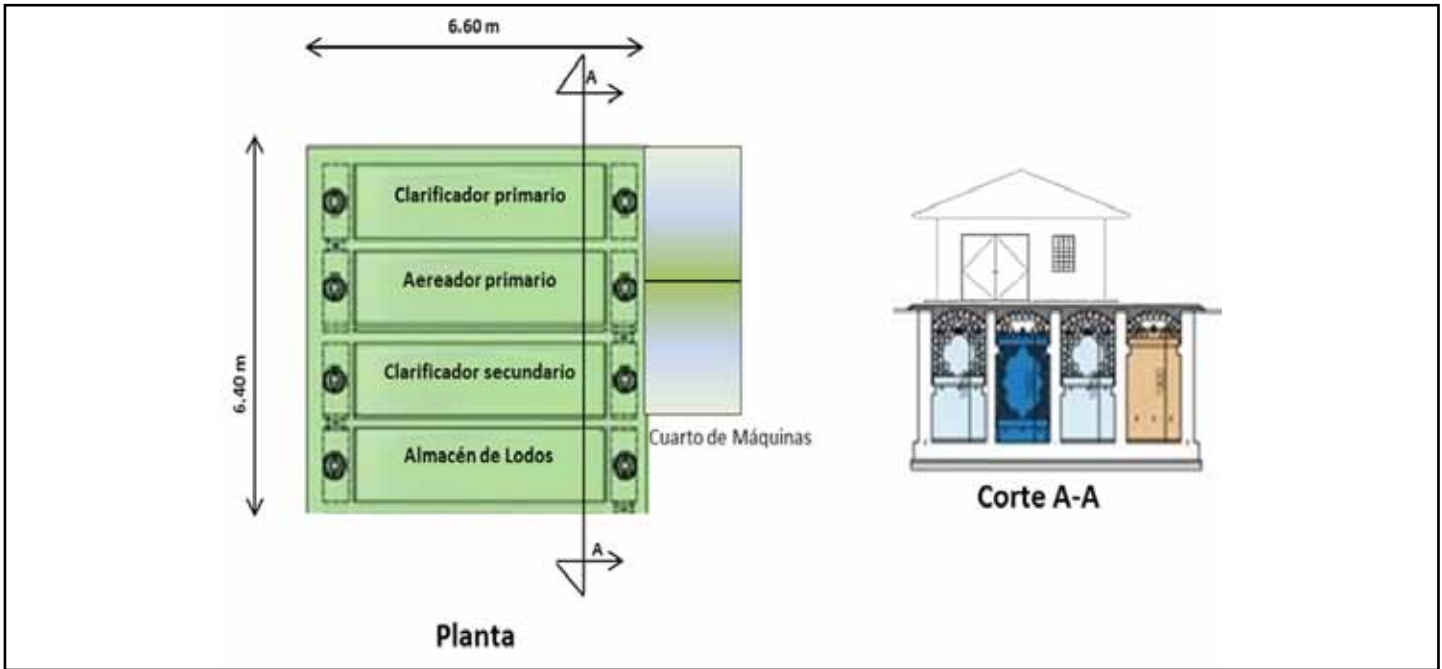
Rango de aplicación	Población (hab)	Capacidad (m ³ /día)	Superficie del proceso (m ²)	Superficie Total (m ²)
1	70 a 300	10 a 45	Hasta 100	Hasta 500
2	301 a 700	46 a 99	Hasta 200	Hasta 900
3	701 a 1,400	100 a 199	Hasta 350	Hasta 1,600
4	1,401 a 5,000	200 a 700	Hasta 1,200	Hasta 4,500
5	5,001 a 10,000	701 a 1,400	Hasta 2,400	Hasta 8,000

2.3.6 Rango de diseño

a. Diseño para capacidad hasta de 45 m³/día

Para el rango de 46 m³/día a 99m³/día se pueden considerar dos módulos paralelos del arreglo presentado.

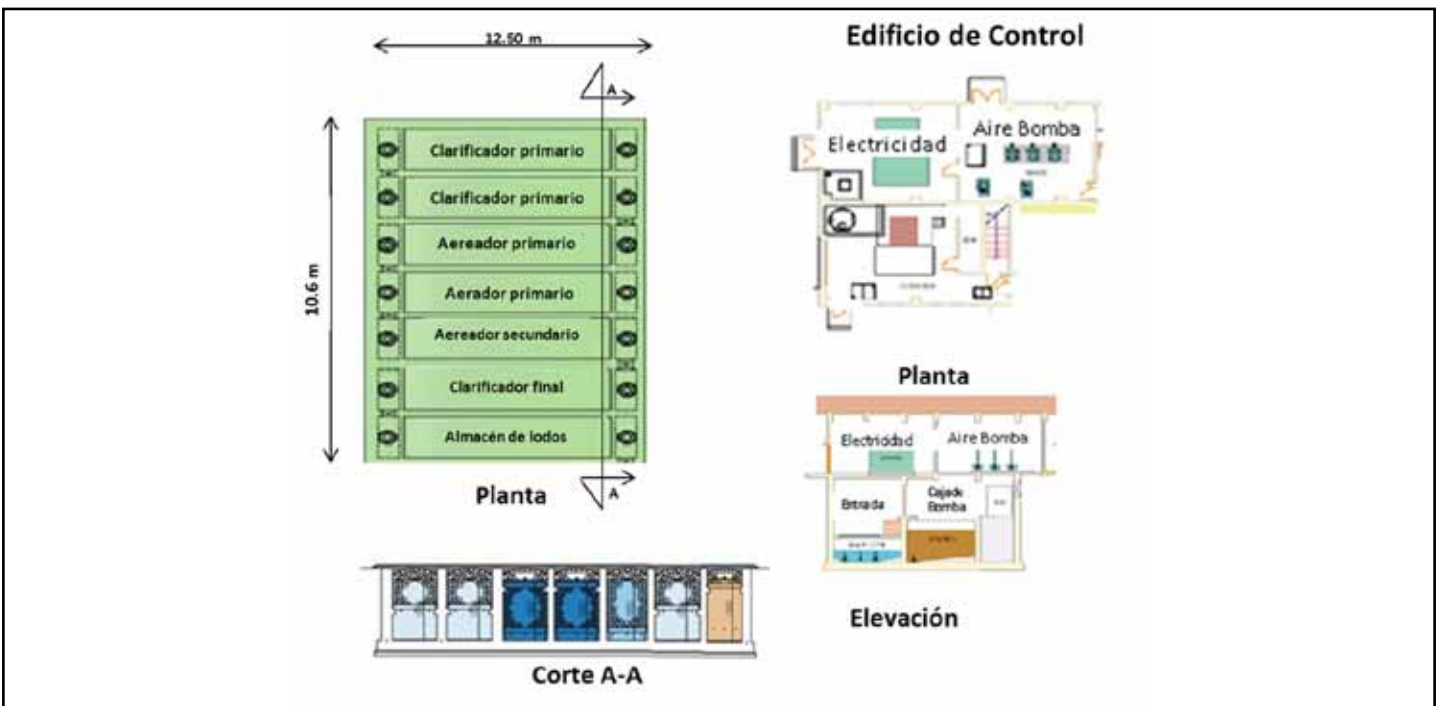
El número de unidades que conforman el arreglo presentado es solamente una recomendación del diseño original japonés, el cual puede modificarse según la forma geométrica del predio disponible para el que se diseñará la planta.



b. Diseño para capacidad hasta de 200 m³/día

El número de unidades que conforman el arreglo presentado es solamente una recomendación del diseño original japonés,

el cual puede modificarse según la forma geométrica del predio disponible para el que se diseñará la planta.

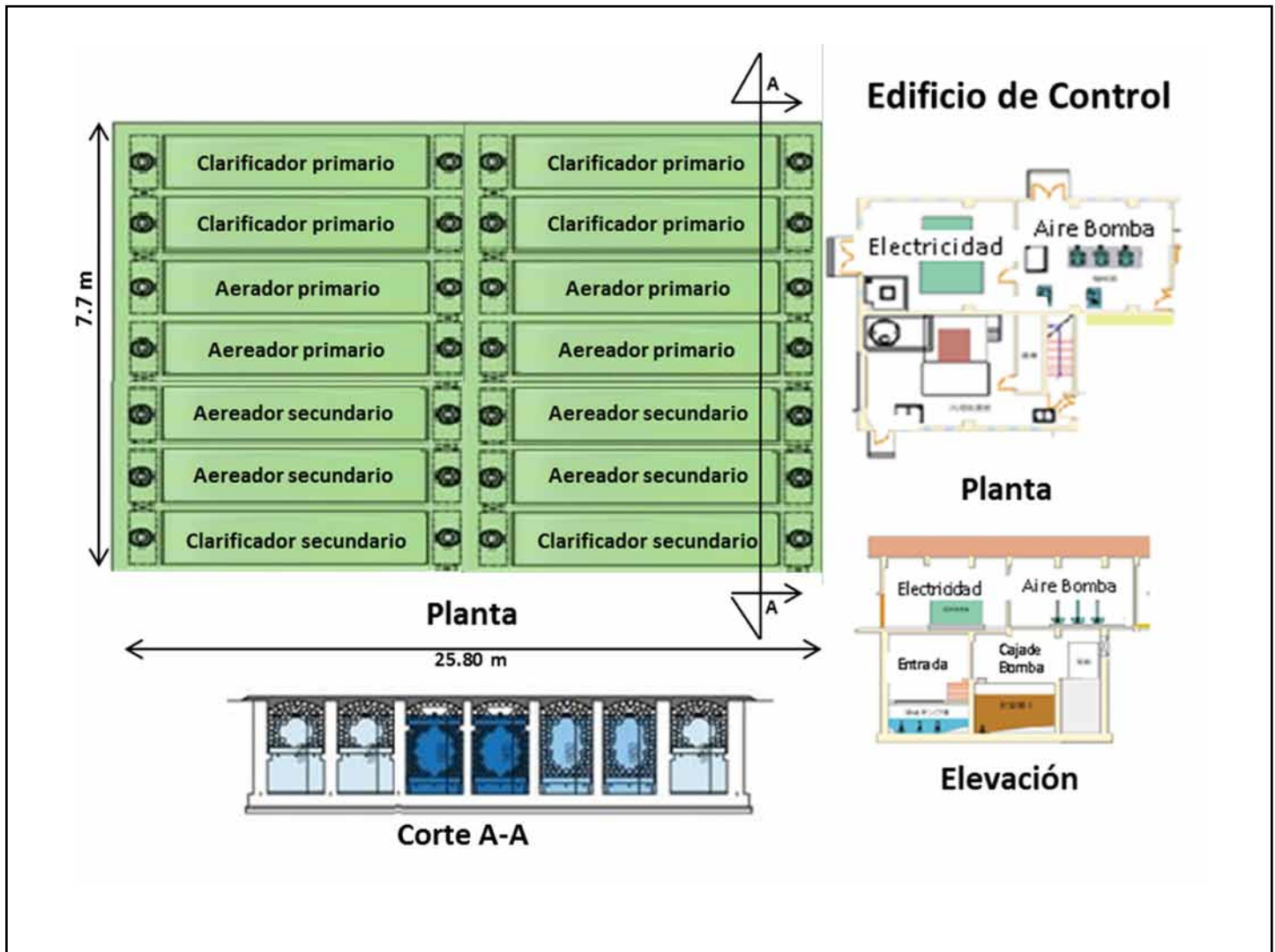


c. Diseño para capacidad hasta de 1,400 m³/día

Para el rango de 200 m³/día a 700m³/día se puede considerar un solo módulo del arreglo presentado.

El número de unidades que conforman el arreglo presentado es solamente una recomendación del diseño ori-

ginal de japonés, el cual puede modificarse según la forma geométrica del predio disponible para el que se diseñará la planta.



2.3.7 Descripción de las unidades del proceso

El sistema de tratamiento, en la línea de agua, está integrado por: pretratamiento, sedimentación primaria; aireación por contacto; sedimentación secundaria y desinfección; y en la línea de lodos, por almacenamiento, recirculación y disposición de lodos.

Las unidades de la planta de tratamiento se colocan en serie y cada una de éstas se diseñan y construyen para tener una capacidad de tratamiento prome-

dio diaria, en metros cúbicos (m³/día). Para caudales mayores el sistema de tratamiento crece modularmente en paralelo.

Todos los tanques van enterrados casi por completo y cubiertos de tierra. El diseño toma en cuenta la conservación del paisaje urbano, la prevención de malos olores y dispersión de microorganismos dañinos.

a. Caja de excedencias

El colector del influente se conecta a esta caja, la cual estará provista de la infraestructura necesaria para desviar el volumen de agua excedente y verterlo al cuerpo receptor más próximo.

b. Pretratamiento

Incluye cribado medio para retener residuos sólidos suspendidos de 1" (2.54 cm) de diámetro; desarenador y medidor proporcional que permite medir el gasto o caudal de agua así como para regular la velocidad entre 20 y 35 cm/seg. El efluente del pretratamiento se descarga a una caja vertedora de donde se distribuye en forma proporcional a cada sedimentador primario.

c. Sedimentador primario

Las aguas residuales efluentes del pretratamiento alimentan al tanque de sedimentación primaria, el que puede estar dividido de una a tres cámaras de diferentes tamaños que operan en serie y cuyo tiempo de retención total es del orden de 16 a 24 horas. En estas se remueve del 50 al 75% de los sólidos suspendidos y del 20 al 40% de la materia orgánica representada por DBO.

Cuenta con un falso fondo que sirve para sostener en la parte superior un empaque de grava que sirve de soporte a la malla sintética sobre la que descansa la cubierta vegetal final, en la parte inferior solamente se ubican las tolvas para la retención de lodos.



Fotografía No. 10 Material para el empaque de grava

Estas unidades se instalan antes de los tanques de aireación por contacto o reactores biológicos, con el objeto de eliminar la mayor cantidad de sólidos y materia orgánica que pudieran causar la obstrucción o taponamiento de la grava de relleno del (de los) reactor(es) y regular la transferencia del efluente producido a la siguiente unidad de tratamiento.

En este proceso es importante realizar un control adecuado del lodo sedimentado que se acumula en el fondo, ya que una buena operación de este permite la obtención de lodos digeridos o estabilizados. En caso de baja eficiencia de remoción u otros problemas, será conveniente tomar medidas adecuadas para evitar que la capacidad de tratamiento disminuya.

Inusualmente este proceso demanda la instalación de un sistema de difusión que se instala en cada uno de los tanques para permitir la suspensión de los sólidos o del lodo durante el proceso de extracción.

d. Reactor biológico

El efluente del tanque de sedimentación primaria alimenta al tanque de aireación por contacto para su tratamiento. Este proceso puede estar formado por uno o más tanques que pueden presentar diversos tamaños pero siempre operando en serie, con un tiempo máximo de retención total de 24 horas.

Estas unidades cuentan con un falso fondo, que cubre el área superficial del tanque, por debajo del cual se encuentran instalados los tubos difusores o burbujeadores de aire, que inyectan el aire que asciende a través del lecho de grava. Es a través de éste empaque de grava por donde fluye el agua y el aire donde se forma un cultivo biológico que, en presencia del oxígeno disuelto, lleva a cabo la asimilación y degradación de la materia orgánica, así como parte de los sólidos suspendidos. En este proceso se pueden alcanzar eficiencias globales de remoción superiores al 90% de DBO y SST.

La aireación se proporciona las 24 horas del día con lo cual se evita la sedimentación de los sólidos biológicos formados los que son arrastrados y conducidos a través de la tubería de intercomunicación con la siguiente unidad, que puede ser otro tanque aerador por contacto o el sedimentador secundario de contacto.

El sistema de difusión se instala en cada uno de los tanques para llevar a cabo la oxigenación del medio y la degradación de la materia orgánica.

e. Sedimentador secundario

Se alimenta del efluente del reactor biológico, y tiene un tiempo de retención del orden de 6 horas. En este se remueven y quedan almacenados, en el fondo de la unidad, los sólidos biológicos formados, como consecuencia se obtienen efluentes con alta calidad y transparencia, los cual pueden presentar bajas concentraciones de DBO y de SST que pueden variar de 10 a 30 mg/l, con lo cual se cumple con la normatividad mexicana.

Cuenta con un falso fondo que sirve para sostener en la parte superior un empaque de grava que sirve de soporte a la malla sintética sobre la que descansa la cubierta vegetal final, en la parte inferior solamente se ubican las tolvas para la retención de lodos.

f. Desinfección

El tanque de desinfección se ubica después del sedimentador secundario. En éste se agrega cloro al efluente final para

eliminar las bacterias patógenas remanentes del proceso con el fin de descargar a los cuerpos de agua o posibilitar su reutilización.

El tanque de cloración está diseñado con la premisa de utilizar cloro en estado sólido (hipoclorito de calcio al 30% o 65%), el cual se dosifica en forma de pastillas con un hipoclorador que se instala dentro del agua, en la zona de entrada al tanque, donde se desprende y disuelve el cloro para destruir los organismos patógenos.

g. Digestor de lodos

En el diseño original de Japón se considera un proceso de digestión aerobia, sin embargo para la adaptación del esquema en México este se ha eliminado, ya que los lodos que se generen serán enviados, vía pipas, para su tratamiento en plantas de mayor capacidad.

h. Almacén de lodos

En este se depositan los lodos primarios y secundarios que genera el sistema para su envío a plantas de tratamiento de aguas residuales de mayor capacidad.

Cuenta con un falso fondo que sirve para sostener en la parte superior un empaque de grava que sirve de soporte a la malla sintética sobre la que descansa la cubierta vegetal final, en la parte inferior solamente se ubican las tolvas para la retención de lodos.

En este proceso es importante realizar un control adecuado del lodo sedimentado que se acumula en el fondo, ya que una buena operación de este permite la obtención de lodos estabilizados. En caso de baja eficiencia de remoción u otros problemas, será conveniente tomar medidas adecuadas para evitar que la capacidad de tratamiento disminuya.

Inusualmente este proceso demanda la instalación de un sistema de difusión que se instala en cada uno de los tanques para permitir la suspensión de los sólidos o del lodo durante el proceso de extracción.

2.3.8 Descripción de los accesorios

Los equipos principales se instalan de acuerdo a lo que indiquen los planos. Los puntos de cuidado son los siguientes:

a. Dispositivos de distribución

- Asegurar el paralelismo entre los diferentes dispositivos.
- Fijar los soportes sólidamente.

b. Dispositivos de aireación

- Fijar sólidamente los soportes y los extremos de la tubería.
- Asegurar el nivel (horizontalidad) de la parte difusora.

- Todos los tubos difusores deben ser colocados al mismo nivel.

Para confirmar la horizontalidad del sistema de aire, se debe establecer una línea estándar común para todos los tanques, (arriba del tubo del sistema de aire) utilizando un nivel automático. Luego se vierte el agua hasta justo abajo de los difusores colocados, midiendo el nivel de agua. Cuando no existe la horizontalidad, hay que cambiar las posiciones de los soportes del tubo receptor de difusión. La fijación se hace con tornillos de anclaje.

c. Vertedero del efluente

- Se debe colocar tomando en cuenta la profundidad efectiva del agua.

d. Soporte del medio de empaque

Al arreglo total de las vigas o trabes se le ha denominado soporte, ya que sobre este se instala la grava de contacto. Las trabes se instalan conservando una separación de 70 a 100 mm; claro que también puede ser aprovechado para el paso o conexión de tuberías. En tanques de aireación, el soporte se coloca entre 40 a 70 cm por encima de la plantilla y en la sedimentación, a la misma distancia de 100 a 150 cm de la corona del tanque.

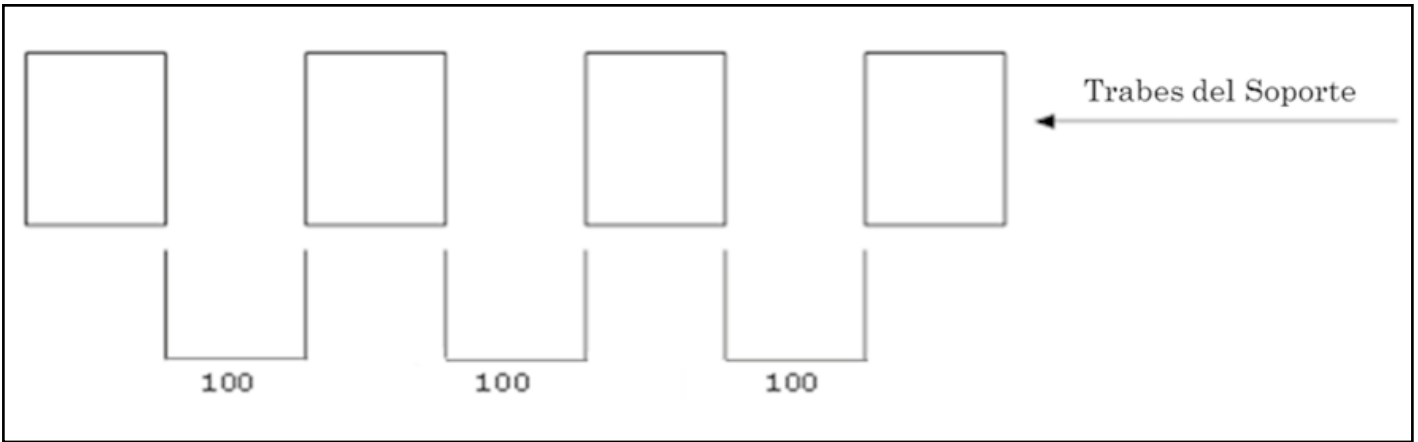


Figura No. 7 Separación de las trabes del soporte

e. Gravas capilares, llenado de material artificial de filtración

- La grava debe ser prelavada para quitar impurezas. El lavado será con agua a alta presión, acción que puede llevarse a cabo de muy variadas formas en el sitio de la obra o por el proveedor.
- La parte superior del soporte debe ser cubierta en forma gradual con dos capas de grava, la primera con diámetro de 140 a 160 mm, la segunda con diámetro de 80 a 120 mm. El llenado debe ser pieza por pieza a mano.

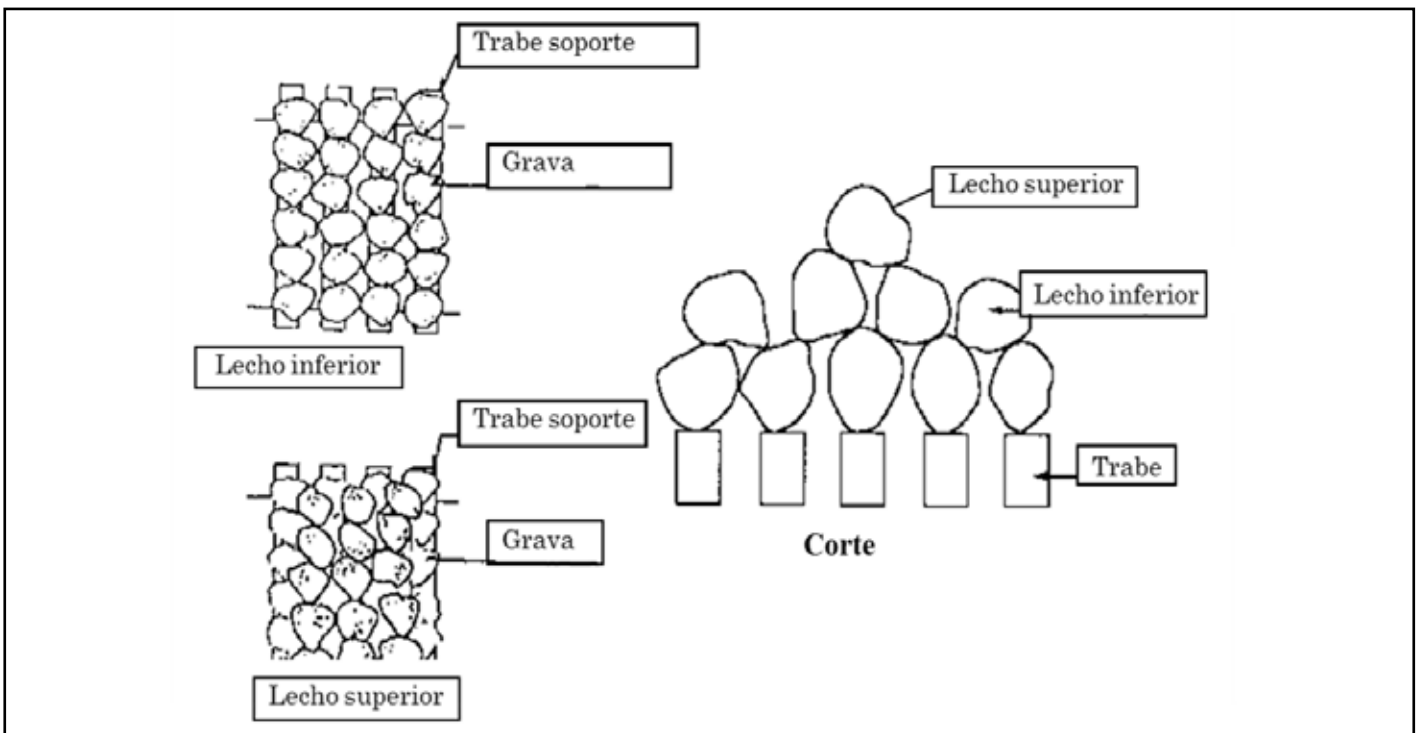


Figura No. 8 Llenado del material de filtración



Fotografía No. 11 Trabes de soporte.

Fotografía No. 12 Colocación de grava lecho inferior

- Llenar con mucho cuidado las partes cercanas a la tubería.
- La capa (hasta la corona del tanque) que va arriba de las dos primeras podrá tener un diámetro de menor tamaño, que podrá variar de 40 mm a 60 mm. Esta capa de grava superficial deberá ser acomodada para dar un acabado convexo a lo ancho del tanque.

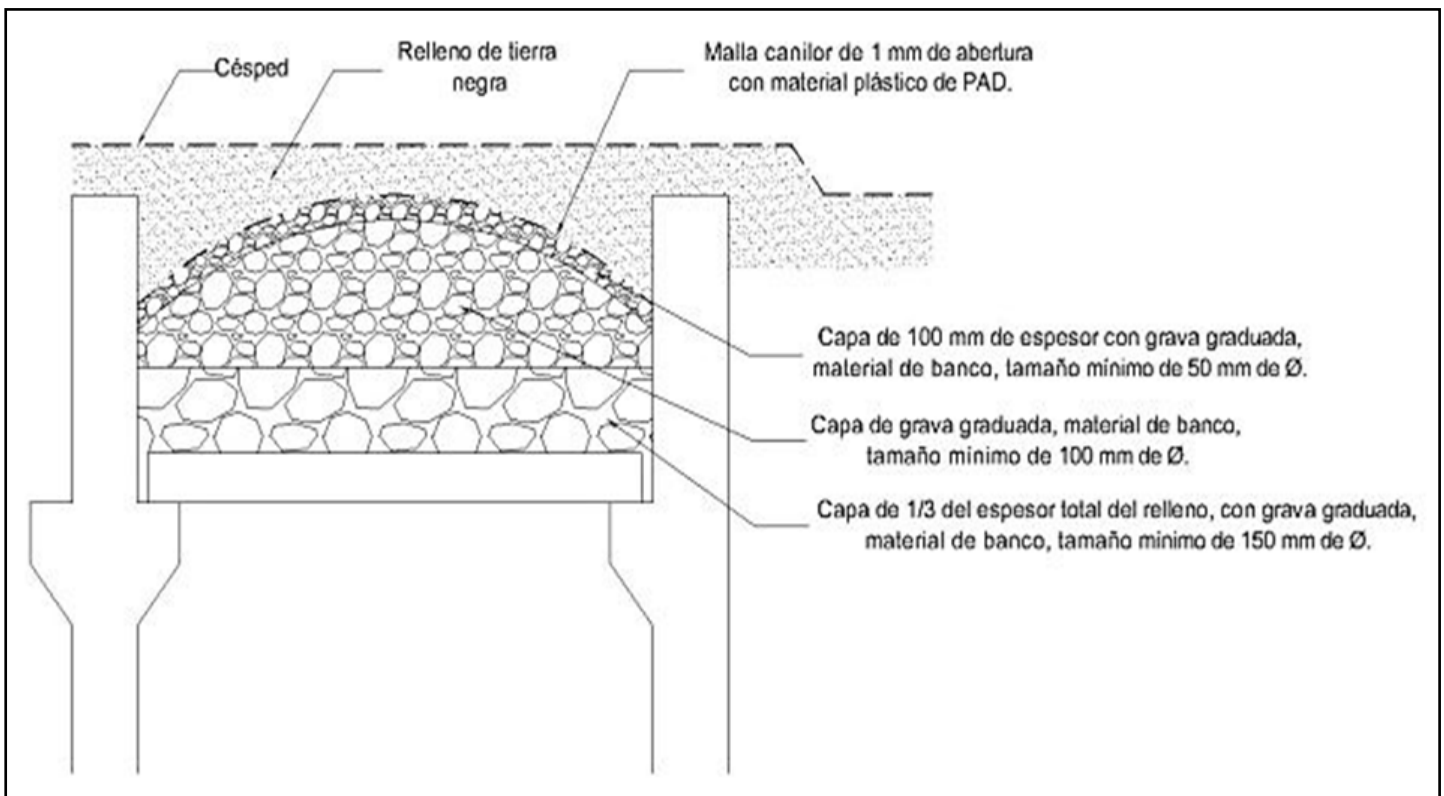


Figura No. 9 Arreglo de las capas de grava



Fotografía No. 13 Grava en el lecho superior



Fotografía No. 15 Instalación de la malla

f. Instalación de malla

- La malla capilar se colocará encima de la grava instalada con acabado superficial convexo en cada tanque; ésta deberá cubrir la superficie total de la planta.
- La zona de contacto de la malla con el muro de concreto debe colocarse de tal forma que la cubierta vegetal no caiga directamente sobre la grava.

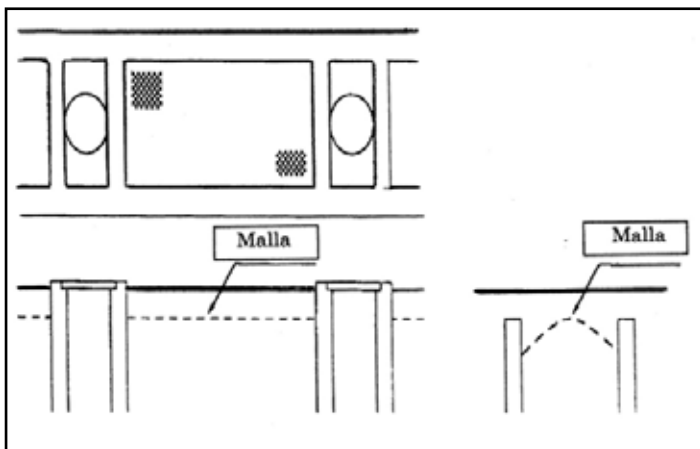


Figura No. 10 Colocación de la malla

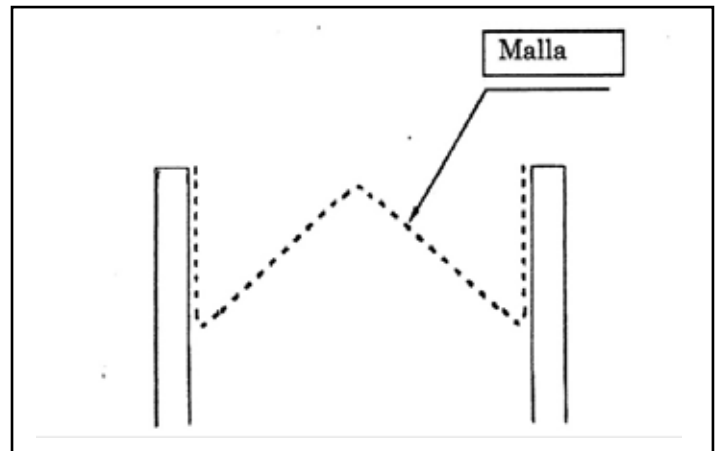


Figura No. 11 Forma que debe adoptar la malla sobre el lecho de grava



Fotografía No. 14 Malla de recubrimiento

- Al colocar la malla, debe conectarse con otra pieza del material con una superposición de 200 mm.



Fotografía No. 16 Superposición de malla

g. Instalación de capa de suelo o cubierta vegetal

- La cubierta vegetal será de tierra negra y césped.
- No se instala cuando esté lloviendo o inmediatamente después de la lluvia.
- El llenado se realiza tomando en cuenta la compactación del mismo.

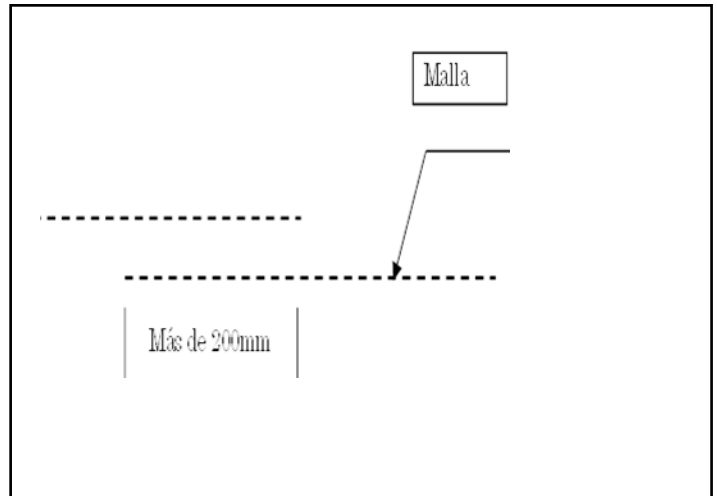


Figura No. 12 Instalación de la malla



Fotografía No. 17 y No. 18 Colocación de cubierta vegetal



h. Instalación de tubería

En una planta de tratamiento de aguas residuales, la instalación de la tubería incluye la colocación de la tubería de aire, agua residual y lodos. Los puntos de cuidado al realizar las instalaciones son:

- Revisar cuidadosamente los diseños de la obra.
- Realizar la instalación en los lugares indicados, la posición tiene que ser muy exacta.
- Instalar con pendiente y con distribución exacta para no crear bolsas de aire o acumulación de agua dentro de las tuberías. Colocar purgas de condensados en la parte alta de la tubería de aire.
- La conexión de las tuberías debe implementarse con exactitud y seguridad, para que no haya fugas de aire y/o de agua sucia.
- La tubería debe fijarse sólidamente a una distancia determinada con un material anticorrosivo para evitar distorsión y vibración.

i. Obras de equipos eléctricos

Los equipos eléctricos deben ser instalados de manera correcta y segura, de acuerdo con los lineamientos señalados en la Norma Oficial Mexicana (NOM-001-SEDE-2005) y National Electric Code (NEC 2011), de la Secretaria de Energía, para instalaciones eléctricas.

- Los tableros de operación de la fuerza motriz de tipo auto estable, deben fijarse sólidamente a la base de concreto con los tornillos de anclaje.
- Los tableros de control montados sobre la pared debe fijarse sólidamente con tornillos de montaje.
- Los cables eléctricos en los tableros deben estar conectados dentro de los protectores eléctricos previamente insertados.
- Los equipos eléctricos, como tableros de control y motores, deben tener conexión a tierra. Las obras de conexión a tierra deben ser de tipo 1, 2 ó 3, dependiendo del voltaje utilizado para los equipos.

- Los tomacorrientes que se instalen fuera del edificio o en los lugares húmedos, deben ser para exteriores e impermeables al agua. Los tableros, los tubos de cable eléctrico y las cajas de distribución deben ser de material impermeable o anticorrosivo, o deben tener recubrimientos de impermeabilización y de anticorrosión.

2.3.9 Descripción del tratamiento de lodos

A diferencia del proceso de lodos activados, en éste sistema los lodos se acumulan por largo tiempo en los tanques de tratamiento como son: sedimentador primario, aeración por contacto primario y secundario, y sedimentador secundario; en cada caso, los lodos son extraídos con apoyo del retrolavado con aire, el cual es suministrado con sopladores o compresores.

Los lodos acumulados por largos periodos de tiempo se mezclan y diluyen con el influente o con el agua contenida en los tanques, por acción del aire que es burbujeadado con los difusores instalados en cada tanque, para ser extraídos por bombeo, operación que se le denomina retrolavado.

Las características de los lodos difieren de acuerdo con el tanque donde se encuentren, por ejemplo: en los sedimentadores primarios los lodos son principalmente del tipo orgánico, parcialmente estabilizados o digeridos con una alta concentración de sólidos suspendidos, muy densos o concentrados. En la aeración por contacto son lodos excedentes que se componen, principalmente, de membranas o residuos biológicos producto de la degradación de la materia orgánica removida por lo cual presentan baja concentración de sólidos suspendidos y densidad de lodos.

En el sistema tradicional de lodos activados, los lodos que se acumulan en el fondo de los sedimentadores primarios y secundarios se recolectan con frecuencia, con rastras para su posterior tratamiento. Debido a la frecuencia con que se recolectan los lodos, éstos no están digeridos, y se genera gran cantidad de este material; prácticamente el 100% de los sólidos suspendidos totales (SST) se convierten en lodos. Por lo contrario, en el proceso DoyooYookasoo, debido al largo tiempo de permanencia en los tanques, los lodos se digieren y su generación es mucho menor.

Si se observa presencia de lodos viejos y solidificados, el material acumulado se extrae mezclado con el líquido de los tanques, a través del retrolavado. Por lo tanto, como la extracción de lodos es periódica con el retrolavado, no se podrá dar la situación de que se tengan que extraer lodos solidificados dentro de los tanques.

Hay que verificar la cantidad de lodo acumulado en cada uno de los tanques, para determinar en cuál se extraerá el lodo con la ayuda del aire de retrolavado, operación que implica la inyección de aire en cada unidad, para mezclar y diluir el lodo acumulado con el agua residual sobrenadante a fin de facilitar la extracción de esta mezcla mediante bombeo y transferirla al tanque almacenador de lodos.

Para lo anterior, es necesario tomar en cuenta los siguientes puntos en el momento de la extracción de lodos:

- Cuando se realiza la extracción se debe cerrar la entrada de la alimentación. Seleccionar una bomba extractora con capacidad suficiente para terminar la extracción de 1 a 2 horas.

- No se debe extraer el lodo de todos los tanques al mismo tiempo. Se debe extraer el lodo de un tanque y esperar un cierto tiempo para extraer el lodo de otro tanque.
- El lodo acumulado en el tanque de almacenamiento se extrae por medio de pipas, para su disposición en planta de tratamiento de mayor tamaño.
- En el momento de extraer los lodos, se para la línea de tratamiento correspondiente para realizar el retrolavado sin que se alimente el influente en el momento de la extracción.

Por lo general, los lodos extraídos de los tanques de proceso se envían al tanque de almacenamiento de lodos y, de éste, al tanque espesador/deshidratador y salen en forma de "torta de lodo deshidratada".

La extracción periódica de lodos se realiza cuando la acumulación de estos llega a ocupar 1/3 del nivel total del tanque sedimentador o de los tanques del reactor biológico, cuando la acumulación de lodos sea de 0.5 m a partir del fondo del tanque o, en su caso, realizar la extracción de lodos por lo menos una vez al año.

Debido a que el presente tratamiento es del tipo de membrana o capa biológica, también conocida como zooglea, la cual se forma en la superficie del medio de contacto (grava), no se utiliza el indicador o parámetro de MLSS (sólidos suspendidos volátiles del licor mezclado), que representa la concentración de lodos activados del proceso convencional de lodos activados; por lo tanto, es difícil comparar la concentración de lodos dentro del reactor del DoyooYookasoo con los lodos de otros procesos.

En este tratamiento tampoco se utiliza el indicador IVL (Índice volumétrico de lodos), no obstante de que las concentraciones de lodos son de 7,000 mg/l en el sedimentador primario, en caso que se realice el retrolavado, y de 2,500 a 3,000 mg/l en los tanques del reactor biológico.

Por consiguiente, para aprovechar el lecho de secado de lodos, es necesario su espesamiento. En caso que el espesado se haga por gravedad, se puede llegar a una concentración de SS de alrededor de 15,000 mg/l.

2.4 Metodología de diseño

Determinación de datos de Diseño.	
Población del último censo oficial	hab
Población actual (ha)	hab
Población de proyecto (h_p)	hab
Dotación de agua potable (D)	l/hab/d
Aportación de agua residual (A)	l/hab/d
Coefficiente de aportación (Ca)	adimensional
Gasto medio diario de agua residual (Q_m)	l/s
Gasto mínimo de agua residual (Q_{min})	l/s
Gasto máximo instantáneo de agua residual (Q_{Maxi})	l/s
Gasto máximo extraordinario de agua residual (Q_{MaxE})	l/s
Coeficiente de Harmon (M)	3.8 si $h_p \leq 1,000$ hab.
	$1 + \frac{4}{4 + \sqrt{h_p}} \text{ si } h_p > 1,000 \text{ habitantes}$ <p>Donde: (h = población en miles)</p>
Coeficiente de previsión (Fs)	1.5
Concentración de DBO en influente (C_{DBO_i})	mg/l
Concentración de SS en influente (C_{SS_i})	mg/l
Concentración de DBO en efluente (C_{DBO_e})	mg/l
Concentración de SS en efluente (C_{SS_e})	mg/l
Sitio de vertido previo tratamiento	Arroyo, río, presa, lago, mar.

La población actual se obtiene a partir del último Censo oficial realizado por el INEGI en la localidad.

La población de proyecto se obtiene aplicando diferentes métodos de proyección a los datos censales de población, en caso de existir disposición de la Secretaria de Hacienda y Crédito Público (SHCP) se debe aplicar la proyección realizada por el Consejo Nacional de Población (Conapo).

La dotación de agua potable se obtiene a partir del número de habitantes y del clima imperante en la localidad.

El coeficiente de aportación de aguas residuales (Ca) se adopta como un porcentaje del valor de la dotación de agua potable, el cual varía de 75% a 80%.

Cálculo de la aportación:

$$A = \frac{D * C}{100}$$

Donde:

A: Aportación en l/hab/d

D: Dotación en l/hab/d

C_a: Coeficiente de aportación (%)

Cálculo del gasto medio:

$$Q_m = \frac{A \cdot h_p}{86400}$$

Donde:

Q_m: Gasto medio en l/s.

A: Aportación en l/hab/d.

h_p: Población de proyecto en hab.

86400: Número de segundos que tiene un día

Cálculo del gasto mínimo:

$$Q_{\min} = 0.5 \cdot Q_m$$

Donde:

Q_{min}: Gasto mínimo de agua residuales l/s

Cálculo del gasto máximo instantáneo:

$$Q_{\text{Max I}} = M \cdot Q_m$$

Donde:

M: Coeficiente de Harmon

Q_{MaxI}: Gasto máximo instantáneo de agua residual en l/s

Cálculo del gasto máximo extraordinario:

$$Q_{\text{Max E}} = F_s \cdot Q_{\text{Max I}}$$

Donde:

F_s: Factor de seguridad

Q_{MaxE}: Gasto máximo extraordinario de agua residual en l/s

A continuación se explican las funciones y las estructuras de la planta de tratamiento de aguas residuales.

2.4.1 Pretratamiento

La rejilla debe tener una abertura o claro de 30 mm entre rejas o soleras, la cual se complementa con un dispositivo para eliminar, automáticamente o manualmente, los objetos sólidos adheridos al dispositivo. Las rejillas se instalan en uno o los dos canales existentes; en ocasiones se pueden instalar más de una rejilla en cada canal, con diferente claro.

- La rejilla gruesa, manual o automática, se instala para eliminar los objetos sólidos en aguas residuales sin tratamiento, por lo que debe contar con un mecanismo (del tipo peine o cepillo), para retirar el material atrapado, para no reducir la función filtradora del tamiz.
- La rejilla gruesa se coloca y se fija en un ángulo que puede variar de 45 a 90 grados con respecto a la corriente del canal, de preferencia a 60 grados.
- La distancia entre el tubo del influente y la rejilla gruesa será de entre 500 mm y 1,500 mm.
- La diferencia de altura entre el nivel de colocación del tubo del influente y de la rejilla gruesa automática será de 200 mm. Se debe evitar la acumulación de sólidos antes de la rejilla gruesa, por lo que se requiere de pendiente constante y la colocación de placas guía y de placas laterales para el anclaje de la rejilla.
- Para depositar y drenar los sólidos retenidos en la rejilla gruesa automática, se coloca una canasta o escurridor de tamaño adecuado. Para realizar un mantenimiento rutinario y constante, la canasta de tamizado debe estar puesta en un lugar de fácil acceso y con estructura fácil de quitar y poner.

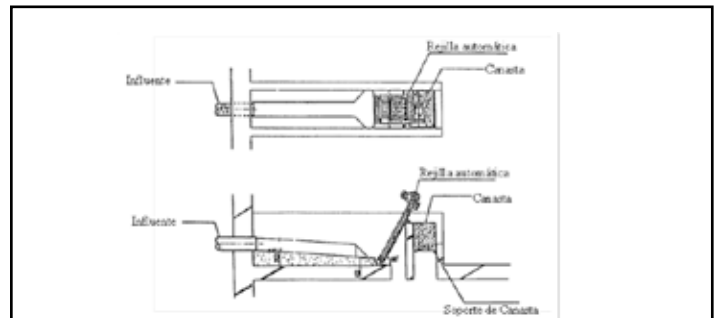


Figura No. 13 Instalación de la rejilla gruesa

Para el diseño del pretratamiento, además de las recomendaciones emitidas, se recomienda consultar el apartado 2.2 “Operación y Procesos Unitarios de Tratamiento” del libro 49 “Sistemas Alternativos de Tratamiento de Aguas Residuales y Lodos Producidos” del *Manual de Agua Potable, Alcantarillado y Saneamiento* (MAPAS) última versión de la Conagua.

Tabla de conversión de unidades			
Concepto	Unidades	Factor de Conversión	Unidades
Q _m	l/s	Multiplicar por 86.4	m ³ /d
Q _{min}	l/s	Multiplicar por 86.4	m ³ /d
Q _{Max I}	l/s	Multiplicar por 86.4	m ³ /d
Q _{Max E}	l/s	Multiplicar por 86.4	m ³ /d
C _{DBO i}	mg/l	Dividir por 1000	Kg/m ³
C _{SS i}	mg/l	Dividir por 1000	Kg/m ³
C _{DBO e}	mg/l	Dividir por 1000	Kg/m ³
C _{SS e}	mg/l	Dividir por 1000	Kg/m ³

2.4.2 Sedimentador primario

Características que deben considerarse en el diseño:

- Estos tanques se pueden dividir en 1, 2 o 3 cámaras conectadas en serie, dependiendo del caudal a tratar, cada una con diferente tiempo de retención, de acuerdo a las siguientes recomendaciones.

Recomendaciones del número de unidades de sedimentación				
Rango de Caudal (m ³ /d)	Número de cámaras	Cámara	Tiempo de Retención (horas)	Tirante Hidráulico "H _p " (m)
10 a 45	1	1 ^a	24	2.8
46 a 99	Se consideran dos módulos paralelos del rango anterior.			
100 a 199	2	1 ^a	16	3.5
		2 ^a	8	
200 a 700	3	1 ^a	16	3.8
		2 ^a	6	
		3 ^a	2	
701 a 1,400	Se consideran dos módulos paralelos del rango anterior.			

El número de cámaras es solamente una recomendación del diseño original japonés, el cual puede modificarse según la disposición geométrica del predio en el que se construirá la planta

Cálculo del volumen efectivo para la cámara inicial.

$$V_{EP1} = Q_m * T_{RP1}$$

Donde:

- V_{EP1} : Volumen efectivo de la cámara inicial (m³)
- Q_m : Gasto Medio (m³/día)
- T_{RP1} : Tiempo de retención de la cámara inicial (d)

Cálculo del volumen requerido para cada cámara.

$$V_{RP1} = V_{EP1} * C_{VP}$$

Donde:

- V_{RP1} : Volumen requerido de la cámara (m³)
- C_{VP} : Factor de volumen adicional por la infraestructura, igual a 1.25

El área superficial de cada cámara se calcula por medio de la fórmula:

$$A_{sP1} = \frac{V_{RP1}}{H_p}$$

Donde:

- A_{sP1} : Área superficial cámara inicial (m²)
- H_p : Tirante hidráulico (m)

Las dimensiones de la cámara inicial de la unidad de sedimentación primaria se calculan con una relación de largo al ancho igual a 4, por medio de la fórmula.

$$a_{P1} = \sqrt{\frac{A_{sP1}}{4}}$$

Donde:

- a_{P1} : Ancho de la cámara inicial (m)

$$L_p = 4 * a_{P1}$$

Donde:

- L_p : Largo de la cámara inicial del sedimentador primario (m)

Determinado el largo (L_p) del sedimentador primario inicial, este se mantiene fijo para el diseño de las unidades posteriores del proceso (sedimentador primario 2 y 3; aerador primario; aerador secundario y sedimentador secundario)

- Si el sedimentador primario cuenta con más de una cámara (Rango 100 a 1,400 m³/d) el volumen de la cámara secundaria será:

$$V_{EP2} = Q_m * T_{RP2}$$

Donde:

- V_{EP2} : Volumen efectivo de la cámara secundaria (m³)
- Q_m : Gasto Medio (m³/día)
- T_{RP2} : Tiempo de retención de la cámara secundaria (d)

- El cálculo del volumen requerido para la segunda cámara.

$$V_{RP2} = V_{EP2} * C_{VP}$$

Donde:

- V_{RP2} : Volumen requerido de la cámara (m³)
- C_{VP} : Volumen adicional de infraestructura igual a 1.25

- El área superficial de cada cámara se calcula por medio de la fórmula:

$$A_{sP2} = \frac{V_{RP2}}{H_p}$$

- la determinación del ancho de la cámara dos se utilizará el cálculo:

$$a_{P2} = \frac{A_{sP2}}{L_p}$$

Donde:

- a_{p2} : Ancho de la cámara secundaria (m)
- A_{Sp2} : Área superficial cámara secundaria (m²)

Para el cálculo de la tercera cámara del sedimentador primario (Rango 200 a 1,400 m³/d) se debe aplicar el procedimiento anterior sustituyendo T_{Rp2} por T_{Rp3} .

- La carga orgánica de DBO que tendrá el sedimentador primario se determina por medio de:

$$DBO_P = C_{DBO_i} * Q_m$$

Donde:

- CO
- CO_{DBO_P} : Carga orgánica de DBO (Kg/día)
- C_{DBO_i} : Concentración de DBO en el influente (Kg/m³)

El porcentaje de remoción de demanda bioquímica de oxígeno (DBO) para esta unidad es de 30%, mientras que el porcentaje de remoción de sólidos suspendidos (SS) es de 65%.

$$C_{DBO_{eP}} = C_{DBO_i} * (1 - \%_{remoción})$$

Donde:

- $C_{DBO_{eP}}$: Concentración DBO del efluente (mg/l).
- $\%_{remoción}$: 30% de remoción expresado en fracción.

$$C_{SS_{eP}} = C_{SS_i} * (1 - \%_{remoción})$$

Donde:

- $C_{SS_{eP}}$: Concentración SS del efluente (mg/l).
- $\%_{remoción}$: 65% de remoción expresado en fracción.

- Recomendaciones adicionales

- » El tubo influente descargará, a partir de la superficie del agua, a una tercera parte (1/3) de la profundidad efectiva, para que no se agiten los lodos sedimentados.
- » La apertura del tubo del efluente o del extremo inferior del deflector se localizará a la mitad de la altura de la superficie del agua, para evitar el arrastre de los materiales flotantes.
- » Los muros laterales del tanque no tendrán la altura completa, lo cual será compensado con la capa superficial de suelo, por encima de la grava y corona del tanque, para dar continuidad al nivel del suelo.
- » El suelo de recubrimiento será colocado en forma de montículo, para evitar que salga el agua por el fenómeno de capilaridad hacia arriba, y así evitar los malos olores.

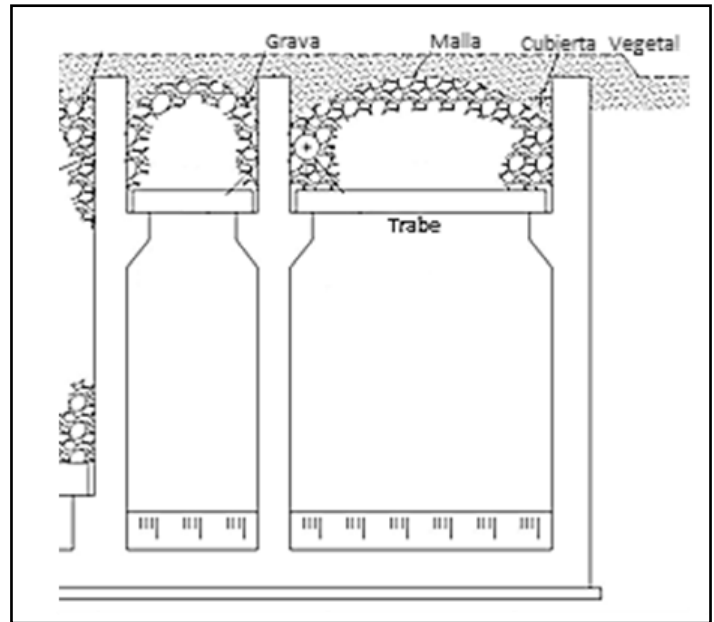


Figura No. 14 Sección transversal del sedimentador primario

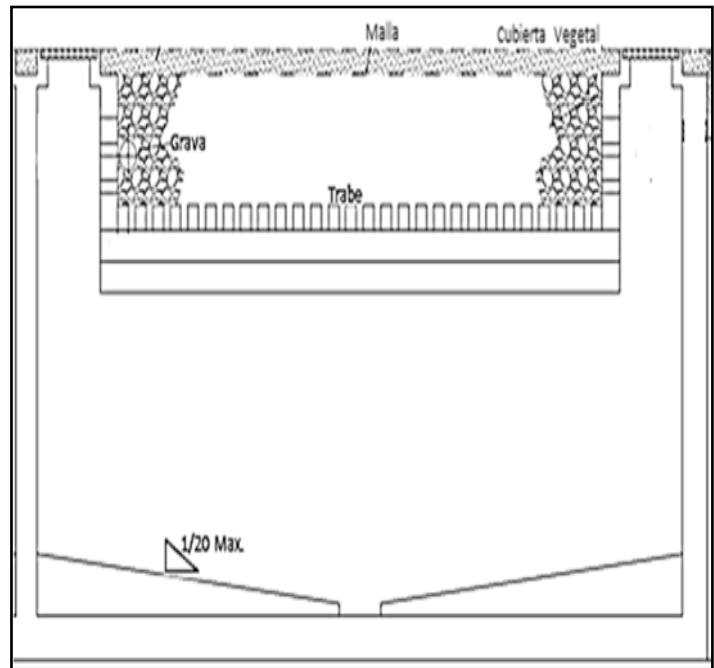


Figura No. 15 Sección longitudinal del sedimentador primario

2.4.3 Aereador por contacto primario

Características que deben considerarse en el diseño:

- Estos tanques se pueden dividir en 2 o 3 cámaras conectadas en serie, dependiendo del caudal a tratar, cada una con diferente volumen, de acuerdo a las siguientes recomendaciones.

Recomendaciones del número de unidades de airación primaria				
Rango de Caudal (m ³ /d)	Número de cámaras	Cámara	Fracción del volumen total "f _{VEA} " (m ³)	Tirante Hidráulico "H _A " (m)
10 a 45	1	1 ^a	1/2	2.7
46 a 99	Se consideran dos módulos paralelos del rango anterior.			
100 a 199	2	1 ^a	3/5	3.4
		2 ^a	2/5	
200 a 700	2	1 ^a	3/5	3.7
		2 ^a	2/5	
701 a 1,400	Se consideran dos módulos paralelos del rango anterior.			

El número de cámaras es solamente una recomendación del diseño original japonés, el cual puede modificarse según la disposición geométrica del predio en el que se construirá la planta.

- Cálculo de la carga orgánica de DBO (CODBO).

$$CO_{DBO A} = C_{DBO eP} * Q_m$$

Donde:

CO_{DBO A}: Carga orgánica de DBO del aereador primario (Kg/d)

C_{DBO eP}: Concentración de DBO en el influente (Kg/m³)

Q_m: Gasto Medio (m³/d)

- Para el cálculo del volumen del aereador primario, se utiliza: la carga orgánica de DBO promedio aplicada (CO), y la carga volumétrica de DBO recomendada debe ser 0.3 kg/m³d. El cálculo es como sigue:

$$V_{EA} = \frac{CO_{DBOA}}{CV_{DBOA}}$$

Donde:

V_{EA}: Volumen efectivo del reactor primario (m³)

CO_{DBO A}: Carga orgánica de DBO (Kg/d)

CV_{DBO A}: Carga volumétrica de DBO = 0.3 kg/m³d

- Cálculo del volumen requerido

$$V_{RA} = V_{EA} * C_{VA}$$

Donde:

V_{RA}: Volumen requerido de la cámara (m³)

C_{VA}: Factor de volumen adicional por la infraestructura y relleno de grava, igual a 2

- El área superficial de la primera cámara se calcula por medio de la fórmula:

$$V_{A1} = V_{RA} * f_{VEA1}$$

$$A = \frac{V_{EA1}}{H_A}$$

Donde:

V_{EA1}: Volumen efectivo de la primera cámara (m³)

f_{VEA1}: Fracción del volumen total primera cámara, 3/5 de V_E

H_A: Tirante Hidráulico (m)

A_{SA1}: Área superficial de la primera cámara (m²)

- El ancho de la unidad se calcula, por medio de la fórmula.

$$a_{A1} = \frac{A_{SA1}}{L_p}$$

Donde:

a_{A1}: Ancho de la primera cámara (m)

L_p: Largo de la cámara inicial del sedimentador primario (m)

- Para el cálculo de la segunda cámara del aereador primario se debe aplicar el procedimiento hasta aquí descrito sustituyendo:

f_{VEA1}: Fracción del volumen total, 3/5 de V_{EA}

por

f_{VEA2}: Fracción del volumen total, 2/5 de V_{EA}

El proceso de cálculo corresponde a un caudal con rango de diseño de 100 a 199 m³/d, para el diseño de los rangos superiores del caudal se deberá aplicar el mismo procedimiento, utilizando la fracción del volumen total indicada en la tabla "Recomendaciones del número de unidades de aeración primaria", dependiendo del número de cámaras a emplear.

- El porcentaje de remoción de demanda bioquímica de oxígeno (DBO) para esta unidad es de 80%.

$$C_{DBO eA} = C_{DBO eP} * (1 - \%_{remoción A})$$

Donde:

$C_{DBO\ eA}$: Concentración DBO en el efluente (mg/l).
 $\%_{remoción\ A}$: 80% de remoción expresado en fracción.

- Recomendaciones adicionales
 - » El volumen de empaque de los medios de contacto con respecto al volumen efectivo es mayor al 55%.
 - » Los medios de contacto pueden ser de material artificial de polipropileno o piedra volcánica de 160 mm de diámetro; la parte superior de la superficie acuática se llenan de piedra volcánica la cual se protege con una cubierta de malla y por último con un recubrimiento de suelo. La grava es de alta dureza y los diámetros de 50 mm a 150 mm.
 - » El tanque está provisto de dispositivos de aireación, que mezclan las aguas residuales contenidas en el tanque y suministran oxígeno suficiente para mantener el nivel de oxígeno disuelto en alrededor de 1 ppm. Además, tiene una estructura de extracción que permita enviar los lodos separados o en exceso al tanque de almacenamiento de lodos.
 - » La aireación, también, tiene la función de despegar la capa biológica o zooglea del medio; la estructura y sus accesorios deben facilitar la extracción de los lodos biológicos separados del medio y enviarlos al tanque de almacenamiento de lodos para su posterior tratamiento y/o disposición final.
 - » El tanque aereador por contacto se llena de medio de contacto para formar un lecho filtrante donde se forma y adhiere la zooglea microbiana que absorbe, descompone y remueve o elimina la materia orgánica, para lo cual se suministra aire para mantener una concentración adecuada de oxígeno disuelto y la agitación del licor mezclado (agua residual y sólidos biológicos) del tanque. Ya que la parte de arriba del tanque está cubierta de grava y suelo, no hay arrastre ni producción de flóculos por aireación, por lo que no es necesario contar con dispositivos antiespumantes o antifloculante alguno.
 - » En la parte inferior del tanque se instalan los dispositivos de aireación y por arriba de éstos se colocan las rejillas que sostienen los medios de contacto (artificiales), que es el empaque principal del tanque, sobre la cual se instala una nueva rejilla que soporta una capa de grava sobre la que se coloca la malla y una capa de suelo o tierra, en este orden. En caso de usar solo grava se elimina la rejilla de soporte superficial.
 - » El tanque tiene una estructura angosta, larga y poco profunda; con la cual el agua sigue un régimen de flujo tipo pistón, (*plugflow*).
 - » La alimentación del influente y la salida del efluente se llevan a cabo a través de orificios de paso que se ubican en los lados más angostos (opuestos) y a toda la profundidad del empaque de grava.

2.4.4 Aereador por contacto secundario

Características que se deben considerar en el diseño del aereador por contacto secundario:

Estos tanques se pueden dividir en 1 o 2 cámaras conectadas en serie, dependiendo del caudal a tratar, cada una con diferente volumen, de acuerdo a las siguientes recomendaciones.

Recomendaciones del número de unidades de aeración secundaria				
Rango de Caudal (m ³ /d)	Número de cámaras	Cámara	Fracción del volumen total "f _{VEAS} " (m ³)	Tirante Hidráulico "H _{AS} " (m)
10 a 45	No es necesario			
46 a 99	No es necesario			
100 a 199	1	1 ^a	1	3.35
200 a 700	2	1 ^a	3/5	3.65
		2 ^a	2/5	
701 a 1,400	Se consideran dos módulos paralelos del rango anterior.			

El número de cámaras es solamente una recomendación del diseño original japonés, el cual puede modificarse según la disposición geométrica del predio en el que se construirá la planta.

- Cálculo de la carga orgánica de DBO (CODBO)

$$CO_{DBO\ AS} = C_{DBO\ eA} * Q_m$$

Donde:

$CO_{DBO\ AS}$: Carga orgánica de DBO del reactor secundario (Kg/d)

$C_{DBO\ eA}$: Concentración de DBO en el influente (Kg/m³)

Q_m : Gasto Medio (m³/d)

- Para el cálculo del volumen del aereador secundario, se utiliza: la carga orgánica de DBO promedio aplicada (CO), y la carga volumétrica de DBO recomendada debe ser 0.5 kg/ m³ d. El cálculo es como sigue:

$$V_{EAS} = \frac{CO_{DBO\ AS}}{CV_{DBO\ AS}}$$

Donde:

V_{EAS} : Volumen efectivo del reactor secundario (m^3)
 CO_{DBOAS} : Carga orgánica de DBO (Kg/d)
 CV_{DBOAS} : Carga volumétrica de DBO = $0.5 \text{ kg}/m^3 \text{ d}$.

- Cálculo de volumen requerido.

$$V_{RAS1} = V_{EAS1} * C_{VAS}$$

Donde:

V_{RAS1} : Volumen requerido de la cámara (m^3)
 C_{VAS} : Factor de volumen adicional por la infraestructura y relleno de grava, igual a 2

- El área superficial de la primera cámara se calcula por medio de la fórmula:

$$V_{AS1} = V_{RAS1} * f_{VEAS1}$$

$$A_{sAS1} = \frac{V_{EAS1}}{H_{AS}}$$

Donde:

V_{EAS1} : Volumen efectivo de la primera cámara (m^3)
 f_{VEAS1} : Fracción del volumen total cámara 1, 2/3 de V_{EAS} .
 H_{AS} : Tirante Hidráulico (m)
 A_{sAS1} : Área superficial de la primera cámara (m^2)

- El ancho de la unidad se calcula, por medio de la fórmula.

$$a_{AS1} = \frac{A_{sAS1}}{L_p}$$

Donde:

a_{AS1} : Ancho de la cámara (m)
 A_{sAS1} : Área superficial de la primera cámara (m^2)
 L_p : Largo de la cámara inicial del sedimentador primario (m)

NOTA: En caso de que el valor de $a_{AS1} < 0.9 \text{ m}$, se deberá adoptar un ancho mínimo de 0.9 m.

- El porcentaje de remoción de demanda bioquímica de oxígeno (DBO) para esta unidad es de 35%.

$$C_{DBOeAS} = C_{DBOeA} * (1 - \%_{\text{remoción}})$$

Donde:

C_{DBOeAS} : Concentración DBO en el efluente (mg/l).
 $\%_{\text{remoción}}$: 35% de remoción expresado en fracción.

- Recomendaciones adicionales

- » En el caso de utilizar empaque sintético, el volumen inferior del medio será la mitad (1/2) de empaque total.
- » La tasa de empaque de los medios de contacto frente al volumen efectivo es mayor al 55%.
- » El material del medio de contacto es piedra volcánica o sintética, de diámetro de 100 a 150 mm.
- » La grava se incorpora hasta el nivel de la corona de los muros del tanque, donde se le coloca una malla de protección contra la penetración de material fino proveniente de la capa de suelo o tierra preparada que se coloca encima. Tanto la grava, como la malla y la capa de suelo evitan el arrastre de flóculos por efecto de la aireación, por lo que no es necesario algún dispositivo antiespumante o antifloculante.
- » En la parte inferior del tanque se instalan los dispositivos de aireación y por encima de estos se colocan las rejillas que sostienen los medios de contacto como la grava, que es el empaque principal del tanque. Encima de la grava se instala una malla y una capa de suelo o tierra, en este orden.
- » El tanque tendrá una estructura angosta, larga y poco profunda, con la cual el agua sigue un régimen de flujo tipo pistón (*plugflow*).

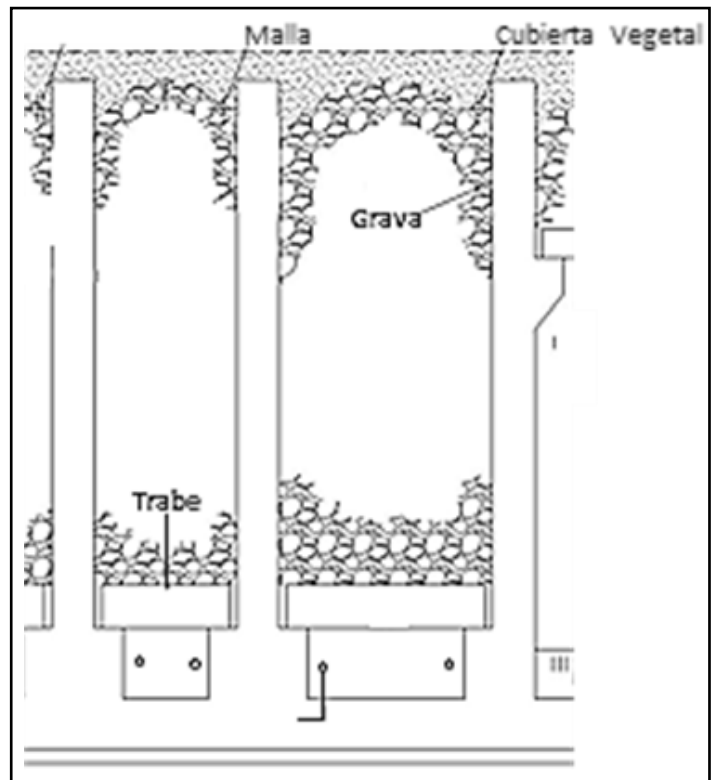


Figura No. 16 Sección transversal del aerador primario y secundario

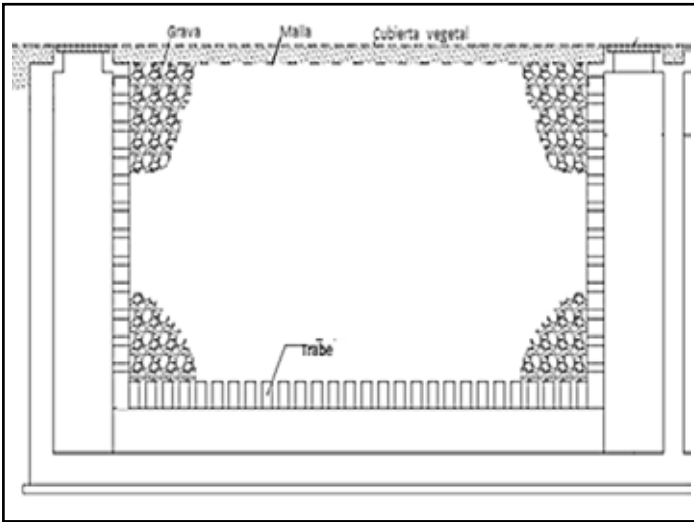


Figura No. 17 Sección longitudinal del aereador primario y secundario

2.4.5 Sedimentador secundario

Características que deben considerarse en el diseño del sedimentador por contacto:

- Estos tanques solo tendrán una cámara conectada en serie con el resto del sistema, de acuerdo a las siguientes recomendaciones será el tamaño recomendado.

Recomendaciones del número de unidades de sedimentación secundario.				
Rango de Caudal (m ³ /d)	Número de cámaras	Cámara	Tiempo de Retención (horas)	Tirante Hidráulico "H _F " (m)
10 a 45	1	1ª	4.8	2.6
46 a 99	Se considera dos módulos paralelos del rango anterior.			
100 a 199	1	1ª	4.8	3.3
200 a 700		1ª	4.8	3.6
701 a 1,400	Se considera dos módulos paralelos del rango anterior.			

El número de cámaras es solamente una recomendación del diseño original japonés, el cual puede modificarse según la disposición geométrica del predio en el que se construirá la planta

- Cálculo del volumen efectivo.

$$V_{EF} = Q_m * T_{RF}$$

Donde:

V_{EF} : Volumen efectivo de la cámara (m³)

T_{RF} : Tiempo de retención (d)

- Cálculo del volumen requerido.

$$V_{RF} = V_{EF} * C_{VF}$$

Donde:

V_{RF} : Volumen requerido (m³)

C_{VF} : Factor de volumen adicional por infraestructura igual a 1.5

- El área superficial de la cámara se calcula por medio de la fórmula:

$$A_{sF} = \frac{V_{RF}}{H_F}$$

Donde:

A_{sF} : Área superficial (m²)

H_F : Tirante Hidráulico (m)

- El ancho de la unidad se calcula, por medio de la formula.

$$a_F = \frac{A_{sF}}{L_P}$$

Donde:

a_F : Ancho de la cámara (m)

A_{sF} : Área superficial de la primera cámara (m²)

L_P : Largo de la cámara inicial del sedimentador primario (m)

NOTA: En caso de que el valor de $a_F < 0.9$ m, se deberá adoptar un ancho mínimo de 90 cm.

- La carga orgánica de DBO que tendrá el sedimentador secundario se determina por medio de:

$$CO_{DBO F} = C_{DBO eAS} * Q_m$$

Donde:

$CO_{DBO F}$: Carga orgánica de DBO (Kg/día)

$C_{DBO eAS}$: Concentración de DBO en el influente (Kg/m³)

Q_m : Gasto Medio (m³/día)

El porcentaje de remoción de sólidos suspendidos (SS) es de 80%.

$$C_{SS\ eF} = C_{SS\ eP} * (1 - \%_{remoción})$$

Donde:

$C_{SS\ eF}$: Concentración SS del efluente (mg/l).

$C_{SS\ eP}$: Concentración SS del influente (mg/l)

$\%_{remoción}$: 80% de remoción expresado en fracción.

• Recomendaciones adicionales

- » Se instala un vertedero por el cual rebosa el efluente del tanque sedimentador secundario. La longitud del vertedero, en metros, es la requerida para que el volumen promedio diario de aguas que pasa a través de este sea menor a 30 metros cúbicos (m³) por día por metro de vertedor, (“carga sobre vertedor”).
- » La profundidad efectiva es de 2.6 m a 3.6 m según caudal a tratar. Sin embargo, si el fondo del tanque tiene la forma de embudo, cónica ó piramidal truncada, no se considera como profundidad la mitad inferior de la altura del embudo.
- » La plantilla del tanque tiene la forma de un círculo o de un polígono regular (con excepción de triángulo equilátero).
- » La pendiente del embudo tiene un ángulo mayor de 60° con respecto a la horizontal o a la superficie del agua. El fondo del tanque tiene un sistema o accesorios eficientes para extraer los lodos acumulados.
- » El tanque tiene una estructura o forma que facilite la acumulación efectiva de lodos y que permita la extracción automática de lodos, para transferirlos al tanque almacenador.
- » Este tanque se instala para separar por sedimentación los sólidos suspendidos o lodos biológicos producidos en el proceso, para que el agua liberada de éstos rebosa a través del vertedero, hacia el tanque de desinfección. Los lodos acumulados en el fondo del tanque son extraídos por bombeo, para ser enviados al tanque almacenador de lodos.
- » La unidad tiene una estructura continua de grava, malla y suelo soportada por las rejillas.
- » La estructura, forma y accesorios debe facilitar la sedimentación y la acumulación de los lodos así como su extracción, para ser enviados, por bombeo, al tanque almacenador de lodos.

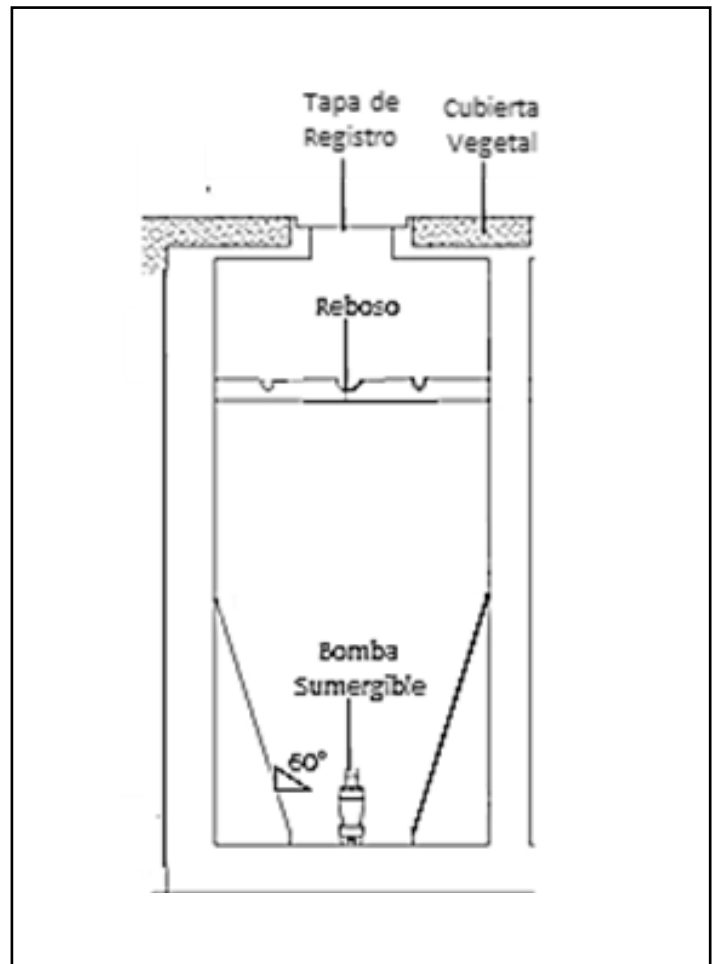


Figura No.18 Sección transversal del sedimentador secundario

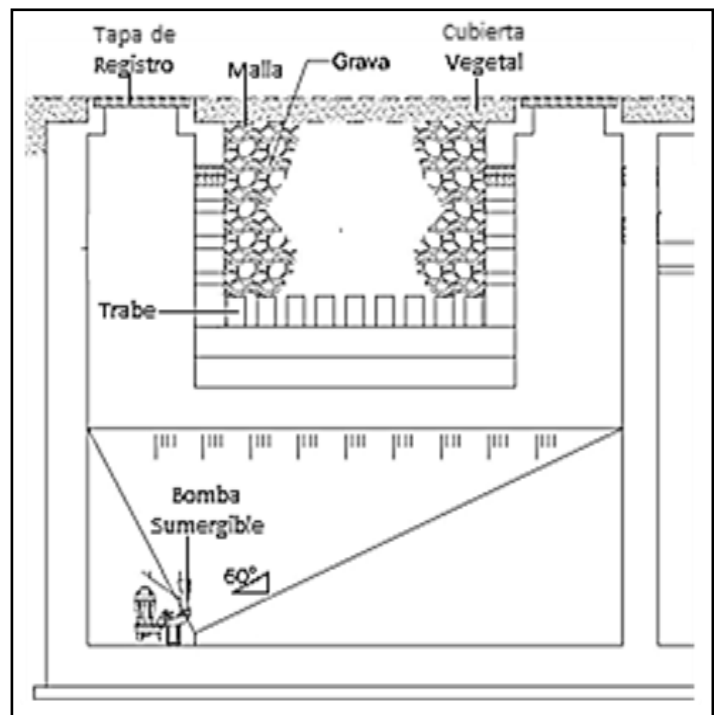


Figura No. 19 Sección longitudinal del sedimentador secundario

2.4.6 Desinfección

Características que deben considerarse en el diseño del tanque por contacto de cloro:

- Este tanque solo tendrá una cámara conectada en serie con el resto del sistema, de acuerdo a las siguientes recomendaciones será el tamaño recomendado.

Recomendaciones de tirante hidráulico del tanque de desinfección.				
Rango de Caudal (m ³ /d)	Número de cámaras	Cámara	Tiempo de Retención (min)	Tirante Hidráulico "H _D " (m)
10 a 45	1	1 ^a	15	1.25
46 a 99		1 ^a		1.5
100 a 199		1 ^a		2.0
200 a 700		1 ^a		2.5
701 a 1,400		1 ^a		3

El número de cámaras es solamente una recomendación del diseño original japonés, el cual puede modificarse según la disposición geométrica del predio en el que se construirá la planta

- Cálculo del volumen efectivo para cada cámara.

$$V_{ED} = Q_m * T_{RD}$$

Donde:

- V_{ED} : Volumen efectivo de la cámara (m³)
- Q_m : Gasto medio en m³/d.
- T_{RD} : Tiempo de retención (d)

Tabla de conversión de unidades			
Concepto	Unidades	Conversión factor	Unidades
T_{RD}	min	Dividir por 1,440	d

- Cálculo del volumen requerido.

$$V_{RD} = V_{ED} * C_{VD}$$

Donde:

- V_{RD} : Volumen requerido (m³)
- C_{VD} : Factor de volumen adicional para infraestructura igual a 1.5

- El área superficial de la cámara se calcula por medio de la fórmula:

$$A_{SD} = \frac{V_{RD}}{H_D}$$

Donde:

- A_{SD} : Área superficial (m²)
- H_D : Tirante Hidráulico (m)

- Las dimensiones de la unidad se calculan con una relación de largo (L) al ancho igual a 1, por medio de la fórmula.

$$a_D = \sqrt{\frac{A_{SD}}{1}}$$

Donde:

- a_D : Ancho de la cámara (m)
- A_{SD} : Área superficial (m²)

$$L_D = a_D$$

Donde:

- L_D : Largo de la cámara (m)

- La dosis de tableta que se debe agregar es de 2g de cloro activo por m³ de agua a desinfectar o influente, el hipoclorito de calcio contiene 65% de cloro activo, para conocer la cantidad de tabletas de hipoclorito requerido se utiliza la siguiente fórmula:

$$W = \frac{Q_m * D}{\%_{Cl_{act}}}$$

Donde:

- W : Hipoclorito de calcio requerido (g/d).
- D_{Cl} : Dosis de tableta de cloro activo=2g/m³.
- $\%_{Cl_{act}}$: Contenido en fracción de cloro activo en tableta de hipoclorito= 65%

- Recomendaciones adicionales

- » El tanque de desinfección tiene una estructura que permite una continua y efectiva acción de desinfección por contacto entre las aguas residuales y el cloro.
- » El tanque debe tener una estructura que facilite la salida uniforme de las aguas tratadas con cloro, evitando su cortocircuito y/o contraflujo.
- » Como agente desinfectante se usa hipoclorito de calcio (en tabletas o lentejas), con las que se llenan el hipoclorador o esterilizador el cual se instala en la zona de entrada del tanque donde se desprende cloro activo al influente, que inactiva los microorganismos presentes en el agua residual.
- » El tanque tiene una estructura que facilita el llenado del desinfectante y la limpieza del fondo de la unidad; en la parte superior debe incluir una obra de salida del efluente desinfectado.
- » Se hará un monitoreo del cloro residual en las aguas tratadas; cuando se detecte la falta o el exceso de cloro en el agua, se ajustará la apertura móvil del hipoclorador. Normalmente, la dosis de cloro se ajusta para que el número de colonias de *Escherichia Coli* en el agua tratada se mantenga inferior a 1,000 NMP/ 100 ml. La concentración de cloro residual deberá ser de 0.2 a 2 mg/ l, como referencia.
 - Cuando se tiene escasez de cloro: se presenta deterioro de la calidad del agua del entorno.
 - Cuando hay exceso de cloro: se presenta impacto sobre seres vivos y la calidad del agua del entorno.
- » Para evitar el contraflujo hacia el tanque sedimentador, debe existir una diferencia de unos 10 cm entre la salida de agua del tanque sedimentador y el nivel de instalación del hipoclorador. Además, debe haber una diferencia de altura de 20 cm entre el nivel de la corona del tanque de contacto y la superficie del agua.
- » El hipoclorador debe ser resistente y de fácil mantenimiento; debe tener una estructura que permita modificar el volumen del agua tratada con el tiempo de contacto.
- » Los sólidos suspendidos pueden sedimentarse en el fondo del tanque, también se pueden acumular algunos materiales flotantes en la superficie del agua; para evitar y minimizar este tipo de problemas, el tanque debe incluir estructuras o accesos que faciliten la inspección y limpieza.

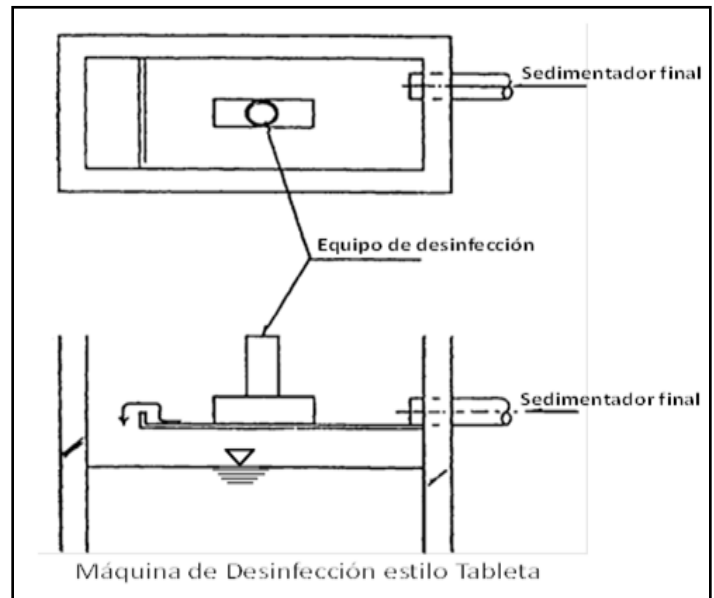


Figura No. 20 Características del tanque de desinfección

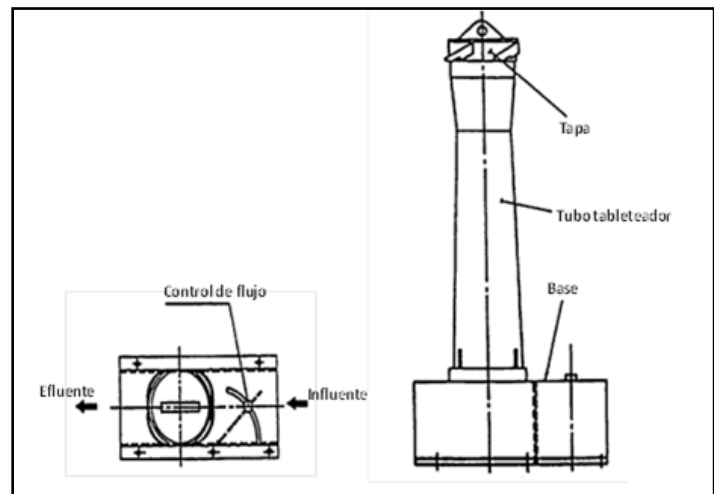


Figura No. 21 Estructura del tanque de desinfección

2.4.7 Espesador de lodos

En México el tratamiento y espesado de los lodos producidos por las plantas de tratamiento de aguas residuales con proceso Doyoo Yookasoo se llevarán a cabo a través de camiones transportadores a plantas de mayor tamaño para su disposición final. Si la planta con el proceso Doyoo Yookasoo no tiene a sus alrededores una planta que cuente con tratamiento y espesado de lodos, o si el ingeniero a cargo lo cree necesario a continuación se mencionan recomendaciones para diseño de la unidad que realiza esta operación.

- Recomendaciones adicionales

- » Tendrá una estructura para concentrar lodos y para permitir la transferencia del líquido sobrenadante al tanque de bombeo de aguas residuales o al tanque sedimentador.

- » El tanque deberá tener un volumen efectivo que sea congruente con el volumen de lodos que entra y la concentración calculada de transferencia. La profundidad efectiva será mayor a 2 m y menor de 5 m.
- » La apertura del tubo influente y del tubo efluente, así como del extremo inferior del deflector (baffle), deben tener una estructura que no impida la separación sólido-líquido del lodo.
- » El fondo del tanque tendrá la forma de un embudo, cónica o piramidal truncada. La pendiente del embudo tendrá un ángulo superior a 45° con respecto a la horizontal o a la superficie del agua. Esta regla no se aplicará si el tanque tiene un dispositivo que separe eficientemente el líquido sobrenadante de los lodos concentrados.
- » La estructura del tanque debe permitir una fácil transferencia de lodos.
- » El tanque espesador de lodos concentrará los lodos excedentes extraídos del sedimentador secundario.
- » Incluirá una rejilla soporte sobre la que instalarán un medio de contacto de grava, cuya superficie exterior será cubierta por una malla, sobre la que se colocará una capa de suelo en la que se sembrará pasto.
- » En el fondo del tanque, se instalará un difusor de aire para agitar los lodos (retrolavado) en el momento de su extracción.

2.4.8 Almacenamiento de lodos

Generalmente el almacenamiento de lodos lo constituye una cámara, la que en función del caudal a tratar tendrá distinto tirante hidráulico, de acuerdo a las siguientes recomendaciones.

Recomendaciones de tirante hidráulico del almacén de lodos.	
Rango de caudal (m ³ /d)	Tirante hidráulico "H _L " (m)
10 a 99	2.8
100 a 199	3.0
200 a 1,400	3.5

- Cálculo para determinar la masa de sólidos en lodos producidos en el proceso.

$$M_{SL} = \%_L * C_{SSi} * Q_m$$

Donde:

- M_{SL} : Masa de sólidos en lodos (Kg/d)
- $\%_L$: Porcentaje de generación de lodos expresado en fracción. Para el proceso Doyoo Yookasoo el porcentaje de generación de lodos es del 85%.
- C_{SSi} : Concentración de SS en influente (Kg/m³)
- Q_m : Gasto medio (m³/d)

- Cálculo para determinar el volumen de sólidos en los lodos producidos en el proceso.

$$V_{SL} = \frac{M_{SL}}{\delta_A * S_S * P_S}$$

Donde:

- V_{SL} : Volumen de sólidos en lodos (Kg/d)
- δ_A : Densidad del agua, se tomara como referencia 1,000 kg/m³
- S_S : Gravedad específica de los lodos. Para el proceso Doyoo Yookasoo se tomara el valor de 1.005
- P_S : Porcentaje de sólidos, expresado como decimal. Para el proceso Doyoo Yookasoo este valor es 0.1

- El volumen efectivo estará de acuerdo con el programa de desalojo, a partir del cálculo:

$$V_{EL} = V_{SL} * T_{RL}$$

Donde:

- V_{EL} : Volumen efectivo del almacén de lodos (m³)
- T_{RL} : Tiempo de retención, para el almacén de lodos se considera 365 d.

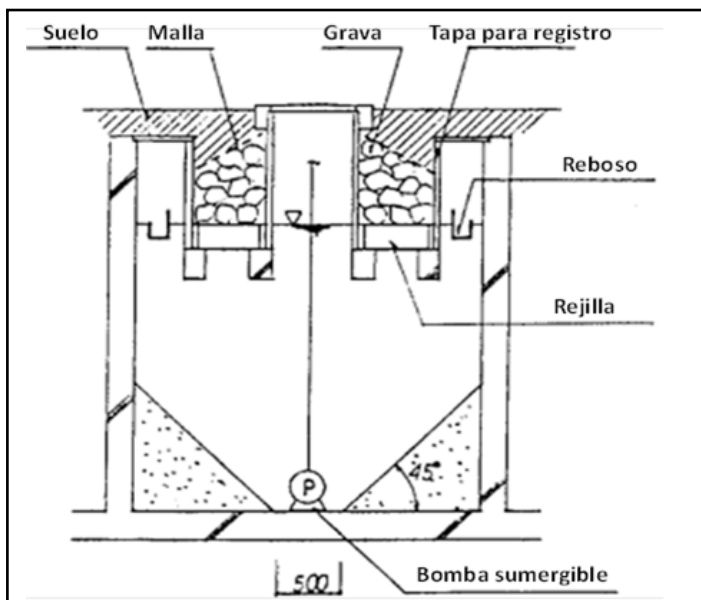


Figura No. 22 Estructura común de un tanque de espesador de lodos

- Cálculo del volumen requerido.

$$V_{RL} = V_{EL} * C_{VL}$$

Donde:

V_{RL} : Volumen requerido (m³)

C_{VL} : Factor de volumen adicional por infraestructura, igual a 1.25

- El área superficial de cada cámara se calcula por medio de la fórmula:

$$A_{SL} = \frac{V_{RL}}{H_L}$$

Donde:

A_{SL} : Área superficial del almacén de lodos (m²)

H_L : Tirante Hidráulico (m)

- Las dimensiones de la unidad de almacenamiento de lodos se calculan con una relación de largo (L) al ancho igual a 3, por medio de la formula.

$$a_L = \sqrt{\frac{A_{SL}}{3}}$$

Donde:

a_{L1} : Ancho del almacén de lodos (m)

$$L_L = 3 * a_L$$

Donde:

L_L : Largo del almacén de lodos (m)

- Recomendaciones adicionales

- » El tanque tiene una estructura que facilite la extracción de lodos para enviarlos por camión a plantas tratadoras de mayor capacidad.
- » Se instala un dispositivo para agitar o, en su caso, aerear el lodo almacenado.
- » En el tanque de almacenamiento se acumulan los lodos concentrados, por un tiempo definido, para su posterior deshidratación, mediante lechos de secado, y disposición final o para reuso.

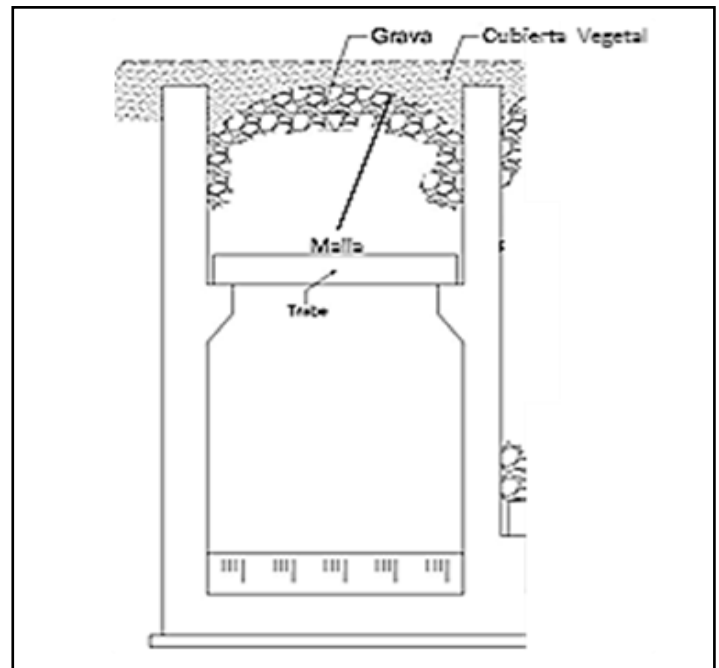


Figura No. 23 Sección transversal del almacén de lodos

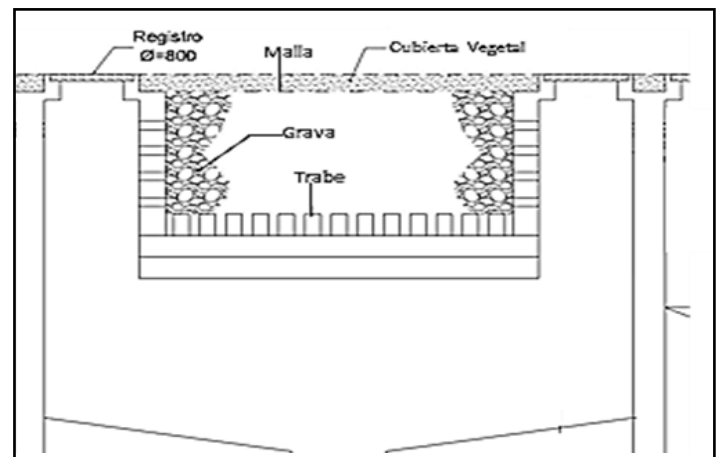


Figura No. 24 Sección longitudinal del almacén de lodos

2.4.9 Sopladores y tuberías de aire

- Los sopladores instalados tendrán suficiente capacidad para suministrar el volumen necesario de aire a las diferentes áreas del proceso. La mayor parte de los costos de electricidad corresponde a los sopladores. Al diseñar el equipamiento de la planta es muy importante determinar el número de sopladores y sus capacidades de acuerdo con su uso. Lo normal es que se instalen equipos de uso diario, en número y capacidades necesarias; además de considerar un equipo de la misma capacidad como reserva. En la tabla siguiente se colocan la cantidad de equipos de suministro de aire (sopladores) recomendados según el rango de caudal, pero este número puede cambiar según las necesidades de la localidad.

Recomendación de presión ejercida por el agua		
Rango de Caudal (m ³ /d)	Número de Equipos (# _E)	Presión ejercida de agua "P _A " (mca)
10 a 45	1	3
46 a 99		
100 a 199	2	4
200 a 700	3	
701 a 1,400	4	

- El flujo suministrado de aire requerido por cada soplador, se determinará por medio de la carga orgánica de DBO en cada aereador y un volumen recomendado de 90 m³ de aire por cada kilogramo de DBO en el agua.

$$S_A = CO_{DBO A} * C_A$$

Donde:

S_A: Flujo suministrado de aire requerido por el aereador primario (m³/d).

CO_{DBO A}: Carga orgánica de DBO del reactor primario (Kg/d).

C_A: 90m³/Kg DBO volumen de aire recomendado para el aereador primario.

$$S_{AS} = CO_{DBO AS} * C_{AS}$$

Donde:

S_{AS}: Flujo suministrado de aire requerido por el aereador secundario (m³/d).

CO_{DBO AS}: Carga orgánica de DBO del reactor secundario (Kg/d).

C_{AS}: 90m³/Kg DBO volumen de aire recomendado para el aereador secundario.

$$S_T = S_A + S_{AS}$$

Donde:

S_T: Flujo suministrado de aire total en reactor biológico (m³/d)

$$S_S = \frac{S_T}{\#_E}$$

Donde:

S_S: Flujo suministrado de aire por equipo (m³/s)

#_E: Número de equipos suministradores de aire.

Tabla de conversión de unidades			
Concepto	Unidades	Factor de Conversión	Unidades
S _S	m ³ /d	Dividir por 86,400	m ³ /s

- Cálculo de la potencia del equipo de soplado, se utiliza 60% del torque total para un óptimo desempeño y un tiempo de vida más largo del equipo.

$$P_o = \left(\frac{S_S * P_A}{\%_{\text{torque}}} \right) * 0.001$$

Donde:

P_o: Potencia del equipo de soplado (Kw)

%_{torque}: Porcentaje en fracción de la capacidad total del equipo igual a 60%

P_A: Presión ejercida de agua (Pa)

Tabla de conversión de unidades			
Concepto	Unidades	Factor de Conversión	Unidades
P _A	mca	Multiplicar por 9,810	Pa

- El valor de potencia del equipo de soplado se debe expresar en HP para facilitar su manejo.

Tabla de conversión de unidades			
Concepto	Unidades	Factor de Conversión	Unidades
P _o	Kw	Dividir por 0.7457	HP

- Recomendaciones adicionales

- Adicionalmente a los equipos requeridos, se necesita un equipo de reserva con la misma potencia a los equipos en operación.
- Las tuberías de aire se colocarán por áreas de acuerdo con el lugar, al método, la presión y volumen del aire utilizado.
- Para realizar ajustes menores al volumen de aire para aireación y agitación se instalará un tubo de escape derivado del cabezal, para dejar salir el aire excedente.
- Sistema de tuberías de aire.
- Las tuberías de aire para los tanques aereadores primarios y secundarios por contacto se harán como dos sistemas independientes y tendrán sus medidores de flujo para poder ajustar el volumen de aire.
- Para poder realizar ajustes menores dentro de los registros de inspección, se colocarán válvulas de PVC en el extremo de los tubos.

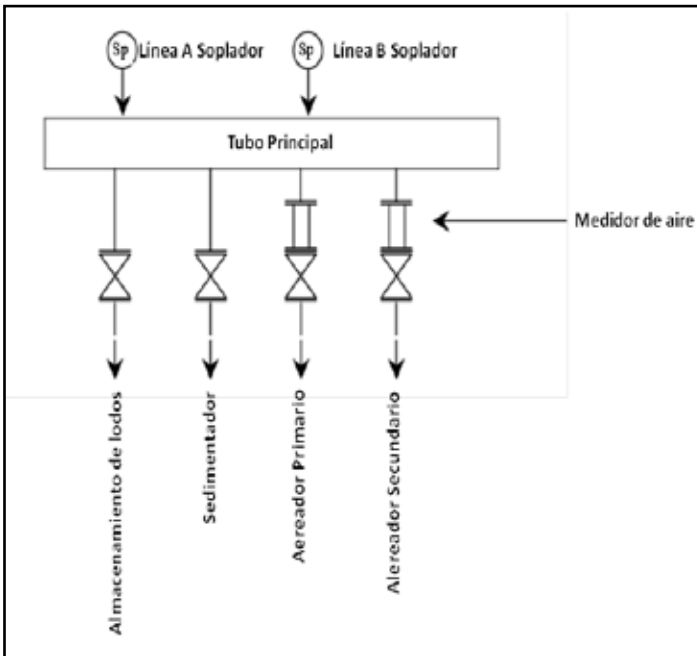


Figura No. 25 Diagrama del sistema de tuberías de aire

2.5 Ejemplo de aplicación

Datos iniciales:

Población actual (h_a)	450 hab
Población de proyecto (h_p)	600 hab
Dotación de agua potable (D)	200 l/hab/d
Coefficiente de aportación (Ca)	80 %
Concentración de DBO en influente (C_{DBO_i})	220 mg/l
Concentración de SS en influente (C_{SS_i})	200 mg/l
Factor de seguridad (Fs)	1.5 (Factor definido para calcular Q_{MaxE})

» Coeficiente de Harmon (M):

Población $h_p < 1,000$ habitantes el coeficiente de Harmon es igual a 3.8

» Cálculo de la aportación:

$$A = \frac{D * Ca}{100} = \frac{200 \text{ l/hab/d} * 80}{100} = 160 \text{ l/hab/d}$$

Donde:

A: Aportación en l/hab/d

D: Dotación en l/hab/d

Ca: Coeficiente de aportación (%)

• Cálculo del gasto medio:

$$Q_m = \frac{A * h_p}{86400} = \frac{160 \text{ l/hab/d} * 600 \text{ hab}}{86400} = 1.11 \text{ l/s}$$

Dónde:

Q_m : Gasto medio en l/s

A: Aportación en l/hab/d

h_p : Población de proyecto en hab

86400: Número de segundos que tiene un día

» Cálculo del gasto mínimo:

$$Q_{min} = 0.5 * Q_m = 0.5 * 1.11 \text{ l/s} = 0.56 \text{ l/s}$$

Donde:

Q_{min} : Gasto mínimo de agua residual l/s

Q_m : Gasto medio en l/s

» Cálculo del gasto máximo instantáneo:

$$Q_{MaxI} = M * Q_m = 3.8 * 1.11 \text{ l/s} = 4.22 \text{ l/s}$$

Donde:

Q_{MaxI} : Gasto máximo instantáneo de agua residual l/s

M: Coeficiente de Harmon

Q_m : Gasto medio en l/s

» Cálculo del gasto máximo extraordinario:

$$Q_{MaxE} = F_s * Q_{MaxI} = 1.5 * 4.22 \text{ l/s} = 6.33 \text{ l/s}$$

Donde:

Q_{MaxE} : Gasto máximo extraordinario de agua residual l/s

F_s : Factor de seguridad

Q_{MaxI} : Gasto máximo instantáneo de agua residual l/s

2.5.1 Sedimentador primario

» Cálculo del volumen efectivo de la cámara inicial:

$$V_{EP1} = Q_m * T_{RP1} = 100 \text{ m}^3/\text{d} * 2/3 \text{ d} = 66.67 \text{ m}^3$$

Donde:

V_{EP1} : Volumen efectivo de la cámara inicial (m³)

Q_m : Gasto Medio (m³/d)

T_{RP1} : Tiempo de retención 1er cámara (d)

» Cálculo del volumen requerido de la cámara inicial:

$$V_{RP1} = V_{EP1} * C_{VP} = 66.67 \text{ m}^3 * 1.25 = 83.34 \text{ m}^3$$

Donde:

V_{RP1} : Volumen requerido de la cámara inicial (m³)

V_{EP1} : Volumen efectivo de la cámara inicial (m³)

C_{VP} : Factor de volumen adicional por infraestructura igual a

1.25

» Cálculo del área superficial 1a cámara:

$$A_{sP1} = \frac{V_{RP1}}{H_p} = \frac{83.34 \text{ m}^3}{3.5 \text{ m}} = 23.81 \text{ m}^2$$

Donde:

A_{sP1} : Área superficial 1a cámara (m²)
 V_{RP1} : Volumen requerido de la cámara inicial (m³)
 H_p : Tirante Hidráulico (m)

» Cálculo del ancho de la cámara inicial:

$$a_{P1} = \sqrt{\frac{A_{sP1}}{4}} = \sqrt{\frac{23.81 \text{ m}^2}{4}} = 2.44 \text{ m} \approx 2.4 \text{ m}$$

Donde:

a_{P1} : Ancho de la cámara inicial (m)
 A_{sP1} : Área superficial de la cámara inicial (m²)

» Cálculo del largo de la cámara inicial:

$$L_p = 4 * a_{P1} = 4 * 2.4 \text{ m} = 9.6 \text{ m}$$

Donde:

L_p : Largo de la cámara inicial (m)
 a_{P1} : Ancho de la cámara inicial (m)

Determinado el largo (L_p) del sedimentador primario cámara inicial, $L_p = 9.6\text{m}$ se mantiene fijo para el diseño de las unidades posteriores del proceso (sedimentador primario cámara 2, aereador primario cámara 1, aereador primario cámara 2 y sedimentador secundario).

» Cálculo del volumen efectivo 2a cámara:

$$V_{EP2} = Q_m * T_{RP1} = 100 \text{ m}^3/\text{d} * 1/3 \text{ d} = 33.33 \text{ m}^3$$

Donde:

V_{EP2} : Volumen efectivo 2a cámara (m³)
 Q_m : Gasto Medio (m³/d)
 T_{RP2} : Tiempo de retención 2a cámara (d)

» Cálculo del volumen requerido 2a cámara:

$$V_{RP2} = V_{EP2} * 1.25 = 33.33 \text{ m}^3 * 1.25 = 41.66 \text{ m}^3$$

Donde:

V_{RP2} : Volumen requerido 2a cámara (m³)
 V_{EP2} : Volumen efectivo 2a cámara (m³)

» Cálculo del área superficial 2a cámara:

$$A_{sP2} = \frac{V_{RP2}}{H_p} = \frac{41.66 \text{ m}^3}{3.5 \text{ m}} = 11.90 \text{ m}^2$$

Donde:

A_{sP1} : Área superficial 1a cámara (m²)
 V_{RP1} : Volumen requerido 1a cámara (m³)
 H_p : Tirante Hidráulico (m)

» Cálculo del ancho 2a cámara:

$$a_{P2} = \frac{A_{sP2}}{L_p} = \frac{11.90 \text{ m}^2}{9.6} = 1.24 \text{ m} \approx 1.25 \text{ m}$$

Donde:

a_{P2} : Ancho 2a cámara (m)
 A_{sP2} : Área superficial 2a cámara (m²)

» Cálculo de la carga orgánica de DBO:

$$CO_{DBOP} = C_{DBO_i} * Q_m = 0.22 \text{ kg/m}^3 * 100 \text{ m}^3/\text{d} = 22 \text{ kg/d}$$

Donde:

CO_{DBOP} : Carga orgánica de DBO (Kg/d)
 C_{DBO_i} : Concentración de DBO en el influente (Kg/m³)
 Q_m : Gasto Medio (m³/d)

» Cálculo de la concentración de DBO efluente:

$$C_{DBOeP} = C_{DBO_i} * (1 - \%_{\text{remoción}}) = 220 \text{ mg/l} * (1 - 0.3) = 154 \text{ mg/l}$$

Donde:

C_{DBOeP} : Concentración DBO del efluente (mg/l)
 C_{DBO_i} : Concentración de DBO en el influente (mg/l)
 $\%_{\text{remoción}}$: 30% de remoción expresado en fracción

» Cálculo de la concentración de SS efluente:

$$C_{SSeP} = C_{SS_i} * (1 - \%_{\text{remoción}}) = 200 \text{ mg/l} * (1 - 0.65) = 70 \text{ mg/l}$$

Donde:

C_{SSeP} : Concentración SS del efluente (mg/l)
 C_{SS_i} : Concentración SS del influente (mg/l)
 $\%_{\text{remoción}}$: 65% de remoción expresado en fracción

2.5.2 Aereador por contacto primario

- » Cálculo de la carga orgánica de DBO:

$$CO_{DBO A} = C_{DBO eP} * Q_m = 0.15 \text{ kg/m}^3 * 100 \text{ m}^3/\text{d} = 15 \text{ kg/d}$$

Donde:

$CO_{DBO A}$: Carga orgánica de DBO del reactor primario (Kg/d)
 $C_{DBO eP}$: Concentración de DBO en el influente (Kg/m³)
 Q_m : Gasto Medio (m³/d)

- » Cálculo del volumen efectivo del reactor primario:

$$V_{EA} = \frac{CV_{DBO A}}{CO_{DBO A}} = \frac{15 \text{ kg/d}}{0.3 \text{ kg/m}^3 \text{ d}} = 50 \text{ m}^3$$

Donde:

V_{EA} : Volumen efectivo del reactor primario (m³)
 $CO_{DBO A}$: Carga orgánica de DBO (Kg/d)
 $CV_{DBO A}$: Carga volumétrica de DBO = 0.3 kg/m³d (Recomendado)

- » Cálculo del volumen requerido del reactor primario:

$$V_{RA} = V_{EA} * C_{VA} = 50 \text{ m}^3 * 2 = 100 \text{ m}^3$$

Donde:

V_{RA} : Volumen requerido del reactor primario (m³)
 V_{EA} : Volumen efectivo del reactor primario (m³)
 C_{VA} : Factor de volumen adicional por infraestructura y relleno de grava igual a 2

- » Cálculo del área superficial 1ª cámara:

$$V_{EA1} = V_{RA} * f_{VEA1} = 100 \text{ m}^3 * 3/5 = 60 \text{ m}^3$$

$$A_{sA1} = \frac{V_{EA1}}{H_A} = \frac{60 \text{ m}^3}{3.4 \text{ m}} = 17.65 \text{ m}^2$$

Donde:

V_{EA1} : Volumen efectivo 1ª cámara (m³)
 V_{RA} : Volumen requerido del reactor primario (m³)
 f_{VEA1} : Fracción de volumen 1ª cámara, 3/5 de V_{EA}
 H_A : Tirante Hidráulico (m)
 A_{sA1} : Área superficial 1ª cámara (m²)

- » Cálculo del ancho 1ª cámara:

$$a_{A1} = \frac{A_{sA1}}{L_p} = \frac{17.65 \text{ m}^2}{9.6 \text{ m}} = 1.84 \text{ m} \approx 1.8 \text{ m}$$

Donde:

a_{A1} : Ancho 1ª cámara (m)
 A_{sA1} : Área superficial 1ª cámara (m²)

L_p : Largo de la cámara inicial del sedimentador primario (m)

- » Cálculo del área superficial 2ª cámara:

$$V_{EA2} = V_{RA} * f_{VEA2} = 100 \text{ m}^3 * 2/5 = 40 \text{ m}^3$$

$$A_{sA2} = \frac{V_{EA2}}{H_A} = \frac{40 \text{ m}^3}{3.4 \text{ m}} = 11.76 \text{ m}^2$$

Donde:

V_{EA2} : Volumen efectivo 2ª cámara (m³)
 V_{RA} : Volumen requerido del reactor primario (m³)
 f_{VEA2} : Fracción de volumen 2ª cámara, 2/5 de V_{EA}
 H_A : Tirante Hidráulico (m)
 A_{sA2} : Área superficial 2ª cámara (m²)

- » Cálculo del ancho de la 2ª cámara:

$$a_{A2} = \frac{A_{sA2}}{L_p} = \frac{11.76 \text{ m}^2}{9.6 \text{ m}} = 1.23 \text{ m} \approx 1.2 \text{ m}$$

Donde:

a_{A2} : Ancho 2ª cámara (m)
 A_{sA2} : Área superficial 2ª cámara (m²)
 L_p : Largo de la cámara inicial del sedimentador primario (m)

- » Cálculo de la concentración de DBO efluente:

$$C_{DBO eA} = C_{DBO eP} * (1 - \%_{\text{remoción A}}) = 154 \text{ mg/l} * (1 - 0.8) = 30.8 \text{ mg/l}$$

Donde:

$C_{DBO eA}$: Concentración DBO en el efluente (mg/l)
 $C_{DBO eP}$: Concentración de DBO en el influente (mg/l)
 $\%_{\text{remoción A}}$: 80% de remoción expresado en fracción

2.5.3 Aereador por contacto secundario

- » Cálculo de la carga orgánica de DBO:

$$CO_{DBO AS} = C_{DBO eP} * Q_m = 0.03 \text{ kg/m}^3 * 100 \text{ m}^3/\text{d} = 3 \text{ kg/d}$$

Donde:

$CO_{DBO AS}$: Carga orgánica de DBO del reactor secundario (Kg/d)
 $C_{DBO eP}$: Concentración de DBO en el influente (Kg/m³)
 Q_m : Gasto Medio (m³/d)

» Cálculo del volumen efectivo del reactor secundario:

$$V_{EAS} = \frac{CO_{DBOAS}}{CV_{DBOAS}} = \frac{3 \text{ kg/d}}{0.5 \text{ kg/m}^3 \text{ d}} = 6 \text{ m}^3$$

Donde:

V_{EAS} : Volumen efectivo del reactor secundario (m^3)
 CO_{DBOAS} : Carga orgánica de DBO (Kg/d)
 CV_{DBOAS} : Carga volumétrica de DBO = $0.5 \text{ kg/m}^3 \text{ d}$ (Recomendado)

» Cálculo del volumen requerido del reactor secundario:

$$V_{RAS} = V_{EA} * C_{VAS} = 6 \text{ m}^3 * 2 = 12 \text{ m}^3$$

Donde:

V_{RAS} : Volumen requerido del reactor secundario (m^3)
 V_{EAS} : Volumen efectivo del reactor secundario (m^3)
 C_{VAS} : Factor de volumen adicional por infraestructura y relleno de grava igual a 2

» Cálculo del área superficial del reactor secundario:

$$V_{EAS} = V_{RAS} * f_{VEAS} = 12 \text{ m}^3 * 1 = 12 \text{ m}^3$$

$$A_{sAS} = \frac{V_{EAS}}{H_{AS}} = \frac{12 \text{ m}^3}{3.35 \text{ m}} = 3.58 \text{ m}^2$$

Donde:

V_{EAS} : Volumen efectivo del reactor secundario (m^3)
 V_{RAS} : Volumen requerido del reactor secundario (m^3)
 f_{VEAS} : Fracción de volumen, 1 de V_{EAS}
 H_{AS} : Tirante Hidráulico (m)
 A_{sAS} : Área superficial del reactor secundario (m^2)

» Cálculo del ancho del reactor secundario:

$$a_{AS} = \frac{A_{sAS}}{L_p} = \frac{3.58 \text{ m}^2}{9.6 \text{ m}} = 0.37 \text{ m} \quad 0.9 \text{ m}$$

Donde:

a_{AS} : Ancho del reactor secundario (m)
 A_{sAS} : Área superficial del reactor secundario (m^2)
 L_p : Largo de la cámara inicial sedimentador primario (m)

NOTA: En caso de que el valor de $a_{AS} < 0.9 \text{ m}$, se deberá adoptar un ancho mínimo de 90 cm.

» Cálculo de la concentración de DBO efluente:

$$C_{DBOeAS} = C_{DBOeA} * (1 - \%_{\text{remoción}}) = 30.8 \text{ mg/l} * (1 - 0.35) = 20.02 \text{ mg/l}$$

Donde:

C_{DBOeAS} : Concentración DBO en el efluente (mg/l)
 C_{DBOeA} : Concentración de DBO en el influente (mg/l)
 $\%_{\text{remociónAS}}$: 35% de remoción expresado en fracción

2.5.4 Sedimentador secundario

» Cálculo del volumen efectivo de la cámara:

$$V_{EF} = Q_m * T_{RF} = 100 \text{ m}^3/\text{d} * 1/5 \text{ d} = 20 \text{ m}^3$$

Donde:

V_{EF} : Volumen efectivo de la cámara (m^3)
 Q_m : Gasto Medio (m^3/d)
 T_{RF} : Tiempo de retención (d)

» Cálculo del volumen requerido de la cámara:

$$V_{RF} = V_{EF} * C_{VF} = 20 \text{ m}^3 * 1.5 = 30 \text{ m}^3$$

Donde:

V_{RF} : Volumen requerido del sedimentador secundario (m^3)
 V_{EF} : Volumen efectivo del sedimentador secundario (m^3)
 C_{VF} : Factor de volumen adicional por infraestructura igual a 1.5

» Cálculo del área superficial de la cámara:

$$A_{sF} = \frac{V_{RF}}{H_F} = \frac{30 \text{ m}^3}{3.3 \text{ m}} = 9.09 \text{ m}^2$$

Donde:

A_{sF} : Área superficial (m^2)
 V_{RF} : Volumen requerido de la cámara (m^3)
 H_F : Tirante hidráulico (m)

» Cálculo del ancho de la cámara:

$$a_F = \frac{A_{sF}}{L_p} = \frac{9.09 \text{ m}^2}{9.6 \text{ m}} = 0.95 \text{ m} \approx 1 \text{ m}$$

Donde:

a_F : Ancho de la cámara (m)
 A_{sF} : Área superficial de la primera cámara (m^2)
 L_p : Largo de la cámara inicial del sedimentador primario (m)

NOTA: En caso de que el valor de $a_F < 0.9 \text{ m}$, se deberá adoptar un ancho mínimo de 90 cm.

» Cálculo de la carga orgánica de DBO:

$$CO_{DBOF} = C_{DBO eAS} * Q_m = 0.02 \text{ kg/m}^3 * 100 \text{ m}^3/\text{d} = 2 \text{ kg/d}$$

Donde:

CO_{DBOF} : Carga orgánica de DBO (Kg/d)
 $C_{DBO eAS}$: Concentración de DBO en el influente (Kg/m³)
 Q_m : Gasto Medio (m³/d)

» Cálculo de la concentración de SS efluente:

$$C_{SS eF} = C_{SS eP} * (1 - \%_{remoción}) = 70 \text{ mg/l} * (1 - 0.8) = 14 \text{ mg/l}$$

Donde:

$C_{SS eF}$: Concentración SS del efluente (mg/l)
 $C_{SS eP}$: Concentración SS del influente (mg/l)
 $\%_{remoción}$: 80% de remoción expresado en fracción

2.5.5 Desinfección

» Cálculo del volumen efectivo:

$$V_{ED} = Q_m * T_{RD} = 100 \text{ m}^3/\text{d} * 0.01 \text{ d} = 1 \text{ m}^3$$

Donde:

V_{ED} : Volumen efectivo en el tanque de desinfección (m³)
 Q_m : Gasto medio en m³/d.
 T_{RD} : Tiempo de retención (d)

» Cálculo del volumen requerido:

$$V_{RD} = V_{ED} * C_{VD} = 1 \text{ m}^3 * 1.5 = 1.5 \text{ m}^3$$

Donde:

V_{RD} : Volumen requerido en el tanque de desinfección (m³)
 V_{ED} : Volumen efectivo en el tanque de desinfección (m³)
 C_{VD} : Factor de volumen adicional por infraestructura igual a 1.5

» Cálculo del área superficial:

$$A_{sD} = \frac{V_{RD}}{H_D} = \frac{1.5 \text{ m}^3}{2.0 \text{ m}} = 0.75 \text{ m}^2$$

Donde:

A_{sD} : Área superficial en el tanque de desinfección (m²)
 V_{ED} : Volumen efectivo en el tanque de desinfección (m³)
 H_D : Tirante hidráulico (m)

» Cálculo del ancho de la cámara:

$$a_D = \sqrt{\frac{A_{sD}}{1}} = \sqrt{\frac{0.75 \text{ m}^2}{1}} = 0.866 \text{ m} \approx 0.9 \text{ m}$$

Donde:

a_D : Ancho en el tanque de desinfección (m)
 A_{sD} : Área superficial en el tanque de desinfección (m²)

» Cálculo del ancho de la cámara:

$$L_D = a_D = 0.9 \text{ m}$$

Donde:

L_D : Largo en el tanque de desinfección (m)
 a_D : Ancho en el tanque de desinfección (m)

» Cálculo de la dosis de hipoclorito de calcio requerido:

$$W = \frac{Q_m * D_{Cl}}{\%_{Clact}} = \frac{100 \text{ m}^3/\text{d} * 2 \text{ g/m}^3}{0.65} = 307.69 \text{ g/d}$$

Donde:

W : Hipoclorito de calcio requerido (g/d)
 Q_m : Gasto medio en m³/d
 D_{Cl} : Dosis de tableta de cloro activo = 2g/m³
 $\%_{Clact}$: Contenido en fracción de cloro activo en tableta de hipoclorito = 65%

2.5.6 Espesador de lodos

Los lodos producidos por la planta de tratamiento de aguas residuales de 100 m³/d, se transportarán a una planta de tratamiento de aguas residuales municipal que cuente con procesos de estabilización de lodos, para su disposición final.

2.5.7 Almacén de lodos

» Cálculo de sólidos producidos:

$$M_{sL} = \%_L * C_{SSi} * Q_m = 0.85 * 0.20 \text{ kg/m}^3 * 100 \text{ m}^3/\text{d} = 17 \text{ kg/d}$$

Donde:

M_{sL} : Masa de sólidos en lodos (Kg/d)
 $\%_L$: Porcentaje de generación de lodos expresado en fracción. Para el proceso Doyoo Yookasoo el porcentaje de generación de lodos es del 85%
 C_{SSi} : Concentración de SS en influente (Kg/m³)
 Q_m : Gasto medio (m³/d)

» Cálculo del volumen de sólidos producidos:

$$V_{sL} = \frac{M_{sL}}{\delta_A * S_s * P_s} = \frac{17 \text{ kg/d}}{1000 \text{ kg/m}^3 * 1.005 * 0.1} = 0.17 \text{ m}^3/\text{d}$$

Donde:

V_{sL} : Volumen efectivo de sólidos en lodos (m³/d)
 M_{sL} : Masa de sólidos en lodos (Kg/d)

δ_A : Densidad del agua, se tomara como referencia 1,000 kg/m³

S_s : Gravedad específica de los lodos. Para el proceso Doyoo Yookasoo se tomará el valor de 1.005

P_s : Porcentaje de sólidos, expresado como decimal. Para el proceso Doyoo Yookasoo este valor es 0.1

» Cálculo del volumen efectivo:

$$V_{EL} = V_{SL} * T_{RL} = 0.17 \text{ m}^3/\text{d} * 365 \text{ d} = 62.05 \text{ m}^3$$

Donde:

V_{EL} : Volumen efectivo del almacén de lodos (m³)

V_{SL} : Volumen de sólidos en lodos (Kg/d)

T_{RL} : Tiempo de retención, para el almacén de lodos se considera 365 d.

» Cálculo del volumen requerido:

$$V_{RL} = V_{EL} * C_{VL} = 62.05 \text{ m}^3/\text{d} * 1.25 = 77.56 \text{ m}^3$$

Donde:

V_{RL} : Volumen requerido del almacén de lodos (m³)

V_{EL} : Volumen efectivo del almacén de lodos (m³)

C_{VL} : Factor de volumen adicional por infraestructura igual a 1.25

» Cálculo del área superficial:

$$A_{sL} = \frac{V_{RL}}{H_L} = \frac{77.56 \text{ m}^3}{3.0 \text{ m}} = 25.85 \text{ m}^2$$

Donde:

A_{sL} : Área superficial del almacén de lodos (m²)

V_{RL} : Volumen requerido del almacén de lodos (m³)

H_L : Tirante hidráulico (m)

» Cálculo del ancho de la cámara:

$$a_L = \sqrt{\frac{A_{sL}}{3}} = \sqrt{\frac{25.85 \text{ m}^2}{3}} = 2.94 \text{ m} \approx 3 \text{ m}$$

Donde:

a_L : Ancho del almacén de lodos (m)

A_{sL} : Área superficial del almacén de lodos (m²)

» Cálculo del largo de la cámara:

$$L_L = 3a_L = 3 * 3 \text{ m} = 9 \text{ m}$$

Donde:

L_L : Largo del almacén de lodos (m)

a_L : Ancho del almacén de lodos (m)

2.5.8 Sopladores

» Cálculo del flujo de aire:

$$S_A = CO_{DBO A} * C_A = 15 \frac{\text{kg}}{\text{d}} * 90 \frac{\text{m}^3}{\text{kg}} = 1350 \text{ m}^3/\text{d}$$

Donde:

S_A : Flujo suministrado de aire requerido por el aereador primario (m³/d).

$CO_{DBO A}$: Carga orgánica de DBO del reactor primario (Kg/d).

C_A : 90m³/Kg DBO: volumen de aire recomendado para el aereador primario.

$$S_{AS} = CO_{DBO AS} * C_{AS} = 3 \frac{\text{kg}}{\text{d}} * 90 \frac{\text{m}^3}{\text{kg}} = 270 \text{ m}^3/\text{d}$$

Donde:

S_{AS} : Flujo suministrado de aire requerido por el aereador secundario (m³/d).

$CO_{DBO AS}$: Carga orgánica de DBO del reactor secundario (Kg/d).

C_A : 90m³/Kg DBO: volumen de aire recomendado para el aereador secundario.

$$S_T = S_A + S_{AS} = 1350 \frac{\text{m}^3}{\text{d}} + 270 \frac{\text{m}^3}{\text{d}} = 1620 \text{ m}^3/\text{d}$$

Donde:

S_T : Flujo suministrado de aire total en reactor biológico (m³/d)

$$S_s = \frac{S_T}{\#_E} = \frac{1620 \text{ m}^3/\text{d}}{2} = 810 \text{ m}^3/\text{d}$$

Donde:

S_s : Flujo suministrado de aire por equipo (m³/s)

$\#_E$: Número de equipos suministradores de aire.

» Cálculo de la potencia del equipo de soplado:

$$Po = \left(\frac{S_s * P_A}{\%_{\text{torque}}} \right) * 0.001 =$$

$$\left(\frac{0.0094 \frac{\text{m}^3}{\text{s}} * 39240 \text{ Pa}}{0.6} \right) * 0.001 = 0.61476 \text{ Kw}$$

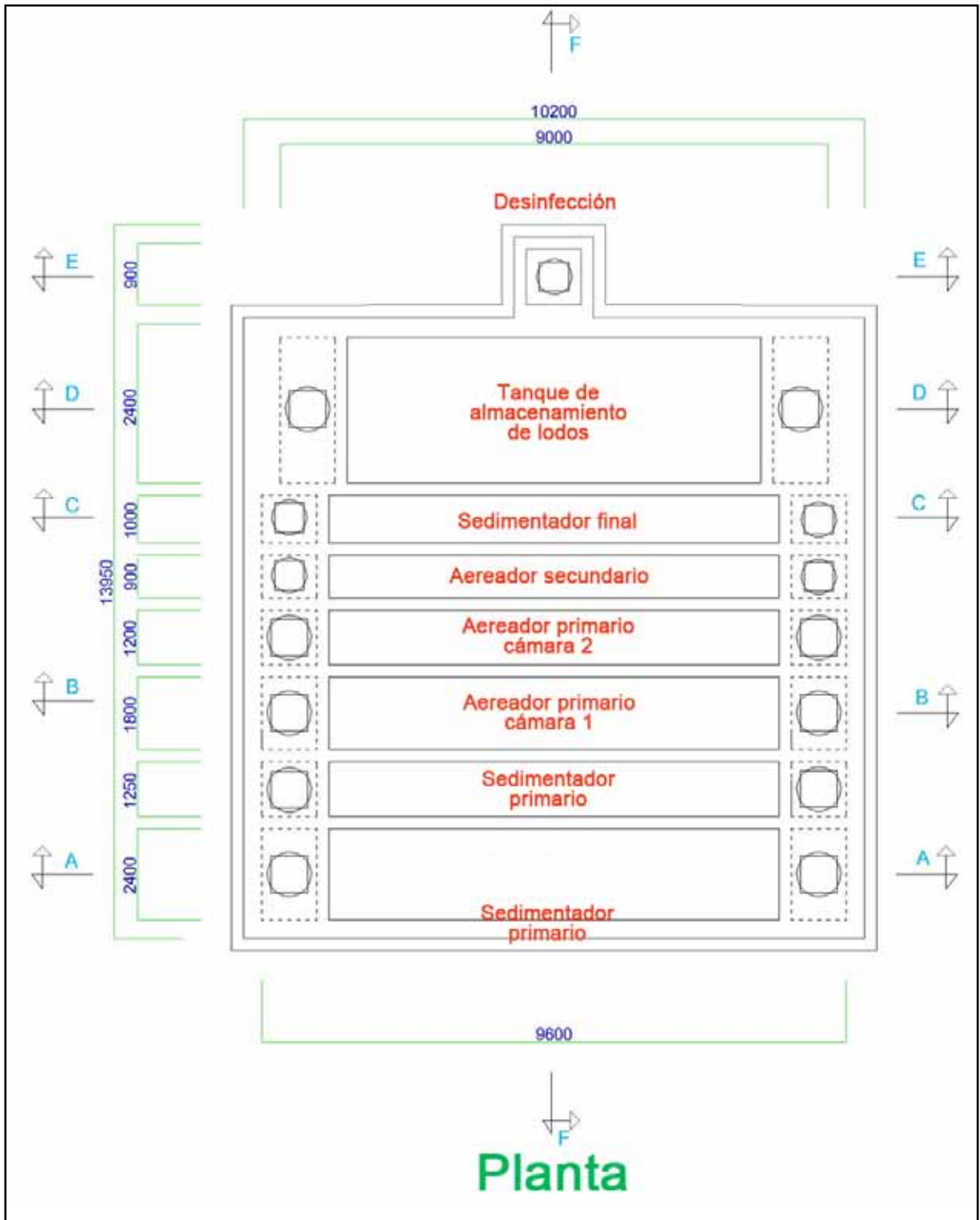
Donde:

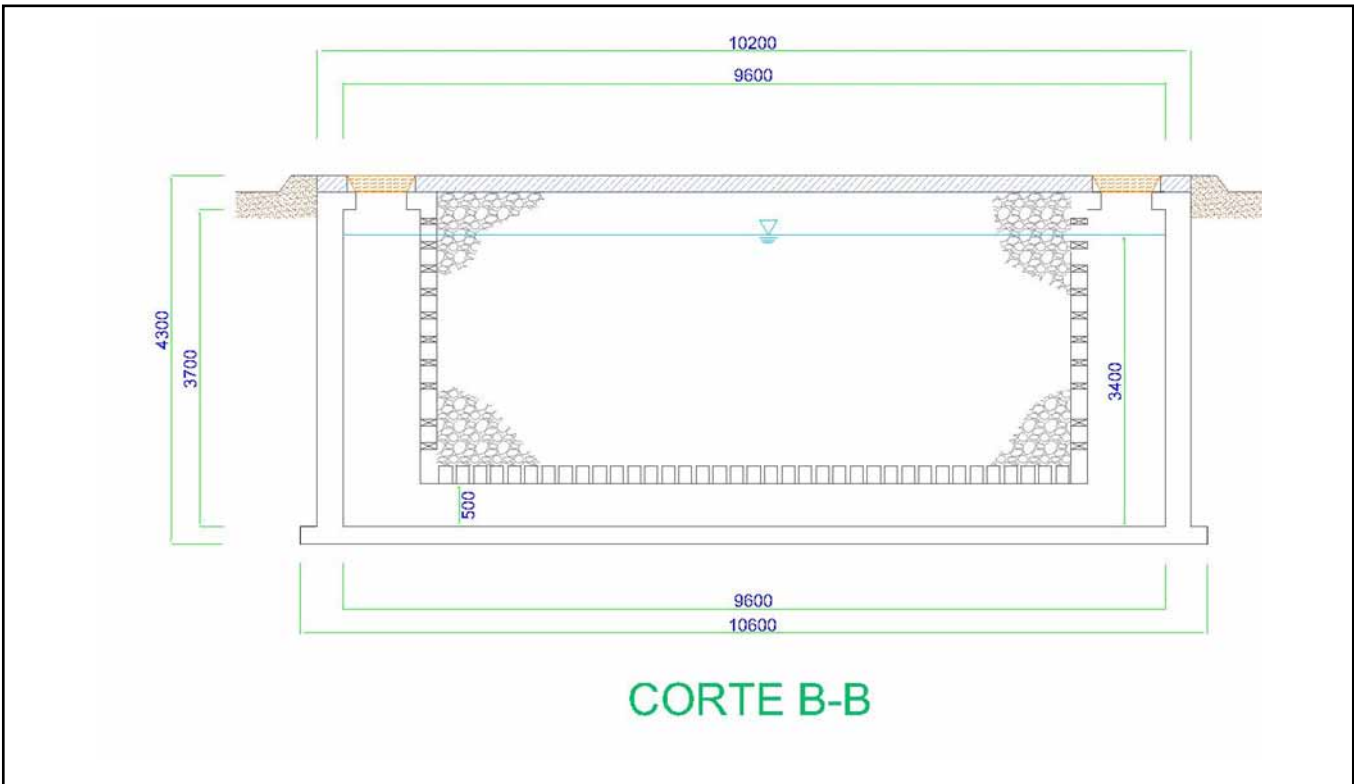
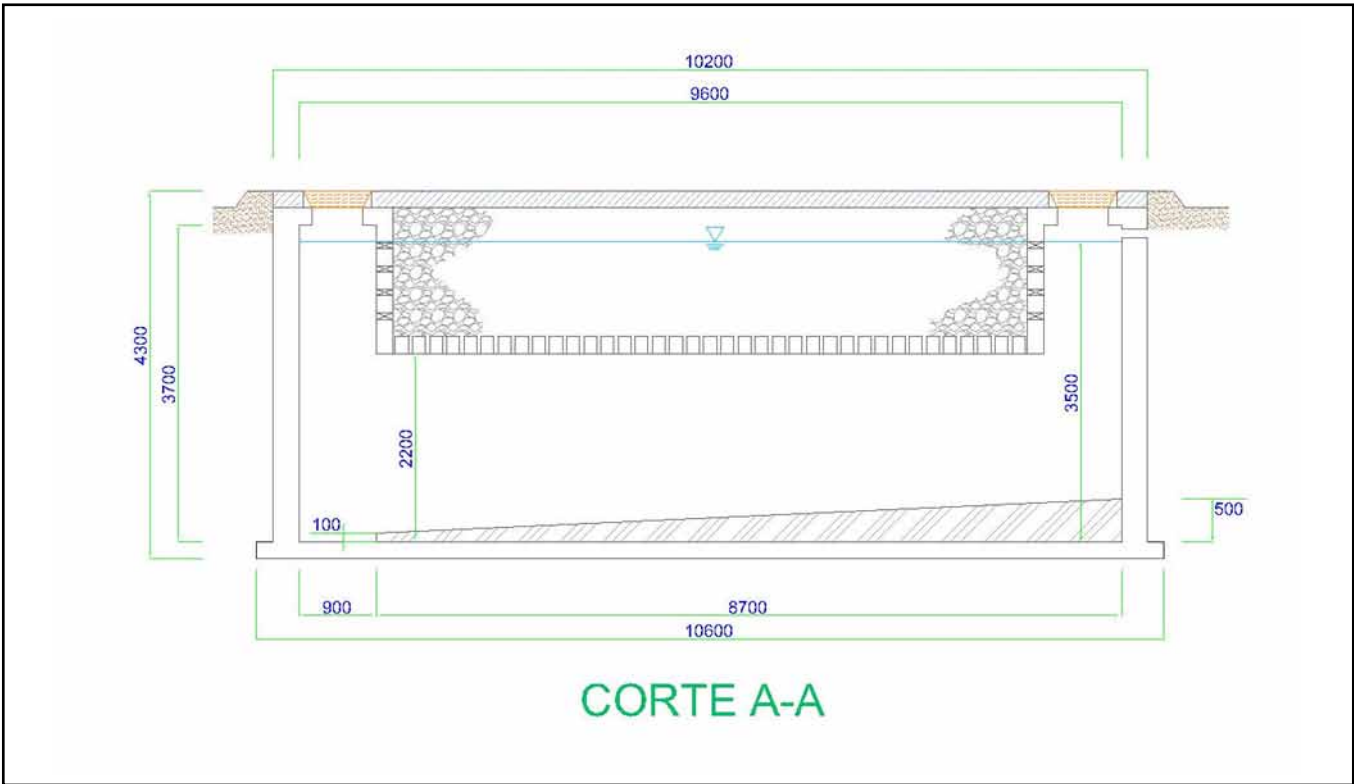
Po : Potencia del equipo de soplado (Kw)

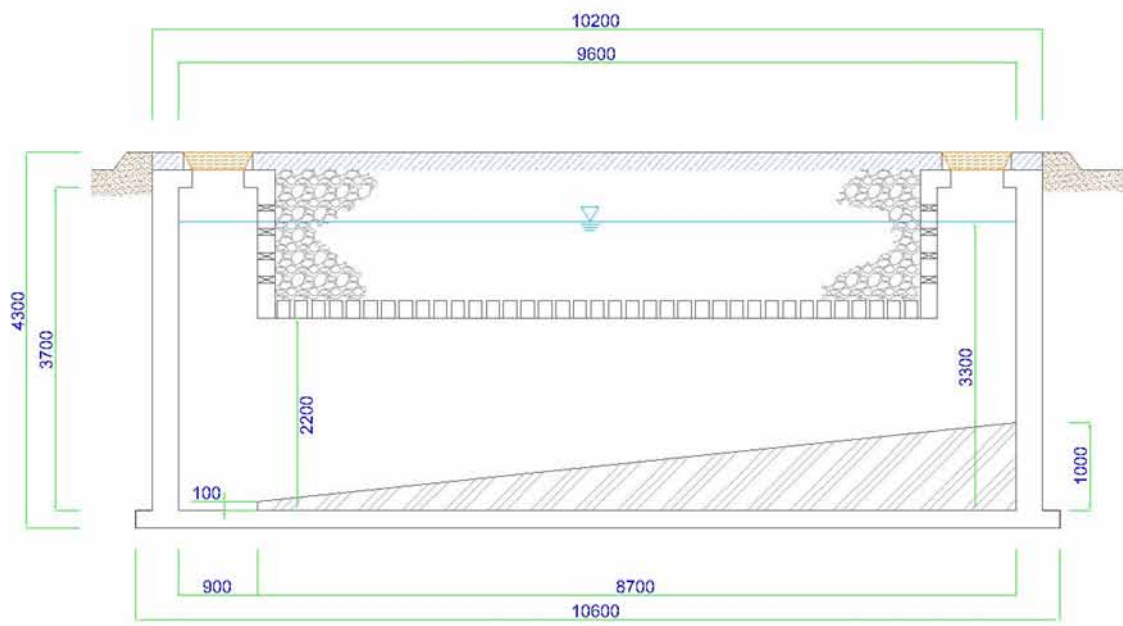
$\%_{\text{torque}}$: Porcentaje en fracción de la capacidad total del equipo igual a 60%

P_A : Presión ejercida de agua (Pa)

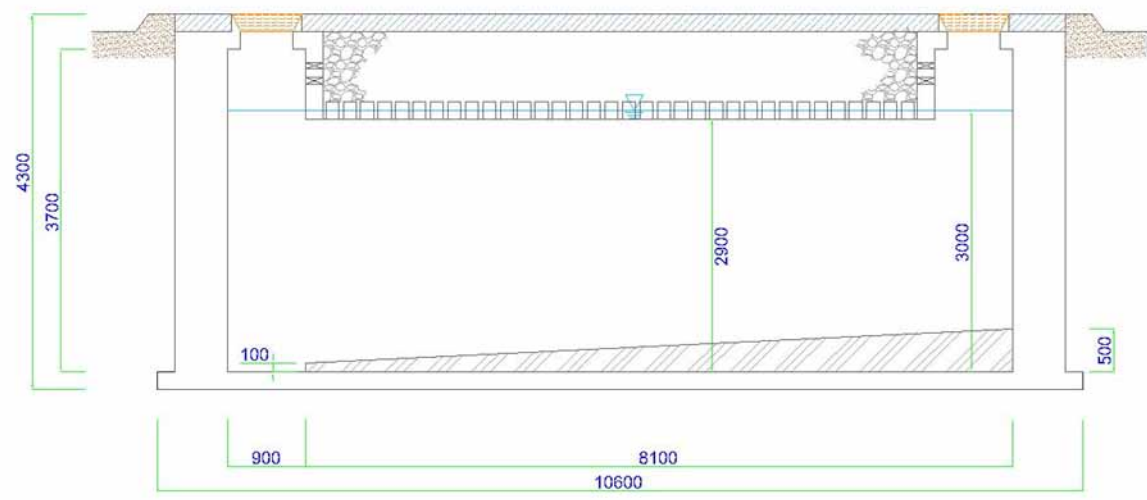
2.5.9. Planos de diseño



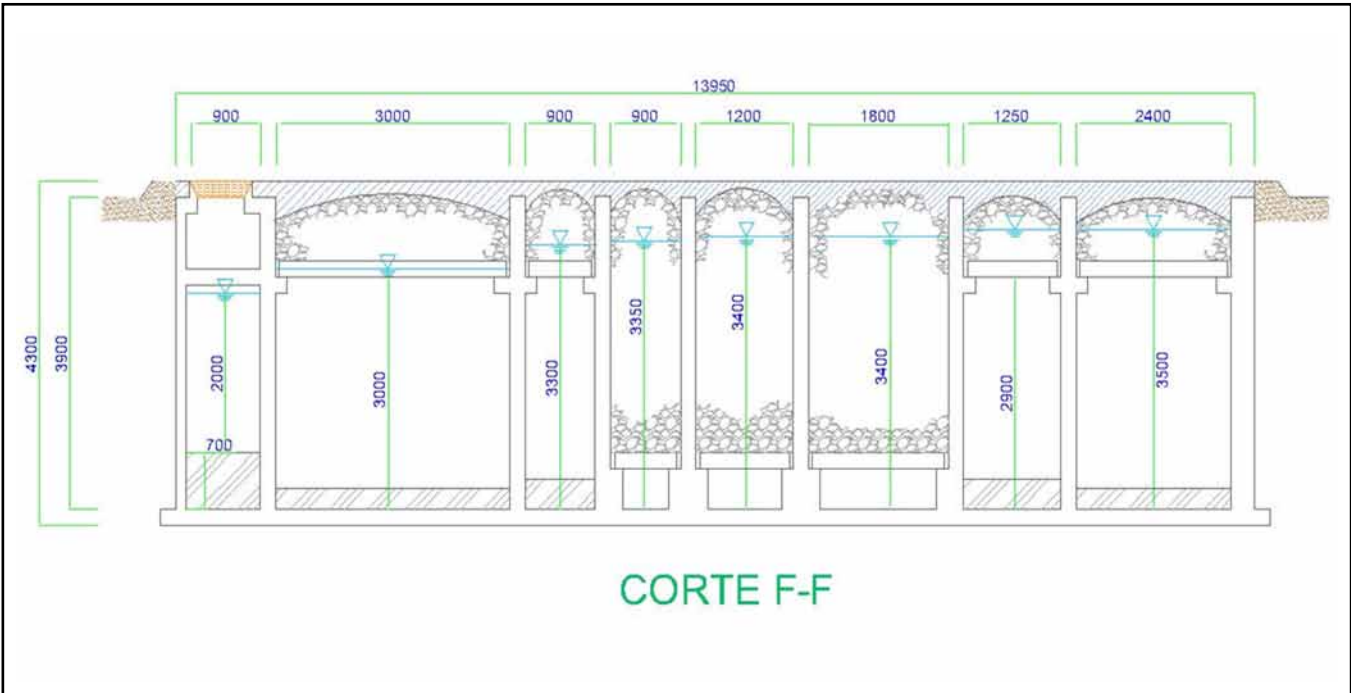
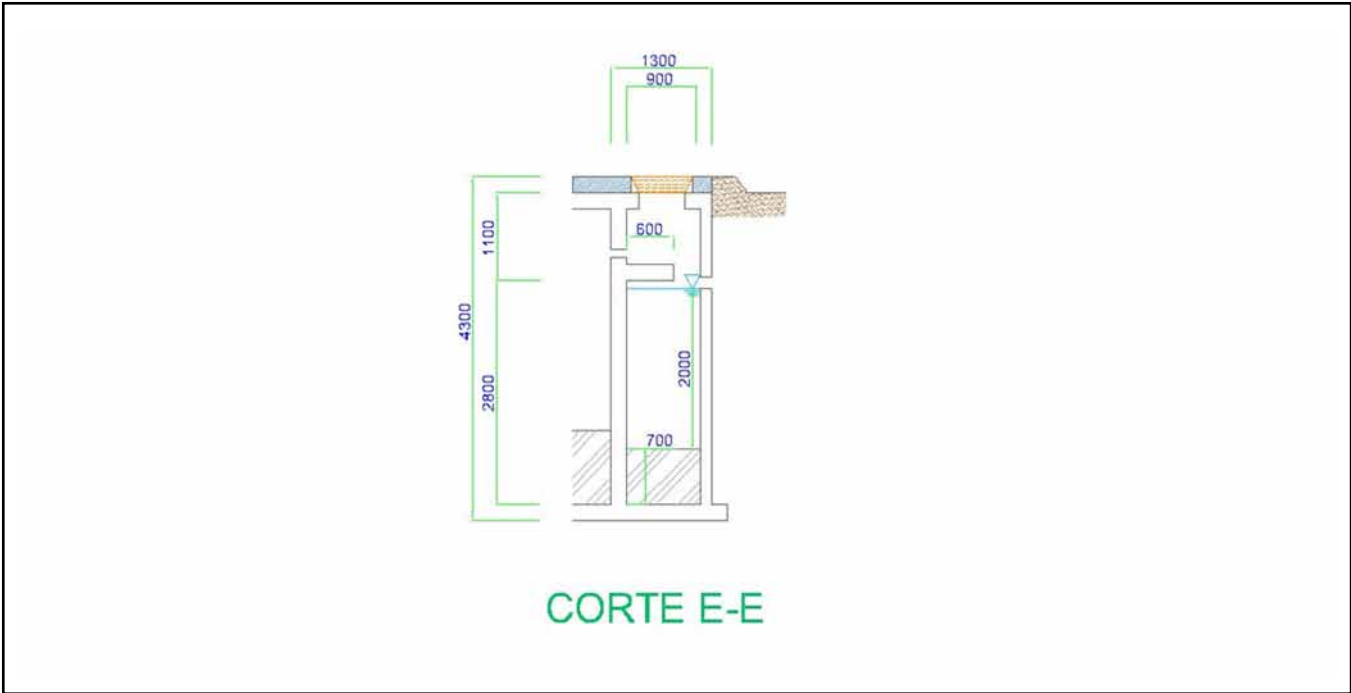




CORTE C-C



CORTE D-D



2.6 Compendio de fotografías del proceso constructivo



Fotografía No. 19 Trazo y nivelación de obra



Fotografía No. 20 Perforación para tablaestacado y estabilización de bordos



Fotografía No. 21 Tabla estacado



Fotografía No. 22 Excavación para desplante



Fotografía No. 23 Armado de acero de refuerzo en cimentación



Fotografía No. 24 Armado de acero de refuerzo en muros



Fotografía No. 25 Armado de acero de refuerzo en muros intermedios



Fotografía No. 26 Armado de acero de refuerzo en losas



Fotografía No. 27 Colado de concreto en losas



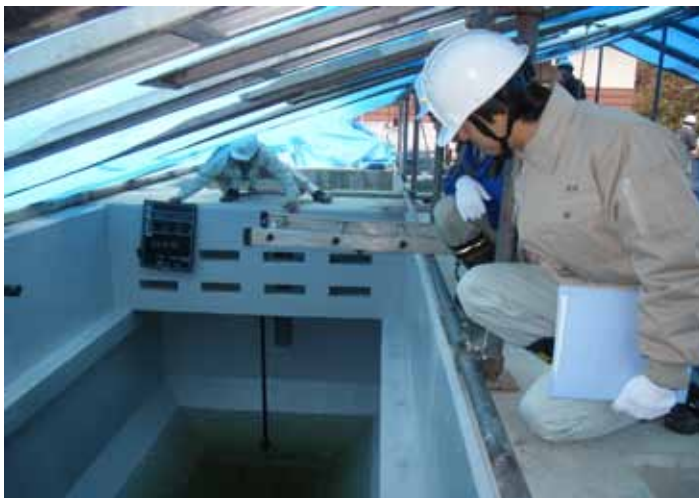
Fotografía No. 28 Pruebas de hermeticidad de tanques con agua



Fotografía No. 29 y No. 30 Pruebas del sistema de distribución de aire en sedimentadores



Fotografía No. 31 y No. 32 Pruebas del sistema de distribución de aire en reactor biológico



Fotografía No. 33 y No. 34 Pruebas del sistema de distribución en reactor biológico



Fotografía No. 35 Colocación de traves de soporte



Fotografía No. 36 Arreglo de traves de soporte



Fotografía No. 37 Trabe de soporte instalada



Fotografía No. 38 Distribución de grava de contacto



Fotografía No. 39 Transporte de grava de contacto



Fotografía No. 40 Limpieza de grava



Fotografía No. 41 Instalación y llenado con grava de contacto



Fotografía No. 42 Colocación de grava



Fotografía No. 43 Cubierta final de grava



Fotografía No. 44 Colocación de malla



Fotografía No. 45 Verificación de correcta colocación de malla



Fotografía No. 46 Colocación de cubierta vegetal



Fotografía No. 47 Relleno con cubierta vegetal



Fotografía No. 48 Nivelación de cubierta vegetal



Fotografía No. 49 Comprobación de espesor de tierra



Fotografía No. 50 Obra terminada

2.7 Estimación de costos

2.7.1 Obras y equipamiento (ejemplo de Japón)

Sistema de tratamiento	Proceso: Reactor biológico	
Caudal promedio diario	40 m ³ /d	0.5 l/s
Población objeto del proyecto	200 habitantes	
Superficie del proyecto	99 m ² (9 m × 11 m)	
Costos	Millones de Yenes	Millones de pesos
1.- Obra Civil		
Conducto del Influyente	1	0.15
Tanque	7	1.05
Conducto del Efluente	2	0.29
Subtotal	10	1.49
2.- Obra de Construcción		
Edificio Control	5	0.75
Subtotal	5	0.75
3.- Instalación de la maquinaria		
Subtotal	20	2.99
4.- Instalación eléctrica		
Subtotal	10	1.49
Total	45	6.72

2.7.2. Operación y mantenimiento, (costos de Japón)

- a. Energía eléctrica

Cálculo base	Yen/Kwh	Pesos/Kwh
Tarifa	20.0	3.0

Energía eléctrica: Soplador 1.5 kw	
Concepto	Base de cálculo
Tiempo de operación = 24 hr	(1.5 kwh) (24 h/día) (20 yen/kwh) (365 día/año) = 262,800 yenes/año = (39,225.00 pesos/año)

- b. Dosificación química

Concepto	Base de cálculo
Tableta de hipoclorito de calcio (600 yenes/kg ≈ 90 pesos/kg)	(40 m ³ /día) (2 mg/l) (103 l/m ³) (1 kg/106 mg) = 0.080 kg/día (0.08 kg/día) (600 yen/kg) (365 día) = 17,520 yenes/año (2,615.00 pesos/año)
Agua potable (270 yenes/m ³)	(0.15 m ³ /día) (270 yen/m ³) (365 día) = 14,785 yenes/año (2,205 peso/año)
Total	(17,520 yen/año) + (14,785 mil yen/año) = 32,305 yenes/año (4,820 pesos/año)

- c. Otros

Concepto	Base de cálculo
Transporte de lodos secos	(0.012 ton/día) (365 día/año) (10,050 yen/ton)= 44,020 yen/año (6,570 pesos/año)
Análisis de agua (parámetros de control)	(10,050 yen/muestra) (2 muestras/mes)(12 meses/año) = 241,200 yen/año (36,000 pesos/año)
Mano de obra	(20,100 yen/operador)(2 operadores/mes)(12 meses/año) = 482,400 yen/año (72,000 pesos/año)
Total	(44,020 yen/año)+(241,200 yen/año)+(482,400 yen/año)=767,620 yen/año (6,575 pesos/año)+(36,000 pesos/año)+(72,000 pesos/año)=114,575 pesos/año
Suma	(262,800 yen/año)+(32,305 yen/año)+(767,620 yen/año)=1'062,725 yen/año (39,225 pesos/año)+(4,820 pesos/año)+(114,575 pesos/año)=158,620 pesos/año

Tipo de cambio considerado: 1 peso = 6.7 yenes

2.8 Método de operación y mantenimiento

2.8.1 Aspectos generales

a. Mantenimiento

Para realizar los trabajos de mantenimiento se tienen que conocer a profundidad las memorias de cálculo, los planos de las diferentes unidades de tratamiento de aguas residuales, estructuras, volúmenes, tipo de equipos y funcionamiento, ya que esto es básico para proporcionar un mantenimiento apropiado.

Los manuales de operación indican procedimientos concretos para que la planta desempeñe las funciones establecidas en el diseño; las personas a cargo tienen que comprender completamente los métodos sobre la operación de los equipos, mantenimiento, reparación, ajuste y las medidas que se deben tomar en el momento de algún desperfecto.

b. Inspección de la instalación

La inspección se realiza para detectar anomalías y averías al revisar el estado de funcionamiento de equipos y máquinas y, por ende, el estado operativo de la instalación en su conjunto. La inspección en la instalación es importante ya que, en una etapa muy temprana, se pueden identificar situaciones anómalas y equipos averiados, para tomar las medidas apropiadas antes de que estos problemas se hagan grandes. El tomar medidas preventivas rápidamente permite mantener el funcionamiento normal de la planta. Por lo tanto, la inspección se hace rutinariamente.

La inspección de equipos y dispositivos se lleva a cabo de manera integral. Se revisa la calidad del agua residual registrada para cada unidad; se confirma la calidad del agua que se transfiere de un tanque a otro; y se mide la calidad del efluente que se descarga de la planta; se observa el funcionamiento de los tanques de aguas residuales.

A medida que se repite la inspección se hace más fácil descubrir los equipos donde se presentan anomalías y averías. La acumulación de datos de este tipo facilitará las medidas preventivas; hay que reunir los resultados de la inspección rutinaria para aprovecharlos debidamente.

c. Mantenimiento de la instalación

El mantenimiento del DoyooYookasoo lo realiza un técnico. Los principales trabajos son: llenado de grasa, cambio de aceite, limpieza o cambio de filtros de aire de sopladores, ajustes de sellos hidráulicos y mecánicos de bombas, así como el suministro del material de desinfección.

d. Reparación de la instalación

Si al realizar la inspección de DoyooYookasoo se descubre alguna anomalía o avería, y si estas averías están dentro de la responsabilidad del técnico o constructor, se hará la reparación inmediata.

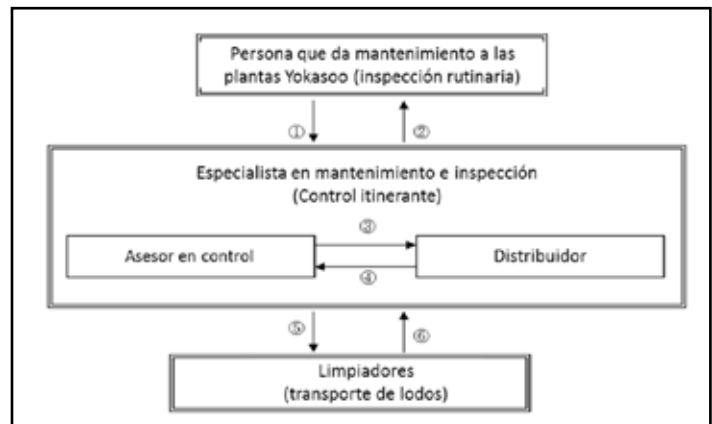
Si estas anomalías y averías están fuera de su responsabilidad, el técnico o encargado de la operación realizará la reparación con el consenso de las personas involucradas; el técnico podrá supervisar los trabajos de reparación.

e. Ajuste de la instalación en su conjunto

Los rangos de diseño tienen una holgura más o menos grande en cuanto al volumen y concentración de DBO; por lo tanto, la producción de lodos es poca y se pueden reducir las horas de funcionamiento de las bombas de extracción de lodos, instaladas en los tanques sedimentadores. Por otra parte, la gran mayoría de los gastos de energía eléctrica proviene de los consumos de electricidad de los sopladores. Es posible reducir el consumo de electricidad al utilizar inversores de acuerdo con la carga del influente. Es necesario ajustar, según el estado de uso, el tiempo de funcionamiento de la bomba de lodos en los tanques sedimentadores y almacenador de lodos.

f. Limpieza de la instalación

Una planta de tratamiento de aguas negras, por su naturaleza de tratamiento de materias sucias, tiende a ser considerada como una instalación no higiénica, sobre todo, por las personas externas. Especialmente en el momento de la limpieza, tenemos que tomar en cuenta esta percepción que tienen los vecinos. De todos los trabajos de la planta de tratamiento de aguas negras, la limpieza del tanque, que incluye la extracción de lodos es el más importante. El contenido específico de los trabajos difiere dependiendo de la escala de la planta de tratamiento. De todos modos, la persona que realice este trabajo tiene que ser una persona que realmente esté acostumbrada a una planta del tipo Doyoo Yookasoo. Los trabajos de extracción de lodos serán realizados por técnicos muy hábiles (capacitados) para este tipo de trabajos. Veremos con mayor detalle los trabajos de extracción de lodos, más adelante.



1. Contrato de prestación de servicios
2. Informe
3. Asesoría en el control
4. Informe sobre el estado de control
5. Indicación y supervisión del contenido de trabajo
6. Informe del trabajo

Estructura conceptual, (ejemplo de Japón)

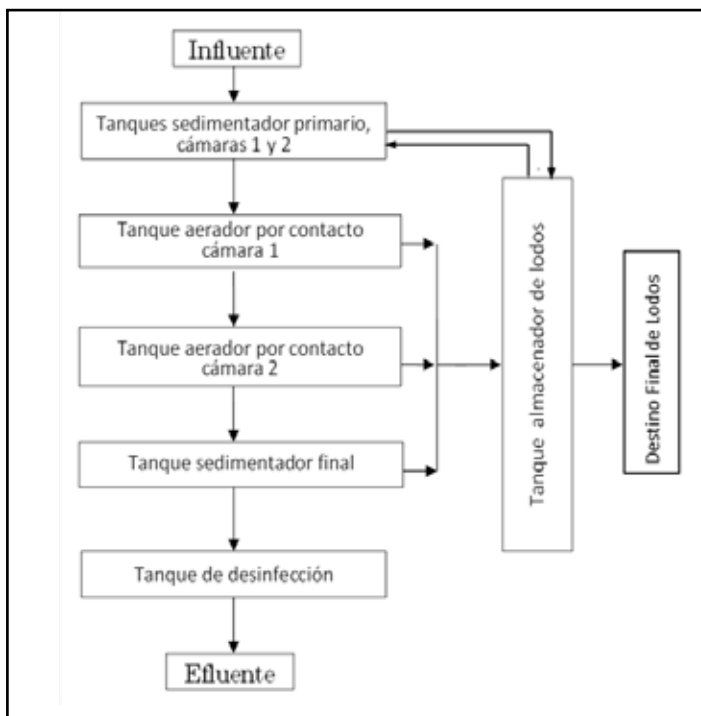
2.8.2 Operación y mantenimiento

• Resumen de proceso

- a. Objeto de tratamiento: aguas residuales domésticas y municipales.
- b. Método de tratamiento:
 - Método sedimentador con recubrimiento de suelo.
 - Método de aireación por contacto con recubrimiento de suelo.
 - Los lodos serán almacenados en el tanque de almacenamiento, después deshidratados y transportados al sitio de disposición.
- c. Caudal de agua residual sujeta a tratamiento.
- d. Calidad de aguas influente y efluente.

Parámetro	Calidad del agua influente.	Calidad del agua efluente.	Eficiencia de remoción.
DBO	200 mg/l	30 mg/l	85.0%
SS	200 mg/l	30 mg/l	85.0%

e. Proceso de tratamiento:



f. Método de operación y mantenimiento de cada uno de los equipos unitarios

Los equipos principales de la planta están provistos de relevadores de secuencia integrados; están diseñados para operar todo el sistema automáticamente. Para esto, están instalados medidores de niveles y de control. Como medida de seguridad, existen indicadores para nivel anormal de agua y detectores de sobrecarga. Por otra parte, los equipos principales pueden ser operados de manera independiente y en forma manual, para poder reaccionar frente a una avería, además se tienen equipos de reserva.

A continuación se explican, de manera general, procedimientos de operación y mantenimiento de los equipos de cada unidad. Sobre los detalles se deben consultar los instructivos y planos eléctricos de cada equipo.

- Sedimentador primario

La inspección en el tanque sedimentador se centra en la revisión del atascamiento o taponamiento en los tubos de conducción de lodos así como en la acumulación de flóculos y sedimentos en el fondo. Los lodos sedimentados se miden bajando por el registro, el sensor del medidor portátil de densidad de lodos. Cuando los lodos sedimentados alcancen una tercera parte (1/3) de la profundidad del tanque, desde el fondo, es el momento de realizar la extracción de lodos empleando la maniobra denominada “retrolavado del tanque sedimentador”, la cual se describe a continuación:

- » Retrolavado del tanque sedimentador

Se baja el sensor del medidor de densidad de lodos a través del registro; si los lodos sedimentados alcanzan una altura de

una tercera parte (1/3) de la profundidad, desde el fondo del tanque, se procede a realizar el retrolavado.

El procedimiento para retrolavar el tanque sedimentador será el siguiente:

Se ajustan las válvulas para que todo el aire de un módulo se concentre en el tanque donde se va a realizar el retrolavado.

El retrolavado se realiza, el agua sucia se envía al tanque almacenador de lodos por medio de una bomba de transferencia.

Cuando el nivel de agua en el tanque llega a reducirse hasta una tercera parte (1/3) de la profundidad del tanque, se cierran las válvulas del aire.

- Reactor biológico

El aire se suministra al tanque de aireación por contacto por medio del soplador; se tienen dos sopladores, uno en operación y el otro de reserva. La operación es automática, con un temporizador. Si se presentan anomalías en el soplador que se opera, por una sobrecarga o fuga eléctrica, se para el soplador averiado y entra a operar el de reserva.

Se usa el medidor de flujo de aire tipo placa de orificio para ajustar el volumen de aire que se envía del soplador al tanque de aireación; el flujo de aire que va a las dos cámaras del tanque de aireación se ajusta separadamente. Para ajustar el volumen real de aire al volumen de diseño, se dejan totalmente abiertas todas las válvulas y, después, se van cerrando las válvulas en los lugares necesarios. En el momento de inspección, se revisa el amperímetro y el manómetro del soplador, y se mide el flujo de aire enviado a cada uno de los tanques.

- » Ajuste de volumen de aireación

Primero se abren completamente las válvulas de los tubos de aire que hay en cada uno de los tanques; la distribución del flujo se realiza con la válvula instalada en el cabezal del soplador. El aire que se envía a cada uno de los tanques de aireación se distribuye a través de las tuberías que derivan del cabezal del soplador. En el caso de esta planta el cabezal tiene un solo tubo de aire. El ajuste del flujo de aire se realiza con cada una de las válvulas de los ramales observando el medidor de flujo de aire en cada caso.

- » Retrolavado de cada uno de los tanques y extracción de lodos

Hacer el retrolavado siempre en un solo tanque.

Abrir las válvulas del tubo de lodo del tanque objeto de retrolavado (siempre deben estar cerradas), y realizar el retrolavado, transfiriendo el agua sucia al tanque de almacenamiento de lodos, a través de la bomba de transferencia.

Al terminar el retrolavado, cerrar las válvulas del tubo de lodo.

Enviar al tanque espesador los lodos sedimentados en el tanque de aireación por contacto.

Cuando el nivel de aire del tanque de aireación por contacto se normaliza, ajustar el suministro de aire.

- Desinfección

Se mide periódicamente la concentración de cloro residual; de ser necesario, se ajusta la apertura de la compuerta del cilindro del desinfectante. Se registra el volumen restante del desinfectante de cloro; si se requiere se agrega desinfectante. Se inspecciona la existencia de flóculos y sedimentos de lodos en el tanque, de existir se procede a limpiar el tanque.

- Almacenamiento de lodos

Si en el momento de inspección se observa la producción de flóculos, el agua se agita con el difusor de aire para romper los flóculos. Dependiendo de la situación, hay que transportar los lodos antes de que ocurra el rebose de lodos.

g. Mantenimiento e inspección

El mantenimiento e inspección se debe realizar de acuerdo con lo establecido en el manual de mantenimiento; además, se deben realizar 4 monitoreos al año de la calidad del agua residual, para revisar la capacidad de tratamiento. Se deben realizar mediciones periódicas de transparencia, turbiedad, pH, temperatura del agua y OD, registrando los resultados en la bitácora de operación así como en las hojas de reporte de la operación. En cuanto al monitoreo de la calidad del agua y su descarga se deben observar las leyes y reglamentos aplicables.

h. Frecuencia de inspección

La planta se debe inspeccionar, al menos, una vez cada semana.

i. Mantenimiento de equipos

Se debe realizar la inspección de los equipos anotando lo observado en la bitácora de operación y en las hojas de control y mantenimiento de cada equipo. En los casos en que se detecten problemas de funcionamiento del equipo deberá llenarse el reporte correspondiente, además de dar parte al encargado de la planta. Entre las actividades rutinarias se encuentran: engrasado de los baleros o rodamientos de sopladores y bombas; revisión del nivel de aceite y su apariencia; llenado o cambio de aceite; y ajuste operativo de sellos mecánicos e hidráulicos, entre otras actividades.

j. Otros

- Control rutinario

El control rutinario de dispositivos lo realizará el administrador o encargado de la planta de tratamiento.

- Chequeo de la vista externa de las instalaciones

Césped quemado: en verano, se torna amarillo por la sequía, por lo que se debe regar con agua.

Fetidez: Si los tanques no están cubiertos de suelo con césped, aparecen grietas en el suelo y se escapan malos olores por estas grietas. Para evitar esto se planta césped o se cubre con tierra ablandando el suelo alrededor de las grietas y se riega con agua. Por otra parte, la producción de malos olores puede tener otras causas; es muy importante una observación cuidadosa cuando se percibe el olor proveniente de la planta.

Como un complemento a los conceptos de revisión, actividades o acciones a realizar, para resolver la problemática operativa y mantenimiento, se anexan los siguientes cuadros donde también se consideran las unidades de proceso:

Concepto de mantenimiento e inspección	Actividades
1. Inspección alrededor de la planta de tratamiento de aguas residuales	
a. Malos olores alrededor de la planta de tratamiento	<p>La existencia de malos olores y su nivel deben ser percibidos en el momento de la llegada a la planta, ya que con el paso del tiempo el sentido del olfato reduce su sensibilidad, por lo que ya no se percibe o se subvalúa el grado del olor. Debe tenerse cuidado con la diferencia de sensibilidad que tienen los habitantes hacia los malos olores, entre la mañana y la noche, cuando en las casas se utilizan retretes con frecuencia y las horas del día, y cuando no es tan frecuente el uso de retretes. Dependiendo del tipo de construcción la sensibilidad cambia y no necesariamente coincide con el momento de llegada a la planta de tratamiento. Es recomendable realizar estudios entre los habitantes, cercanos en cuanto a malos olores, y comparar sus opiniones sobre la percepción hacia el olor del momento de la llegada para evaluar la situación real.</p>
b. Ruidos anormales	<p>Para distinguir ruidos anormales es necesario conocer los ruidos que producen los motores y sopladores cuando están en operación normal. Si se perciben ruidos anormales, se requiere inspeccionar para distinguir si es un problema de los equipos, como un motor o un soplador, o es un problema de la instalación. En cuanto a ruidos anormales, también es recomendable juzgar si son normales o anormales, en el momento de la llegada a la planta.</p>
c. Hundimiento o levantamiento del terreno de la planta o su alrededor	<p>Si se observa hundimiento o levantamiento del suelo de la planta de tratamiento o de sus instalaciones accesorias, es necesario distinguir si es por las obras deficientes, como los movimientos de tierra con base deficiente o del rellenado, o es producido por otras causas.</p>
d. Uso de tierra del entorno de la planta de tratamiento	<p>El entorno de la planta significa la parte externa de las unidades de tratamiento y el espacio que se utiliza para el estacionamiento y el depósito de materiales. Cuando estos usos no fueron planeados desde el principio, se debe confirmar si esto no dificulta los trabajos de mantenimiento ni obstruye la salida de ventilación; si hubiera que tomar alguna precaución para su uso, hay que presentar las recomendaciones correspondientes.</p>
e. Estado hermético de las tapas de registros	<p>Se debe verificar el estado hermético de las tapas de los registros a través del mantenimiento e inspecciones periódicas y de trabajos de limpieza. Hay que comprobar si la inspección ha sido suficiente y/o no se ha presentado una hermeticidad insuficiente por deformación o desgaste. Si se encuentran señales de que las tapas fueron abiertas con frecuencia fuera de las razones de mantenimiento se debe cambiar a una tapa con tornillos para prevenir el riesgo.</p>

Concepto de mantenimiento e inspección		Actividades
2. Inspección de equipos		
Tamiz grueso	<p>a. Mantenimiento rutinario</p> <ul style="list-style-type: none"> • Checar alarma y comunicación con el responsable del mantenimiento. • Comunicación con los responsables del mantenimiento sobre malos olores y otras anomalías. <p>b. Control itinerante</p> <ul style="list-style-type: none"> • Inspección de la producción de flotantes y sedimentos arenosos <p>c. Limpieza</p> <ul style="list-style-type: none"> • Limpieza de canales y del tamiz 	<p>Cuando se observen residuos adheridos al tamiz, proceder a eliminarlos.</p>
Sedimentador y separador	<p>a. Mantenimiento rutinario</p> <ul style="list-style-type: none"> • Checar la presencia de anomalías extraordinarias. <p>b. Control itinerante</p> <ul style="list-style-type: none"> • Checar las señales de aumentos anormales del nivel de agua. • Inspeccionar objetos extraordinarios en las áreas de transferencia. • Inspeccionar flóculos y los lodos sedimentados. • Realizar el análisis in situ de la calidad del agua (aspecto visual, temperatura, malos olores, turbiedad, pH). <p>c. Limpieza</p> <ul style="list-style-type: none"> • Enviar la totalidad de los flóculos y el volumen apropiado de lodos sedimentados al tanque de almacenamiento de lodos, utilizando la bomba de lodos 	
Aireación por contacto	<p>a. Mantenimiento rutinario</p> <ul style="list-style-type: none"> • Comunicar al responsable de mantenimiento cuando suena la alarma de sopladores. <p>b. Control itinerante</p> <ul style="list-style-type: none"> • Confirmar el volumen de aire suministrado. • Realizar el análisis in situ de la calidad del agua (aspecto visual, malos olores, temperatura, pH, turbiedad). • Inspección del incremento del nivel de agua. • Medir el OD en las diversas áreas del tanque. • Inspeccionar el estado de crecimiento de películas biológicas en diferentes áreas del material de contacto. • Inspeccionar el estado de sedimento de lodos en el fondo del tanque. 	
Desinfección	<p>a. Mantenimiento rutinario</p> <p>b. Control itinerante</p> <ul style="list-style-type: none"> • Adicionar desinfectante. • Realizar el análisis in situ de la calidad del agua, (cloro remanente). • Inspeccionar flóculos y lodos sedimentados. 	
Almacenamiento de lodos	<p>a. Mantenimiento rutinario</p> <p>b. Control itinerante</p> <ul style="list-style-type: none"> • Inspeccionar producción de flóculos y lodos sedimentados. • Confirmar la generación de malos olores. <p>c. Limpieza</p> <ul style="list-style-type: none"> • Deshidratar los lodos. 	

Nomenclatura y equivalencias

cm = centímetro, 1 cm = 0.01 m

d = día, 1 d = 86400 s

g = gramo, 1 g = 1000 mg

h = hora, 1 h = 60 min

hab = habitantes

kg = kilogramo, 1 kg = 1000 g

kg DBO/d= Kilogramo de DBO por día

kg/l = kilogramo por litro, 1 kg/l = 1000 g/l

L, l = litro, 1 L = 1000 ml

L/s, l/s = litro por segundo, 1 l/s = 0.001 m³/s

m = metro, 1 m = 0.001 m³

m³ = metro cúbico, 1 m³ = 1000 l

m³/s = metro cúbico por segundo, 1 m³/s = 1000 l/s

mm = milímetro, 1 mm = 0.001 m

mg = miligramo, 1 mg = 0.001 g

mg/l = miligramo por litro, 1 mg/l = 0.001 kg/m³

ml = mililitro, 1 ml = 0.001 l

min = minuto, 1 min = 60 s

s = segundo

Pa = Pascal, 1Pa = kg/ms²

w = watt, 1 w = 1 m² kg/s³

Glosario de términos

- **Aireación del agua.** Término para definir la acción de airear, ventilar o inyectar aire al agua cuyo efecto da lugar a la disolución de una pequeña parte de oxígeno en el agua (OD).
- **Aguas residuales.** Las aguas de composición variada provenientes de las descargas de usos público urbano, doméstico, industrial, comercial, de servicios, agrícola, pecuario, de las plantas de tratamiento y en general de cualquier otro uso, así como la mezcla de ellas.
- **Aportación de aguas residuales.** Se designa al volumen de aguas residuales que genera cada persona en forma diaria, se define en l/hab/d.
- **Biosfera.** Biósfera o biosfera es el sistema material formado por el conjunto de los seres vivos propios del planeta Tierra, junto con el medio físico que les rodea y que ellos contribuyen a conformar. Este significado de “envoltura viva” de la Tierra, es el de uso más extendido, pero también se habla de biosfera a veces para referirse al espacio dentro del cual se desarrolla la vida, también la biosfera es el conjunto de la litósfera, hidrósfera y la atmósfera.
- **Capilaridad.** La capilaridad es una propiedad de los líquidos que depende de su tensión superficial la cual, a su vez, depende de la cohesión o fuerza intermolecular del líquido y que le confiere la capacidad de subir o bajar por un tubo capilar.
- **Coefficiente de aportación.** Es la relación entre Aportación de Aguas Residuales y Dotación de Agua Potable, la cual varía entre 0.7 y 0.8
- **Cobertura de agua potable.** Porcentaje de la población que habita en viviendas particulares que cuenta con agua entubada dentro de la vivienda, dentro del terreno o se abastece de una llave pública o hidrante.
- **Cobertura de alcantarillado sanitario.** Porcentaje de la población que habita en viviendas particulares, cuya vivienda cuenta con un desagüe conectado a la red pública de alcantarillado sanitario, a una fosa séptica, a un río, lago o mar, o a una barranca o grieta.
- **Cuerpo receptor.** La corriente o depósito natural de agua, presas, cauces, zonas marinas o bienes nacionales donde se descargan aguas residuales, tratadas o no así como los terrenos en donde se infiltran o inyectan dichas aguas, cuando puedan contaminar los suelos, el subsuelo o los acuíferos.
- **Dotación de agua potable.** Volumen de agua potable suministrado a los habitantes por día, l/hab-d.
- **DBO₅.** Demanda bioquímica de oxígeno determinada en el laboratorio en cinco días, expresada en mg/l.
- **DQO.** Demanda Química de Oxígeno, expresada en mg/l.
- **Efecto capilar.** Cuando un líquido sube por un tubo capilar (de muy pequeño diámetro), es debido a que la fuerza intermolecular o cohesión intermolecular entre sus moléculas es menor que la adhesión del líquido con el material del tubo; es decir, es un líquido que moja. El líquido sigue subiendo hasta que la tensión superficial es equilibrada por el peso del líquido que llena el tubo. Éste es el caso del agua, y esta propiedad es la que regula parcialmente su ascenso dentro de las plantas, sin gastar energía para vencer la gravedad.
- **Efecto de capilaridad.** Movimiento de un líquido como el agua en o a través de los intersticios del suelo u otros materiales porosos, como resultado de la tensión superficial.
- **INEGI.** Instituto Nacional de Estadística y Geografía (antes, Instituto Nacional de Estadística, Geografía e Informática).
- **Localidad rural.** Localidad con población menor a 2500 habitantes, que no es cabecera municipal.
- **Lixiviación.** La separación implica, normalmente, la disolución selectiva, pero en el caso extremo del lavado simple, consiste sólo en el desplazamiento de un líquido intersticial por otro, con el que es miscible. El constituyente soluble puede ser sólido o líquido y estar incorporado, combinado químicamente o adsorbido, o bien mantenido mecánicamente, en la estructura porosa del material insoluble.
- **NMP/100 ml.** Unidad o número probabilístico en que se determina la presencia estadística de organismos coliformes determinados como Escherichia Coli en aguas contaminadas, pueden ser totales o fecales.
- **Organismo operador.** Entidad encargada y responsable de proporcionar a una localidad los servicios del suministro de agua potable, de alcantarillado sanitario y saneamiento.
- **Oxígeno disuelto.** Elemento químico disuelto en el agua residual, cuya concentración se mide en mg/l.
- **Pedósfera.** Es la capa más exterior de la Tierra, que está compuesta de suelo y está sujeta a los procesos de formación del suelo.
- **Reuso.** La explotación, uso o aprovechamiento de aguas residuales con o sin tratamiento previo.
- **Sólidos suspendidos totales (SST).** Partículas sólidas presentes en un líquido como el agua residual donde su concentración es expresada en mg/l.
- **Saneamiento.** Recolección y transporte del agua residual y el tratamiento tanto de ésta como de los subproductos generados en el curso de esas actividades, de forma que su evacuación produzca el mínimo impacto en el medio ambiente.

Referencias bibliográficas

- Conagua. (2011). *Inventario nacional de plantas municipales de potabilización y de tratamiento de aguas residuales en operación. Diciembre de 2010*, Mexico.
- Conagua. (2010). *Manual de Agua Potable, Alcantarillado y Saneamiento (MAPAS)*. México.
- INEGI, *Censo de Población y Vivienda de 2010*. México, 2011.
- Yahata, Toshio. (1987), *Doyoo Yooka Jou no Jissai*, Japón.
- Yahata, Toshio. (1987), *Ninnegenno Inochiwo Sasaeru Tsuchi*, Japón.
- Kimura, Hiroko. (s.f.), *Doyoo Yooka Jou*, Japón.

La Agencia de Cooperación Internacional del Japón (JICA) por sus siglas en inglés, a través del “Acuerdo sobre Cooperación Técnica entre el Gobierno de los Estados Unidos Mexicanos y el Gobierno de Japón” (ACT) apoyó parcialmente en la elaboración de esta obra, proporcionando la bases de la tecnología japonesa del sistema de tratamiento Doyoo Yokasoo para plantas de pequeña escala.

Naoki Kamijo

Norio Yonezaki

Miki Sekiguchi

Shinya Kudo

Yasuhito Kimura

Raquel Verduzco

Esta publicación es el resultado de la “Asesoría para la implementación de proyectos emblemáticos asociados al agua, sobre tratamiento de aguas residuales a pequeña escala” establecida en el ACT. Su contenido y edición estuvieron a cargo de la Subdirección General de Agua Potable Drenaje y Saneamiento de la Comisión Nacional del Agua.

Manual de sistemas de tratamiento de aguas residuales utilizados en Japón

Roberto J. Contreras Martínez

Noé Hernández Cruz

Ma. de Lourdes Morales Velázquez

Miguel Angel Ruiz Cervantes

Luis Antonio Rodríguez Guerrero

Mario Alberto Pérez Escamilla

Gabriel González Zamudio



EL AGUA NOS UNE,
CUIDARLA ES COMPROMISO DE TODOS

www.semarnat.gob.mx
www.conagua.gob.mx

PLANOS

9871200

9871100

9871000

9870900

9870800

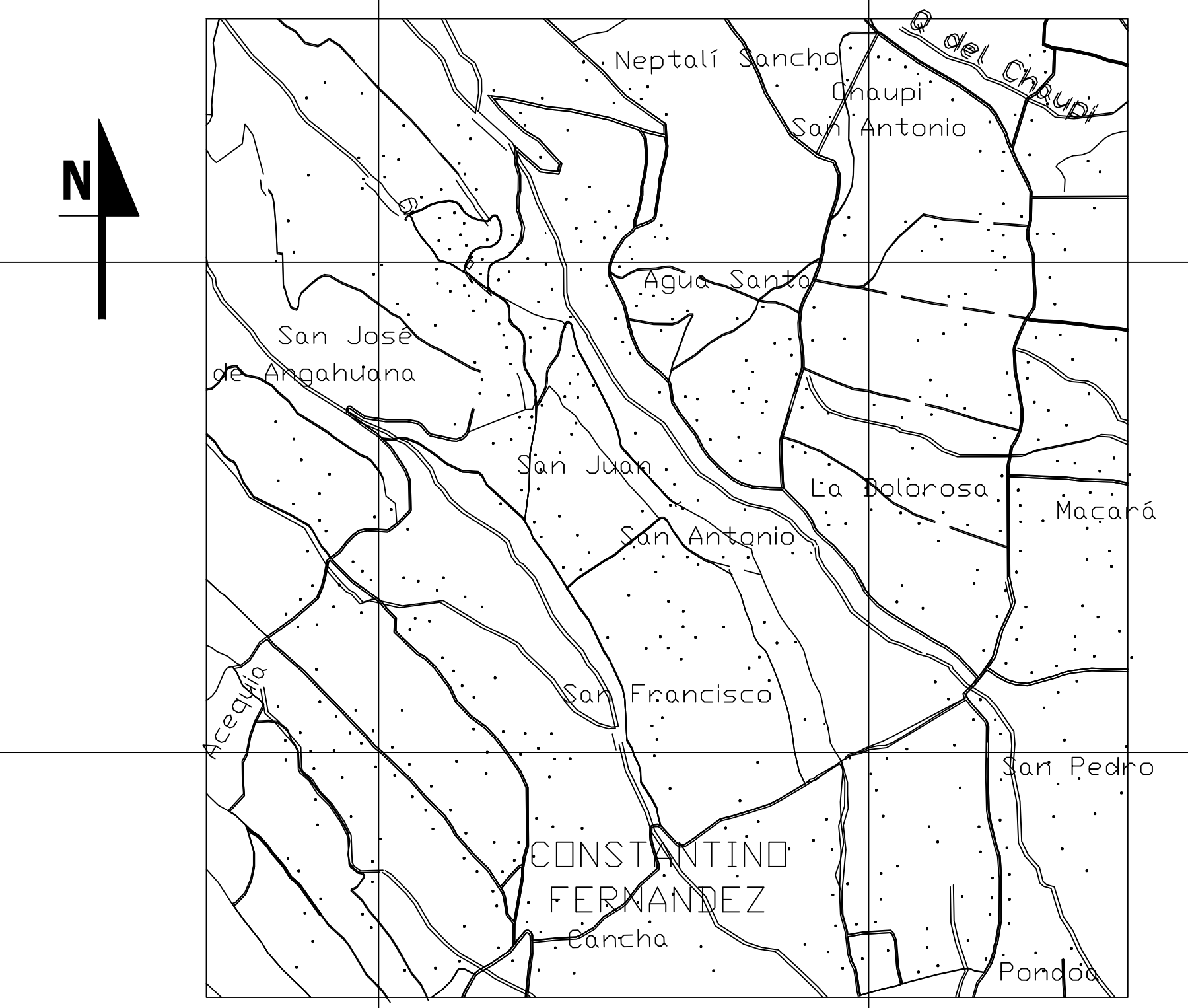
9870700

9870600

9870500

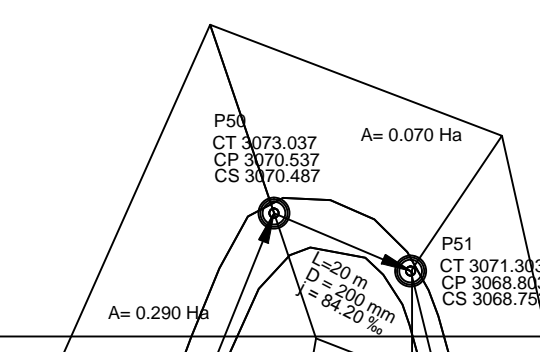
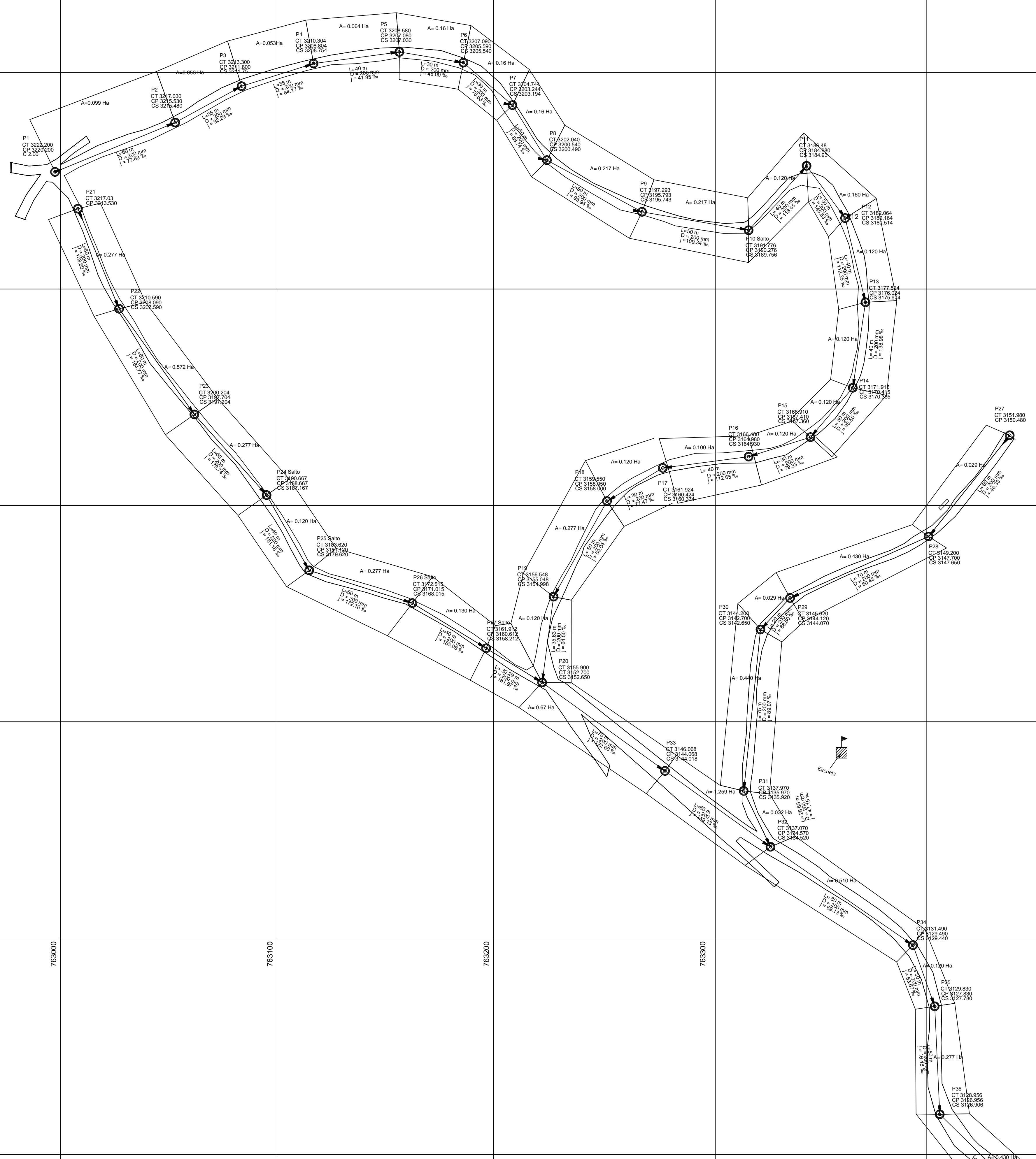
9870400

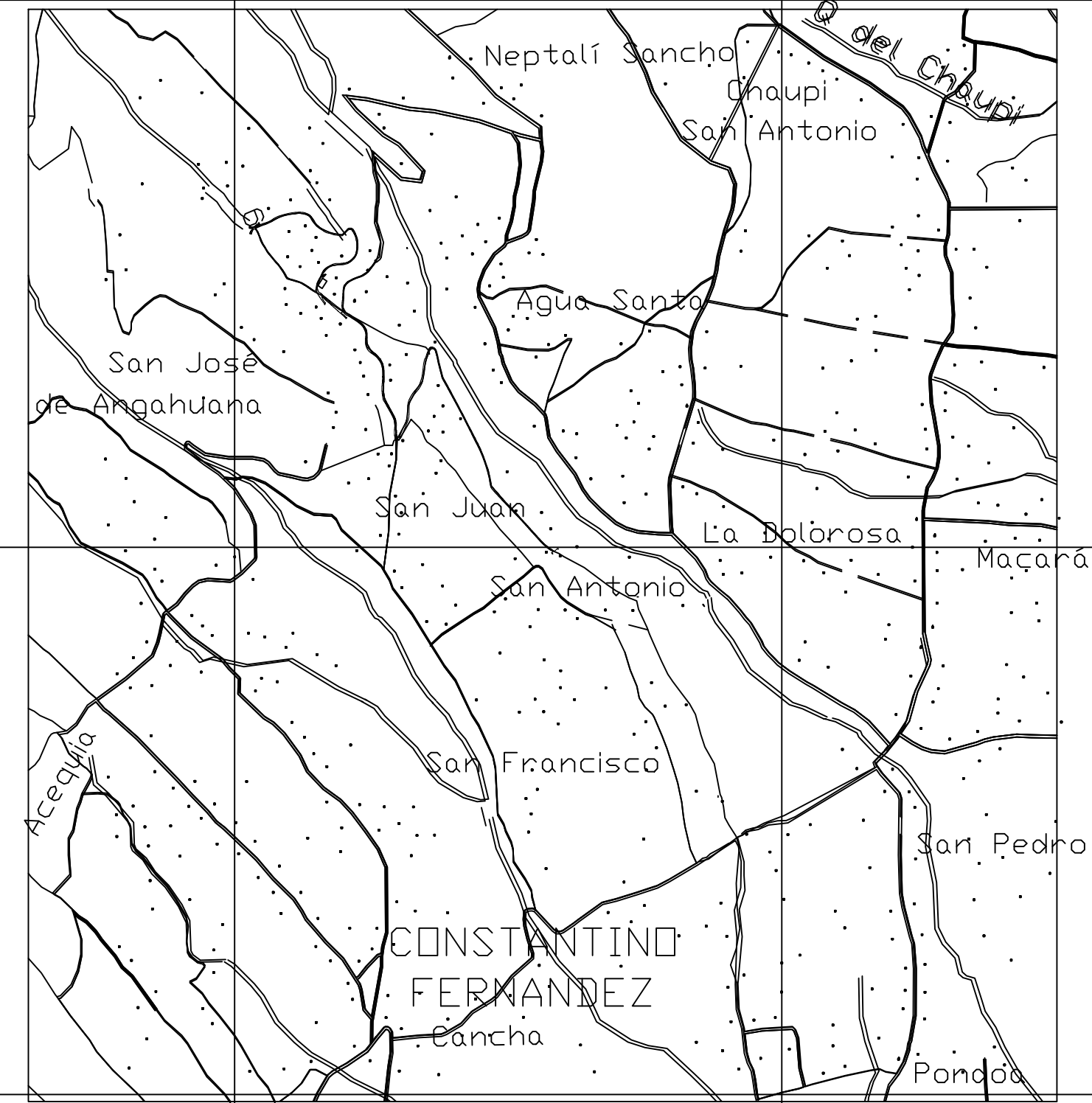
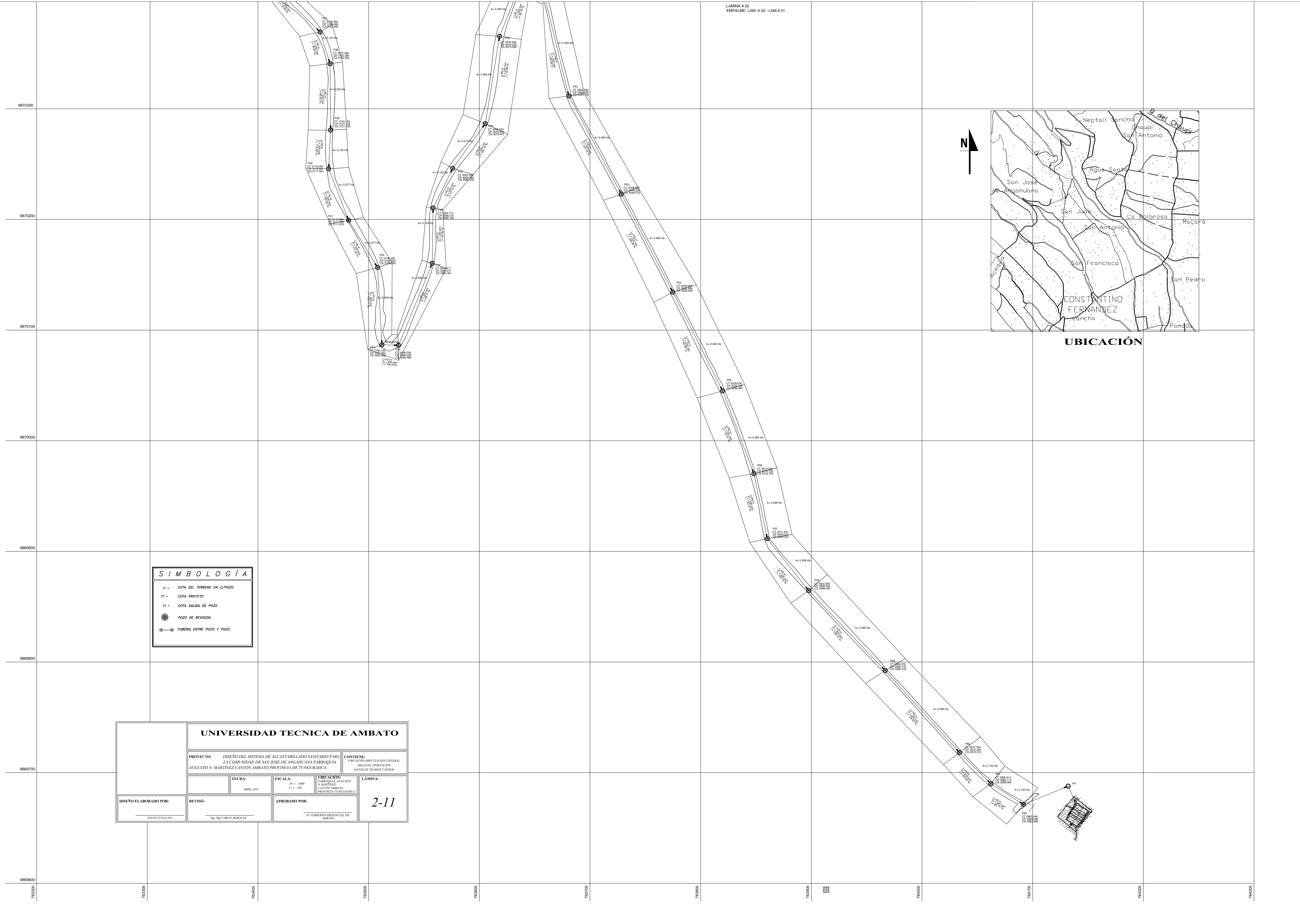
UNIVERSIDAD TECNICA DE AMBATO			
PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO PARA LA COMUNIDAD DE SAN JOSE DE ANGAHUANA PARROQUIA AUGUSTO N. MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA DE TUNGURAHUA		CONTIENE: UBICACION, PLANIMETRIA GENERAL, AREAS DE APROBACION, DATOS DE TRABAJOS Y POZOS	
FECHA: ABRIL - 2015	ESCALA: H=1:1000	UBICACION: PARROQUIA AUGUSTO N. MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA TUNGURAHUA	LAMINA: 1-11
DISEÑO ELABORADO POR: JULIO CUNILLERA	REVISÓ: ING. M. F. BRYAN MORALES	APROBADO POR: EL GOBIERNO PROVINCIAL DE AMBATO	



UBICACIÓN

SIMBOLOGÍA	
CT	COTA DEL TERRENO EN C/POZO.
CP	COTA PROYECTO
CS	COTA SALIDA DE POZO
⊙	POZO DE REVISION.
—○—	TUBERIA ENTRE POZO Y POZO.



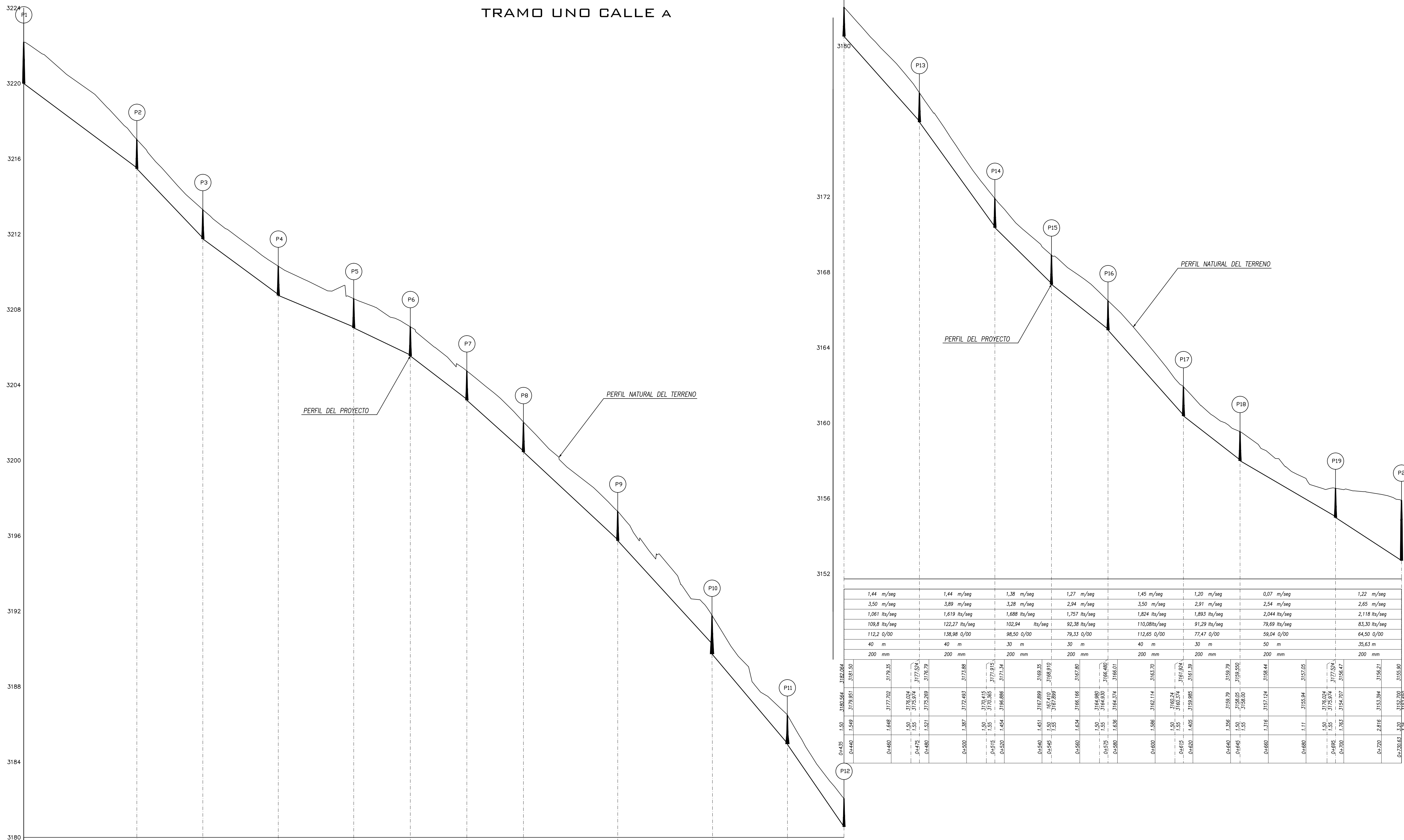


UBICACIÓN

SIMBOLOGÍA	
CT =	COTA DEL TERRENO EN C/POZO.
CP =	COTA PROYECTO
CS =	COTA SALIDA DE POZO
	POZO DE REVISIÓN.
	TUBERIA ENTRE POZO Y POZO.

UNIVERSIDAD TECNICA DE AMBATO			
PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO PARA LA COMUNIDAD DE SAN JOSE DE ANGAHUANA PARROQUIA AUGUSTO N. MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA DE TUNGURAHUA		CONTIENE: UBICACION, IMPLANTACION GENERAL, SECCIONES DE APLICACION, DATOS DE TRAMOS Y POZOS	
FECHA: ABRIL 2015	ESCALA: H=1:1000 V=1:100	UBICACION: COMUNIDAD AUGUSTO N. MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA TUNGURAHUA	LÁMINA: 2-11
DISEÑO ELABORADO POR: JULIO CUNALATA	REVISÓ: Ing. Mg. FABIAN MORALES	APROBADO POR: II GOBIERNO PROVINCIAL DE AMBATO	

TRAMO UNO CALLE A



DATOS HIDRAULICOS	VELOCIDAD MINIMA (m/seg.)		VELOCIDAD MAXIMA (m/seg.)		CAUDAL DE DISEÑO (lts/seg.)		CAUDAL A TUBO LLENO (lts/seg.)		PENDIENTE (%)		LONGITUD (m)		DIAMETRO (mm)	
	0+000	0+100	0+200	0+300	0+400	0+500	0+600	0+700	0+800	0+900	0+1000	0+1100	0+1200	0+1300
VELOCIDAD MINIMA (m/seg.)	0,82	0,95	0,95	0,77	0,68	0,85	0,95	0,99	1,52	1,62	1,74			
VELOCIDAD MAXIMA (m/seg.)	2,91	3,17	3,03	2,14	2,29	2,89	3,11	3,20	3,45	3,60	3,98			
CAUDAL DE DISEÑO (lts/seg.)	0,084	0,132	0,181	0,233	0,332	0,422	0,511	0,662	0,812	0,889	0,979			
CAUDAL A TUBO LLENO (lts/seg.)	91,50	99,64	95,16	67,10	71,86	90,73	97,56	100,53	108,45	112,98	125,12			
PENDIENTE (%)	77,83	92,29	84,17	41,85	48,00	76,53	88,47	93,94	109,34	118,65	145,53			
LONGITUD (m)	60	35	35	40	30	30	30	50	40	40	30			
DIAMETRO (mm)	200	200	200	200	200	200	200	200	200	200	200			

1,44 m/seg	1,44 m/seg	1,38 m/seg	1,27 m/seg	1,45 m/seg	1,20 m/seg	0,07 m/seg	1,22 m/seg
3,50 m/seg	3,89 m/seg	3,28 m/seg	2,94 m/seg	3,50 m/seg	2,91 m/seg	2,54 m/seg	2,65 m/seg
1,061 lts/seg	1,619 lts/seg	1,688 lts/seg	1,757 lts/seg	1,824 lts/seg	1,893 lts/seg	2,044 lts/seg	2,118 lts/seg
109,8 lts/seg	122,27 lts/seg	102,94 lts/seg	92,38 lts/seg	110,08 lts/seg	91,29 lts/seg	79,69 lts/seg	83,30 lts/seg
112,2 0/00	138,98 0/00	98,50 0/00	79,33 0/00	112,65 0/00	77,47 0/00	59,04 0/00	64,50 0/00
40 m	40 m	30 m	30 m	40 m	30 m	50 m	35,63 m
200 mm	200 mm	200 mm	200 mm	200 mm	200 mm	200 mm	200 mm

UNIVERSIDAD TECNICA DE AMBATO

PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO PARA LA COMUNIDAD DE SAN JOSE DE ANGUANA PARROQUIA AUGUSTO N. MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA DE TUNGURAHUA

CONTIENE: PERFILES LONGITUDINALES

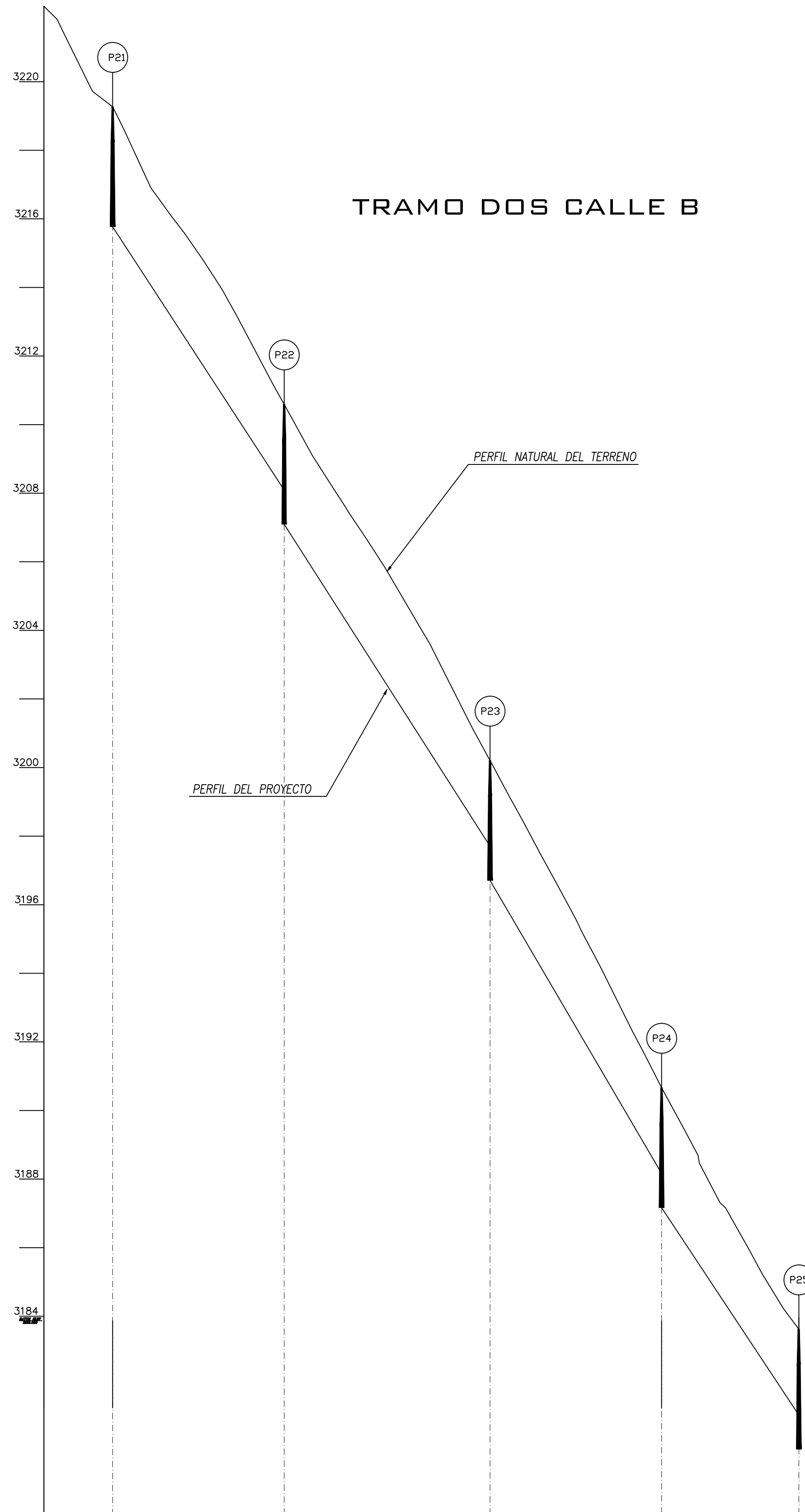
FECHA: ABRIL - 2015	ESCALA: H=1: 1000 V=1: 100	UBICACION: PARROQUIA AUGUSTO N MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA TUNGURAHUA	LÁMINA: 3-11
-------------------------------	---	--	-----------------------------------

DISEÑO ELABORADO POR: JULIO CUNALATA

REVISÓ: Ing. Mg. FABIAN MORALES

APROBADO POR: H. GOBIERNO PROVINCIAL DE AMBATO

TRAMO DOS CALLE B



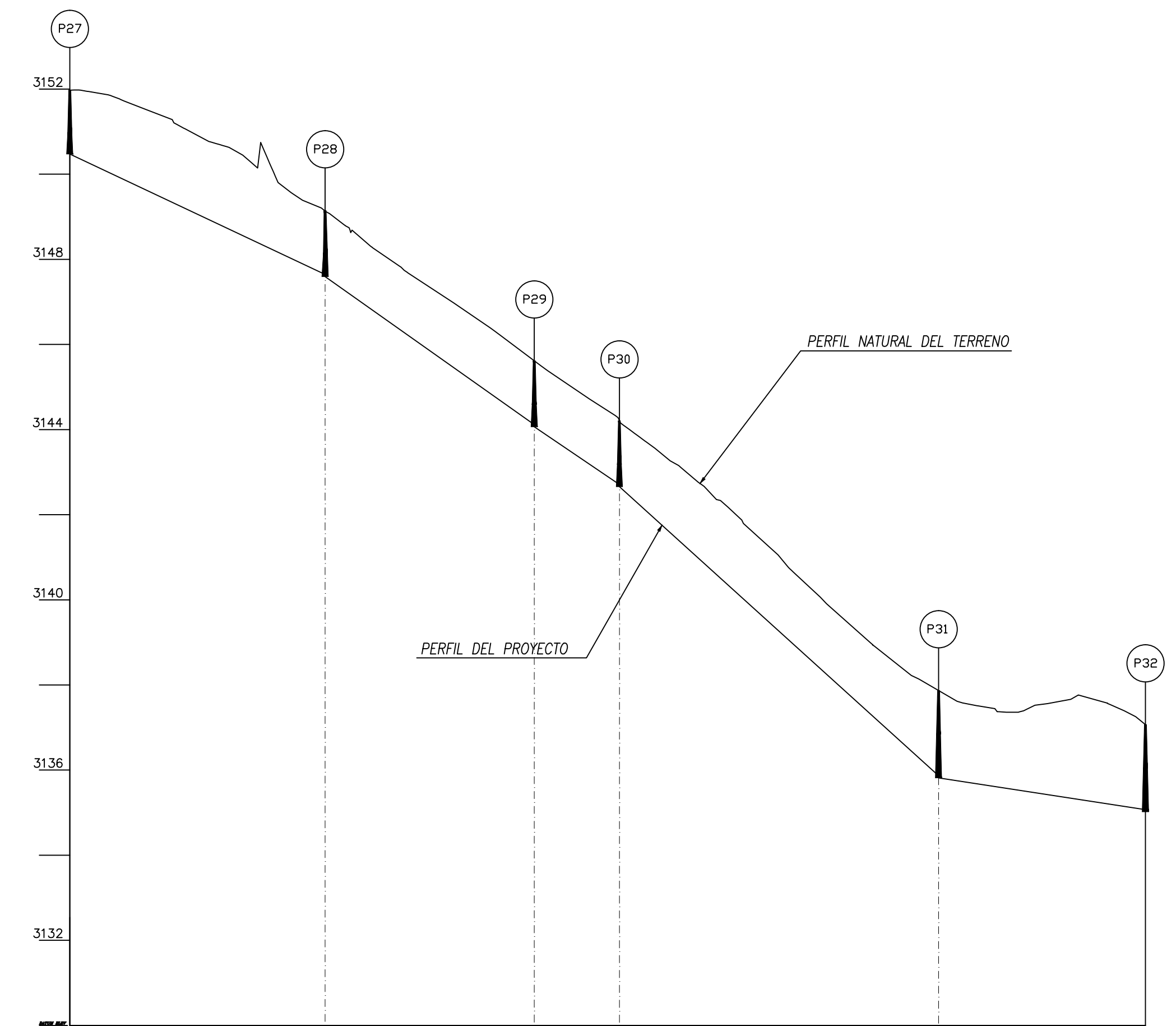
VELOCIDAD MINIMA (m/seg.)	1,04	1,33	1,56	1,20
VELOCIDAD MAXIMA (m/seg.)	3,44	4,24	4,31	4,06
CAUDAL DE DISEÑO (l/seg.)	0,151	0,429	0,580	0,662
CAUDAL A TUBO LLENO (l/seg.)	108,19	133,14	135,53	127,53
PENDIENTE (%)	108,80	164,77	170,74	151,18
LONGITUD (m)	50	60	50	40
DIAMETRO (mm)	200	200	200	200
TERRENO	3219,27	3217,03	3215,71	3212,45
PROYECTO	3190,67	3188,67	3187,16	3184,62
CORTE	2,90	3,36	3,55	4,00
ABSCISA	0+000	0+040	0+100	0+220

VELOCIDAD MINIMA (m/seg.)	1,04
VELOCIDAD MAXIMA (m/seg.)	3,44
CAUDAL DE DISEÑO (l/seg.)	0,151
CAUDAL A TUBO LLENO (l/seg.)	108,19
PENDIENTE (%)	108,80
LONGITUD (m)	50
DIAMETRO (mm)	200
TERRENO	3219,27
PROYECTO	3190,67
CORTE	2,90
ABSCISA	0+000

VELOCIDAD MINIMA (m/seg.)	1,28
VELOCIDAD MAXIMA (m/seg.)	4,33
CAUDAL DE DISEÑO (l/seg.)	0,813
CAUDAL A TUBO LLENO (l/seg.)	136,06
PENDIENTE (%)	172,10
LONGITUD (m)	50
DIAMETRO (mm)	200
TERRENO	3184,62
PROYECTO	3179,60
CORTE	5,02
ABSCISA	0+220

VELOCIDAD MINIMA (m/seg.)	1,38
VELOCIDAD MAXIMA (m/seg.)	4,49
CAUDAL DE DISEÑO (l/seg.)	0,895
CAUDAL A TUBO LLENO (l/seg.)	141,10
PENDIENTE (%)	185,08
LONGITUD (m)	40
DIAMETRO (mm)	200
TERRENO	3179,60
PROYECTO	3174,65
CORTE	5,00
ABSCISA	0+260

TRAMO EL CEMENTERIO C



VELOCIDAD MINIMA (m/seg.)	0,63	0,71	0,86	1,13	0,67
VELOCIDAD MAXIMA (m/seg.)	2,25	2,34	2,73	3,12	2,27
CAUDAL DE DISEÑO (l/seg.)	0,063	0,290	0,321	0,561	0,604
CAUDAL A TUBO LLENO (l/seg.)	70,60	73,65	85,84	97,89	71,22
PENDIENTE (%)	46,33	50,43	68,50	89,07	47,15
LONGITUD (m)	60	70	20	75	28,63
DIAMETRO (mm)	200	200	200	200	200
TERRENO	3151,89	3151,47	3149,20	3145,62	3137,07
PROYECTO	3150,48	3147,90	3144,70	3141,79	3134,30
CORTE	1,50	1,55	1,47	1,74	2,50
ABSCISA	0+000	0+060	0+080	0+150	0+250

VELOCIDAD MINIMA (m/seg.)	0,63
VELOCIDAD MAXIMA (m/seg.)	2,25
CAUDAL DE DISEÑO (l/seg.)	0,063
CAUDAL A TUBO LLENO (l/seg.)	70,60
PENDIENTE (%)	46,33
LONGITUD (m)	60
DIAMETRO (mm)	200
TERRENO	3151,89
PROYECTO	3150,48
CORTE	1,50
ABSCISA	0+000

UNIVERSIDAD TECNICA DE AMBATO

PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO PARA LA COMUNIDAD DE SAN JOSE DE ANGHUANA PARROQUIA AUGUSTO N. MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA DE TUNGURAHUA

CONTIENE: PERFILES LONGITUDINALES

FECHA: ABRIL - 2015

ESCALA: H=1: 1000
V=1: 100

UBICACION: PARROQUIA AUGUSTO N MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA TUNGURAHUA

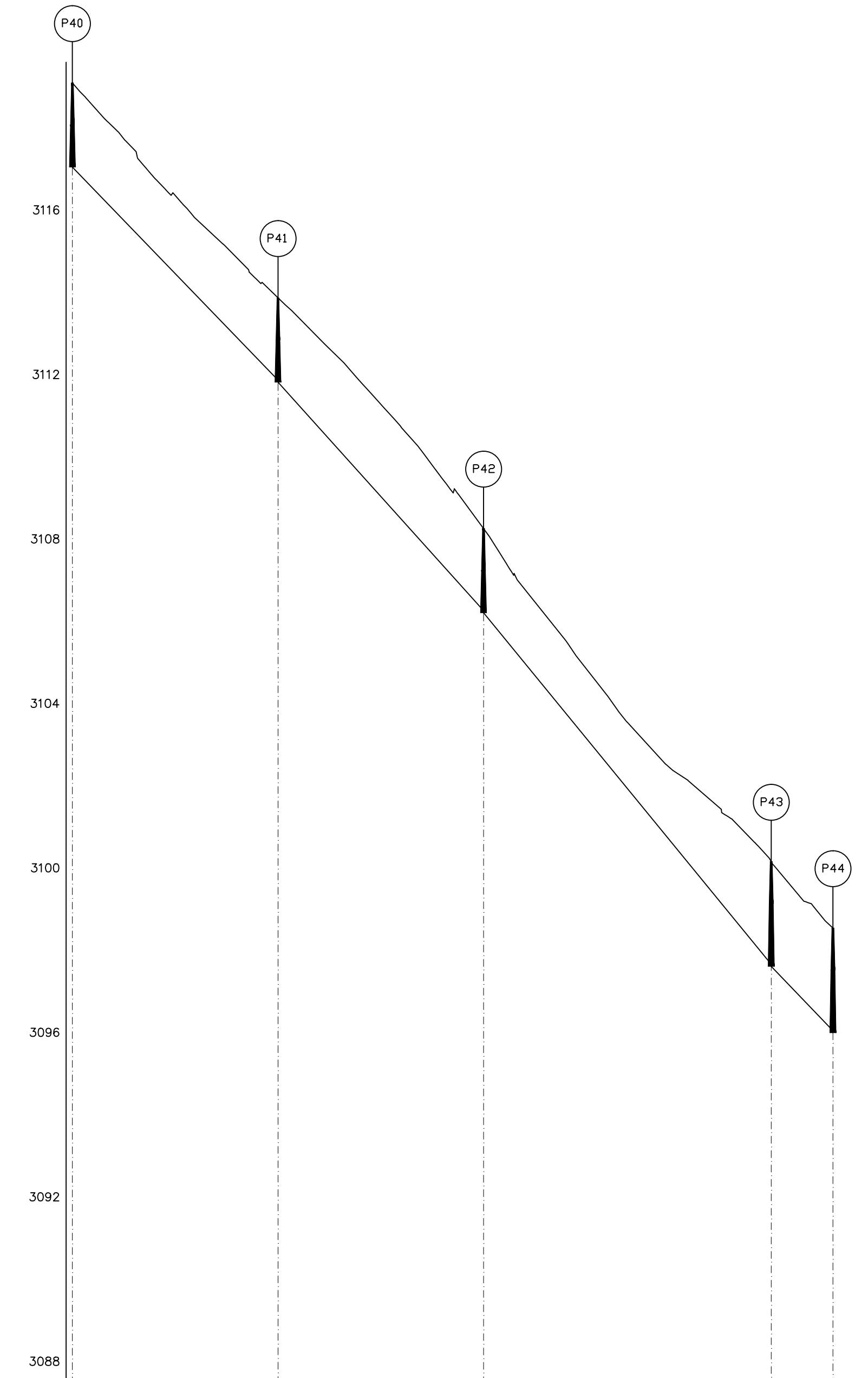
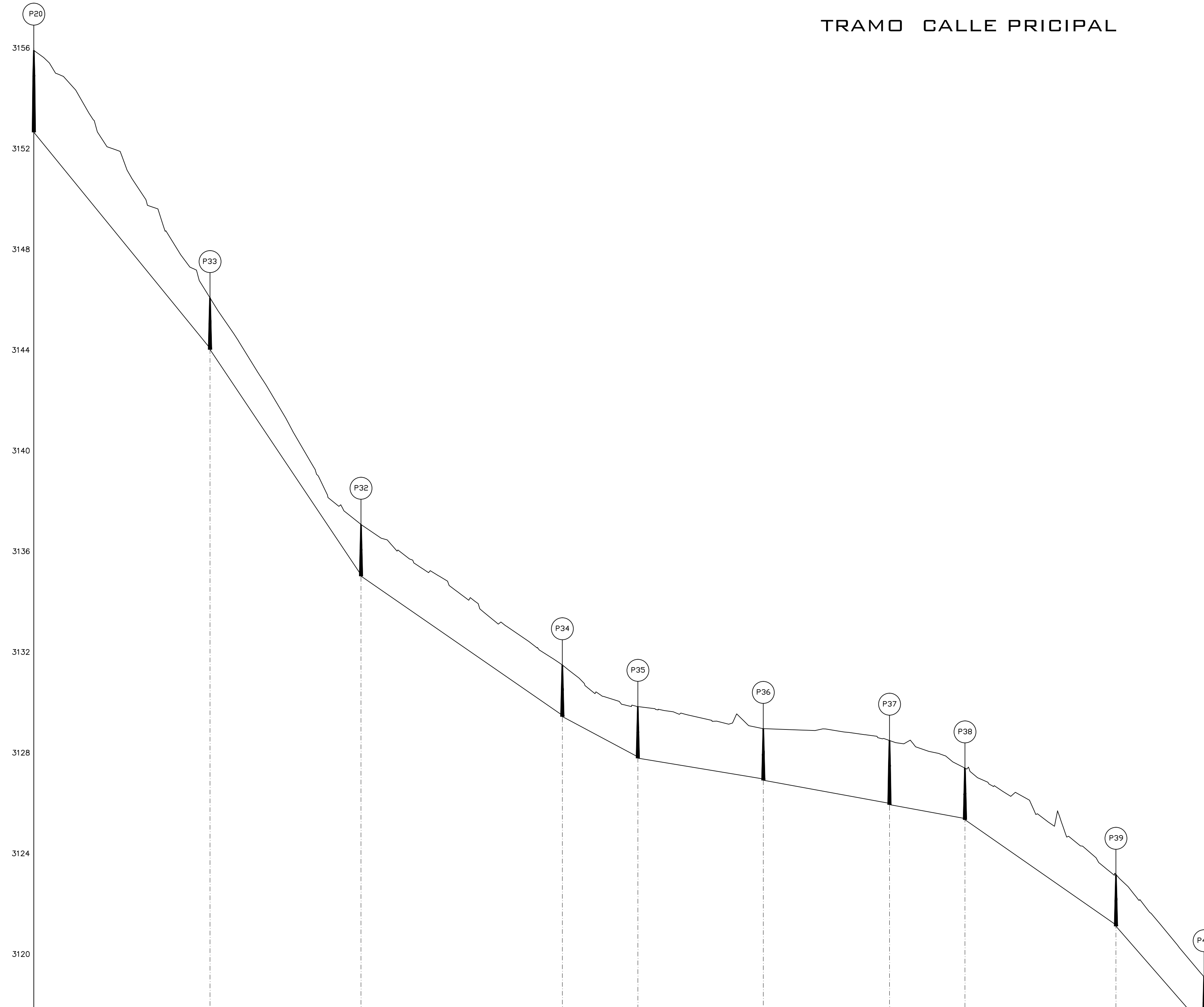
LÁMINA: 4-11

DISEÑO ELABORADO POR: JULIO CUNALATA

REVISÓ: Ing. Mg. FABIAN MORALES

APROBADO POR: H. GOBIERNO PROVINCIAL DE AMBATO

TRAMO CALLE PRICIPAL



DATOS HIDRAULICOS	VELOCIDAD MINIMA (m/seg.)		VELOCIDAD MAXIMA (m/seg.)		CAUDAL DE DISEÑO (lt/seg.)		CAUDAL A TUBO LLENO (lt/seg.)		PENDIENTE (%)		LONGITUD (m)		DIAMETRO (mm)	
	1	2	1	2	1	2	1	2	1	2	1	2	1	2
VELOCIDAD MINIMA (m/seg.)	1,02	1,21	0,86	0,88	0,40	0,35	0,44	0,85	1,55					
VELOCIDAD MAXIMA (m/seg.)	3,66	4,03	2,74	2,42	1,34	1,19	1,43	2,75	3,54					
CAUDAL DE DISEÑO (lt/seg.)	2,468	3,012	3,277	3,346	3,506	3,732	3,801	3,969	4,048					
CAUDAL A TUBO LLENO (lt/seg.)	114,84	126,66	86,24	75,98	42,10	37,53	44,82	86,48	111,13					
PENDIENTE (%)	122,60	149,13	0/00	53,67	0/00	16,48	0/00	13,09	0/00	69,52	0/00	114,80	0/00	
LONGITUD (m)	70	60	80	30	50	70	30	60	35					
DIAMETRO (mm)	200	200	200	200	200	200	200	200	200					

DATOS HIDRAULICOS	VELOCIDAD MINIMA (m/seg.)		VELOCIDAD MAXIMA (m/seg.)		CAUDAL DE DISEÑO (lt/seg.)		CAUDAL A TUBO LLENO (lt/seg.)		PENDIENTE (%)		LONGITUD (m)		DIAMETRO (mm)	
	1	2	1	2	1	2	1	2	1	2	1	2	1	2
VELOCIDAD MINIMA (m/seg.)	1,51	1,52	1,50	1,24										
VELOCIDAD MAXIMA (m/seg.)	3,36	3,48	3,65	3,37										
CAUDAL DE DISEÑO (lt/seg.)	4,198	4,349	4,585	5,096										
CAUDAL A TUBO LLENO (lt/seg.)	105,58	109,37	114,61	105,91										
PENDIENTE (%)	103,62	111,20	122,11	104,27										
LONGITUD (m)	50	50	70	15										
DIAMETRO (mm)	200	200	200	200										

UNIVERSIDAD TECNICA DE AMBATO

PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO PARA LA COMUNIDAD DE SAN JOSE DE ANGAHUANA PARROQUIA AUGUSTO N. MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA DE TUNGURAHUA

CONTIENE: PERFILES LONGITUDINALES

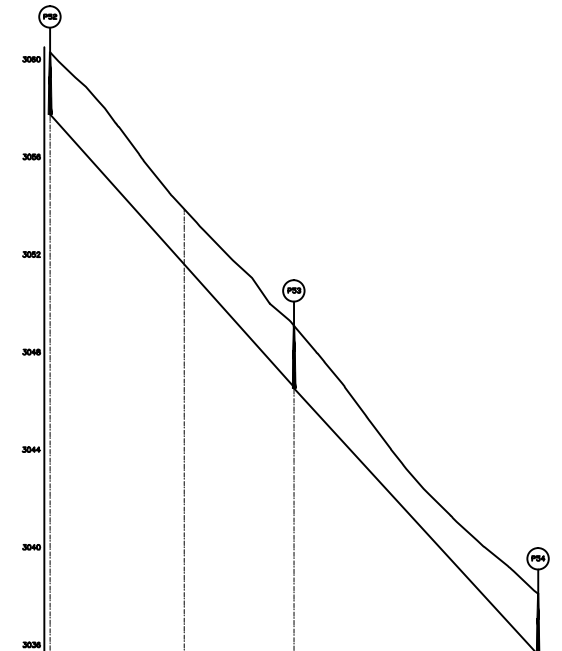
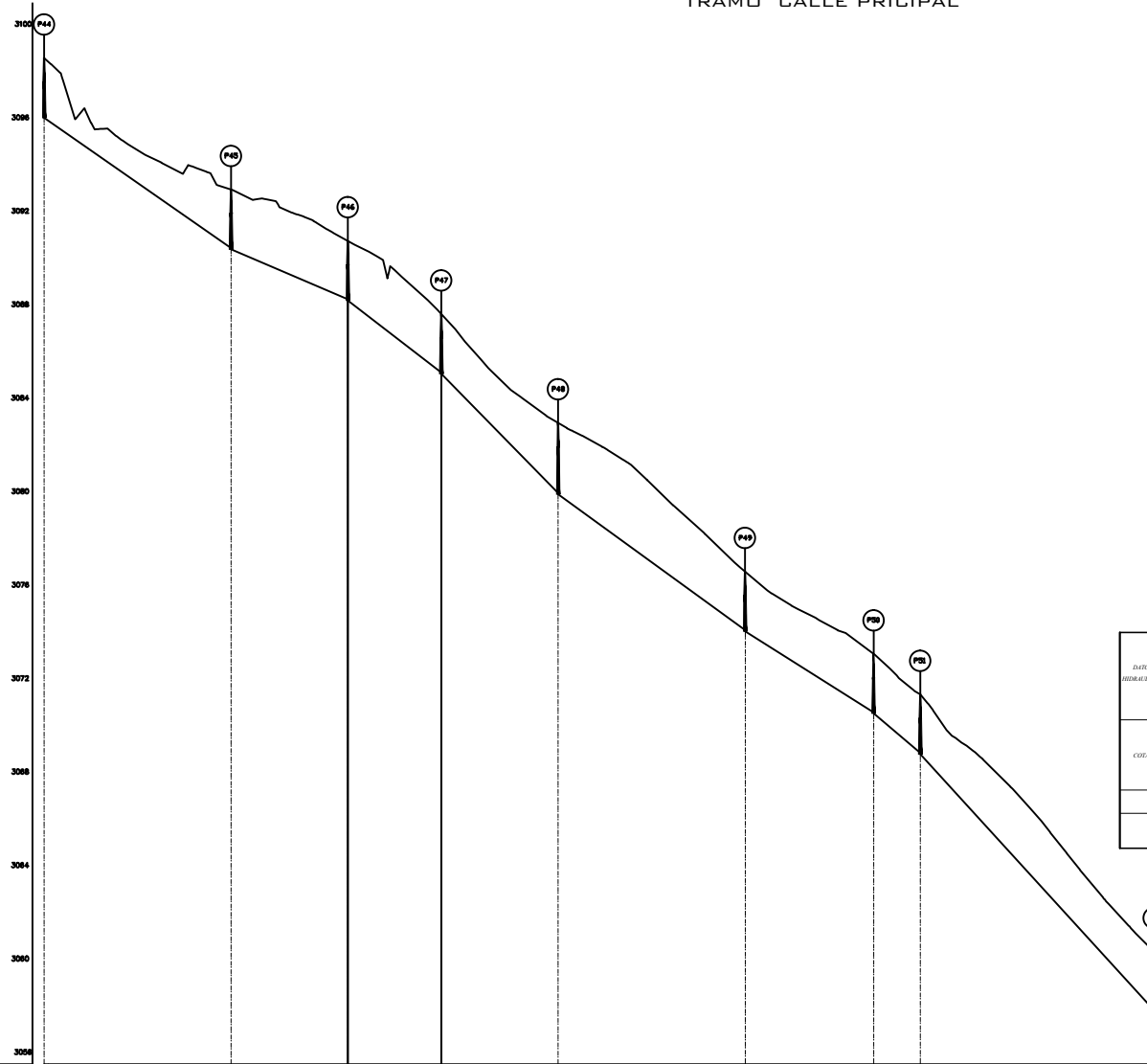
FECHA: ABRIL - 2015	ESCALA: H=1: 1000 V=1: 100	UBICACION: PARROQUIA AUGUSTO N MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA TUNGURAHUA	LÁMINA: 5 - 11
-------------------------------	---	--	---

DISEÑO ELABORADO POR: JULIO CUNALATA

REVISÓ: Mg. FABIAN MORALES

APROBADO POR: H. GOBIERNO PROVINCIAL DE AMBATO

TRAMO CALLE PRICIPAL



DATOS HIDRAULICOS		1.14 m³/mseg	1.07 m³/mseg
VELOCIDAD MINIMA (m/seg)			
VELOCIDAD MAXIMA (m/seg)	3.72	3.45	
CAUDAL DE DISEÑO (l/seg)	6.29	6.29	
CAUDAL A TUBO LLENO (l/seg)	116.72	102.17	
PENDIENTE (‰)	126.16	102.20	
LONGITUD (m)	100	100	
DIAMETRO (mm)	200	200	

COTA	TERRENO	PROYECTO	CORTE	ABSCISA
3090.00	3090.00	3090.00	0.00	0+000
3088.00	3088.00	3088.00	0.00	0+010
3086.00	3086.00	3086.00	0.00	0+020
3084.00	3084.00	3084.00	0.00	0+030
3082.00	3082.00	3082.00	0.00	0+040
3080.00	3080.00	3080.00	0.00	0+050
3078.00	3078.00	3078.00	0.00	0+060
3076.00	3076.00	3076.00	0.00	0+070
3074.00	3074.00	3074.00	0.00	0+080
3072.00	3072.00	3072.00	0.00	0+090
3070.00	3070.00	3070.00	0.00	0+100

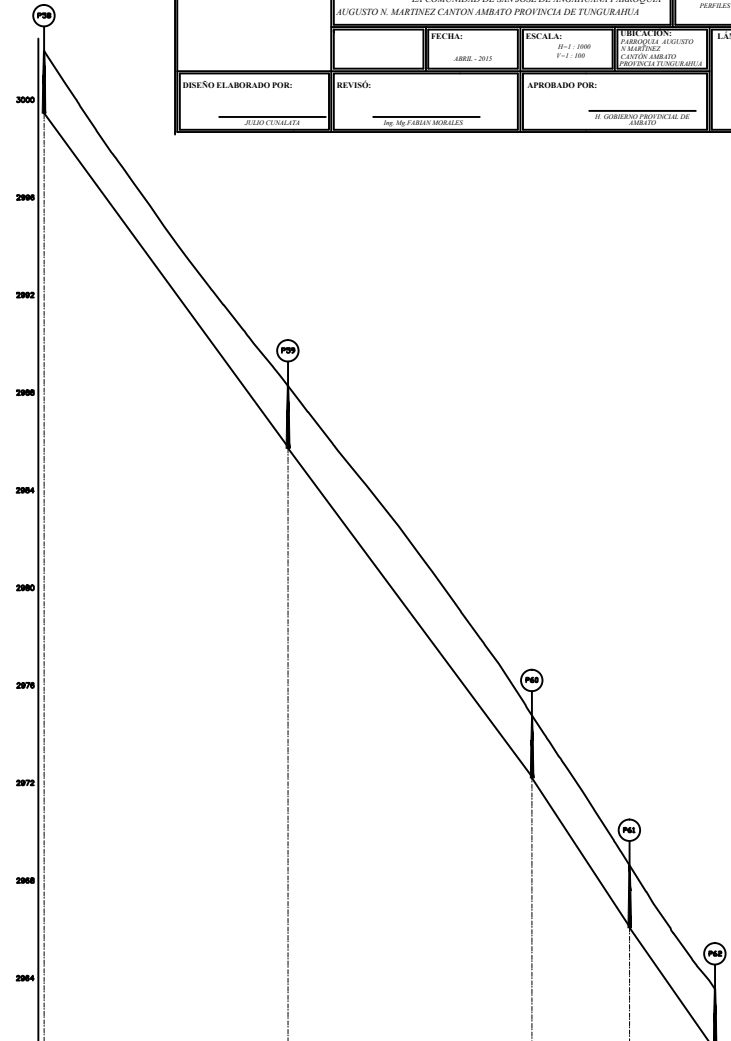
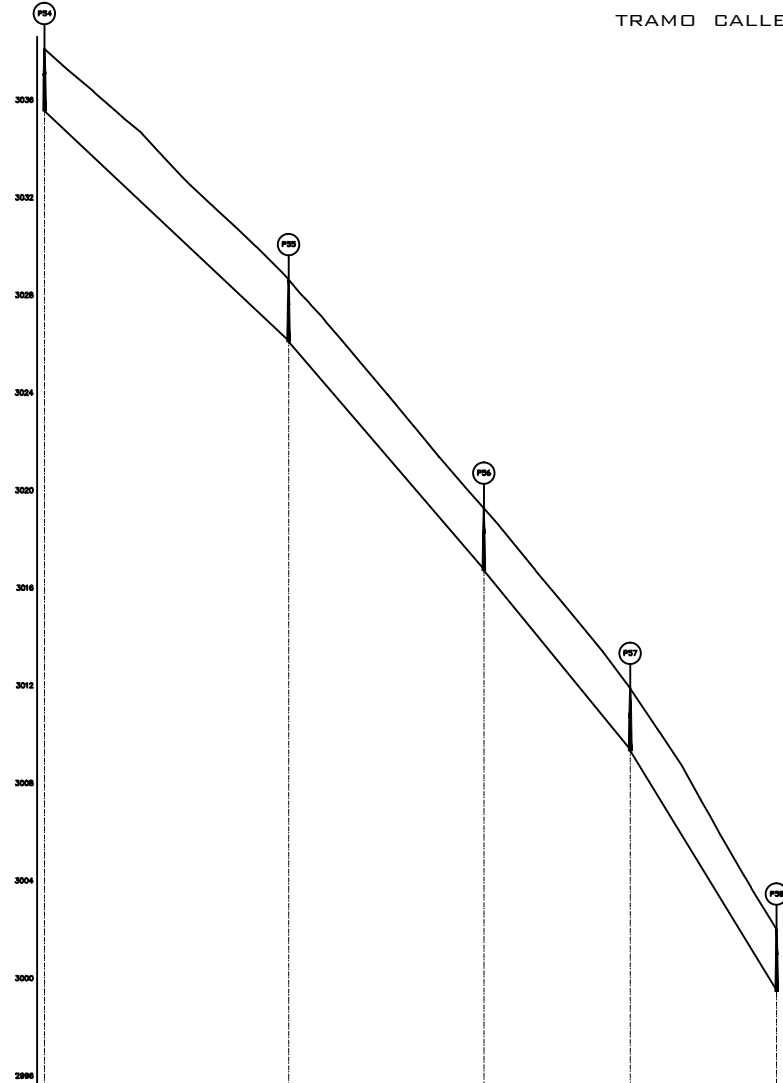
DATOS HIDRAULICOS		1.18 m³/mseg	0.83 m³/mseg	1.04 m³/mseg	1.00 m³/mseg	0.80 m³/mseg	0.80 m³/mseg	0.80 m³/mseg	0.80 m³/mseg
VELOCIDAD MINIMA (m/seg)									
VELOCIDAD MAXIMA (m/seg)	2.70	2.16	3.72	3.34	2.82	2.82	3.03	3.12	3.12
CAUDAL DE DISEÑO (l/seg)	6.57	4.52	4.79	4.89	6.19	6.19	6.34	6.48	6.48
CAUDAL A TUBO LLENO (l/seg)	86.80	67.80	116.84	104.80	88.24	88.24	86.17	86.17	86.17
PENDIENTE (‰)	86.71	67.71	125.15	102.14	72.84	72.84	86.20	86.20	86.17
LONGITUD (m)	80	80	60	60	60	60	60	60	60
DIAMETRO (mm)	200	200	200	200	200	200	200	200	200

COTA	TERRENO	PROYECTO	CORTE	ABSCISA
3090.00	3090.00	3090.00	0.00	0+000
3088.00	3088.00	3088.00	0.00	0+010
3086.00	3086.00	3086.00	0.00	0+020
3084.00	3084.00	3084.00	0.00	0+030
3082.00	3082.00	3082.00	0.00	0+040
3080.00	3080.00	3080.00	0.00	0+050
3078.00	3078.00	3078.00	0.00	0+060
3076.00	3076.00	3076.00	0.00	0+070
3074.00	3074.00	3074.00	0.00	0+080
3072.00	3072.00	3072.00	0.00	0+090
3070.00	3070.00	3070.00	0.00	0+100

UNIVERSIDAD TECNICA DE AMBATO			
PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO PARA LA COMUNIDAD DE SAN JOSE DE ANGHUANA PARROQUIA AUGUSTO N. MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA DE TUNGURAHUA		CONTIENE: PERFILES LONGITUDINALES	
FECHA: ABRIL - 2015	ESCALA: H=1/1000 V=1/100	UBICACION: PARROQUIA AUGUSTO MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA DE TUNGURAHUA	LAMINA:
DISEÑO ELABORADO POR: ELIO CUNALATI	REVISÓ: Ing. Mg. FABIAN MORALES	APROBADO POR: EL GOBIERNO PROVINCIAL DE AMBATO	6-11

TRAMO CALLE PRICIPAL

UNIVERSIDAD TECNICA DE AMBATO				
PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO PARA LA COMUNIDAD DE SAN JOSE DE ANGAHUANA PARROQUIA AUGUSTO N. MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA DE TUNGURAHUA			CONTIENE: PERFILES LONGITUDINALES	
FECHA: ABRIL - 2015	ESCALA: H=1: 1000 V=1: 100	UBICACION: PARROQUIA AUGUSTO N. MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA TUNGURAHUA	LAMINA: 7-11	
DISEÑO ELABORADO POR: JUDIO CUMALATI	REVISÓ: Ing. Mg. FABIAN MORALES	APROBADO POR: II GOBIERNO PROVINCIAL DE AMBATO		



DATOS HIDRAULICOS	VELOCIDAD MINIMA (m/seg.)													
	1,41	1,40	1,40	1,74										
VELOCIDAD MAXIMA (m/seg.)	3,20													
	3,20	3,20	3,20	4,25										
CAPACIDAD DE DISEÑO (lt/seg.)	4,494													
	10,81	11,80	11,80	14,40										
CANTIDAD DE TIPO ALENO (lt/seg.)	14,00													
	14,00	14,00	14,00	14,00										
PENDIENTE (‰)	14,52													
	14,52	14,52	14,52	14,52										
LONGITUD (m)	100													
	100	80	80	80										
DIAMETRO (mm)	200													
	200	200	200	200										
COTA	TERRENO	3036,00	3030,00	3024,00	3018,00	3012,00	3006,00	3000,00	2994,00	2988,00	2982,00	2976,00	2970,00	2964,00
	PROYECTO	3036,00	3030,00	3024,00	3018,00	3012,00	3006,00	3000,00	2994,00	2988,00	2982,00	2976,00	2970,00	2964,00
CORTE	14+00	14+10	14+20	14+30	14+40	14+50	14+60	14+70	14+80	14+90				
	14+00	14+10	14+20	14+30	14+40	14+50	14+60	14+70	14+80	14+90				
ABSCISA	14+00	14+10	14+20	14+30	14+40	14+50	14+60	14+70	14+80	14+90				
	14+00	14+10	14+20	14+30	14+40	14+50	14+60	14+70	14+80	14+90				

DATOS HIDRAULICOS	VELOCIDAD MINIMA (m/seg.)													
	1,42	1,42	1,74	0,88										
VELOCIDAD MAXIMA (m/seg.)	3,20													
	3,20	3,20	4,00	3,00										
CAPACIDAD DE DISEÑO (lt/seg.)	4,494													
	12,58	12,58	15,333	8,422										
CANTIDAD DE TIPO ALENO (lt/seg.)	14,00													
	14,00	14,00	14,00	14,00										
PENDIENTE (‰)	14,52													
	14,52	14,52	14,52	14,52										
LONGITUD (m)	100													
	100	100	40	35										
DIAMETRO (mm)	200													
	200	200	200	200										
COTA	TERRENO	3000,00	2994,00	2988,00	2982,00	2976,00	2970,00	2964,00	2958,00	2952,00	2946,00	2940,00	2934,00	2928,00
	PROYECTO	3000,00	2994,00	2988,00	2982,00	2976,00	2970,00	2964,00	2958,00	2952,00	2946,00	2940,00	2934,00	2928,00
CORTE	14+00	14+10	14+20	14+30	14+40	14+50	14+60	14+70	14+80	14+90				
	14+00	14+10	14+20	14+30	14+40	14+50	14+60	14+70	14+80	14+90				
ABSCISA	14+00	14+10	14+20	14+30	14+40	14+50	14+60	14+70	14+80	14+90				
	14+00	14+10	14+20	14+30	14+40	14+50	14+60	14+70	14+80	14+90				



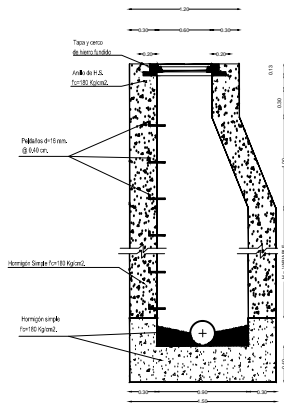
TAPA DE HIERRO FUNDIDO



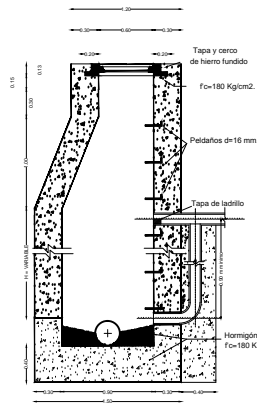
POZO DE REVISION

POZO DE SALTO

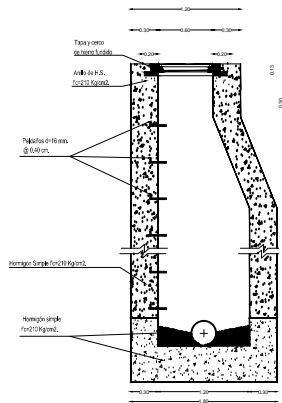
POZO DE REVISION TIPO 2 POZO DE SALTO TIPO 2



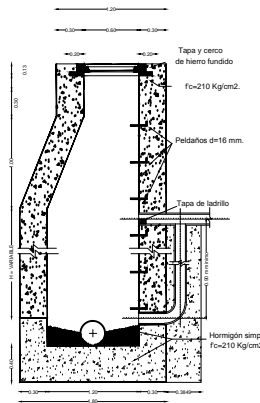
CORTE A-A



CORTE A-A

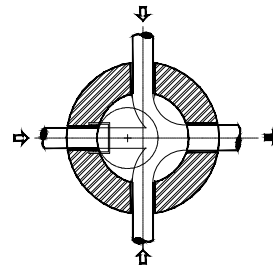
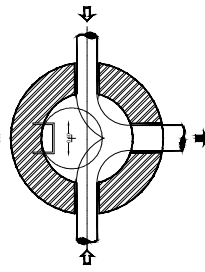
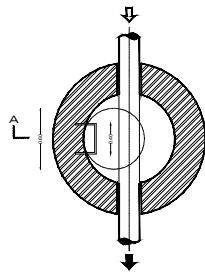
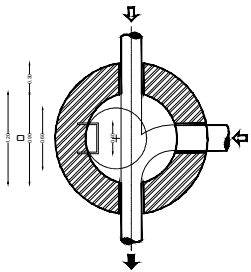


CORTE A-A

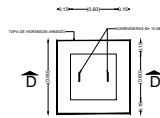


CORTE A-A

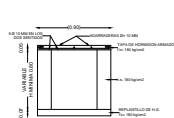
POZO DE REVISION (EMPALMES DE DOS, TRES Y CUATRO CANALES)



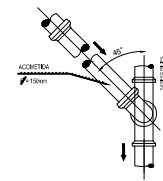
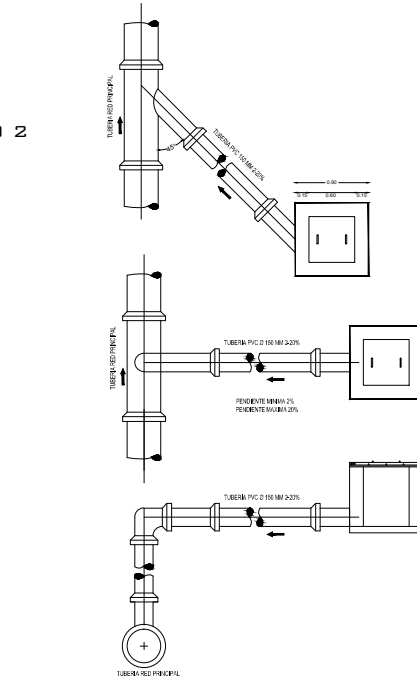
DETALLE CAJA DOMICILIARIA



PLANTA

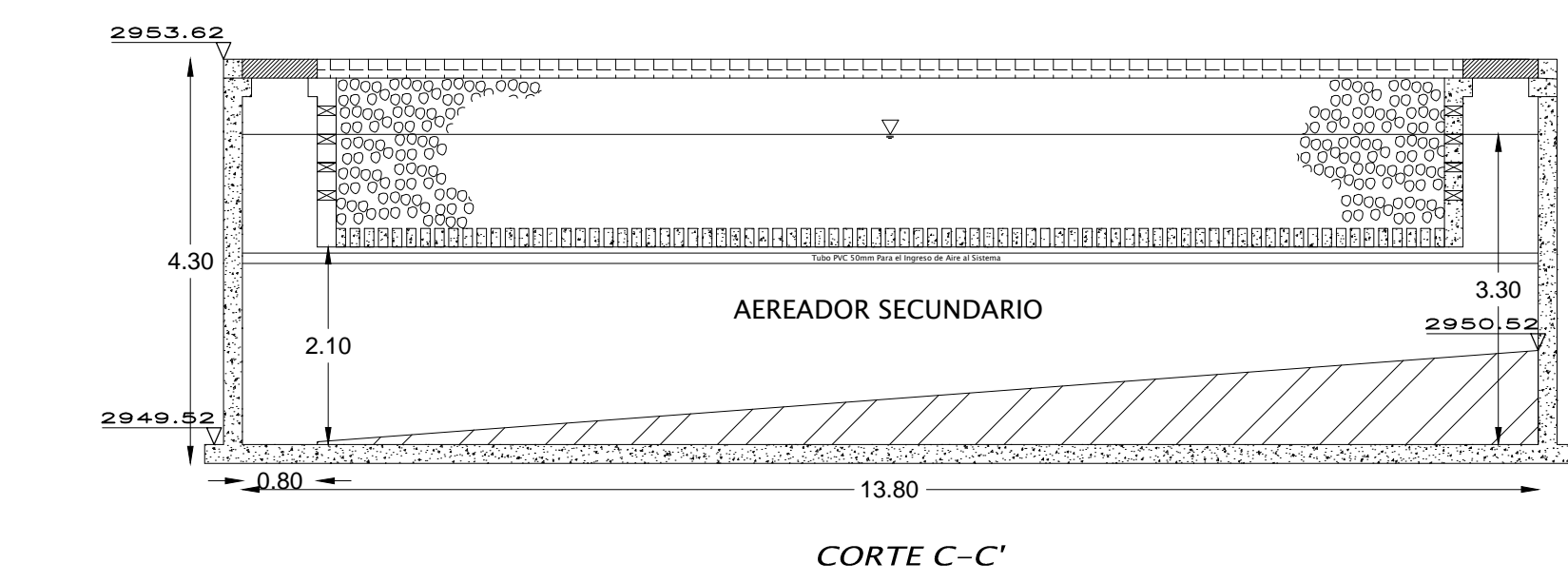
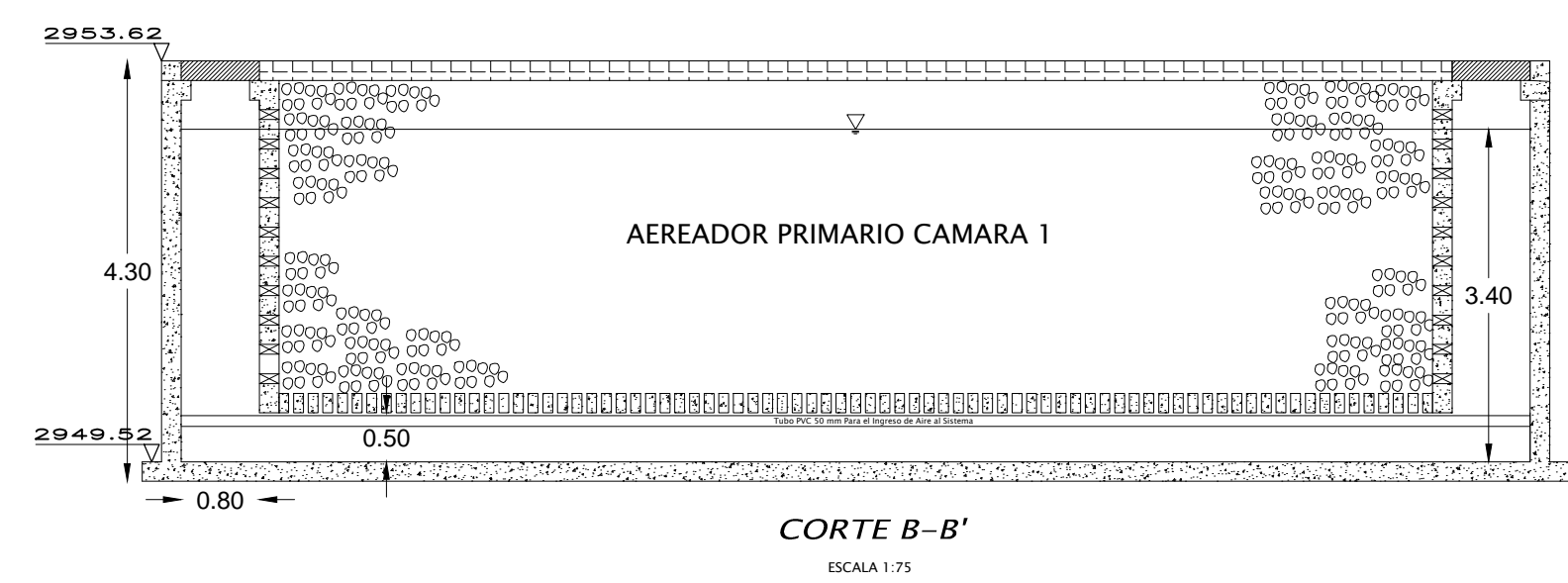
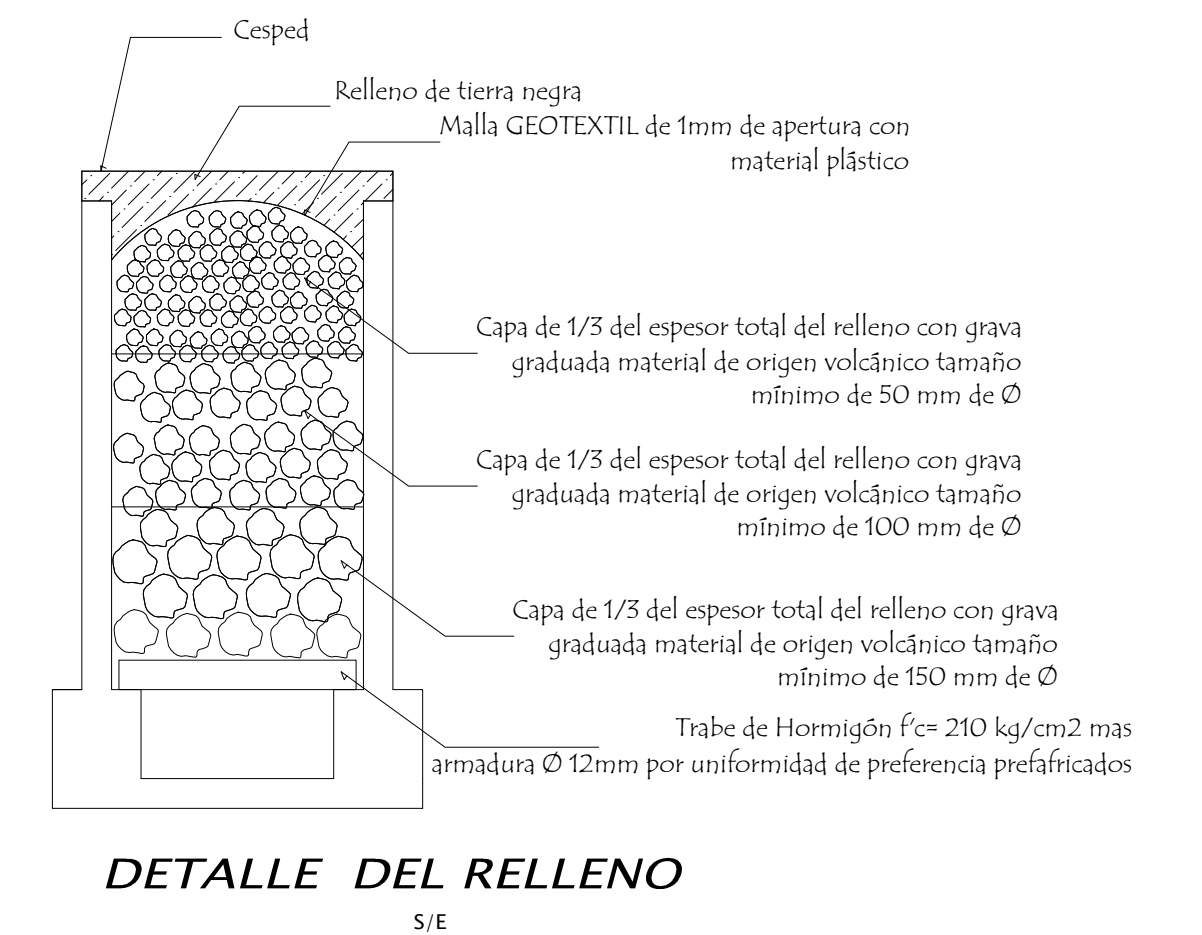
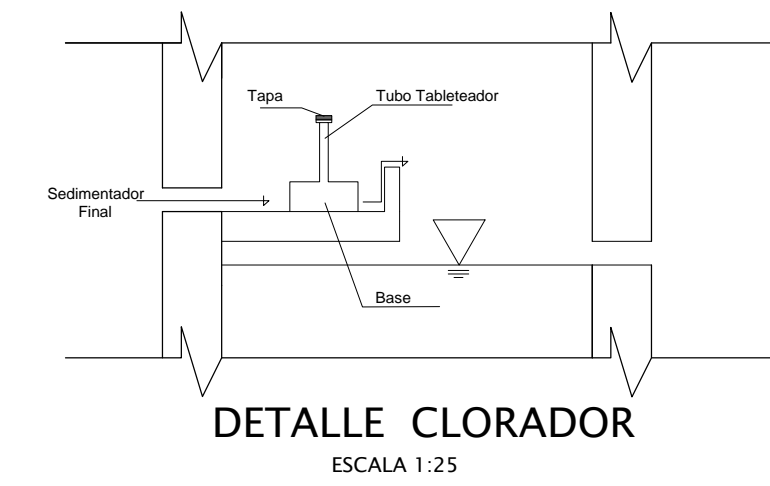
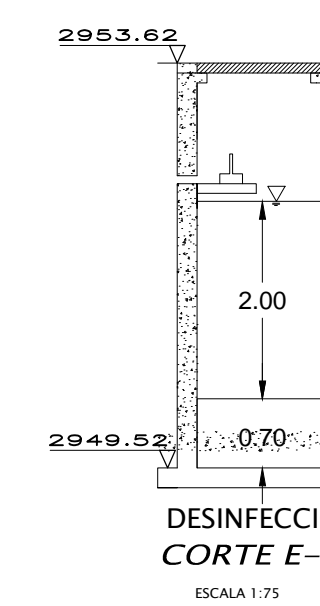
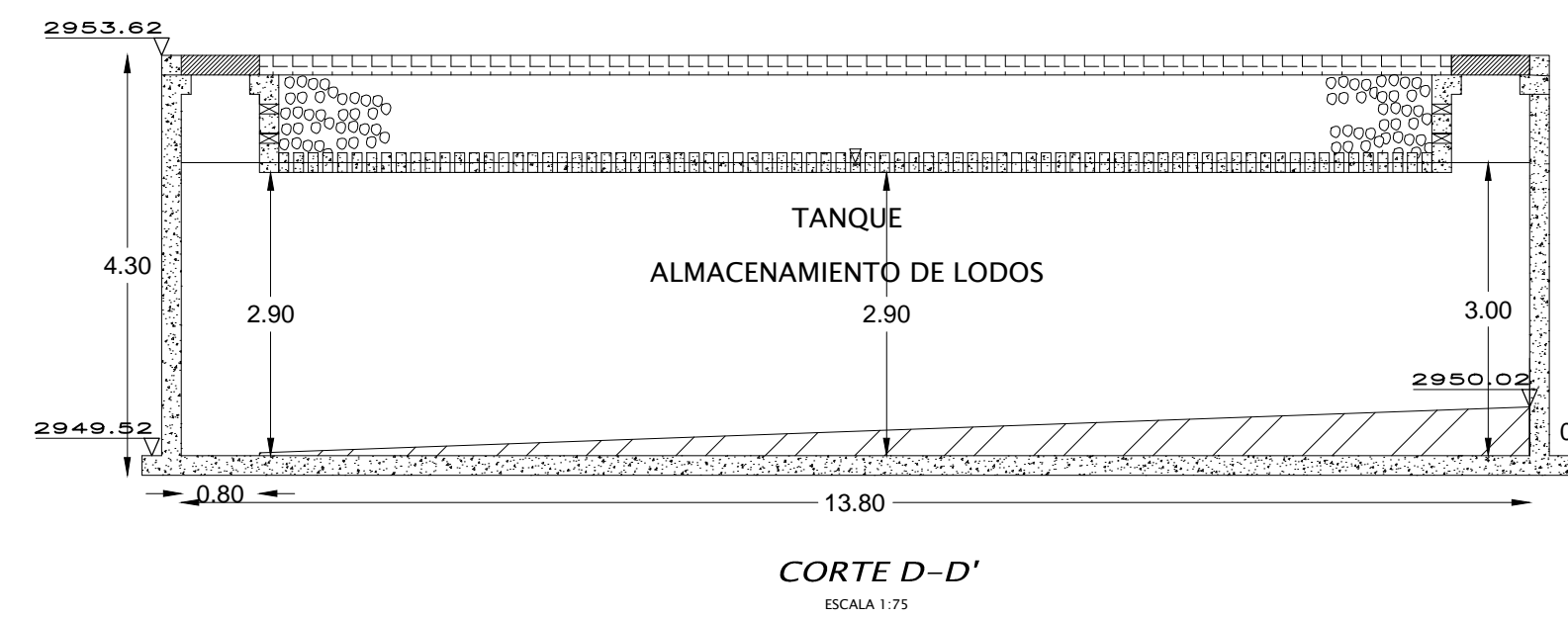
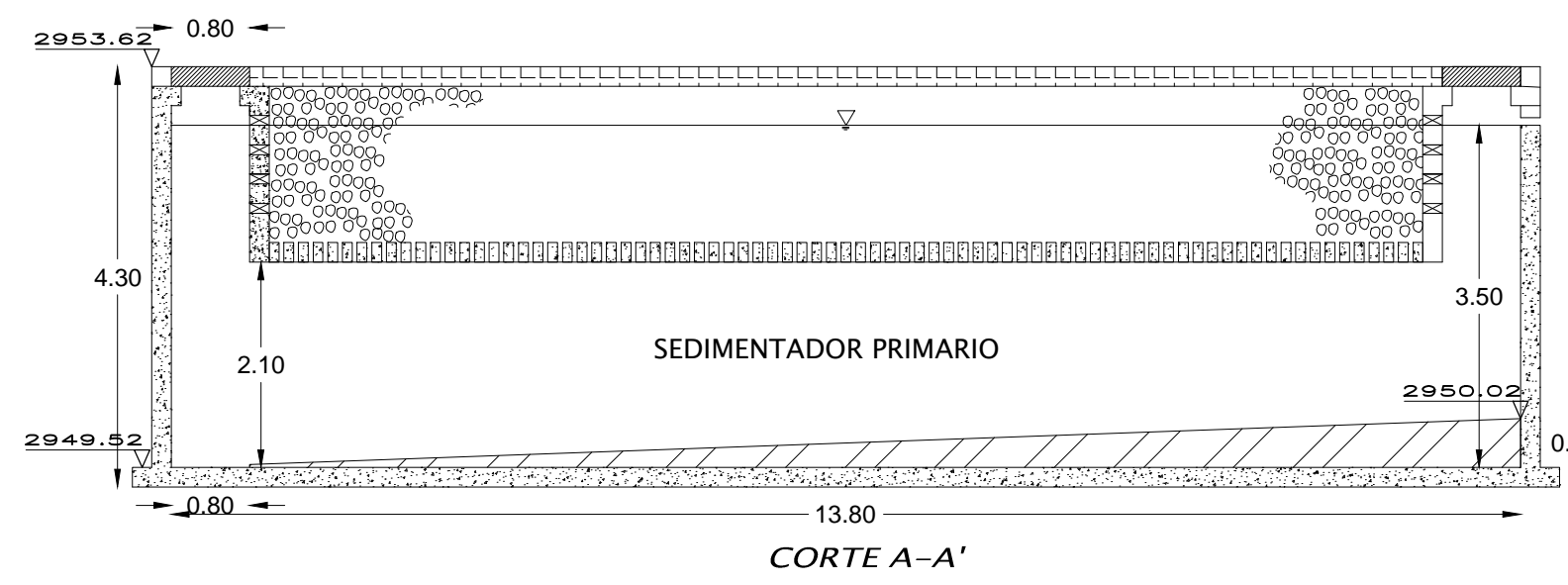
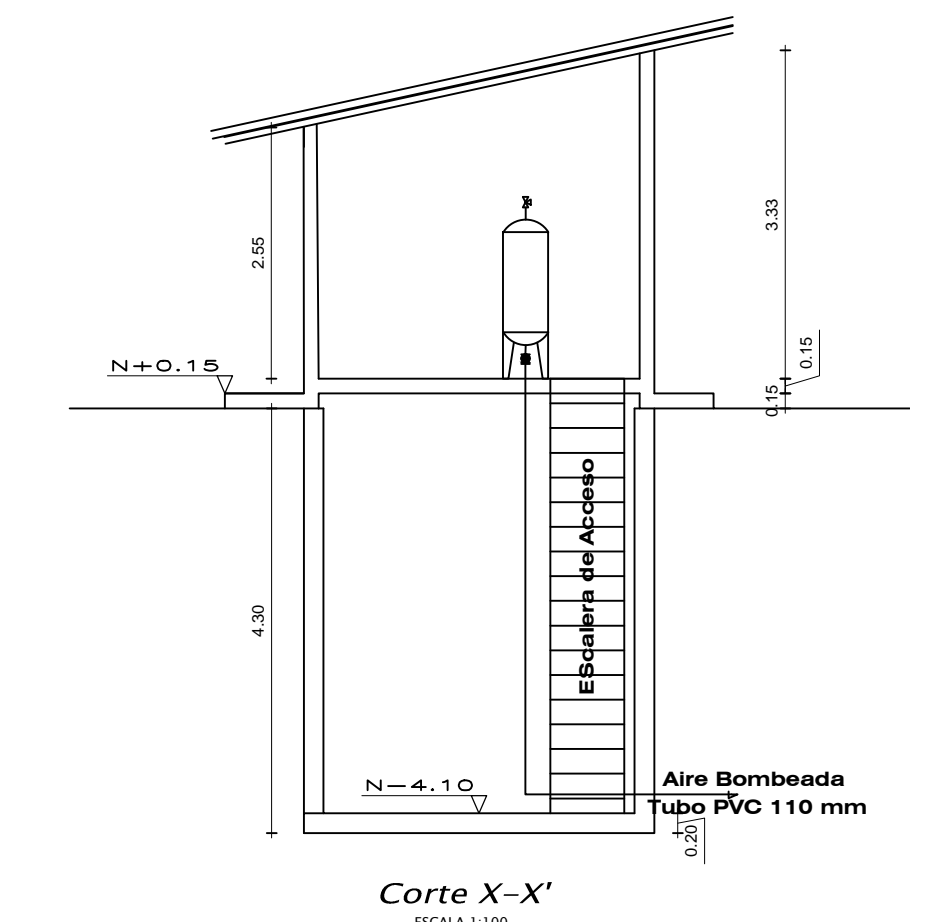
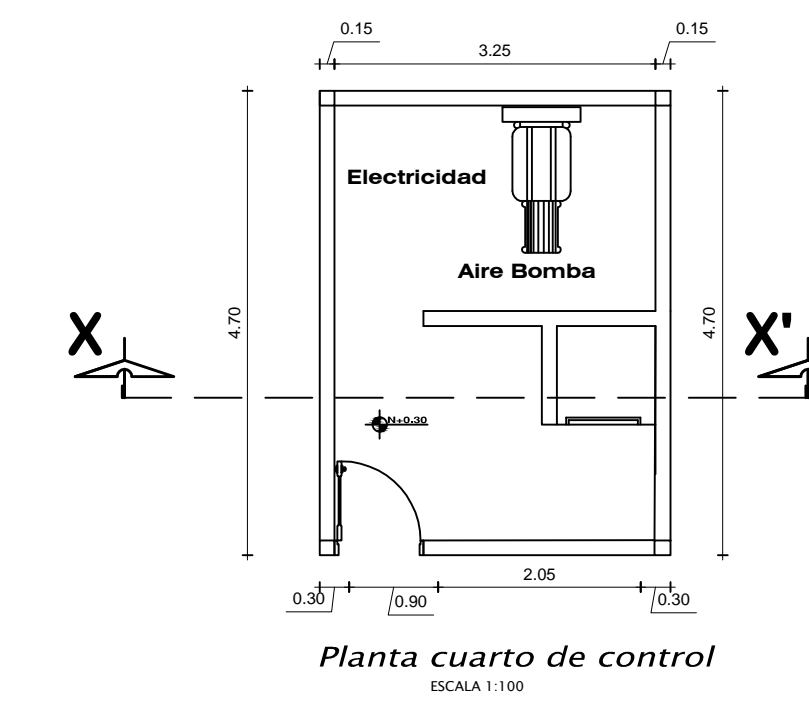
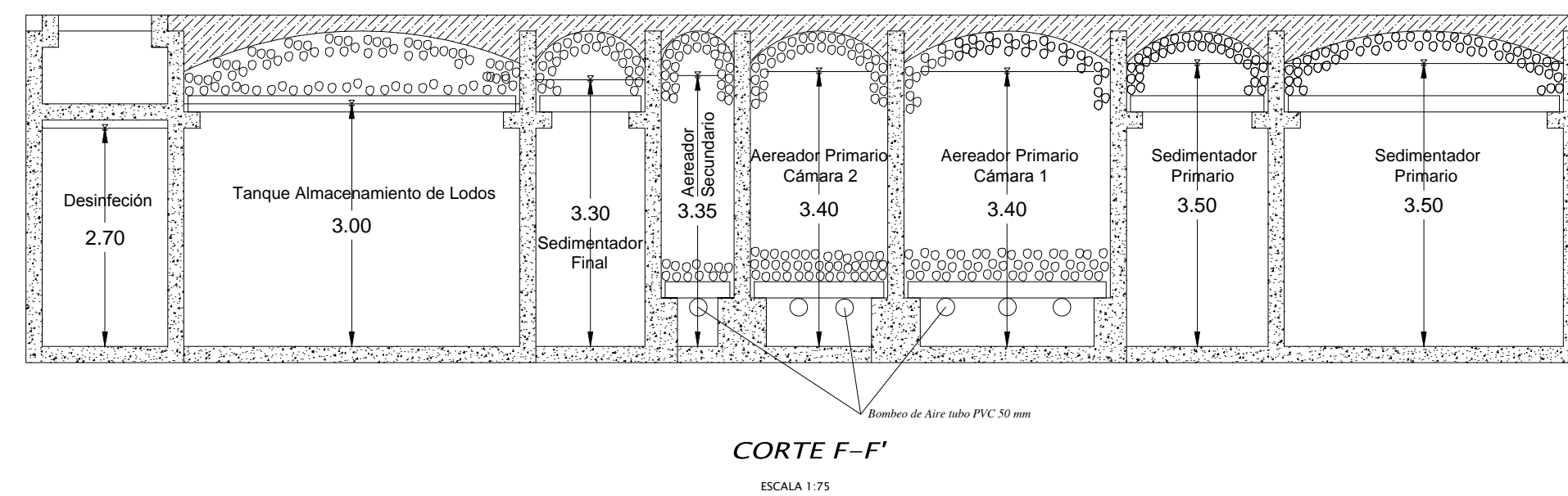
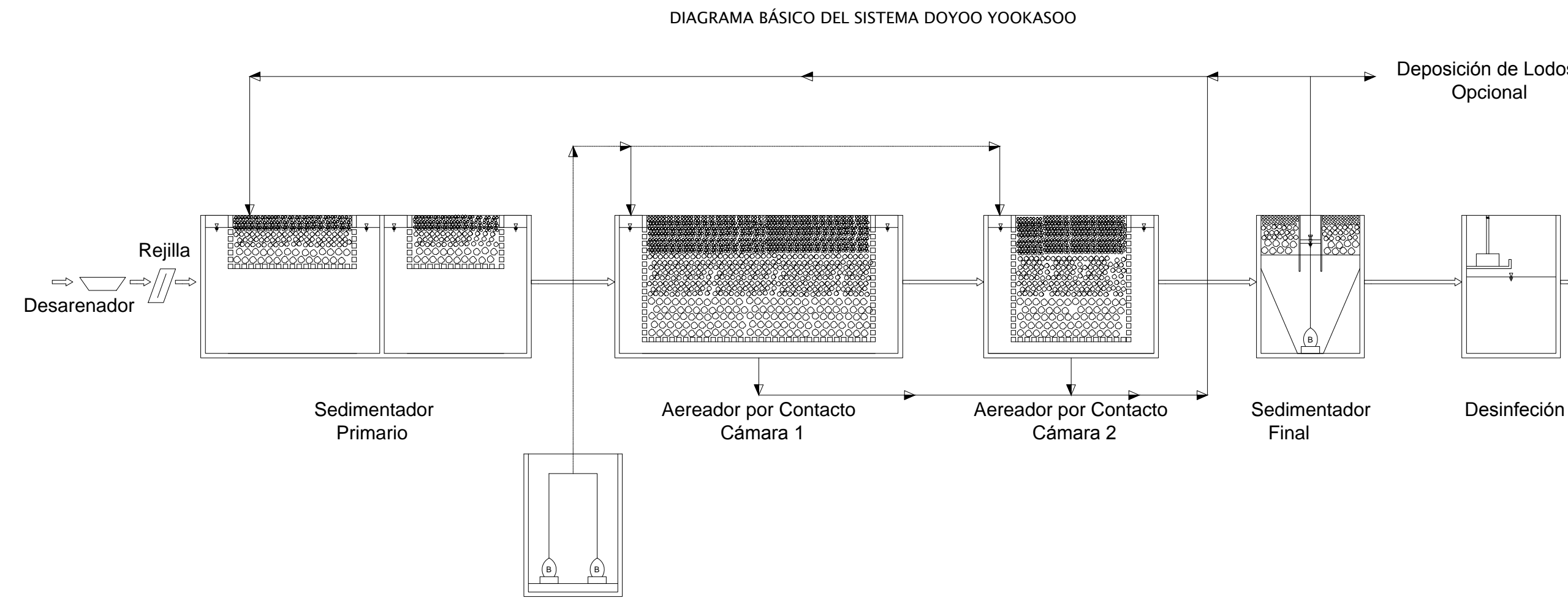
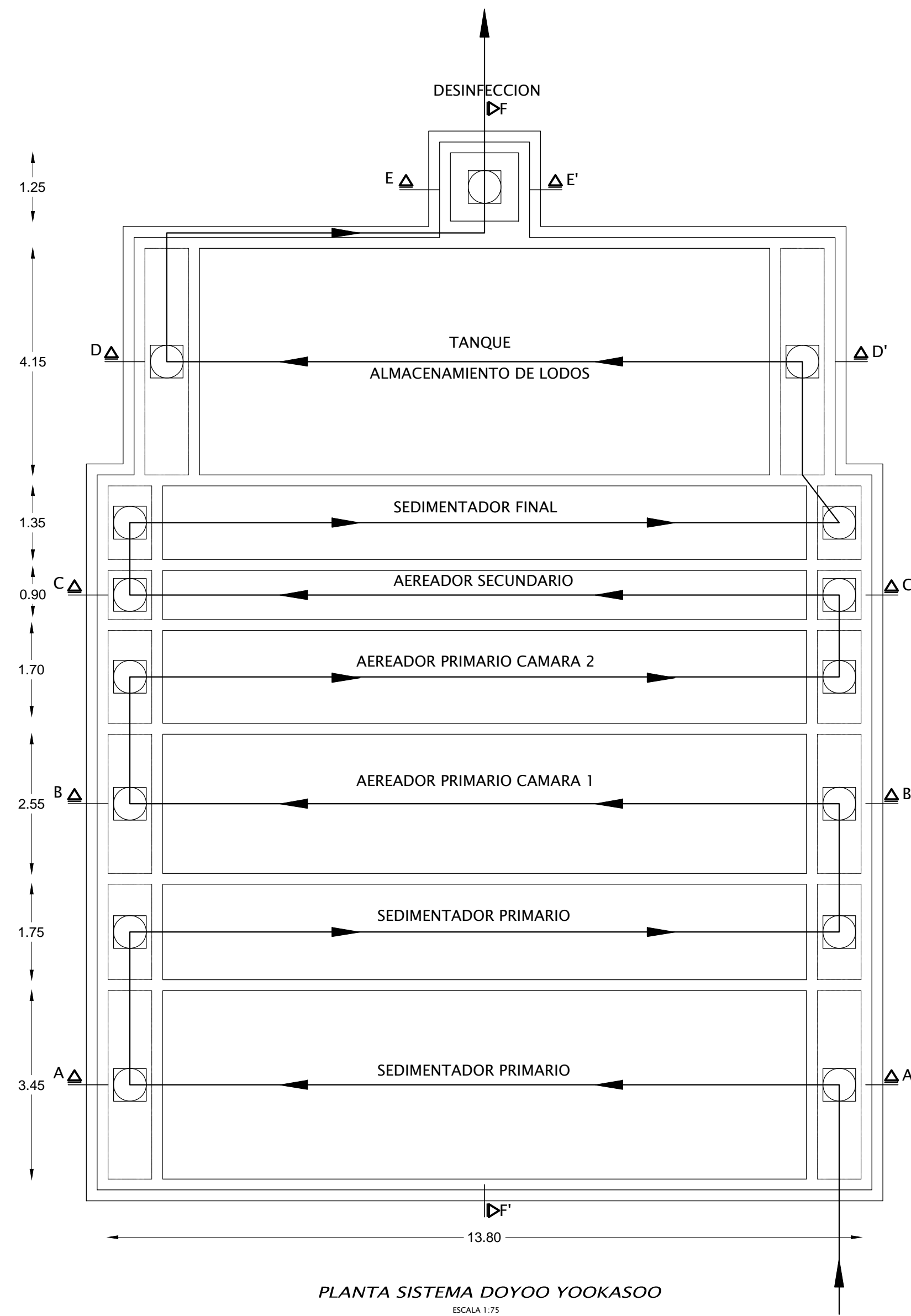


CORTE D-D



PLANTA

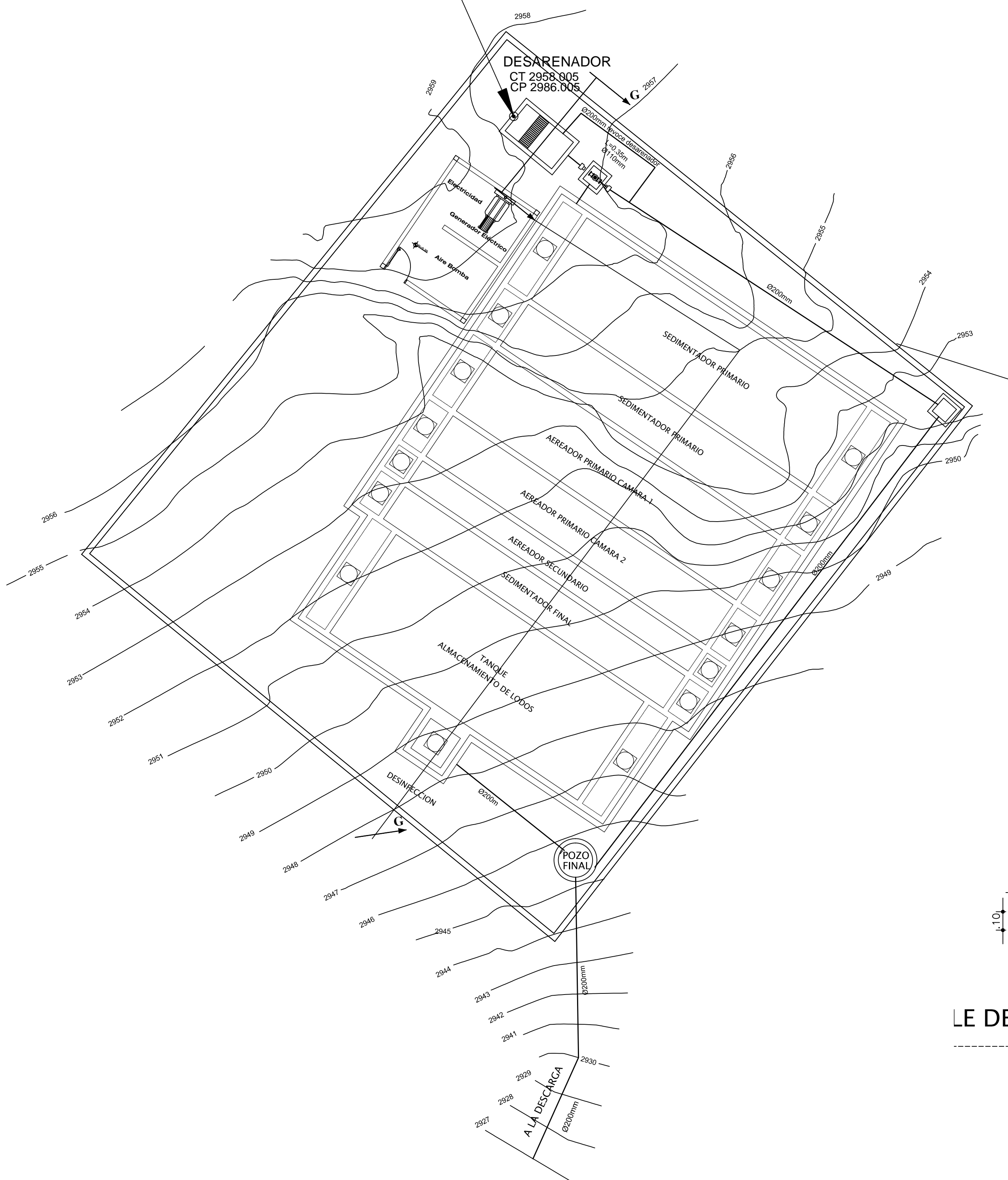
UNIVERSIDAD TECNICA DE AMBATO			
PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO PARA LA COMUNIDAD DE SAN JOSE DE ANGAHUANA PARROQUIA AGUSTO N. MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA DE TUNGURAHUA			CONTIENE: PERFILES LONGITUDINALES
FECHA: MARZO - 2014	ESCALA: H=1/1000 P=1/100	UBICACION: PARROQUIA AGUSTO N. MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA TUNGURAHUA	LAMINA:
DISEÑO ELABORADO POR: ELDI CUNGLATI	REVISÓ: Ing. Mg. FABIAN MORALES	APROBADO POR: 	8-11
<small>EL GOBIERNO PROVINCIAL DE AMBATO</small>			



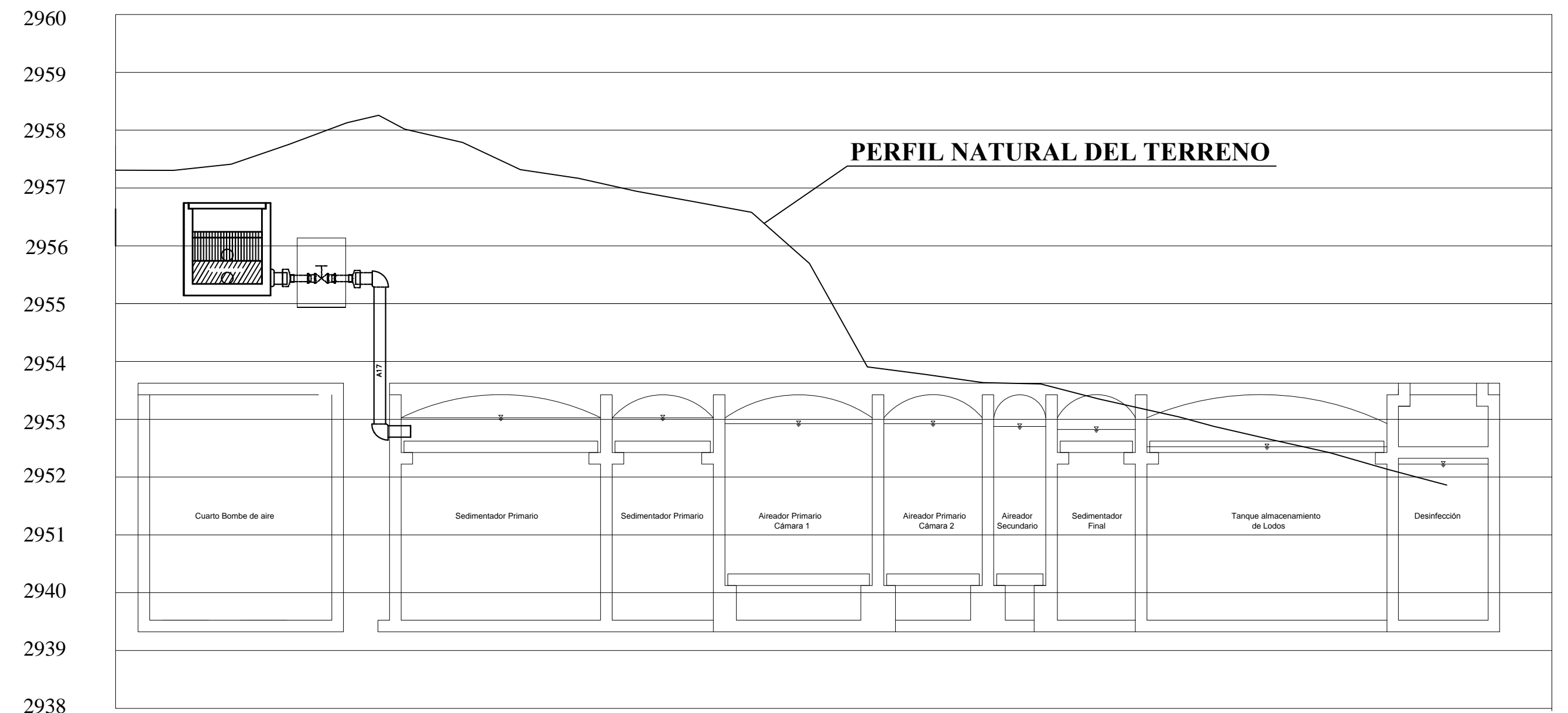
UNIVERSIDAD TÉCNICA DE AMBATO				
PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO PARA LA COMUNIDAD DE SAN JOSE DE ANGAHUANA PARROQUIA AUGUSTO N. MARTINEZ CANTÓN AMBATO PROVINCIA DE TUNGURAHUA			CONTIENE: PLANTA DE TRATAMIENTO CORTE Y DETALLES	
FECHA: ABRIL - 2015		ESCALA: LAS INDICADAS	UBICACIÓN: PARROQUIA AUGUSTO N. MARTINEZ CANTÓN AMBATO PROVINCIA TUNGURAHUA	LÁMINA:
DISEÑO ELABORADO POR: JULIO CUNALATA		REVISÓ: Ing. Mg. FABIAN MORALES	APROBADO POR: H. GOBIERNO PROVINCIAL DE AMBATO	
				9-11

PA
CT 2963.028
CP 2961.528

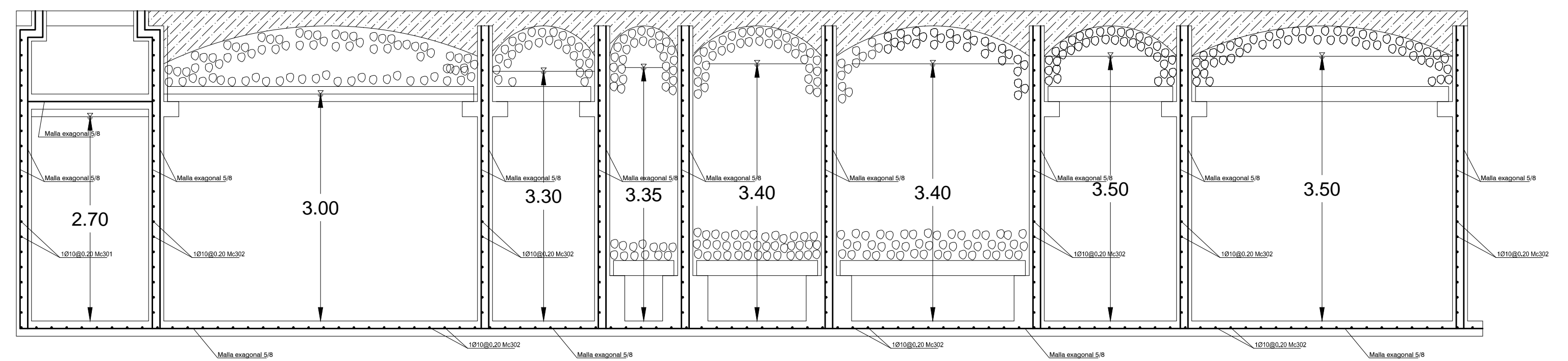
DESARENADOR
CT 2958.005
CP 2986.005



IMPLANTACIÓN DE LA PLANTA DE TRATAMIENTO DE LA COMUNIDAD DE SAN JOSE DE ANGAHUANA
ESC. ----- 1:100

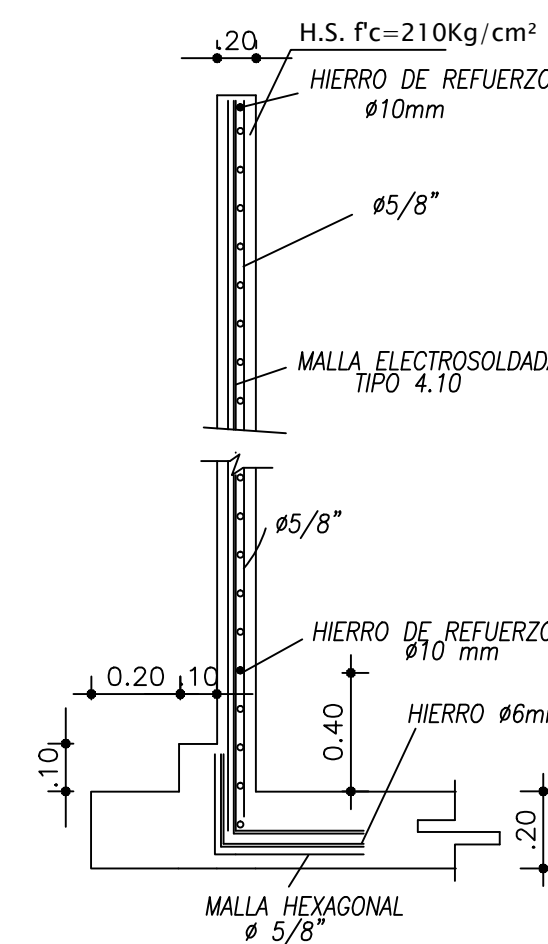


CORTE G-G
ESC. ----- 1:75



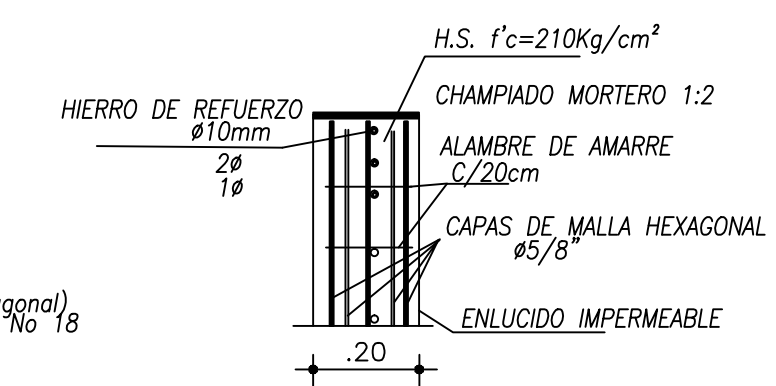
ARMADO DE MUROS Y CIMNTACION

ESCALA 1:75



LE DEL ARMADO DE PARED

ESCALA

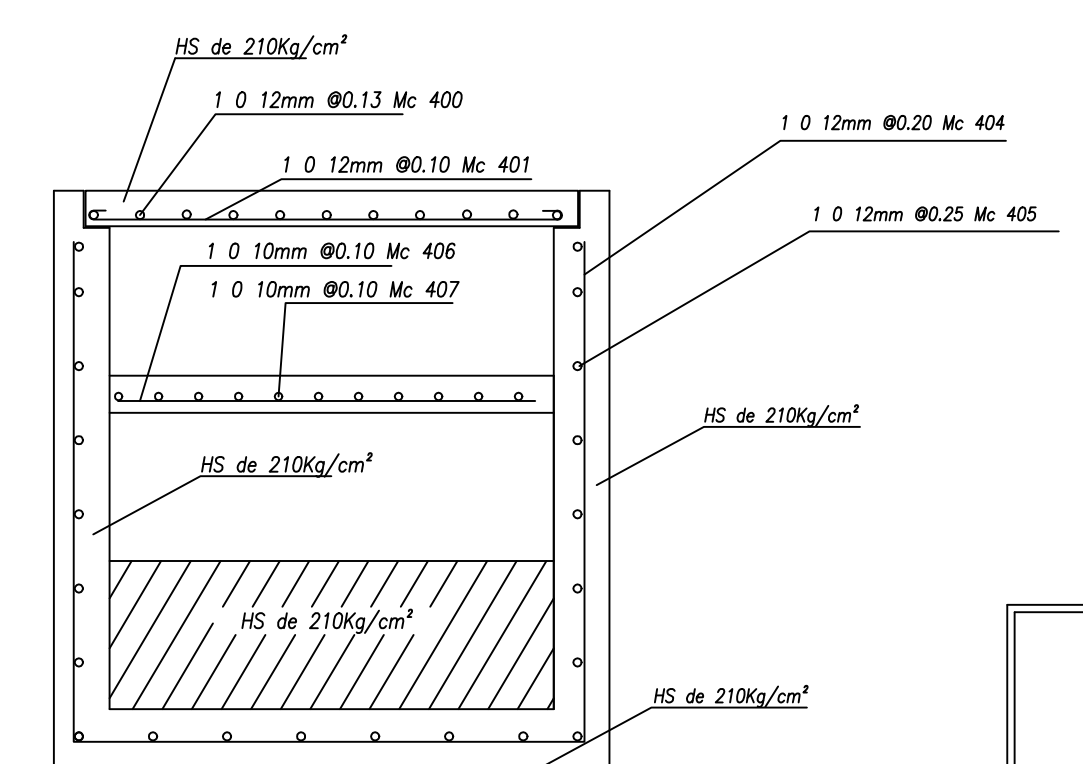
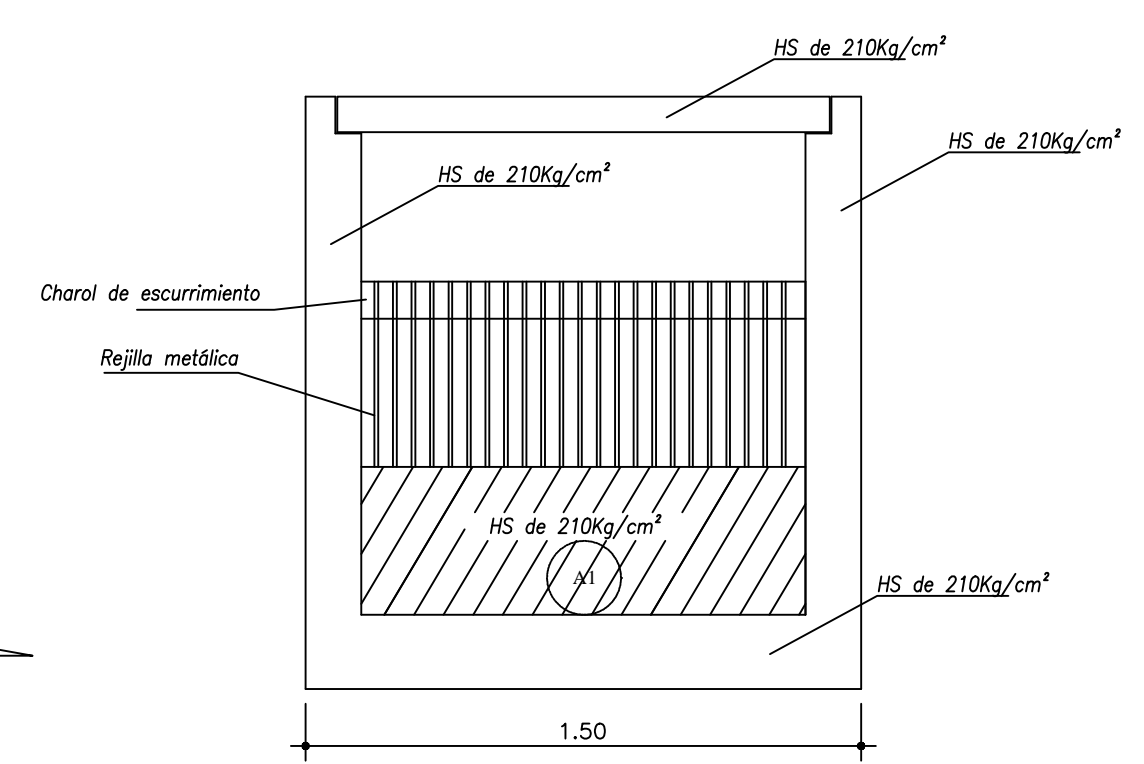
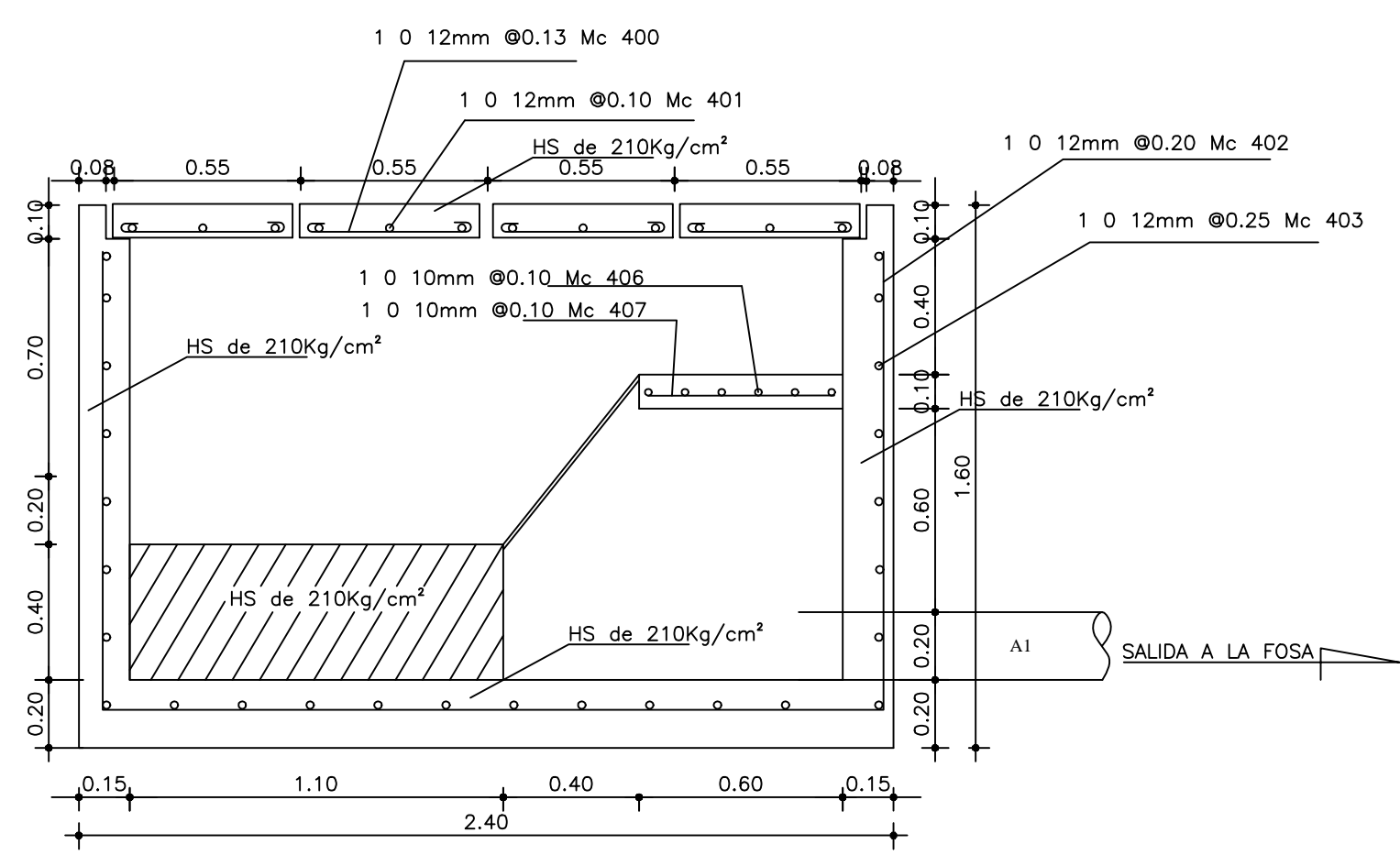
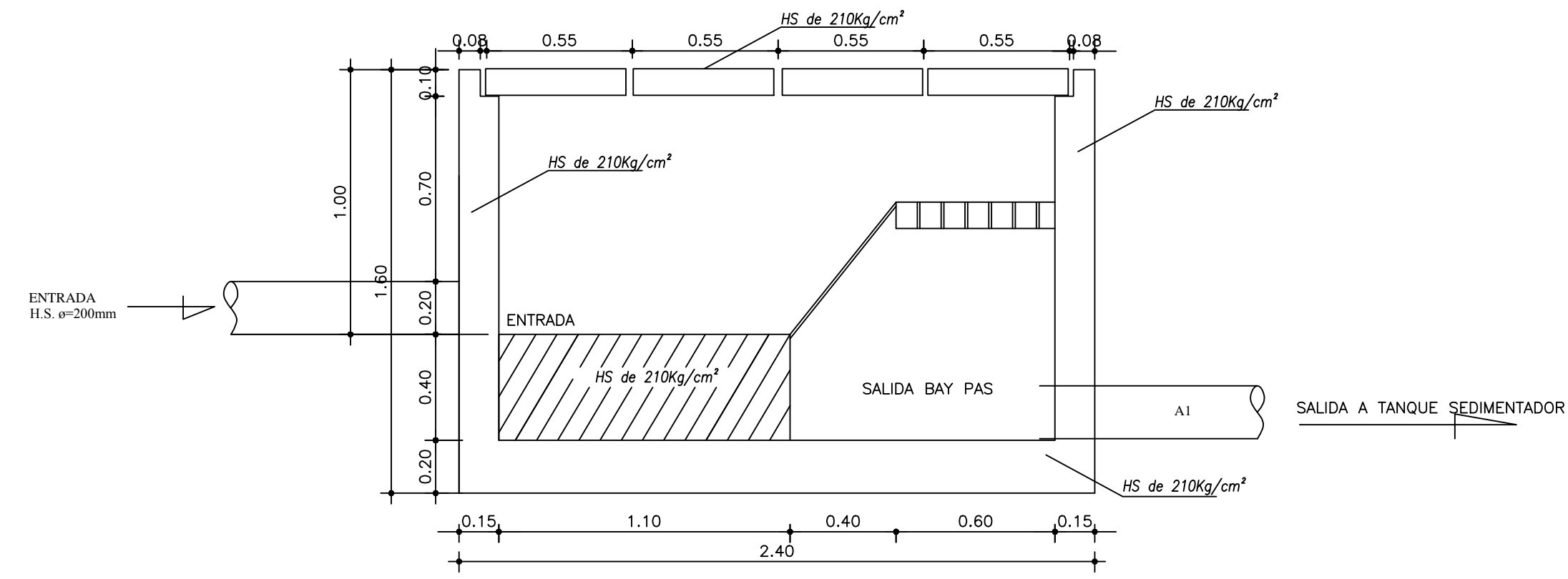
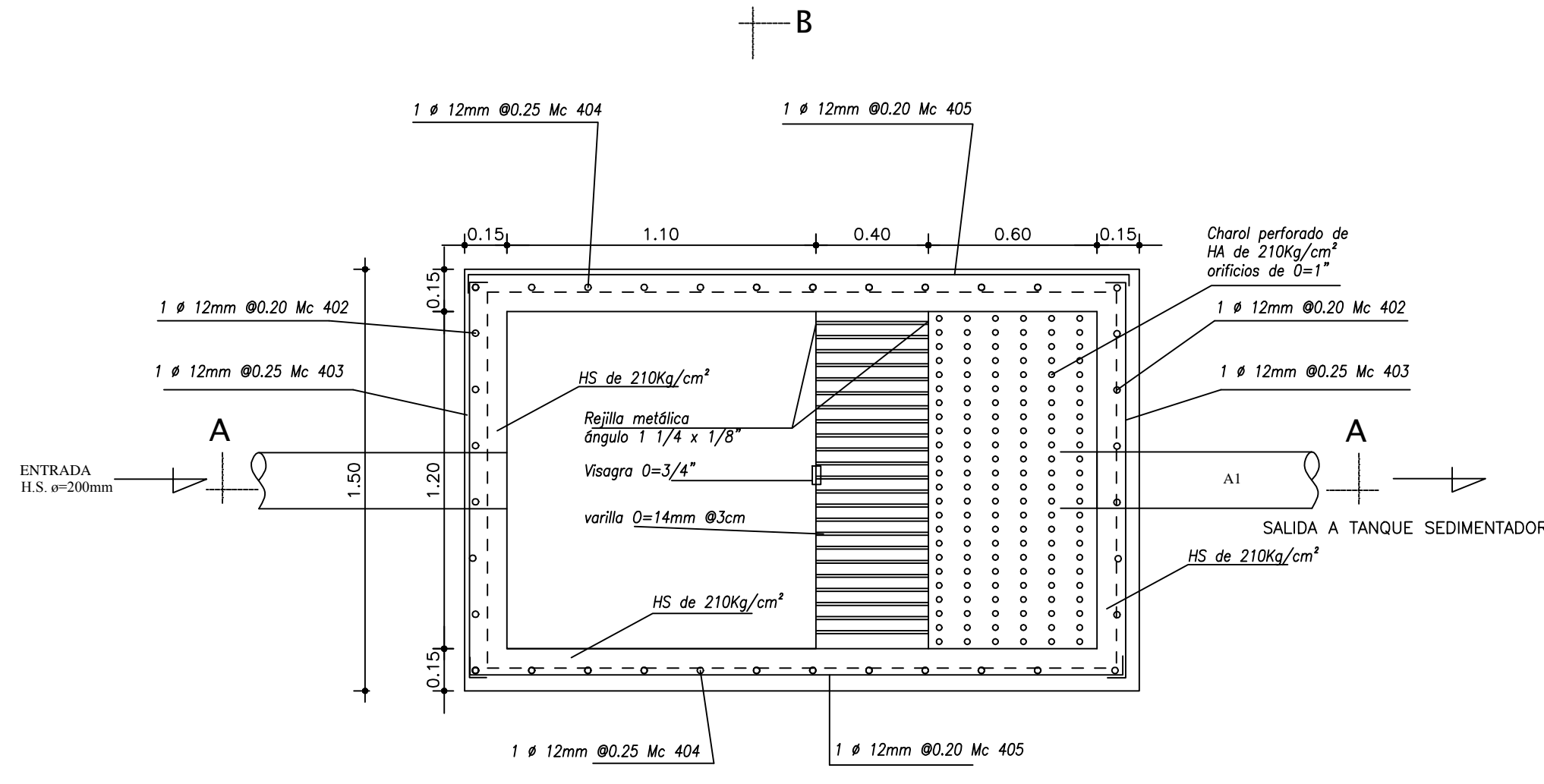
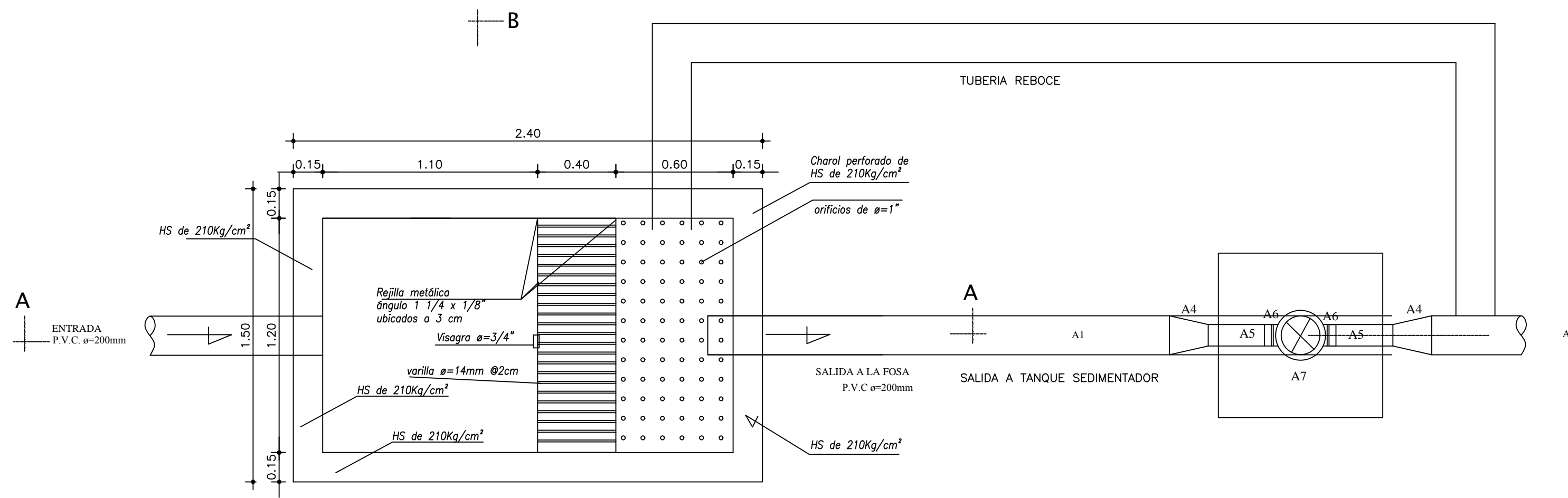


DETALLE DE LA PARED

SIN ----- ESCALA

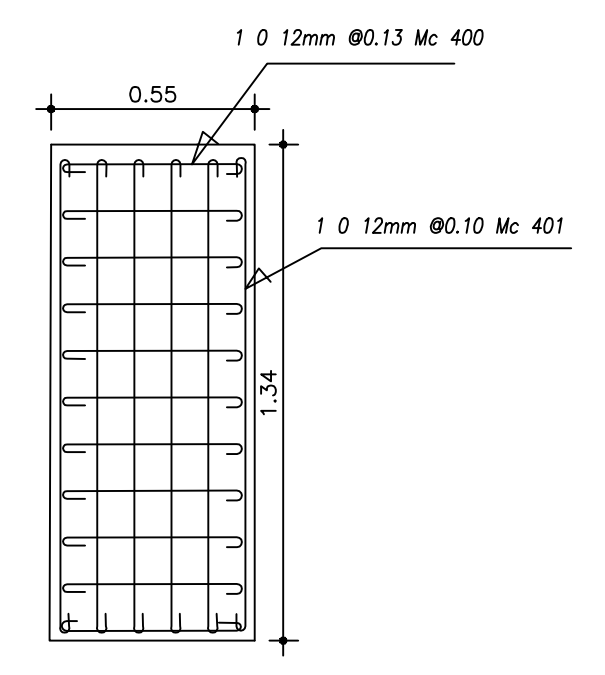
NOTA.-
Las armaduras (Electrosoldadas y Hexagonal) serán amarradas entre si con alambre No 18 cada 20 cm. en ambos sentidos.

UNIVERSIDAD TECNICA DE AMBATO			
PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO PARA LA COMUNIDAD DE SAN JOSE DE ANGAHUANA PARROQUIA AUGUSTO N. MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA DE TUNGURAHUA		CONTIENE: IMPLANTACION PLANTA DE TRATAMIENTO CORTE DE PLANTA DE TRATAMIENTO ARMADO DE MUROS Y CIMNTACION	
DISEÑO ELABORADO POR: JULIO CUNALATA	FECHA: ABRIL - 2015	ESCALA: H=1 : 1000 V=1 : 100	UBICACIÓN: PARROQUIA AUGUSTO N MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA TUNGURAHUA
REVISÓ: Ing. Mg. FABIAN MORALES	APROBADO POR: H. GOBIERNO PROVINCIAL DE AMBATO	LÁMINA: 10-11	



PLANILLA DE HIERROS

Mc	DIAM. (mm)	TIPO	No.	DIMENSIONES					LONG. DESARROL. (M)	LONG. TOTAL (M)	PESO TOTAL (Kg)	
				a (M)	b (M)	c (M)	d (M)	g (M)				
TAPAS DE DESARENADOR												
400	12	G	44	0.50					2*0.15	0.80	35.20	31.26
401	12	G	24	1.30					2*0.15	1.60	38.40	34.10
SUBTOTAL 1										65.36		
SOLERA Y PAREDES DEL DESARENADOR												
402	12	C	12	2.25	2*1.40					5.05	60.60	53.81
403	12	C	16	1.40	2*0.40					2.20	35.20	31.26
404	12	C	24	1.40	2*1.40					4.20	100.80	89.51
405	12	C	16	2.25	2*0.40					3.05	48.80	43.33
SUBTOTAL 2										217.92		
CHAROL DE ESCURRIMIENTO												
406	10	I	6	1.34						1.34	8.04	4.96
407	10	I	11	0.45						0.45	4.95	3.05
SUBTOTAL 3										8.01		
RESUMEN DE HIERROS:												
		Ø	Longitud(m)	Peso(Kg)								
		10	12.99	8.01								
		12	319.00	283.27								
		TOTAL	331.99	291.29								
TIPOS DE HIERROS												



UNIVERSIDAD TECNICA DE AMBATO

PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO PARA LA COMUNIDAD DE SAN JOSE DE ANGHUANA PARROQUIA AUGUSTO N. MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA DE TUNGURAHUA		CONTIENE: DESARENADOR DETALLES	
FECHA: ABRIL - 2015	ESCALA: Las indicadas	UBICACIÓN: PARROQUIA AUGUSTO N. MARTINEZ CANTON AMBATO PROVINCIA TUNGURAHUA	LÁMINA:
DISEÑO ELABORADO POR: JULIO CUNALATA	REVISÓ: Ing. Mg. FABIAN MORALES	APROBADO POR: H. GOBIERNO PROVINCIAL DE AMBATO	11-11