



Universidad de San Carlos de Guatemala
Facultad de Ingeniería
Escuela de Ingeniería Civil

**DISEÑO DE LA RED DE AGUA POTABLE Y DISEÑO DE SISTEMA DE
DRENAJE SANITARIO, ALDEA PINEDA, ORATORIO, SANTA ROSA**

Héctor Leonel Moran Quijada

Asesorado por el Ing. Manuel Alfredo Arrivillaga Ochaeta

Guatemala, octubre de 2020

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA



FACULTAD DE INGENIERÍA

**DISEÑO DE LA RED DE AGUA POTABLE Y DISEÑO DE SISTEMA DE
DRENAJE SANITARIO, ALDEA PINEDA, ORATORIO, SANTA ROSA**

TRABAJO DE GRADUACIÓN

PRESENTADO A LA JUNTA DIRECTIVA DE LA
FACULTAD DE INGENIERÍA

POR

HECTOR LEONEL MORAN QUIJADA

ASESORADO POR EL ING. MANUEL ALFREDO ARRIVILLAGA OCHAETA

AL CONFERÍRSELE EL TÍTULO DE

INGENIERO CIVIL

GUATEMALA, OCTUBRE DE 2020

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA
FACULTAD DE INGENIERÍA



NÓMINA DE JUNTA DIRECTIVA

DECANA	Inga. Aurelia Anabela Cordova Estrada
VOCAL I	Ing. José Francisco Gómez Rivera
VOCAL II	Ing. Mario Renato Escobedo Martínez
VOCAL III	Ing. José Milton de León Bran
VOCAL IV	Br. Christian Moisés de la Cruz Leal
VOCAL V	Br. Kevin Armando Cruz Lorente
SECRETARIO	Ing. Hugo Humberto Rivera Pérez

TRIBUNAL QUE PRACTICÓ EL EXAMEN GENERAL PRIVADO

DECANO	Ing. Pedro Antonio Aguilar Polanco
EXAMINADOR	ing. Hugo Leonel Montenegro Franco
EXAMINADOR	Ing. Manuel Alfredo Arrivillaga Ochaeta
EXAMINADORA	Inga. Mayra Rebeca García Sorla de Sierra
SECRETARIA	Inga. Lesbia Magali Herrera López

HONORABLE TRIBUNAL EXAMINADOR

En cumplimiento con los preceptos que establece la ley de la Universidad de San Carlos de Guatemala, presento a su consideración mi trabajo de graduación titulado:

DISEÑO DE LA RED DE AGUA POTABLE Y DISEÑO DE SISTEMA DE DRENAJE SANITARIO, ALDEA PINEDA, ORATORIO, SANTA ROSA

Tema que me fuera asignado por la Dirección de la Escuela de Ingeniería Civil, con fecha 26 de julio de 2017.

Héctor Leonel Moran Quijada



Guatemala, 18 de octubre de 2019
REF.EPS.DOC.814.11.2019

Ingeniero
Oscar Argueta Hernández
Director Unidad de EPS
Facultad de Ingeniería
Universidad de San Carlos de Guatemala
Presente.

Estimado Ingeniero Argueta Hernández.

Por este medio atentamente le informo que como Asesor-Supervisor de la Práctica del Ejercicio Profesional Supervisado (E.P.S.), del estudiante universitario **Héctor Leonel Morán Quijada**, Registro Académico 200023326 y CUI 2459 47329 0606 de la Carrera de Ingeniería Civil, procedí a revisar el informe final, cuyo título es: **DISEÑO DE LA RED DE AGUA POTABLE Y DISEÑO DE SISTEMA DE DRENAJE SANITARIO, ALDEA PINEDA, ORATORIO, SANTA ROSA.**

En tal virtud, **LO DOY POR APROBADO**, solicitándole darle el trámite respectivo.

Sin otro particular, me es grato suscribirme.

Atentamente,

"Id y Enseñad a Todos"

Ing. Manuel Alfredo Arrivillaga Ochaeta
Asesor-Supervisor de EPS
Área de Ingeniería Civil



c.c. Archivo
MAAO/ra



USAC
TRICENTENARIA
Universidad de San Carlos de Guatemala
FACULTAD DE INGENIERÍA

<http://civil.ingenieria.usac.edu.gt>

ESCUELA DE INGENIERÍA CIVIL



Guatemala,
25 de noviembre de 2019

Ingeniero
Pedro Antonio Aguilar Polanco
Director Escuela Ingeniería Civil
Facultad de Ingeniería
Universidad de San Carlos

Estimado Ingeniero Aguilar Polanco:

Le informo que he revisado el trabajo de graduación **DISEÑO DE LA RED DE AGUA POTABLE Y DISEÑO DE SISTEMA DE DRENAJE SANITARIO, ALDEA PINEDA, ORATORIO, SANTA ROSA** desarrollado por el estudiante de Ingeniería Civil Héctor Leonel Morán Quijada con CUI 2459473290606 Registro Académico No. 200023326, quien contó con la asesoría del Ing. Manuel Alfredo Arrivillaga Ochaeta.

Considero este trabajo bien desarrollado y representa un aporte para la comunidad del área y habiendo cumplido con los objetivos del referido trabajo doy mi aprobación al mismo solicitando darle el trámite respectivo.

Atentamente,

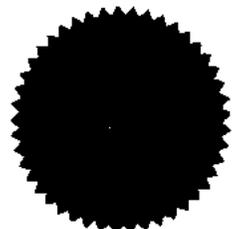
ID Y ENSEÑAD A TODOS



FACULTAD DE INGENIERIA
DEPARTAMENTO
DE
HIDRAULICA
USAC

Ing. Rafael Enrique Morales Ochoa
Revisor por el Departamento de Hidráulica

/mrrm.





Guatemala, 16 de enero de 2020
REF.EPS.D.08.01.2020

Ing. Pedro Antonio Aguilar Polanco
Director Escuela de Ingeniería Civil
Facultad de Ingeniería
Presente

Estimado Ingeniero Aguilar Polanco:

Por este medio atentamente le envío el informe final correspondiente a la práctica del Ejercicio Profesional Supervisado, (E.P.S) titulado **DISEÑO DE LA RED DE AGUA POTABLE Y DISEÑO DE SISTEMA DE DRENAJE SANITARIO, ALDEA PINEDA, ORATORIO, SANTA ROSA**, que fue desarrollado por el estudiante universitario **Héctor Leonel Morán Quijada, CUI 2459 47329 0606 y Registro Académico 200023326**, quien fue debidamente asesorado y supervisado por el Ing. Manuel Alfredo Arrivillaga Ochaeta.

Por lo que habiendo cumplido con los objetivos y requisitos de ley del referido trabajo y existiendo la aprobación por parte del Asesor-Supervisor, como Director apruebo su contenido solicitándole darle el trámite respectivo.

Sin otro particular, me es grato suscribirme.

Atentamente,
"Id y Enseñad a Todos"

Ing. Oscar Angueta Hernández
Director Unidad de EPS

OAH/ra





Guatemala, 01 de octubre de 2020
DEIC-TG-EPS-013-2020/paap

El director de la Escuela de Ingeniería Civil, después de conocer los dictámenes del Asesor-Supervisor, Coordinador Área de Infraestructura de EPS, Ingeniero Manuel Alfredo Arrivillaga Ochaeta, del Director Unidad de EPS, Ingeniero Oscar Argueta Hernández y del revisor del Departamento de Hidráulica, Ingeniero Rafael Enrique Morales Ochoa al trabajo de graduación correspondiente a la práctica del Ejercicio Profesional Supervisado (EPS) del estudiante Héctor Leonel Moran Quijada, **DISEÑO DE LA RED DE AGUA POTABLE Y DISEÑO DE SISTEMA DE DRENAJE SANITARIO, ALDEA PINEDA, ORATORIO, SANTA ROSA**, da por este medio su aprobación a dicho trabajo.

ID Y ENSEÑAD A TODOS



Ing. Pedro Antonio Aguilar Polanco
Director Escuela Ingeniería Civil

Interesado
Asesor-Supervisor de EPS
Coordinador Área de Infraestructura de EPS
Director Unidad EPS
Revisor del Departamento de Hidráulica





DTG. 291.2020.

La Decana de la Facultad de Ingeniería de la Universidad de San Carlos de Guatemala, luego de conocer la aprobación por parte del Director de la Escuela de Ingeniería Civil, al Trabajo de Graduación titulado: **DISEÑO DE LA RED DE AGUA POTABLE Y DISEÑO DE SISTEMA DE DRENAJE SANITARIO, ALDEA PINEDA, ORATORIO, SANTA ROSA**, presentado por el estudiante universitario: **Héctor Leonel Moran Quijada**, y después de haber culminado las revisiones previas bajo la responsabilidad de las instancias correspondientes, autoriza la impresión del mismo.

IMPRÍMASE:

Inga. Anabela Cordova Estrada
Decana



Guatemala, octubre de 2020

AACE/asga

ACTO QUE DEDICO A:

Mi Padre celestial

Por estar siempre a mi lado en este largo recorrido y guiarme hasta el final de esta meta.

Mis padres

Ermides Leonel Moran Marroquín (q. e. p. d.) y Vilda Noelia Quijada España, por su arduo esfuerzo y apoyo incondicional. A pesar de la adversidad siempre estuvieron a mi lado en este largo recorrido.

Mis hermanos

Henry, Vilda, Carlos, Jacqueline y Marilyn Moran Quijada, porque todos colaboraron de una u otra manera para que pudiera alcanzar esta meta. Es de todos porque somos un equipo.

Mi esposa

Michelle Monzon de Morán, por impulsarme siempre a culminar esta meta y apoyarme en todos los aspectos durante el recorrido de mi carrera.

Mi hija

Monserrat Moran Monzon, por ser una gran bendición en mi vida. Que este logro sirva de ejemplo para ella que, primero Dios, llegará mucho más lejos que yo.

Mis abuelitos

Paternos: Héctor Morán Recinos y María Antonia Marroquín (q. e. p. d.), por ser como unos padres para mí y mis hermanos. Sé que estarían orgullosos por este logro alcanzado.

Maternos: Filadelfo Quijada y Ofelia España, gran ejemplo de lucha en la vida a pesar de las adversidades vividas.

AGRADECIMIENTOS A:

Ing. Manuel Alfredo Arrivillaga Ochaeta	Por su valiosa colaboración, comprensión y asesoría en este trabajo de graduación.
Municipalidad de Oratorio, Santa Rosa y al Lic. Yovany Orozco.	Por permitirme la oportunidad de realizar mi EPS y darme una oportunidad laboral en dicha entidad.
Mis amigos de la Facultad de Ingeniería	Porque de una u otra forma colaboraron en todo el transcurso de mi carrera.
Universidad de San Carlos de Guatemala	Por permitirme la oportunidad de obtener una carrera universitaria.
Facultad de Ingeniería	Por haberme forjado en sus aulas a lo largo de mi carrera.

ÍNDICE GENERAL

ÍNDICE DE ILUSTRACIONES.....	VII
LISTA DE SÍMBOLOS	IX
GLOSARIO	XI
RESUMEN.....	XIII
OBJETIVOS.....	XV
INTRODUCCIÓN.....	XVII
1. FASE DE INVESTIGACIÓN.....	1
1.1. Monografía y generalidades	1
1.1.1. Aspectos históricos.....	1
1.1.2. Ubicación y localización geográfica	1
1.1.3. Vías de comunicación.....	3
1.1.4. Costumbres y tradiciones	3
1.1.5. Fiesta patronal	3
1.1.6. Producción.....	4
1.1.7. Centros turísticos y arqueológicos.....	4
1.1.8. Distribución actual	4
1.1.9. Clima	7
1.1.10. Orografía	7
1.1.11. Hidrografía.....	8
1.1.12. Suelo y topografía.....	8
1.1.13. Servicios básicos	8
1.1.13.1. Servicio de agua	9
1.1.13.2. Servicio sanitario	9
1.1.13.3. Servicio de alumbrado	10

	1.1.13.4.	Infraestructura	10
1.2.		Diagnóstico de las necesidades	11
	1.2.1.	Descripción de las necesidades	11
	1.2.2.	Priorización de las necesidades	12
2.		FASE DE SERVICIO TÉCNICO PROFESIONAL	13
2.1.		Diseño de la red de agua potable aldea Pineda, Oratorio, Santa Rosa	13
	2.1.1.	Descripción del proyecto	13
	2.1.2.	Estudios preliminares	13
	2.1.2.1.	Estudio topográfico.....	14
	2.1.2.2.	Aforo.....	14
	2.1.2.3.	Análisis de calidad de agua.....	14
	2.1.3.	Bases de diseño	16
	2.1.3.1.	Período de diseño	16
	2.1.3.2.	Población futura	17
	2.1.3.3.	Dotación	18
	2.1.3.4.	Factores de consumo y caudales de diseño.....	18
	2.1.3.4.1.	Factor de día máximo (FDM).....	19
	2.1.3.4.2.	Factor de hora máxima (FHM)	19
	2.1.3.5.	Caudal medio diario	19
	2.1.3.6.	Caudal máximo diario.....	20
	2.1.3.7.	Caudal máximo hora	21
	2.1.4.	Diseño hidráulico	21
	2.1.4.1.	Fórmulas, coeficientes y diámetro de tuberías	21

2.1.4.2.	Clases y presiones de trabajo de tuberías.....	23
2.1.4.3.	Velocidades y presiones máxima y mínima.....	23
2.1.4.4.	Diseño hidráulico de la red de distribución.....	25
2.1.5.	Obras hidráulicas.....	26
2.1.5.1.	Diseño del tanque de distribución.....	26
2.1.5.2.	Conexión predial.....	27
2.1.5.3.	Sistema de desinfección.....	27
2.1.6.	Elaboración de planos	29
2.1.7.	Elaboración de presupuesto	29
2.1.7.1.	Costo total del proyecto	29
2.1.7.2.	Cronograma de ejecución física y financiera	30
2.1.7.3.	Programa de operación y mantenimiento	31
2.1.7.4.	Propuesta de tarifa	33
2.1.8.	Evaluación de impacto ambiental	34
2.1.9.	Evaluación socioeconómica.....	42
2.1.9.1.	Valor presente neto (VPN).....	42
2.1.9.2.	Tasa interna de retorno (TIR)	44
2.2.	Diseño del sistema de drenaje sanitario, aldea Pineda, Oratorio, Santa Rosa.....	44
2.2.1.	Descripción del proyecto	45
2.2.2.	Estudios preliminares	45
2.2.2.1.	Estudio topográfico	45
2.2.3.	Partes de un alcantarillado	46
2.2.3.1.	Colector	46

2.2.3.2.	Pozo de visita	46
2.2.3.3.	Conexiones domiciliarias.....	47
2.2.4.	Período de diseño	47
2.2.5.	Población futura	48
2.2.6.	Determinación de caudales	49
2.2.6.1.	Población tributaria.....	49
2.2.6.2.	Dotación de agua potable.....	49
2.2.6.3.	Factor de retorno	49
2.2.6.4.	Caudal domiciliar	50
2.2.6.5.	Caudal industrial.....	50
2.2.6.6.	Caudal comercial.....	51
2.2.6.7.	Caudal conexiones ilícitas	51
2.2.6.8.	Caudal infiltración	52
2.2.6.9.	Factor de caudal medio	52
2.2.6.10.	Factor de Harmond	53
2.2.6.11.	Caudal de diseño	54
2.2.7.	Fundamentos hidráulicos	54
2.2.7.1.	Relaciones hidráulicas	54
2.2.8.	Parámetros de diseño hidráulico	55
2.2.8.1.	Diseño de secciones y pendientes	55
2.2.8.2.	Velocidades máximas y mínimas	56
2.2.8.3.	Diámetro de tubería.....	56
2.2.8.4.	Profundidad del colector.....	57
2.2.8.5.	Ancho de zanja.....	58
2.2.8.6.	Volumen de excavación	58
2.2.8.7.	Cotas invert	59
2.2.8.8.	Ubicación de pozos de visita	60
2.2.8.9.	Características de las conexiones domiciliares	61

2.2.8.10.	Diseño hidráulico	62
2.2.9.	Elaboración de planos	68
2.2.10.	Elaboración de presupuesto del drenaje sanitario	68
2.2.11.	Elaboración de presupuestos	69
2.2.11.1.	Presupuesto general del drenaje sanitario	69
2.2.11.2.	Cronograma de ejecución.....	70
2.2.12.	Evaluación de impacto ambiental	71
2.2.13.	Evaluación socioeconómica.....	79
CONCLUSIONES		81
RECOMENDACIONES.....		83
BIBLIOGRAFÍA.....		85
APÉNDICES		87

ÍNDICE DE ILUSTRACIONES

FIGURAS

1.	Ubicación de geográfica Oratorio, Santa Rosa	2
2.	Presupuesto general del proyecto.....	30
3.	Formato de impacto ambiental.....	34
4.	Formato evaluación ambiental inicial	71
5.	Gráfica del Valor Presente Neto del drenaje sanitario.....	80

TABLAS

I.	Aldeas de Oratorio	5
II.	Caseríos de Oratorio	5
III.	Fincas de oratorio.....	6
IV.	Parajes	7
V.	Cálculo de valor presente neto.....	43
VI.	Profundidad de tubería según su diámetro	57
VII.	Profundidad de tubería y ancho de zanja.....	58
VIII.	Cotas invert mínimas para tubería	60
IX.	Presupuesto general del drenaje sanitario	70
X.	Costo de operación del drenaje sanitario de la aldea Pineda	79

LISTA DE SÍMBOLOS

Símbolo	Significado
Q	Caudal
PVC	Cloruro de polivinilo
CT	Cota de terreno
CIE	Cota invert de entrada
CIS	Cota invert de salida
Δ	Delta
\emptyset	Diámetro
fqm	Factor de caudal medio
HG	Hierro galvanizado
Kg/cm²	Kilogramo sobre centímetro cuadrado
Kg/m	Kilogramo sobre metro
Psi	Libras sobre pulgada cuadrada
Lt	Litros
Lt/hab/día	Litros habitantes día
m/s	Metros sobre segundo
PV	Pozo de visita
fy	Resistencia del acero
f'c	Resistencia del concreto
TIR	Tasa interna de retorno
VPN	Valor presente neto

GLOSARIO

Acero	Varilla de hierro corrugado utilizado en el concreto reforzado.
ACI	Instituto Americano del Concreto.
Aforo	Medidor de caudal que una fuente es capaz de proporcionar.
Agua potable	Agua sanitariamente segura y agradable a los sentidos.
Caudal	Volumen de agua sobre unidad de tiempo.
COCODE	Comité Comunitario de Desarrollo.
Concreto	Material de construcción que se obtiene de la mezcla de cemento, pedrín, arena de río y agua.
Cota del terreno	Elevación del terreno sobre un nivel de referencia.
Cota piezométrica	Es la máxima presión dinámica de cualquier punto de la línea.
Dotación	Volumen de agua de uso diario asignado a una persona o unidad de tiempo.

Estación total

Es un aparato electro-óptico utilizado en topografía.

INFOM

Instituto de Fomento Municipal.

RESUMEN

Con el proyecto, se generará un proceso de participación y autogestión en las comunidades. Promover o fortalecer su organización como instrumento para el impulso del desarrollo social permanente y sostenible, a través de proyectos de infraestructura.

En lo referente a infraestructura municipal, en el municipio de Oratorio del departamento de Santa Rosa, se ha observado que tiene un avance considerable en algunas áreas sociales dentro del municipio y aldeas que forman parte de este. Con lo que respecta al agua potable, es una necesidad que se le debe prestar atención, ya que esta es de vital importancia en toda persona.

Otro problema existente es la carencia de un servicio de alcantarillado sanitario. Este servicio es una necesidad, ya que el drenaje es una necesidad básica y fundamental para la calidad de vida de los pobladores de dicha comunidad.

Las normas que se aplicarán en estos proyectos son las UNEPAR e INFOM. Estas se refieren a las especificaciones de los materiales, métodos de comprobación, y especificaciones técnicas. De acuerdo con las necesidades y características de los materiales locales, mas no así para los materiales fabricados, tales como cemento, acero, entre otros.

OBJETIVOS

General

Diseñar de la red de agua potable y diseño de sistemas de drenaje sanitario en la aldea Pineda, Oratorio, Santa Rosa, Guatemala.

Específicos

1. Realizar una investigación de tipo monográfico sobre la aldea Pineda, Oratorio, Santa Rosa, donde se deben realizar los proyectos para conocer más sobre estos lugares.
2. Capacitar, por medio de charlas sobre uso y mantenimiento de acueductos, al personal del Departamento Municipal de Planificación.
3. Realizar un diseño de red de agua potable y drenaje sanitario con base a las normas y especificaciones técnicas para elaborar un diseño eficiente.

INTRODUCCIÓN

La finalidad de la realización de la tesis es resolver un problema planteado realizando un estudio de la región. Se priorizaron los proyectos de infraestructura, tales como el diseño de la red de agua potable y diseño de sistema de drenaje sanitario en la aldea Pineda, Oratorio, Santa Rosa, Guatemala.

La otra prioridad es el diseño de sistema de drenaje sanitario en la aldea Pineda, Oratorio, Santa Rosa, Guatemala, debido a la falta de un sistema adecuado para la evacuación de las aguas negras. Esto ha causado problemas de salud en la población. Al diseñarles y construirles una red de agua potable es necesario el diseño y la construcción del drenaje sanitario. Actualmente, es notable la contaminación de las aguas de los alrededores, por lo que se diseñará un sistema de alcantarillado sanitario.

Tomando en cuenta los aspectos económicos y sociales del municipio y basándonos en las necesidades expuestas anteriormente, el proyecto a desarrollar es el diseño de la red de agua potable y diseño de sistema de drenaje sanitario, aldea Pineda, Oratorio, Santa Rosa.

1. FASE DE INVESTIGACIÓN

1.1. Monografía y generalidades

A continuación, se describen los aspectos históricos de la población.

1.1.1. Aspectos históricos

Fue creado por acuerdo en 26 abril 1830, como aparece en el catálogo Razonado de Leyes de Guatemala, de Alejandro Marure, 1856, dentro de la jurisdicción departamental de Jutiapa.

Por acuerdo gubernativo del 6 febrero 1874, a solicitud de la municipalidad y vecinos principales del pueblo del Oratorio, se dispuso separarlo de Jutiapa y agregarlo a Santa Rosa.

El municipio de Oratorio pertenece al departamento de Santa Rosa. Se conocía como Callejón de Silva, en honor a uno de los primeros propietarios del lugar, conjuntamente con las familias Morán y Marroquín. A la fecha son los apellidos predominantes en el municipio.

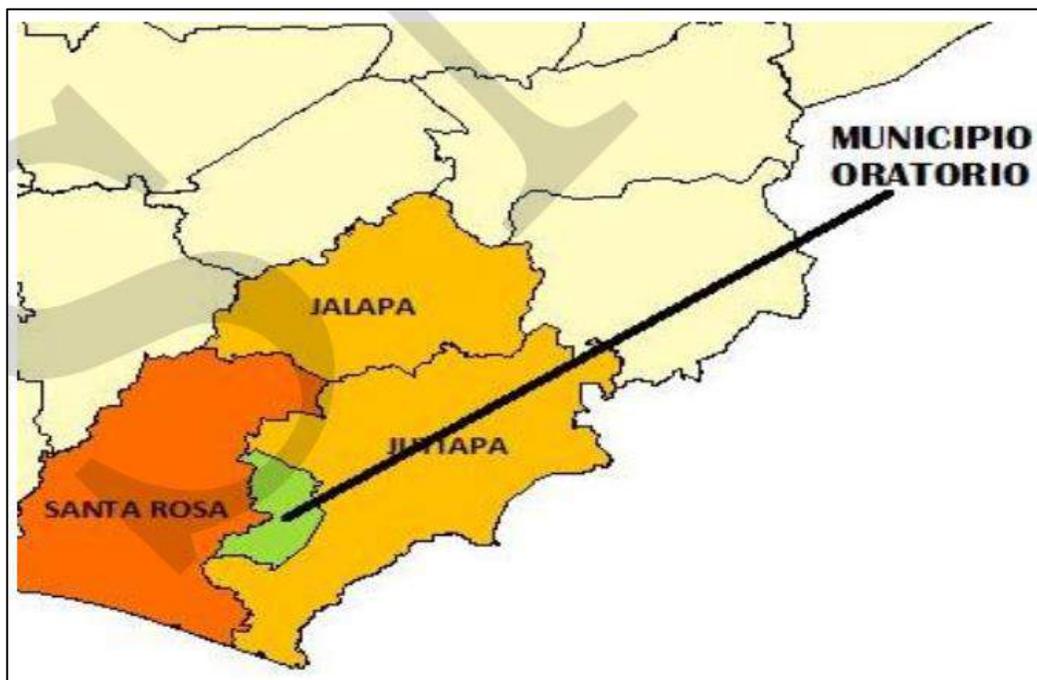
1.1.2. Ubicación y localización geográfica

El municipio de Oratorio se encuentra situado en la parte suroriente de la república de Guatemala. Se localiza en la latitud 14° 13' 57" y en la longitud 90° 10' 56", a una altura de 955 metros sobre el nivel del mar. Se encuentra a una

distancia de 15 kilómetros de la cabecera departamental y a 78 kilómetros de la ciudad capital de Guatemala.

Limita al norte con el municipio de Cuilapa, cabecera del departamento y con el municipio de San José Acatempa, del departamento de Jutiapa. Al sur con los municipios de San Juan Tecuaco y Chiquimulilla, del departamento de Santa Rosa, y el municipio de Pasaco de Jutiapa. Al este con los municipios Jalpatagua y Moyuta, del departamento de Jutiapa. Al oeste con Santa María Ixhuatán y Cuilapa, Santa Rosa.

Figura 1. **Ubicación de geográfica Oratorio, Santa Rosa**



Fuente: Cooperativa El Recuerdo, Planificación Territorial 2010.

1.1.3. Vías de comunicación

El municipio cuenta con una carretera principal asfaltada. Está ubicada estratégicamente ya que puede ser aprovechada para el desarrollo de actividades comerciales. Tiene una distancia de 78 kilómetros hacia la ciudad capital de Guatemala, la cual hace que el municipio cuente con diversos servicios de transporte. No obstante, dentro del municipio, únicamente se cuenta con 17 kilómetros de asfalto y 147 de terracería en mal estado (SEGEPLAN, 2003), con el agravante que su mantenimiento no es periódico, lo que ha provocado su deterioro.

Durante los últimos años, ha habido una inversión fuerte en la mejora de la carretera El Jocotillo-La Ceibilla, atravesando gran parte del municipio, lo cual ha favorecido el desarrollo socioeconómico de las comunidades del sur del municipio. Sin embargo, es importante mejorar y ampliar la infraestructura pública de apoyo a la producción, específicamente el desarrollo del mercado municipal que podría generar empleo local e ingresos para la municipalidad.

1.1.4. Costumbres y tradiciones

A continuación, se describen las costumbres y tradiciones de la población.

1.1.5. Fiesta patronal

Celebra su fiesta titular el 28 de febrero al 3 de marzo, en honor a la sagrada familia. Se realizan eventos religiosos, culturales, sociales y deportivos.

1.1.6. Producción

El municipio cuenta con un hato ganadero de 6 818 cabezas de ganado bovino. El área de total de pastos naturales y mejorados es de 11 685 manzanas. Se destaca el hecho de que solamente el 11 % de las áreas de pastoreo son pastos mejorados. La crianza y manejo de ganado bovino es de doble propósito (leche y carne) explotándose con mayor intensidad en la microrregión del casco urbano y Las Cabezas.

1.1.7. Centros turísticos y arqueológicos

Los lugares turísticos que tiene el municipio de Oratorio son las cataratas del Niágara y el Centro Arqueológico Arada vieja. Aunque el Departamento de Planificación Municipal (DPM) informa que se encuentra en abandonado.

1.1.8. Distribución actual

Según acuerdo municipal, Oratorio cuenta con 1 pueblo o casco urbano, 22 aldeas, 32 caseríos, 86 fincas, 4 parajes y 1 hacienda.

Tabla I. Aldeas de Oratorio

1	La Ceibilla	12	El Amatillo
2	Las Cabezas	13	Coatepeque
3	La Pastoría	14	Ceiba Gacha
4	Las Marías	15	El Zapoyillo
5	Pineda	16	El Jocotillo
6	Santa Rosita	17	El Espino
7	La Nueva Providencia	18	El Soyate
8	El Cacao	19	El Sitio
9	El Gayabo	20	El Niágara
10	La Canoa	21	La Joya del Gayabo
11	Santa Isabel	22	El Mangón

Fuente: elaboración propia.

Tabla II. Caseríos de Oratorio

1	Joya del Conacaste	17	El Zarzal
2	El Apersogadero	18	Caña Vieja
3	El Capulín	19	El Castaño
4	El Coyol	20	El Cimientó
5	La Azotea	21	El Salto
6	Hacienda Vieja	22	Guaxinapa
7	El Ixcanal	23	La Sorpresa
8	La Virgen	24	Los Mangos
9	La Laguna	25	Piedras Grandes
10	La Ceiba	26	El Zorral
11	Las Vueltas	27	El Cordoncillo
12	Llano Verde	28	El Beneficio
13	Palo Pique	29	El Naranjal
14	Rio Manuel	30	Talpetate
15	Santa Isabel	31	Matías
16	El Tigüilote	32	San Diego

Fuente: elaboración propia.

Tabla III. **Fincas de oratorio**

1	La Sonora	44	El Mango
2	El Naranja I	45	El Milagro
3	El Naranja II	46	El Pensamiento
4	Buena Vista	47	El Violincito
5	El Coyolar	48	Juan Chino
6	Don Melchor	49	La Escondida
7	El Pacayal	50	La Esperanza
8	El Retiro	51	Las Florecitas
9	La Gloria	52	Las Margaritas
10	El Patio	53	Las Violetas
11	El Irayol	54	Los Arbolitos
12	El Tule	55	El Tamarindo
13	El Salitre	56	Media Cuesta
14	El Salto	57	San Antonio Buenos aires
15	La Mina	58	San Antonio El Floral
16	Las Lomitas	59	San Antonio Las Flores
17	La Fe	60	San Antonio Tierra negra
18	Los Ángeles	61	San Francisco
19	Potrero Largo	62	Siguetepeque
20	Plan Grande	63	San José El Divisadero
21	Santa Romelia	64	San Víctor
22	Santa Romelia (anexo)	65	Santa Elena
23	Santa Eulalia	66	Santo Domingo Vista al Mar
24	San Juan Coatepeque	67	San Antonio La Fuente
25	San Antonio	68	Los Ángeles
26	San Miguel	69	San Fernando
27	San Rafael	70	San Gabriel
28	Vista Hermosa	71	Costa Linda
29	El Carague	72	El Nuevo Recuerdo
30	Potrero Redondo	73	Las Ilusiones
31	La Vega	74	Las Delicias
32	El Porvenir	75	El Porvenir
33	El Milagro II	76	El Manguito
34	Santa Teresa	77	Dulce Nombre
35	El Carmen	78	El Silencio
36	El Almendro	79	El Salitrillo
37	El Amatillo (anexo)	80	El Abandono
38	La Capa Rosa	81	El Magueyal
39	El Algodonal	82	El Rosario
40	El Cangrejo	83	La Perla
41	El Corrizo	84	El Edén
42	El Corozo	85	El Terreno
43	El Cortezal	86	El Zapote

Fuente: elaboración propia.

Tabla IV. **Parajes**

	La Gavia		Loma De Piedra
	Tenzuca		El Salitrón

Fuente: elaboración propia.

- Haciendas
 - Roca linda

1.1.9. Clima

La estación meteorológica más cercana del municipio de Oratoria es el que queda en el puente de los Esclavos, Cuilapa, Santa Rosa, que proporciona los siguientes datos:

Temperatura máxima 34 C°, temperatura mínima es de 13,6 C°, temperatura media 23,5 C°. Nubosidad media 6, velocidad del viento 2,7 k/h, humedad relativa media 72 %, intensidad de lluvia 0 L/mm, presión atmosférica 976,20 mbar.

1.1.10. Orografía

El territorio de Oratoria participa en la zona orográfica meridional del país. La cordillera se compone de cerros formados por rocas eruptivas que causan hundimientos en el descenso de las montañas hacia el litoral. Posee dos zonas topográficas, la parte norte de su superficie es montañosa, se ubica sobre la Sierra Madre y la sur que corresponde a la costa y boca costa con extensas planicies y valle que culminan en las playas del océano Pacífico.

Cuenta con los cerros: El Silencio, El Pacayal, El Toro, Loma de Piedra Alta, Loma Larga, Cubano Blanco, La Simona y Loma del Muerto.

1.1.11. Hidrografía

En cuanto a hidrografía se cuenta con diez ríos, entre los cuales se menciona el Aguacinapa, Campiro, Castaño, El Almendro, El Amatillo, El Barro, El Jocotillo, Las Cabezas y El grande. Catorce riachuelos, treinta quebradas y las lagunetas San Miguel y el Naranjal, así como una catarata.

1.1.12. Suelo y topografía

En el municipio el 27 % de la superficie cultivada está siendo utilizado para cultivar anuales o temporales. El 14 % para cultivos permanentes, el 38 % para pastos y el 13 % es bosque. Hay una sobre utilización de los suelos de las microrregiones La Canoa y Ceiba Gacha, según el mapa de intensidad de uso de la tierra del Ministerio de Ambiente, Ganadería y Agricultura (MAGA). La mejor productividad agrícola se tiene en la microrregión de Oratorio y Las Cabezas en cuanto al cultivo de café. En la microrregión al sur del municipio existen potencial para el establecimiento de cultivos limpios bajo riego, aunque por el momento se carece de infraestructura de riego.

Su territorio es irregular, pues registra diferentes elevaciones entre estas los pequeños volcanes, El Silencio, El Pacayal, y El Toro, así como varios cerros y montañas.

1.1.13. Servicios básicos

A continuación, se muestran los servicios básicos.

1.1.13.1. Servicio de agua

En el municipio de Oratorio el 15,8 % de vivienda no cuenta con acceso a fuentes mejoradas de abastecimiento de agua potable. Tomando en cuenta que la meta del municipio en materia de agua es aumentar de 73,2 % (1994) a 86,6 % (2015). El porcentaje de hogares con acceso a mejores fuentes de agua, hay un déficit de 100 servicios por instalar en los próximos 5 años. En las microrregiones de El Soyate, La Nueva Providencia y El Cacao se detectó falta cobertura en este servicio. Además, se ha constatado que los servicios de agua no aplican cloro de forma sistemática en muchas comunidades, por lo cual no es apta para el consumo humano.

1.1.13.2. Servicio sanitario

En Oratorio, aproximadamente el 61 % de viviendas cuentan con algún tipo de servicios sanitario, de estos tan solo el 47,5 % tiene acceso a servicios de saneamiento mejorado (conectados a una red de drenajes, a una fosa séptica o con excusado lavable). En el casco urbano, Las Cabezas y Las Marías cuentan con servicios de drenaje siendo descargadas las aguas servidas, sin ningún tratamiento, a los afluentes de agua, ya que cuentan con planta de tratamiento de aguas residuales funcionando. La meta del municipio en materia de saneamiento básico es aumentar de 42,6 % (1994) a 71,3 % (2015), por lo que hay un déficit de 953 servicios por instalar en los próximos 5 años. La microrregión más deficiente de servicios sanitario es la Nueva Providencia.

1.1.13.3. Servicio de alumbrado

El censo 2002, según los datos estadísticos, el 77 % de la población del municipio de Oratorio equivalente a 3 131 familias. Estas cuentan con energía eléctrica. Habiendo necesidades de casi el 23 % de la población sin este servicio. Siendo imperante la introducción de energía eléctrica en las microrregiones El Soyate y La Nueva Providencia, aunque, aún no se ha detectado la manifestación de la necesidad por parte de la población.

1.1.13.4. Infraestructura

- Salud: en general, la infraestructura de la red de servicio de salud en el municipio es aceptable. Sin embargo, es necesario darle mantenimiento oportuno a los edificios para que se continúen prestando el servicio con calidad.
- Educación: la agenda educativa 2009, del municipio de Oratorio, establece que existe deficiencia en la infraestructura escolar. Se necesitan remozamiento de techos, alumbrado eléctrico y ventanas de edificios educativos del nivel primario, del municipio; así como la construcción de escuelas tipo B y C.
- Servicio de comercio: el municipio no cuenta con infraestructura para el establecimiento de un mercado, solo mercado cantonal donde se vende lo necesario para el consumo del municipio.
- Centros recreativos: la cabecera municipal cuenta con un parque en donde se realizan diversas actividades, además un estadio de fútbol. En la microrregión de Las Cabezas, específicamente en la aldea con el

mismo nombre, se cuenta con un parque recreativo con canchas de basquetbol, áreas verdes y una cancha de futbol 7. Además, ahí se cuenta con un estadio de futbol.

1.2. Diagnóstico de las necesidades

A continuación, se muestra el diagnóstico de las necesidades.

1.2.1. Descripción de las necesidades

La mayoría de las comunidades rurales son afectadas por una serie de problemas relacionados con la carencia de servicios básicos, lo cual no les permite mejorar sus condiciones de vida.

De acuerdo a los resultados obtenidos en los estudios e investigaciones realizadas en campo, se determinó el orden prioritario de los diferentes servicios que en la aldea son necesarias:

- Sistema de agua potable.
- Drenaje sanitario.
- Pavimentación de las calles.
- Puesto de salud.
- Escuelas.
- Mejoramiento de alumbrado público.

1.2.2. Priorización de las necesidades

La priorización de los proyectos se realizó de acuerdo a los criterios de la municipalidad y el Consejo Comunitario de Desarrollo (COCODES) de Oratorio. Se determinaron los siguientes puntos:

- Construcción del sistema de agua potable.
- Construcción del drenaje sanitario.

2. FASE DE SERVICIO TÉCNICO PROFESIONAL

2.1. Diseño de la red de agua potable aldea Pineda, Oratorio, Santa Rosa

A continuación, se muestra el diseño de la red de agua potable aldea Pineda, Oratorio, Santa Rosa.

2.1.1. Descripción del proyecto

En la actualidad, en la aldea Pineda, del municipio de Oratorio, de Santa Rosa, la mayoría de la gente no cuenta con servicio de sistema de abastecimiento de agua, ya que el sistema se ha vuelto obsoleto este dejado de funcionar. Por lo que, hay que rediseñar de nuevo. El sistema que se diseñará empezará en la caja re unidora de caudales, llegando al tanque de almacenamiento existente. Contará con cajas de romper presión, válvulas de aire, entre otros.

El sistema funcionará por gravedad con tubería PVC 160 y 250 psi. Se tendrá un sistema de desinfección. La red de distribución se diseñará con ramales abiertos y tendrá una longitud de 4 630,59 metros que beneficiará a 140 viviendas.

2.1.2. Estudios preliminares

A continuación, se muestran los estudios que se realizaron.

2.1.2.1. Estudio topográfico

Se realizaron visitas de campo para observar todos los factores que puedan afectar o favorecer al diseño hidráulico del sistema. Se consiguió la mejor ruta en el diseño para los ramales. El levantamiento consistió en una poligonal abierta para situar la línea central, radiando para tomar las cotas de las calles principales y callejones e identificando todo tipo de estructuras.

2.1.2.2. Aforo

Permite saber si la cantidad de agua es suficiente para satisfacer la necesidad de la población, para garantizar que la inversión no sea en vano. Uno de los métodos más simples es el volumétrico la cual fue utilizada para determinar el caudal, Se utilizó un recipiente de volumen conocido y un cronómetro, dando como resultado 1,95 lt/s

2.1.2.3. Análisis de calidad de agua

El agua es un elemento indispensable para la vida, por lo que la calidad de este debe ser sanitariamente segura para el consumo humano. Para determinar la calidad sanitaria del agua es necesario efectuar un examen físico-químico sanitario y bacteriológico, lo cual debe cumplir con las normas.

- Análisis físico

Esta prueba mide y registra las propiedades del agua que pueden percibirse a través de los sentidos. Entre estos pueden citarse:

- Turbidez: es el efecto óptico causado por la dispersión o interferencia de los rayos luminosos que pasan a través del agua. Contienen pequeñas partículas en suspensión.
- Color: pueden ser de dos tipos: color verdadero, se presenta después de haber removido la materia en suspensión y el color aparente, es el color verdadero más cualquier otro color que produzcan las sustancias en suspensión.
- Olor: se debe a la pequeña concentración de compuestos volátiles presentes en el agua.
- Sabor: se relaciona con el color. Es causado por las mismas condiciones. Los minerales disueltos pueden impartir sabores al agua, pero no olores.

El agua, según resultado de los exámenes, no presenta color, no posee olor ni sabor y no se observaron partículas en suspensión. En general, presentan buenas características físicas.

- **Análisis químico**

Son análisis que determinan las cantidades de materia mineral y orgánica que hay en el agua y afectan su calidad proporcionando información sobre contaminantes en ella. Estos son:

- Dureza: es la capacidad del agua para consumir el jabón. Las aguas duras son menos corrosivas que las blandas, las cuales

contienen compuestos de calcio y magnesio en bajas concentraciones.

- Alcalinidad: se refiere a la medida de los constituyentes básicos presentes en el agua como calcio y magnesio.

- Concentraciones de Iones de hidrógenos, valor de pH: estos miden la intensidad de la reacción ácida o alcalina del agua. El valor neutro del agua es de 7, de 0 a 0,7 indica acidez y de 0,7 hasta 14 indica alcalinidad. La mayoría de aguas naturales poseen valores entre 5,5 y 7,0 de Ph.

- Cloro residual: cuando se agrega cloro al agua reacciona con sustancias orgánicas y otras que destruyen su poder desinfectante. Es necesario agregar una cantidad de cloro, si se quiere destruir bacterias y virus. Este puede quedar disponible en estado libre, el cual tiene un rápido poder desinfectante.

Según los resultados el agua es apta para el consumo humano, ya que los valores están dentro de los rangos que especifica la norma COGUANOR M5P.

2.1.3. Bases de diseño

A continuación, se muestra la base de diseño realizado.

2.1.3.1. Período de diseño

Es el período de funcionamiento eficiente del sistema. Pasado este es necesario rehabilitarlo para determinar qué período utilizar. Es necesario tomar en cuenta lo siguiente:

- Vida útil de las estructuras, tomando en cuenta la antigüedad, desgaste y daño del sistema.
- Crecimiento poblacional.
- Desarrollo de la obra en sus primeros años.
- El tiempo que se tomó para el diseño fue de 22 años, de acuerdo a la experiencia de algunos profesionales.

2.1.3.2. Población futura

La estimación de la población futura es de suma importancia, puesto que de este cálculo dependerá la cantidad de personas que utilizarán el servicio al final del período de diseño. Además, proporciona los datos necesarios para el cálculo de los diámetros de tubería, dependiendo del caudal a transportar. Generalmente, se usan dos métodos para el cálculo de la población futura que son: el método aritmético y el método geométrico. En este caso se aplicó el método geométrico, por ser el que más se adapta al crecimiento real de la población en el medio. La fórmula para calcular la población futura es:

$$Pf = Po * (1 + r)^n$$

Donde:

Po = población inicial

Pf = población futura

r = tasa de crecimiento

n = período de diseño en años

$$Pf = 690 * (1 + 0,032)^{22} = 1\ 380$$

Para ese diseño, la cantidad de habitantes se obtuvo de los miembros del Consejo Comunitario de Desarrollo (COCODES). Son 690 personas y un promedio de 5 habitantes por vivienda y la tasa de crecimiento es el 3,2 %, según los registros de la municipalidad de Oratorio.

2.1.3.3. Dotación

Se entiende por dotación a la cantidad de agua asignada en un día a cada habitante. Se expresa en litros por habitante por día (lt/hab/día). La dotación dependerá del clima, número de habitantes y sus costumbres, del costo de agua distribuida y de las medidas de control para evitar fugas, desperdicios y hacer uso racional de ella.

Según las normas de diseño para acueductos rurales de UNEPAR, la dotación para el área rural con conexiones de tipo predial. Se encuentra entre los valores de 60 a 120 lt/hab/día. Para el diseño de este proyecto se establece una dotación de 75 lt/s/hab/día.

- Dotación para el área rural 60 – 120 lt/hab/día
- Escuelas 1 500 lt/hab/día
- Iglesias 500 lt/hab/día

2.1.3.4. Factores de consumo y caudales de diseño

En un sistema público de abastecimiento de agua el consumo es afectado por una serie de factores que varían en función del tiempo, las costumbres de la región, las condiciones climáticas y las condiciones económicas que son inherentes a un grupo social y que varían de una comunidad a otra. Estos

factores de seguridad se utilizan para garantizar el buen funcionamiento del sistema en cualquier época del año y bajo cualquier condición.

2.1.3.4.1. Factor de día máximo (FDM)

Llamado también caudal máximo diario, es el registro en el día de máximo consumo de un grupo de registro. Está en función del factor de día máximo (FDM), definido como la relación entre el valor del consumo máximo diario registrado en un año y el consumo medio diario relativo a ese año. Según las normas de diseño para acueductos rurales de UNEPAR, el factor de día máximo varía entre 1,2 y 1,8 para poblaciones rurales. Para este caso se usó el valor de 1,2.

2.1.3.4.2. Factor de hora máxima (FHM)

Es el máximo consumo de agua observada durante una hora del día en el periodo de un año, se utiliza para diseñar la red de distribución. Está ligado al factor de hora máxima FHM que varía entre 2 y 3, para poblaciones futuras menores de 1 000 habitantes. Para este caso se usó el valor de 2.

2.1.3.5. Caudal medio diario

Es la cantidad de agua que consume una población en un día. Se obtiene mediante el promedio de consumo diarios durante un año. Cuando no se cuenta con esta información, se puede calcular en función de la población futura y la dotación, de acuerdo a esta fórmula:

$$Q_m = \frac{P_f * Dot}{86\,400}$$

Donde:

Q_m = caudal medio (lt/s)

P_f = población final

Dot = dotación (lt/hab/día)

$$Q_m = \frac{75 * 1\,380}{86\,400} + \frac{1 * 1\,500}{86\,400} + \frac{1 * 500}{86\,400} = 1,22 \text{ lt/s}$$

2.1.3.6. Caudal máximo diario

El caudal máximo diario, o consumo máximo diario, es conocido también como caudal de conducción, siendo el consumo máximo de agua que se utiliza en 24 horas, observado durante un año, el cual no incluye gastos causados por incendios. Cuando no se cuenta con información de consumo diario, este se puede calcular multiplicando el factor de día máximo por el caudal medio diario.

En este proyecto se determinó de 1,2.

$$Q_{md} = Q_m * FDM$$

Donde:

Q_m = caudal medio diario (lt/s)

Q_{md} = caudal máximo diario (lt/s)

FDM = factor día máximo

$$Q_{md} = 1,2 * 1,221 = 1,465 \text{ lt/s}$$

2.1.3.7. Caudal máximo hora

Conocido también como caudal de distribución, debido a que es el que se utiliza para diseñar la línea de distribución. Es el consumo máximo en una hora del día, el cual se obtiene de la observación del consumo equivalente a un año. Si no se tiene registros se puede obtener multiplicando el caudal medio diario por el factor de hora máxima. En este caso se utilizó el valor de 2.

$$Q_{mh} = Q_m * FHM$$

Donde

Q_{mh} = caudal máximo hora (lt/s)

Q_m = caudal medio diario (lt/s)

FHM = factor de hora máximo

$$Q_{mh} = 1,221 * 2 = 2,442 \text{lt/s}$$

2.1.4. Diseño hidráulico

A continuación, se muestra el diseño hidráulico utilizado.

2.1.4.1. Fórmulas, coeficientes y diámetro de tuberías

Para determinar las pérdidas de carga en la tubería se utiliza la fórmula de Hazen & Williams, la cual está expresada por:

$$H_f = \frac{1\,743,811 * L * Q^{1,85}}{C^{1,85} * D^{4,87}}$$

Donde:

- Hf = pérdida de carga (m)
- C = coeficiente de fricción interno
- D = diámetro interno de tubería (pulgada)
- L = longitud de diseño (m)
- Q = caudal de diseño (lt/s)

Conociendo la altura máxima disponible de pérdida se toma como Hf, la cual permitirá encontrar el diámetro teórico necesario para la conducción del agua. Despejando el diámetro de la fórmula anterior se tiene:

$$D = \left[\frac{1\,743,811141 * L * Q^{1,85}}{H_f * C^{1,85}} \right]^{1/4,87}$$

Donde:

- Hf = pérdida de carga (m)
- C = coeficiente de fricción interno
- D = diámetro interno de tubería (pulgada)
- L = longitud de diseño (m)
- Q = caudal de diseño (lt/s)

Cuando se emplea la fórmula de Hazen & Williams para el diseño hidráulico con tubería PVC, se puede utilizar un coeficiente de fricción (C) de 150. Para tubería HG el valor de C es 100.

2.1.4.2. Clases y presiones de trabajo de tuberías

En el proyecto se utilizará, en su mayoría, tubería de cloruro de polivinilo PVC, bajo las denominaciones SDR, de las cuales se usarán las siguientes:

- SDR 13,5, presión de trabajo de 315 psi (222 m.c.a)
- SDR 17, presión de trabajo de 250 psi (176 m.c.a)
- SDR 26, presión de trabajo de 160 psi (113 m.c.a)
- En este proyecto se usará tubería solo PVC

2.1.4.3. Velocidades y presiones máxima y mínima

El diseño hidráulico se hará con base a la pérdida de presión del agua que corre a través de la tubería. Para comprender el mecanismo que se emplea se incluye los principales conceptos utilizados:

- Velocidades

En todo diseño hidráulico es necesario revisar la velocidad del líquido para verificar si esta se encuentra entre los límites recomendados.

Para diseño de sistemas de abastecimiento de agua potable, según las normas de UNEPAR, se considera los siguientes límites:

- Para conducciones: mínima = 0,40 m/s y máxima = 3,00 m/s
- Para distribución: mínima = 0,60 m/s y máxima = 3,00 m/s

- Presión estática en tuberías

Se produce cuando todo el líquido en la tubería y en el recipiente que la alimenta está en reposo. Es igual al peso específico del agua, multiplicado por la altura a la que se encuentra la superficie libre del agua en el recipiente.

La máxima presión estática que deben soportar las tuberías es del 90 % de la presión de trabajo. Teóricamente pueden soportar más, pero por caso de seguridad se establece este límite. Para este diseño, la presión máxima estática es de 124,94 m.c.a. y la presión mínima estática es 6,11 m.c.a.

La presión dinámica menor que puede haber en la red de distribución es de 10 m.c.a, ya que es la necesaria para que el agua pueda subir con cierta presión a las llaves de chorro. La topografía es irregular y hace difícil mantener este valor, por lo que se podría considerar, en caso extremo, una presión dinámica mínima de 6 m.c.a, partiendo del criterio que en una población rural es difícil que se construyan edificios de altura considerable. La presión dinámica máxima para este proyecto es 118,84 m.c.a.

- Presión dinámica en la tubería

Cuando hay movimiento de agua la presión estática modifica su valor disminuyéndose por la resistencia o fricción de las paredes de la tubería. Lo que era altura de carga estática ahora se convierte en altura de presión más pequeña, debido al consumo de presión que se le llama pérdida de carga. La energía consumida o perdida de carga varía con respecto a la velocidad del agua y en proporción inversa al diámetro de la tubería.

La presión en un punto A es la diferencia entre la cota piezométrica del punto A y la cota del terreno es ese punto.

2.1.4.4. Diseño hidráulico de la red de distribución

Es el conjunto de tubería trabajando a presión que viene desde la caja unificadora de caudales hasta el tanque de distribución. Para el diseño se trabajará con sistema por gravedad.

Ejemplo de diseño:

Estación inicial: 0 + 000,00 m

Estación final: 0 + 660,989 m

Longitud: 660,989 m

C (PVC): 150

ΔH_f : 44,882 m

- Determinación del diámetro teórico

$$D = \left[\frac{1\,743,811141 * 660,989 * 1,05 * 1,465^{1,85}}{44,882 * 150^{1,85}} \right]^{\frac{1}{4,87}}$$
$$D = 1,40''$$

Calculando las pérdidas de carga reales, se probarán con diámetros de 1 y 2 pulgadas.

$$Hf1 = \frac{1\,743,811 * 660,989 * 1,05 * 1,465^{1,85}}{150^{1,85} * 1,195^{4,87}}$$
$$hf1 = 97,081m$$

$$Hf2 = \frac{1\,743,811 * 660,989 * 1,05 * 1,465^{1,85}}{150^{1,85} * 2,193^{4,87}}$$

$$Hf2 = 5,047m$$

- Cálculo de las pérdidas:

$$L_2 = \frac{660,989m * 1,05(44,882 - 5,044)}{97,081 - 5,047} = 300,400m$$

$$L_1 = 660,989m * 1,05 - 300,400m = 393,639m$$

$$300,400m + 393,639m = 694,039m$$

$$Hf1 = \frac{1\,743,811 * 300,400 * 1,465^{1,85}}{150^{1,85} * 1,195^{4,87}} = 42,019$$

$$Hf2 = \frac{1\,743,811 * 393,639 * 1,465^{1,85}}{150^{1,85} * 2,193^{4,87}} = 2,863$$

2.1.5. Obras hidráulicas

A continuación, se muestra el diseño del tanque de distribución.

2.1.5.1. Diseño del tanque de distribución

El tanque de distribución es diseñado para compensar las demandas máximas horarias en el sistema, regular presiones en la red de distribución, reservar suficiente agua por eventual interrupción en la fuente de abastecimiento y almacenar agua en horas de poco consumo. El volumen del tanque de distribución se considera de 25 a 40 % del caudal medio diario para un sistema por gravedad, según la normativa INFOM y el Ministerio de Salud.

Para el proyecto ya existe un tanque de almacenamiento, el cual cumple con el volumen solicitado descrito anteriormente.

2.1.5.2. Conexión predial

Por medio de conexiones los usuarios podrán tener acceso al servicio de agua potable en sus viviendas, utilizando para ello un grifo instalado dentro del lote o predio.

2.1.5.3. Sistema de desinfección

Para tratar el agua y hacerla apta para el consumo humano existen procesos de tratamiento que alteran la condición inicial del agua. Generalmente, el proceso más común es la desinfección. Este proceso está destinado a destruir o dificultar el desarrollo de microorganismo. En este caso, puede citar su acción contra microorganismos patógenos, algas y bacterias ferro reductoras.

Los métodos químicos más empleados para desinfección son: el yodo, la plata y el cloro, siendo este último el más recomendable.

Cloración. Es el proceso que se le da al agua utilizando el cloro o alguno de sus derivados (hipoclorito de calcio o tabletas de tricloro). Este método es el más fácil de aplicación y el más económico.

Tabletas de tricloro. Es una forma de presentación del cloro, la cual consiste en pastillas o tabletas que tienen un tamaño de 3" de diámetro por 1" de espesor, con una solución de cloro al 90 % y un 10 % de estabilizador. El peso de la tableta es de 200 gramos y la velocidad a la que se disuelve en agua en reposo es de 15 gramos en 24 horas (0,63 gr/hr).

Para determinar la cantidad de tabletas para clorar el caudal de agua para los proyectos se hace mediante la fórmula siguiente:

$$G = \frac{C * M * D}{\%Cl}$$

Donde:

- G = gramos de tricloro
- C = miligramos por litro
- M = litros por agua a tratarse por día
- D = número de días que dura el tricloro
- %C = concentración de cloro

Para este proyecto se determina la cantidad de tabletas de tricloro que se necesita para clorar el agua para un período de 15 días.

$$M = Qm * 86\ 400$$
$$M = \frac{1,22lt}{s} * 86\ 400$$
$$M = 105\ 408lt$$

Se calcula de la siguiente manera:

$$G = \frac{0,001 * 105\ 480 * 15}{0,90} = 1\ 758\ \text{gramos}$$

Numero de tabletas de tricloro:

$$n = \frac{1\,758}{200} = 8,79 \cong 9 \text{ tabletas}$$

Esto quiere decir, que se necesita 9 tabletas de tricloro por 15 días.

2.1.6. Elaboración de planos

Se elaboraron planos de planta y perfil de línea de conducción y la red de distribución, así como detalles de caja de romper presión, cajas de válvulas y detalle de conexión domiciliar.

2.1.7. Elaboración de presupuesto

A continuación, se muestra el costo total del proyecto.

2.1.7.1. Costo total del proyecto

A continuación, se presenta el costo del proyecto.

Figura 2. Presupuesto general del proyecto

PROYECTO:		CONSTRUCCIÓN DE LA RED DE AGUA POTABLE			
UBICACIÓN		ALDEA PINEDA, ORATORIO, SANTA ROSA			
RESUMEN DEL PRESUPUESTO					
N O	DESCRIPCION DEL RENGLON	CANTIDAD	UNIDAD	P. UNITARIO	TOTAL
1	Replanteo topográfico	4671,88	ml	Q 2,96	Q 13 828,76
2	Trazo y estaqueado	4671,88	ml	Q 23,46	Q 109 617,53
3	Demolición de Pavimento Hidraulico	95,62	m ²	Q 93,46	Q 8 936,74
4	Excavación	1681,88	m ³	Q 301,63	Q 507 308,70
5	Restitución de Pavimento Hidráulico	95,62	m ³	Q 2 015,88	Q 192 758,17
LINEA DE CONDUCCIÓN					
6	Instalación de tubería PVC 250 PSI Ø 2"	168,00	ml	Q 109,95	Q 18 471,73
7	Instalación de tubería PVC 160 PSI Ø 2"	1272,00	ml	Q 95,03	Q 120 874,03
8	Instalación de tubería PVC 160 PSI Ø 1 1/2"	1134,00	ml	Q 83,88	Q 95 119,07
9	Instalación de tubería PVC 160 PSI Ø 1"	738,00	ml	Q 74,55	Q 55 019,19
10	Cajas de rompe presión 1 m3	3,00	unidad	Q 5 228,52	Q 15 685,56
11	Cajas para Válvula	4,00	unidad	Q 1 827,42	Q 7 309,67
12	Hipoclorato	1,00	unidad	Q 3 253,16	Q 3 253,16
LINEA DE DISTRIBUCIÓN					
13	Instalación de tubería PVC 160 Psi Ø 3"	96,00	ml	Q 132,29	Q 12 699,96
14	Instalación de tubería PVC 160 Psi Ø 2 1/2"	66,00	ml	Q 110,22	Q 7 274,77
15	Instalación de tubería PVC 160 Psi Ø 2"	200,00	ml	Q 95,03	Q 19 005,35
16	Instalación de tubería PVC 160 Psi Ø 1 1/2"	198,00	ml	Q 83,88	Q 16 608,09
17	Instalación de tubería PVC 160 Psi Ø 1 1/4"	282,00	ml	Q 77,99	Q 21 992,33
18	Instalación de tubería PVC 160 Psi Ø 1"	516,00	ml	Q 74,55	Q 38 468,70
19	Instalación de tubería PVC 160 Psi Ø 3/4"	210,00	ml	Q 72,09	Q 15 139,90
20	Conexiones prediales	140,00	unidad	Q 1 541,68	Q 215 834,71
TOTAL				Q	1 495 206,11

Fuente: elaboración propia.

2.1.7.2. Cronograma de ejecución física y financiera

A continuación, se muestra el cronograma de ejecución física y financiera.

2.1.7.3. Programa de operación y mantenimiento

Para que el proyecto se mantenga en óptimas condiciones y en funcionamiento existe la necesidad de contar con recursos financieros para operar el sistema.

- Gastos de operación (GO)

Se tiene contemplado la contratación de un fontanero, quién tendrá a su cargo la operación del servicio de agua, manteniendo una constante supervisión a los accesorios de este sistema, para mantenerlo operando eficientemente. Deberá supervisar el correcto funcionamiento del sistema de cloración.

El costo por operación requiere a una persona con un salario mínimo de Q 2 607,00 al mes. Se encargará del mantenimiento y operación del sistema de distribución de agua potable.

- Gastos de mantenimiento (GM)

Se tiene contemplado para los gastos de mantenimiento la compra de accesorios como tubo, codos, sifón, pegamentos, llaves, candados, entre otros, durante el proceso de operación del proyecto.

Se estiman tres por millar del costo total del presupuesto del proyecto:

$$GM = \frac{0,003 * Costo\ proyecto}{n}$$

Donde:

GM = gasto de mantenimiento

n = periodo del proyecto

$$CM = \frac{0,003 * 1\,495\,206,11}{22}$$
$$CM = Q\,203,90$$

- Gastos de tratamiento (GT)

Para mantener el sistema de desinfección funcionando es necesario tener una dotación constante de pastillas de tricloro, de 200 gramos. Además, se determinó que en un mes serán necesario 18 tabletas.

$$GD = \text{costo tableta} * \text{cantidad tableta al mes}$$
$$GD = Q\,12,75 * 18 = Q\,229,50/\text{mes}$$

- Gastos de administración (GA)

Representan los gastos de papelería, sellos, viáticos, entre otros. Se estima un 10 % de la suma del pago del fontanero, mantenimiento y tratamiento.

$$GA = 0,10 * (\text{operacion} + \text{mantenimiento} + \text{tratamiento})$$
$$GA = 0,10(2\,607,00 + 203,90 + 229,50)$$
$$GA = Q\,304,05/\text{mes}$$

- Gastos de reserva (GR)

Se le llama así a una reserva de dinero que se debe tener para cualquier imprevisto, el cual será un 5 % de los gastos de operación, mantenimiento y tratamiento.

$$Gr = 0,05 * (\text{operacion} + \text{mantenimiento} + \text{tratamiento})$$

$$Gr = 0,05 * (2\ 607,00 + 203,90 + 229,50)$$

$$Gr = Q\ 152,02/\text{mes}$$

2.1.7.4. Propuesta de tarifa

Para que un sistema de agua potable cumpla con su objetivo, y sea sostenible durante el periodo para el cual fue diseñado, se requiere que funcione bien. Se estableció una tarifa que cada una de las viviendas como usuarios deben cancelar. La tarifa por vivienda es la suma de los costos de operación, mantenimiento, tratamiento, administrativo y reserva.

Tarifa de usuario (TU)

$$TU = \frac{GO + GM + GT + GA + GR}{n}$$

Donde:

n = número de vivienda

$$TU = \frac{2\ 607,00 + 203,90 + 229,50 + 304,50 + 152,05}{140}$$

$$TU = Q\ 25,00/\text{mes}$$

2.1.8. Evaluación de impacto ambiental

Es un proceso que busca establecer las consecuencias sobre el ambiente que conlleve la realización de una actividad humana. Se busca minimizar los impactos negativos que afecten al entorno.

Las actividades que se llevarán a cabo, con la construcción del proyecto, son de limpieza, desmonte, excavación, demolición y restitución de pavimento y compactación del terreno.

Figura 3. Formato de impacto ambiental

INSTRUCCIONES		PARA USO INTERNO DEL MARN
<p>El formato debe proporcionar toda la información solicitada en los apartados, de lo contrario ventanilla única no lo aceptará.</p> <ul style="list-style-type: none"> • Completar el siguiente formato de Evaluación Ambiental Inicial, colocando una X en las casillas donde corresponda y debe ampliar con información escrita en cada uno de los espacios del documento, en donde se requiera. • Si necesita más espacio para completar la información, puede utilizar hojas adicionales o indicar el inciso o sub-inciso a que corresponde la información. • La información debe ser completada, utilizando letra de molde legible o a máquina de escribir. • Este formato también puede completarlo de forma digital, el MARN puede proporcionar copia electrónica si se le facilita el disquete, CD, USB, o bien puede solicitarlo a la siguiente dirección: univica@marn.gob.gt • Todos los espacios deben ser completados, incluso el de aquellas interrogantes en que no sean aplicables a su actividad (explicar la razón o las razones por lo que usted lo considera de esa manera). • Por ningún motivo, puede modificarse el formato y/o agregarle los datos del proponente o logot(s) que no sean del MARN. 		<p>No. Expediente:</p> <p>Clasificación del Listado Taxativo</p> <p>Firma y Sello de Recibido</p>
<p>I. INFORMACION LEGAL</p> <p>1.1. Nombre del proyecto, obra, industria o actividad (OBLIGATORIAMENTE que tenga relación con la actividad a realizar): DISEÑO DE LA RED DE AGUA POTABLE, ALDEA PINEDA, ORATORIO, SANTA ROSA.</p> <p>1.1.2 Descripción del proyecto, obra o actividad para lo que se solicita aprobación de este instrumento. El proyecto se encuentra ubicado en las coordenadas, Latitud 14°14'56.08"N Longitud 90°10'56.24"O, ubicación de la caja reunidora de caudales y llegara el tanque de distribución con las siguientes coordenadas.Latitud 14°13'37.79"N Longitud 90°10'41.01"O. Los trabajos a realizar son los siguientes: Preliminares (Replanteo topografico + Rotulo de Identificación de proyecto) consta de una longitud de 4176.88ml, Excavación 1661.88 m3, Tubería PVC de 2" 250 Psi 168.00 ml, Tubería PVC 180 Psi de 1272 ml, Tubería PVC 160 Psi 1 1/2" 1134 ml y Tubería PVC 160 Psi 1" 738 ml, Cajas rompe-presión 3 unidades, 4 cajas de válvulas, 1 tanque de distribución. Conexiones domiciliare 140 Unidad. Reposición de Pavimento de concreto 95.62 m2.</p>		
<p>1.2. Información legal:</p> <p>A) Persona Individual:</p> <p>A.1. Representante Legal:</p> <p>A.2. No. de CUI del Documento Personal de Identificación (DPI): Hector Leonel Moran NIT 2459 47329 0505</p> <p>B) De la empresa:</p> <p>Razón social: <u>Municipalidad de oratorio, santa rosa</u> Nombre Comercial: <u>No aplica</u> No. De Escritura Constitutiva: <u>No aplica</u> Fecha de constitución: <u>No aplica</u> Patente de Sociedad: Registro No. <u>No aplica</u> Folio No. <u>No aplica</u> Libro No. <u>No aplica</u> Patente de Comercio: Registro No. <u>No aplica</u> Folio No. <u>No aplica</u> Libro No. <u>No aplica</u></p> <p>C) De la Propiedad:</p> <p>No. De Finca: <u>No aplica</u> Folio No. <u>No aplica</u> Libro No. <u>No aplica</u> de <u> </u> No aplica <u> </u> dónde se ubica el proyecto, obra, industria o actividad.</p> <p>D) De la Empresa y/o persona individual:</p> <p>Número de Identificación Tributaria (NIT): <u>1094293-5</u></p>		

Continuación de la figura 3.

 GOBIERNO DE LA REPÚBLICA DE GUATEMALA MINISTERIO DE AMBIENTE Y RECURSOS NATURALES	DIRECCIÓN DE GESTIÓN AMBIENTAL Y RECURSOS NATURALES VENTANILLA AMBIENTAL -DELEGACIÓN DEPARTAMENTAL-	FORMATO	DVGA-GA-002
INSTRUCCIONES		PARA USO INTERNO DEL MARN	
I.3 Teléfono <u>7880-4653 / 78804655</u> Correo electrónico: <u>muniotorio@hotmail.com</u>			
I.4 Dirección de donde se ubica la actividad: (identificando calles, avenidas, número de casa, zona, aldea, cantón, barrio o similar, así como otras delimitaciones territoriales; OBLIGATORIAMENTE indicar el municipio y departamento) <p style="text-align: center;">ALDEA PINEDA, ORATORIO, SANTA ROSA.</p> Especificar Coordenadas Geográficas <p style="text-align: center;"><i>Coordenadas Geográficas Datum WGS84</i></p>			
Latitud 14°13'37.79"N			
Longitud 90°10'41.01"O			
I.5 Dirección para recibir notificaciones (dirección fiscal) (identificando calles, avenidas, número de casa, zona, aldea, cantón, barrio o similar, así como otras delimitaciones territoriales; OBLIGATORIAMENTE indicar el municipio y departamento) <p style="text-align: center;">2ª. Calle entre 1ª. Y 2ª. Avenida, Oratorio, Santa Rosa.</p>			
I.6 Si para consignar la información en este formato, fue apoyado por un profesional, por favor anote el nombre, profesión, número de teléfono y correo electrónico del mismo <p style="text-align: center;">Ninguno</p>			
II. INFORMACION GENERAL			
Se debe proporcionar una descripción de las actividades que serán efectuadas en el proyecto, obra, industria o actividad según etapas siguientes:			
II.1 Etapa de Construcción	Operación	Abandono	
<ul style="list-style-type: none"> • Actividades a realizar Mejoramiento de calle • Insumos necesarios Plocha, Palas, azadones y carretas • Maquinaria Retro excavadora, camión de volteo • Otros de relevancia 	<ul style="list-style-type: none"> • Actividades o procesos Limpieza del área • Materia prima e insumos Plocha, Palas, azadones y carretas • Maquinaria Retro excavadora, camión de volteo. • Productos y Subproductos (bienes y servicios) CONSTRUCCIÓN INSTITUTO TECNOLÓGICO Horario de Trabajo 8 a 16:00 hrs • Otros de relevancia 	<ul style="list-style-type: none"> • Acciones a tomar en caso de cierre <ul style="list-style-type: none"> ➤ Notificar del cierre de Paso vehicular a la comunidad ➤ Señalización apropiada 	
II.3 Área a) Área total de terreno en metros cuadrados: <u>4671.88 ml</u> b) Área de ocupación del proyecto en metros cuadrados: <u>4671.88 ml</u> Área total de construcción en metros cuadrados: <u>4671.88 ml</u>			

Continuación de la figura 3.

 GOBIERNO DE LA REPÚBLICA DE GUATEMALA MINISTERIO DE AMBIENTE Y RECURSOS NATURALES	FORMATO DVGA-GA-002	DIRECCIÓN DE GESTIÓN AMBIENTAL Y RECURSOS NATURALES VENTANILLA AMBIENTAL -DELEGACIÓN DEPARTAMENTAL-
INSTRUCCIONES	PARA USO INTERNO DEL MARN	
II.4 Actividades colindantes al proyecto: NORTE <u>SAN JOSE ACATEMPA</u> SUR <u>CASERIO EL CONACASTE</u> ESTE <u>ALDEA JOTA DEL GUAYABO</u> OESTE <u>CABECERA MUNICIPAL</u>		
Describir detalladamente las características del entorno (viviendas, barrancos, ríos, basureros, iglesias, centros educativos, centros culturales, etc.):		
DESCRIPCION	DIRECCION (NORTE, SUR, ESTE, OESTE)	DISTANCIA AL PROYECTO
SAN JOSE ACATEMPA	NORTE	3 Kilómetros
CASERIO EL CONACASTE	SUR	2 Kilómetros
ALDEA JOTA DEL GUAYABO	ESTE	1 Kilómetros
CABECERA MUNICIPAL	OESTE	1 Kilómetros
II.5 Dirección del viento: Viento dominante al noreste		
II.6 En el área donde se ubica la actividad, a qué tipo de riesgo ha estado o está expuesto? a) inundación () b) explosión () c) deslizamientos () d) derrame de combustible () e) fuga de combustible () d) Incendio () e) Otro () Detalle la información <u>No existen riesgos</u>		
II.7 Datos laborales a) Jornada de trabajo: Diurna (X) Nocturna () Mixta () Horas Extras _____ b) Número de empleados por jornada <u>10</u> Total empleados _____		
II.8 USO Y CONSUMO DE AGUA, COMBUSTIBLES, LUBRICANTES, REFRIGERANTES, OTRO...		

Continuación de la figura 3.

 GOBIERNO DE LA REPÚBLICA DE GUATEMALA MINISTERIO DE AMBIENTE Y RECURSOS NATURALES		FORMATO DVGA-GA-002					
DIRECCIÓN DE GESTIÓN AMBIENTAL Y RECURSOS NATURALES VENTANILLA AMBIENTAL -DELEGACIÓN DEPARTAMENTAL-							
INSTRUCCIONES							
PARA USO INTERNO DEL MARN							
CONSUMO DE AGUA, COMBUSTIBLES, LUBRICANTES, REFRIGERANTES, OTROS...							
	Tipo	Si/No	Cantidad/(mes día y hora)	Proveedor	Uso	Especificaciones u observaciones	Forma de almacenamiento
Agua	Servicio publico	si	30,000	Municipalidad	constructor	Los litros de agua serán utilizados para la contrición de la obra	Litros
	Pozo	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
	Agua especial	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
	Superficial	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
Combustible	Otro	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
	Gasolina	SI	90	Gasolinera local	constructor	Los galones de gasolina serán utilizados para la contrición de la obra	Galones
	Diesel	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
	Bunker	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
	Glp	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
	Otro	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
Lubricantes	Solubles	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
	No solubles	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
Refrigerantes		NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
Otros		NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
		NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
		NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA

NOTA: si se cuenta con licencia extendida por la Dirección General de Hidrocarburos del Ministerio de Energía y Minas, para comercialización o almacenaje de combustible. Adjuntar copia

III. IMPACTO AL AIRE

GASES Y PARTICULAS

III.1 Las acciones u operaciones de la Actividad, producen gases o partículas (Ejemplo: polvo, vapores, humo, niebla, material particulado, etc.) que se dispersan en el aire? ¿Ampliar la información e indicar la fuente de donde se generan?

No se generará polvo

MITIGACION

III.2 ¿Qué se está haciendo o qué se hará para evitar que los gases o partículas impacten el aire, el vecindario o a los trabajadores?

Continuación de la figura 3.

 GOBIERNO DE LA REPÚBLICA DE GUATEMALA MINISTERIO DE AMBIENTE Y RECURSOS NATURALES	<table border="1" style="margin-left: auto; margin-right: auto;"> <tr> <td style="padding: 2px;">FORMATO</td> <td style="padding: 2px;">DVGA-GA-002</td> </tr> </table> <p>DIRECCIÓN DE GESTIÓN AMBIENTAL Y RECURSOS NATURALES VENTANILLA AMBIENTAL -DELEGACIÓN DEPARTAMENTAL-</p>	FORMATO	DVGA-GA-002
FORMATO	DVGA-GA-002		
<p>Se harán instalaciones preliminares, y a los trabajadores utilizaron el equipo necesario para evitar la inhalación de polvo, se usarán mascarillas</p>			
INSTRUCCIONES			
PARA USO INTERNO DEL MARN			
<p>RUIDO Y VIBRACIONES</p> <p>III.3 Las operaciones de la empresa producen sonidos fuertes (ruido), o vibraciones? <u>SI</u></p> <p>III.4 En donde se genera el sonido y/o las vibraciones (maquinaria, equipo, instrumentos musicales, vehículos, etc.) <u>En el área del proyecto</u></p> <p>III.5 ¿Qué se está haciendo o que acciones se tomarán para evitar que el ruido o las vibraciones afecten al vecindario y a los trabajadores? <u>Los trabajadores utilizaran equipo industrial como taponos, cascos, botas, guantes, mascararas etc.</u></p>			
<p>OLORES</p> <p>III.6 Si como resultado de sus actividades se emiten olores (ejemplo: cocción de alimentos, aromáticos, solventes, etc.), explicar con detalles la fuente de generación y el tipo o características del o los olores: <u>que por la naturaleza de Proyecto no se generan malos olores</u></p> <p>III.7 Explicar que se está haciendo o se hará para evitar que los olores se dispersen en el ambiente? <u>no se generan malos olores</u></p>			
IV. EFECTOS DE LA ACTIVIDAD EN EL AGUA			
AGUAS RESIDUALES			
<p>CARACTERIZACION DE LAS AGUAS RESIDUALES</p> <p>IV.1 Con base en el Acuerdo Gubernativo 236-2006, Reglamento de las Descargas y Re-uso de Aguas Residuales y de la Disposición de Lodos, qué tipo de aguas residuales (aguas negras) se generan?</p> <p>a) <u>Ordinarias</u> (aguas residuales generadas por las actividades domésticas) b) <u>Especiales</u> (aguas residuales generadas por servicios públicos municipales, actividades de servicios, industriales, agrícolas, pecuarias, hospitalarias) c) <u>Mezcla de las anteriores</u> d) Otro; <u>Ninguna</u></p> <p>Cualquiera que fuera el caso, explicar la información, indicando el caudal (cantidad) de aguas residuales generado <u>No se generarán aguas residuales</u></p> <p>IV.2 Indicar el número de servicios sanitarios <u>No aplica</u></p>			

Continuación de la figura 3.

INSTRUCCIONES		PARA USO INTERNO DEL MARN
 <p style="text-align: right;">FORMATO DVGA-GA-002</p> <p style="text-align: center;">DIRECCIÓN DE GESTIÓN AMBIENTAL Y RECURSOS NATURALES VENTANILLA AMBIENTAL -DELEGACIÓN DEPARTAMENTAL-</p>		
<p>TRATAMIENTO DE AGUAS RESIDUALES</p> <p>IV.3 Describir que tipo de tratamiento se da o se propone dar a las aguas residuales generadas por la actividad. (usar hojas adicionales)</p> <p>a) sistema de tratamiento b) Capacidad c) Operación y mantenimiento d) Caudal a tratar e) Etc.</p> <p style="text-align: center;"><u>No se genera aguas residuales</u></p>		
<p>DESCARGA FINAL DE AGUAS RESIDUALES</p> <p>IV. 4 Indique el punto de descarga de las aguas residuales, por ejemplo en pozo de absorción, colector municipal, río, lago, mar u otro e indicar si se le efectuó tratamiento de acuerdo con el numeral anterior</p> <p style="text-align: center;"><u>No aplica</u></p>		
<p>AGUA DE LLUVIA (AGUAS PLUVIALES)</p> <p>IV.5 Explicar la forma de captación de agua de lluvia y el punto de descarga de la misma (zanjones, ríos, pozos de absorción, alcantarillado, etc.)</p> <p style="text-align: center;"><u>Se realizarán zanjones o cunetas para que el agua pluvial pueda llegar al alcantarillado</u></p>		
<p>V. EFECTOS DE LA ACTIVIDAD SOBRE EL SUELO (Sistema edáfico y lítico)</p>		
<p>DESECHOS SÓLIDOS</p> <p>VOLUMEN DE DESECHOS</p> <p>V.1 Especifique el volumen de desechos o desperdicios genera la actividad desarrollada:</p> <p><input checked="" type="checkbox"/> a) Similar al de una residencia 11 libras/día a una residencia de 11 libras/día</p> <p><input type="checkbox"/> b) Generación entre 11 a 222 libras/día</p> <p><input type="checkbox"/> c) Generación entre 222 libras y 1000 libras/día</p> <p><input type="checkbox"/> d) Generación mayor a 1000 libras por día</p>		
<p>V.2 Además de establecer la cantidad generada de desechos sólidos, se deben caracterizar e indicar el tipo de desecho (basura común, desechos de tipo industrial o de proceso, desechos hospitalarios, orgánicos, etc.):</p> <p style="text-align: center;"><u>Basura común</u></p>		
<p>V.3. Partiendo de la base que todos los Desechos Peligrosos, son todos aquellos que posean una o más de las características siguientes: corrosivos, reactivos, explosivos, tóxicos, inflamables, biológico infecciosos, se genera en su actividad algún tipo de desecho con estas características y en qué cantidad?</p> <p style="text-align: center;"><u>No se generará ningún tipo de desechos</u></p>		
<p>V.4 Se efectúa algún tipo de tratamiento de los desechos (comunes o peligrosos), Explicar el método y/o equipo utilizado</p> <p style="text-align: center;"><u>No se generará ningún tipo de desechos sólidos</u></p>		
<p>V.5 Si los desechos se trasladan a otro lugar, para tratamiento o disposición final, indicar el tipo de transporte utilizado</p> <p style="text-align: center;"><u>Camión de la basura municipal</u></p>		
<p>V.6 Contempla la empresa algún mecanismo o actividad para disminuir la cantidad o el tipo de desechos generados, o bien evitar que éstos sean dispuestos en un botadero?</p> <p style="text-align: center;"><u>si</u></p>		
<p>V.7 Indicar el sitio de disposición final de los desechos generados (comunes y peligrosos)</p> <p style="text-align: center;"><u>Basureros municipales</u></p>		

Continuación de la figura 3.

 GOBIERNO DE LA REPÚBLICA DE GUATEMALA MINISTERIO DE AMBIENTE Y RECURSOS NATURALES	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 50%; padding: 2px;">FORMATO</td> <td style="width: 50%; padding: 2px;">DVGA-GA-002</td> </tr> </table>	FORMATO	DVGA-GA-002
FORMATO	DVGA-GA-002		
DIRECCIÓN DE GESTIÓN AMBIENTAL Y RECURSOS NATURALES VENTANILLA AMBIENTAL -DELEGACIÓN DEPARTAMENTAL-			
INSTRUCCIONES	PARA USO INTERNO DEL MARN		
VI. DEMANDA Y CONSUMO DE ENERGÍA			
CONSUMO			
VI.1 Consumo de energía por unidad de tiempo (kW/hr o kW/mes) _____ <u>Energuate</u>			
VI.2 Forma de suministro de energía a) Sistema público _____ <u>Sera alimentado por energuate</u> b) Sistema privado _____ c) generación propia _____ <u>No aplica</u>			
VI.3 Dentro de los sistemas eléctricos de la empresa se utilizan transformadores, condensadores, capacitores o inyectores eléctricos? SI _____ NO <u>X</u>			
VI.4 Qué medidas propone para disminuir el consumo de energía o promover el ahorro de energía? <u>Use lámparas tipo led</u>			
VII. POSIBILIDAD DE AFECTAR LA BIODIVERSIDAD (ANIMALES, PLANTAS, BOSQUES, ETC.)			
VII.1 En el sitio donde se ubica la empresa o actividad, existen: - Bosques _____ - Animales _____ - Otros _____ <u>no existe ningún tipo de Bosques u o animales</u> Especificar información _____ <u>no existen bosques</u>			
VII.2 La operación de la empresa requiere efectuar corte de árboles? <u>No</u>			
VII.3 Las actividades de la empresa, pueden afectar la biodiversidad del área? SI () NO (x) Por qué? <u>No se vera afectada la biodiversidad del área</u>			
VIII. TRANSPORTE			
VIII.1 En cuanto a aspectos relacionados con el transporte y parqueo de los vehículos de la empresa, proporcionar los datos siguientes: a) Número de vehículos _____ <u>2</u> b) Tipo de vehículo _____ <u>Pick up</u> c) sitio para estacionamiento y área que ocupa _____ <u>parqueo municipal</u> d) Horario de circulación vehicular _____ <u>8:00 am a 5:00 pm</u> e) Vías alternas _____ <u>No hay</u>			
IX. EFECTOS SOCIALES, CULTURALES Y PAISAJÍSTICOS			
ASPECTOS CULTURALES			
IX.1 En el área donde funciona la actividad, existe alguna (s) etnia (s) predominante, cuál? <u>Ladino</u>			

Continuación de la figura 3.

 GOBIERNO DE LA REPÚBLICA DE GUATEMALA MINISTERIO DE AMBIENTE Y RECURSOS NATURALES		FORMATO DVGA-GA-002
DIRECCIÓN DE GESTIÓN AMBIENTAL Y RECURSOS NATURALES VENTANILLA AMBIENTAL -DELEGACIÓN DEPARTAMENTAL-		
INSTRUCCIONES	PARA USO INTERNO DEL MARN	
RECURSOS ARQUEOLOGICOS Y CULTURALES IX.2 Con respecto de la actividad y los recursos culturales, naturales y arqueológicos, Indicar lo siguiente: a) <input checked="" type="checkbox"/> La actividad no afecta a ningún recurso cultural, natural o arqueológico. <u>no se afectara a ningún recurso cultural etc.</u> b) <input type="checkbox"/> La actividad se encuentra adyacente a un sitio cultural, natural o arqueológico. c) <input type="checkbox"/> La actividad afecta significativamente un recurso cultural, natural o arqueológico.		
Ampliar información de la respuesta seleccionada <u>Que las actividades no estarán afectando la arqueología</u>		
ASPECTOS SOCIAL IX.3 En algún momento se han percibido molestias con respecto a las operaciones de la empresa, por parte del vecindario? SI () NO (x) <u>No por que las actividades de la obra no afectan a los habitantes de la aldea</u> IX.4 Qué tipo de molestias? <u>No existen molestias algunas</u> IX.5 Qué se ha hecho o se propone realizar para no afectar al vecindario? <u>Remojar primero el área de trabajo para que no se levante polvo</u>		
PAISAJE IX.6 Cree usted que la actividad afecta de alguna manera el paisaje? Explique por qué? <u>No porque no se modificará nada del paisaje</u>		
X. EFECTOS Y RIESGOS DERIVADOS DE LA ACTIVIDAD X.1 Efectos en la salud humana de la población circunvecina: a) <input type="checkbox"/> la actividad no representa riesgo a la salud de pobladores cercanos al sitio b) <input type="checkbox"/> la actividad provoca un grado leve de molestia y riesgo a la salud de pobladores c) <input checked="" type="checkbox"/> la actividad provoca grandes molestias y gran riesgo a la salud de pobladores Del inciso marcado explique las razones de su respuesta, identificar que o cuales serían las actividades riesgosas: <u>Se estarán respetando el reglamento industrial del iccs</u>		
X.3 riesgos ocupacionales: <input type="checkbox"/> Existe alguna actividad que representa riesgo para la salud de los trabajadores <input type="checkbox"/> La actividad provoca un grado leve de molestia y riesgo a la salud de los trabajadores <input type="checkbox"/> La actividad provoca grandes molestias y gran riesgo a la salud de los trabajadores <input checked="" type="checkbox"/> No existen riesgos para los trabajadores Ampliar información: <u>No existen riesgos para los trabajadores en el área de trabajo del proyecto.</u>		
Equipo de protección personal X.4 Se provee de algún equipo de protección para los trabajadores? SI (x) NO () X.5 Detallar que clase de equipo de protección se proporciona: <u>Mascaría, guantes, chalecos reflectores, cascos, etc.</u> X.6 ¿Qué medidas ha realizado ó que medidas propone para evitar las molestias o daños a la salud de la población y/o trabajadores? <u>Botas industriales, lentes, cascos, guantes chalecos reflectores, etc.</u>		

Fuente: Ministerio de Ambiente y Recursos Renovables.

2.1.9. Evaluación socioeconómica

Tiene como fin determinar la rentabilidad del proyecto a través de indicadores socioeconómicos, tales como el valor presente neto (VPN) y la tasa interna de retorno (TIR).

2.1.9.1. Valor presente neto (VPN)

Valor presente neto significa traer del futuro cantidades monetarias a su valor equivalente. En términos formales de evaluación económica, cuando se traslada cantidades del futuro al presente, se dice que se utiliza una tasa de interés, pero cuando se trasladan cantidades del futuro al presente. En el cálculo de VNP, se dice que se utiliza una tasa de descuento. A los flujos de efectividad ya trasladados al presente se les llama flujos descontados.

El valor presente neto puede desplegar tres posibles respuestas, las cuales pueden ser:

$$\text{VPN} < 0$$

$$\text{VPN} = 0$$

$$\text{VPN} > 0$$

Cuando el $\text{VPN} < 0$, el resultado es un valor negativo muy grande y alejado de cero. Está alertando o previniendo que el proyecto no es rentable. Cuando el $\text{VPN} = 0$, está indicando que exactamente se está generando el porcentaje de utilidad que se desea. Cuando $\text{VPN} > 0$, está indicando que la opción es rentable, inclusive podría incrementarse el porcentaje de utilidad.

La inversión inicial para la ejecución del proyecto de la red de agua potable de la aldea Pineda, de la municipalidad de Oratorio, será de Q 1 495 206,11. El costo de operación y mantenimiento mensual será de Q 2 607,00 para el fontanero. Q 229,50 por cloración del sistema. Se estima tener los siguientes ingresos: la instalación de la comedita será un pago único por Q 250,00 por vivienda. También se pedirá un ingreso mensual por vivienda de Q 25,00, esto es por mantenimiento. Con los dos datos anteriores se determinará la factibilidad del proyecto para los 22 años de vida útil del sistema.

Tabla V. **Cálculo de valor presente neto**

Gastos / ingresos	Operación	Resultado Q
Costo inicial		Q 1 495 206,11
Ingreso inicial	Q 250,00/viv*140viv	Q 35 000,00
Costos anuales	Q 2 836,80/mes*12meses	Q 34 041,60
Ingreso anual	Q 25,00/viv*138*12meses	Q 42 000,00
Vida útil en años		22 años

Fuente: elaboración propia.

Para el análisis del proyecto se utilizará una tasa de interés del 12 % con la cual se analizarán los ingresos y egresos que se tendrán durante la vida útil del proyecto.

Se utilizará el signo negativo para los egresos y el signo positivo para los ingresos. Se tiene:

$$VPN = -1\,495\,206,11 + 35\,000,00 - 34\,041,60 * \frac{1}{(1 + 0,12)^{22}} + 42\,000,00$$

$$* \frac{1}{(1 + 0,12)^{22}}$$

$$VPN = -1\,459\,548,40$$

El valor presente neto de este proyecto es negativo, es decir, no produce utilidad alguna. Siempre con el objetivo de carácter social, ya que su finalidad es promover el desarrollo de la comunidad.

2.1.9.2. Tasa interna de retorno (TIR)

La TIR mide la rentabilidad de un proyecto, si es igual o mayor que la tasa de descuento debe aceptarse., Esto garantiza que el proyecto ganará más de su rendimiento esperado.

Para este proyecto no se contempla ningún tipo de utilidad, sino más bien una ayuda al desarrollo de la comunidad. No se puede calcular la tasa interna de retorno (TIR) mediante ninguna fórmula.

Lo que procede para este caso es tomar el valor de tasa interna de retorno TIR igual a 4,60 %, el cual representa el costo que el estado debe desembolsar para la ejecución de dicho proyecto. Esta tasa fue calculada tomando en cuenta la tasa libre de riesgo de Guatemala, que corresponde a la inversión en títulos públicos y que actualmente 140 pagan esta cantidad. Es lo que el estado absorbe de esos fondos para invertirlos en obra pública.

2.2. Diseño del sistema de drenaje sanitario, aldea Pineda, Oratorio, Santa Rosa

A continuación, se muestra el diseño del sistema de drenaje sanitario, aldea Pineda, Oratorio, Santa Rosa.

2.2.1. Descripción del proyecto

El proyecto que se realizará consiste en el diseño de un drenaje sanitario en la aldea Pineda del municipio de Oratorio, Santa Rosa. El proyecto consta de una longitud de 1 881,90 metros, satisfaciendo a 140 viviendas con un total de 690 habitantes. El drenaje se conectará a un sistema de drenaje. Se realizó el diseño hidráulico. La tubería que se utilizará para este caso será de PVC, según la norma ASTM F949. Se realizará la elaboración de planos, presupuestos y cronogramas.

2.2.2. Estudios preliminares

A continuación, se muestran los estudios preliminares realizados para evaluar el área.

2.2.2.1. Estudio topográfico

Es el proceso de trabajo que se realiza previo a un proyecto de pre inversión de una infraestructura básica, el cual conlleva dos actividades en el campo: el trazo planimétrico y el trazo altimétrico.

El levantamiento topográfico se realizó para todas las líneas de conducción, con estación total donde paralelamente se llevó a cabo un censo poblacional para establecer los parámetros básicos del diseño del sistema. En la libreta topográfica se anotaron todos los datos como: calles, casas, poste de alumbrado público, entre otros. Se puede consultar en la municipalidad de Oratorio en la Unidad de Planificación e Infraestructura.

2.2.3. Partes de un alcantarillado

El diseño de la red de alcantarillado sanitario debe tomar en cuenta todos los elementos que lo forman para un buen funcionamiento.

2.2.3.1. Colector

Se denomina colector o alcantarillado colectora al conducto del alcantarillado público en el que vierten sus aguas diversos ramales de una alcantarilla. Se construye bajo tierra. A menudo al medio de las calles importantes, de manera que cada una de las viviendas de esa vía puedan conectarse para la evacuación apropiada de las aguas residuales.

Los colectores conducen las aguas hasta un colector principal o interceptor que llevará las aguas hasta una estación depuradora o, en su defecto, las verterá al medio natural.

2.2.3.2. Pozo de visita

Son estructuras de hormigón ciclópeo, piedra, ladrillo, (mampostería), rematadas en su parte superior en una tapa removible, forman parte de las obras accesorias de un alcantarillado y son empleados como medios de inspección y limpieza. Los pozos de visita siempre son necesarios en el lugar donde concurren dos o más tuberías, así como, los lugares donde hay cambio de dirección o de pendiente en la línea central de diseño.

2.2.3.3. Conexiones domiciliarias

Una conexión domiciliar es un tubo que lleva las aguas servidas desde una vivienda o edificio a una alcantarilla común o a un punto de desagüe. Ordinariamente, al construir un sistema de alcantarillado se acostumbra establecer y dejar prevista una conexión en Y o en T en cada lote edificado o en cada lugar donde haya que conectar un desagüe doméstico. Las conexiones deben taparse e impermeabilizarse para evitar la entrada de aguas subterráneas y raíces. En colectores pequeños es más conveniente una conexión en Y, ya que proporciona una unión menos violenta de los escurrimientos que la que se conseguiría con una conexión en T.

Sin embargo, la conexión en T es más fácil de instalar en condiciones difíciles. Una conexión en T bien instalada es preferible a una conexión en Y mal establecida. Es conveniente que el empotramiento con el colector principal se haga en la parte superior para impedir que las aguas negras retornen por la conexión doméstica cuando el colector esté funcionando a toda su capacidad.

2.2.4. Período de diseño

Es el período de funcionamiento eficiente del sistema. Pasado esto es necesario rehabilitarlo. Para determinar qué período utilizar, es necesario tomar en cuenta lo siguiente:

- Vida útil de las estructuras, tomando en cuenta: antigüedad, desgaste y daño del sistema.
- Crecimiento poblacional.
- Desarrollo de la obra en sus primeros años.

- El tiempo de que se tomó para el diseño fue de 22 años, de acuerdo a la experiencia de algunos profesionales.

2.2.5. Población futura

La estimación de la población futura es de suma importancia, puesto que de este cálculo dependerá la cantidad de personas que utilizarán el servicio al final del período de diseño. Además, que proporciona los datos necesarios para el cálculo de los diámetros de tubería, dependiendo del caudal a transportar. Generalmente, se usan dos métodos para el cálculo de la población futura, el método aritmético y el método geométrico. En este caso se aplicó el método geométrico por ser el que más se adapta al crecimiento real de la población en el medio. La fórmula para calcular la población futura es:

$$Pf = Po * (1 + r)^n$$

Donde:

- Po = población inicial
Pf = población futura
r = tasa de crecimiento
n = período de diseño, en años

$$Pf = 690 * (1 + 0,032)^{22} = 1\ 380$$

Para ese diseño, la cantidad de habitantes, se obtuvo de los miembros del Consejo Comunitario de Desarrollo (COCODES), son 690 personas y un promedio de 5 habitantes por vivienda y la tasa de crecimiento es el 3,2 %, según los registros de la unicipalidad de Oratorio.

2.2.6. Determinación de caudales

A continuación, se muestran los caudales.

2.2.6.1. Población tributaria

Se considera como área tributaria la longitud que se encuentra entre los pozos de visita, contribuyendo al caudal que pasa por ese sector hasta unirse a otro tramo. El área acumulada comprenderá sumar cada tramo conforme se lleve el diseño de cada uno de estos, siguiendo la ruta elegida para cada sector determinado.

2.2.6.2. Dotación de agua potable

Es la cantidad de agua asignada en un día a cada usuario. Se expresa en litros por habitantes por día (lt/hab/día). Los factores que se consideran en la dotación son los siguientes: nivel de vida, abastecimiento, servicios públicos o comunales, clima, facilidad de drenaje, calidad de agua, administración del sistema.

La dotación para la aldea es de 80 lt/hab/día se usó este valor porque la aldea aún no cuenta con dicho servicio y se estará contrayendo junto con este proyecto.

2.2.6.3. Factor de retorno

El factor de retorno es el porcentaje de agua que después de ser usada vuelve al drenaje. Se encuentra en un intervalo del 75 % al 90 %. En este caso

se asumió un factor de retorno de 80 %, debido a que el consumo de agua en las viviendas es, en su mayoría, para usos domésticos y limpieza personal.

2.2.6.4. Caudal domiciliar

El agua que ha sido utilizada para limpieza o producción de alimentos es desechada y conducida a la red de alcantarillado. El agua de desecho doméstico está relacionada con la dotación y suministro de agua potable.

$$Q_{dom} = \frac{Dot * No. hab * F. R}{86\ 400}$$

Donde:

- Q_{dom} = caudal domiciliar (lt/s)
- Dot = dotación (lt/hab/día)
- No. Hab = número de habitantes
- F.R = factor de retorno (%)

2.2.6.5. Caudal industrial

Es el agua de desechos de las industrias, como fábricas de textiles, licoreras, refrescos, alimentos, entre otros. Igual que para el caso anterior, si no se cuenta con el dato de la dotación de agua suministrada se puede estimar dependiendo del tipo de industria, entre 1 000 y 18 000 lts/industria/día.

$$Q_{in} = \frac{No. Industrias * Dot}{86\ 400}$$

Donde:

Q_{in} = caudal industrial (lt/s)

No. Ind = número de industrias

Dot = dotación

2.2.6.6. Caudal comercial

Es el agua desechada por las edificaciones comerciales como comedores, restaurantes, hoteles, entre otros. Por lo general, la dotación comercial varía según el establecimiento a considerar, pero puede estimarse entre 600 y 3 000 lts/comercio/día. En este caso el caudal comercial es cero, como no existe ningún centro comercial.

$$Q_{com} = \frac{No. \text{ comercio} * Dot}{86\ 400}$$

Donde:

Q_{com} = caudal comercial

Dot = dotación

2.2.6.7. Caudal conexiones ilícitas

Este caudal se considera un porcentaje de agua de lluvia que cae dentro del área en donde pasa el drenaje. Debido a que los usuarios pueden conectar ilícitamente tuberías de sistema pluvial al sistema sanitario y se puede calcular utilizando el método racional. En este caso se estimó que el valor de las conexiones es un 10 % del caudal domiciliar.

2.2.6.8. Caudal infiltración

En la sección 2.70 de la norma INFOM, se establece que para la estimación del caudal de infiltración que entra a las alcantarillas debe tomarse en cuenta la profundidad del nivel freático del agua subterránea con relación a la profundidad y el tipo de tuberías.

Los caudales por cada kilómetro de tubería que contribuya a los tramos se estimarán calculando los tubos centrales y los de conexión domiciliar en litros por segundo. Para el diseño del alcantarillado las tuberías serán de PVC y quedarán sobre el nivel freático obteniendo.

Para la tubería que quedará sobre el nivel freático:

- Tubería de cemento, $Q_{in} = 0,025 * \emptyset$
- Tubería de PVC, $Q_{in} = 0,01 * \emptyset$

Para este diseño se usó el inciso número 2, debido a que el material de tubería es de PVC.

2.2.6.9. Factor de caudal medio

Es la suma de todos los caudales anteriores. Se divide por la suma de habitantes a servir, el factor de caudal medio debe ser mayor que 0,002 y menor que 0,005, en todo caso, sí no está dentro de los límites, se debe tomar el más cercano. Se expresa en litros por segundo por habitante.

$$f.q.m = \frac{Q_m}{\#hab}$$

$$Q_m = Q_{dom} + Q_{ci} + Q_{in}$$

Donde:

f.q.m = factor de caudal medio

Q_m = caudal medio (lt/s)

#hab = número de habitantes

Q_{dom} = caudal domiciliar

Q_{ci} = caudal conexiones ilícitas

Q_{in} = caudal industrial

2.2.6.10. Factor de Harmond

El factor de Harmond, o factor de flujo instantáneo, es un factor que involucra a la población para servir un tramo determinado. Actúa en las horas pico o de mayor utilidad del drenaje. Para esto es necesario efectuar el caudal medio por un factor conocido como factor de flujo o factor de Harmond, el cual suele variar entre 1,5 a 4,5, de acuerdo al tamaño de la población. La expresión del factor de Harmond es adimensional y viene dada por:

$$FH = \frac{18 + \sqrt{P}}{4 + \sqrt{P}}$$

Donde:

FH = factor de Harmond

P = población en miles

2.2.6.11. Caudal de diseño

Para realizar la estimación de la cantidad de agua negra que transportará el alcantarillado en los diferentes puntos donde esta fluye. Primero se tendrán que integrar los valores que describen en la fórmula siguiente:

$$Q_{dis} = \text{Núm. habitantes} * FH * f.q.m$$

Donde:

Q_{dis} = caudal de diseño (lt/s)

F.H = factor de Harmond

f.q.m = factor de caudal medio

2.2.7. Fundamentos hidráulicos

A continuación, se muestran los fundamentos hidráulicos.

2.2.7.1. Relaciones hidráulicas

Al analizar el cálculo de las tuberías que trabajan a sección parcialmente llenas y poder agilizar de alguna manera los resultados de velocidad, área y caudal, perímetro mojado y radio hidráulico. Se relacionan los términos de la sección totalmente llena con los de la sección parcial.

Se deberán determinar los valores de velocidad y caudal a sección llena por medio de las ecuaciones ya establecidas. Se procederá a obtener la relación de caudales (q/Q), caudal de diseño entre el cual de sección llena. Con

este resultado, se busca en las tablas de relaciones hidráulicas y se obtienen las relaciones siguientes (d/D) y (v/V).

Se debe considerar las siguientes especificaciones hidráulicas:

- $Q_{\text{diseño}} < Q_{\text{lleno}}$
- El tirante debe de estar entre $0,10 < d/D < 0,75$
- Y la velocidad entre $0,40\text{m/s} < 3,00\text{m/s}$

2.2.8. Parámetros de diseño hidráulico

A continuación, se muestran los parámetros de diseño hidráulico.

2.2.8.1. Diseño de secciones y pendientes

La pendiente a utilizar en el diseño deberá ser, de preferencia, la misma que tiene el terreno para evitar un costo adicional por excavación excesiva. Sin embargo, en todos los casos, se deberá cumplir con las relaciones hidráulicas y restricciones de velocidad.

Dentro de las viviendas se recomienda utilizar una pendiente mínima del 2 %, lo cual asegura el arrastre de las excretas. Para todo el diseño del alcantarillado es recomendable seguir la pendiente del terreno.

$$S = \frac{(CTi - CTf)}{DHD} * 100$$

Donde:

- S = pendiente del terreno (%)
- CTi = cota terreno inicial (m)
- CTf = cota terreno final (m)
- DHD = distancia horizontal de diseño (m)

2.2.8.2. Velocidades máximas y mínimas

La velocidad mínima admisible en tuberías de PVC es de 0,40 metros por segundo. Esto hace que los sólidos no se sedimenten y, por consecuencia, no se obstruya la tubería. Con respecto a la velocidad máxima admisible en las tuberías de PVC, por lo general, se aceptan 5,00 metros por segundo, según los fabricantes de tubería. Pero se recomienda que se usa como 3 metros por segundo para drenaje sanitario, según las normas INFOM y EMPAGUA.

2.2.8.3. Diámetro de tubería

El diámetro de la tubería es una de las partes a calcular. Se deben seguir ciertas normas para evitar que la tubería se obstruya. Las normas del Instituto Nacional de Fomento Municipal y de la Dirección General de Obras Públicas indican que el diámetro mínimo a colocar será de 8" en el caso de tubería de concreto y de 6" para tubería de PVC. Esto si el sistema de drenaje es sanitario.

Para las conexiones domiciliarias se puede utilizar un diámetro de 6" para tubería de concreto y 4" para tubería de PVC. En este caso, el diámetro de tubería utilizado para el colector municipal fue de 6" y para las conexiones domiciliarias fue de 4". Se utilizó solamente PVC.

Tabla VI. **Profundidad de tubería según su diámetro**

DIÁMETRO	TRÁFICO NORMAL	TRÁFICO PESADO
8"	122	142
10"	128	148
12"	138	158
16"	141	151
18"	150	170
21"	158	178
24"	166	186
30"	184	204
36"	199	219
42"	214	234

Fuente: BARRILLAS RAMÍREZ, Edgar. *Diseño de la red de alcantarillado sanitario de las aldeas: La Majada, del municipio de Zacapa y Antobrán, del municipio de Zacapa.* p. 25.

2.2.8.4. Profundidad del colector

La profundidad de la tubería o colector será, para la pendiente del terreno, la velocidad del flujo, caudal y el tirante hidráulico, protegida del tránsito transmitido por el suelo o de las inclemencias del tiempo. La profundidad mínima del colector es la que se encuentra desde la parte superior del terreno hasta la parte superior externa de la tubería, en cualquier punto del colector. Será determinada de la siguiente manera:

Para tráfico liviano (menor a 2 toneladas) = 1,00

Para tráfico pesado (mayor a 2 toneladas) = 1,20

2.2.8.5. Ancho de zanja

El ancho es muy importante para evitar el exceso de excavación y que a la vez permita trabajar dentro de esta. Se presentan los valores de profundidad de la tubería y ancho de la zanja, la que depende del diámetro y profundidad de la tubería.

Tabla VII. Profundidad de tubería y ancho de zanja

DIÁMETRO PULGADAS	DE A	0.00 1.30	1.31 1.85	1.86 2.35	2.36 2.85	2.86 3.35	3.36 3.85	3.86 4.35	4.36 4.85	4.86 5.35	5.36 5.85	5.86 6.35
6		60	60	65	65	70	70	75	75	75	80	80
8		60	60	65	65	70	70	75	75	75	80	80
10			70	70	70	70	70	75	75	75	80	80
12			75	75	75	75	75	75	75	75	80	80
15			90	90	90	90	90	90	90	90	90	90
18			110	110	110	110	110	110	110	110	110	110
21			110	110	110	110	110	110	110	110	110	110
24			135	135	135	135	135	135	135	135	135	135
30			135	135	155	155	155	155	155	155	155	155
36				175	175	175	175	175	175	175	175	175
42					190	190	190	190	190	190	190	190
48					210	210	210	210	210	210	210	210
60					245	245	245	245	245	245	245	245
72						280	280	280	280	280	280	280
84						320	320	320	320	320	320	320

El ancho esta dada en centímetros y la profundidad en metros

Fuente: BARRILLAS RAMÍREZ, Edgar. *Diseño de la red de alcantarillado sanitario de las aldeas: La Majada, del municipio de Zacapa y Antobrán, del municipio de Zacapa.* p. 25.

2.2.8.6. Volumen de excavación

Al realizar trabajos de excavación de zanjas, área de pozos y fosa séptica se genera volúmenes de trabajo grandes que, junto con el tipo de terreno a excavar, deben ser considerados para definir si el trabajo se realizará con

maquinaria pesada o con una cuadrilla de trabajo. Esta decisión repercutirá financieramente como en el tiempo de ejecución de la obra.

Para la integración del presupuesto de este diseño se consideró trabajar el movimiento de tierras con una excavadora. Otro factor a tener en cuenta es el factor de expansión del suelo, ya que el material de excavación, en algunas ocasiones, no presenta características para rellenar las zanjas y debe ser transportado a un botadero.

El factor de expansión para este tipo de suelo es de 1,3.

$$V_{ex} = \frac{H1 + H2}{S} * DH * a$$

Donde:

- Vex = volumen de excavación (m³)
- H1 = profundidad del primer pozo (m)
- H2 = profundidad del segundo pozo (m)
- DH = distancia horizontal (m)
- A = ancho de zanja (m)

2.2.8.7. Cotas invert

La cota invert es la cota de la parte inferior de la tubería, puede ser de entrada o salida al pozo. Las consideraciones de diseño para el cálculo de estas cotas son:

- La diferencia de cota invert entre la tubería que entra y la que sale de un pozo de visita será como mínimo de 0,03 m.

- Cuando el diámetro interior de la tubería que entra a un pozo de visita sea menor que el diámetro interior de la que sale. La diferencia de cotas invert será como mínimo la diferencia de dichos diámetros.
- Cuando ingresen más de dos tuberías de diferente diámetro hacia el pozo de visita y la tubería de salida tenga un diámetro distinto a las de ingreso se tomará como cota invert de salida la diferencia mayor de entre diámetro de salida y entrada.

Tabla VIII. **Cotas invert mínimas para tubería**

TIPO DE TRÁFICO	DIÁMETRO (")											
	8	10	12	16	18	21	24	30	36	42	46	60
Normal	122	128	133	141	150	158	166	184	199	214	225	255
Pesado	142	148	151	153	170	178	186	204	219	234	245	275

La dimensión de las profundidades está dada en cm.

Fuente: Instituto de Fomento Municipal 2001. Norma Generales para el diseño Alcantarillado.

2.2.8.8. Ubicación de pozos de visita

Para el diseño se colocarán pozos de visita en los siguientes puntos:

- En el inicio de cualquier ramal
- En intersección de dos o más tuberías
- Donde existan cambio de diámetro
- En distancias no mayores de 100 metros
- Alivio o en cambio de pendiente y dirección

2.2.8.9. Características de las conexiones domiciliarias

Tramo de tubería comprendida entre la última cámara de inspección de la vivienda y el colector público. En general, las conexiones domiciliarias comprenden lo siguiente:

- Disposición de excretas.
- Sistemas de recolección y disposición de basura.
- Tipo y condiciones de la vivienda.
- Cualquier otro aspecto relacionado con las condiciones sanitarias de la población.

Constan de las siguientes partes:

- Caja o candela: la conexión se realiza por medio de una caja de inspección, construida de mampostería o con tubos de concreto colocados verticalmente. El lado menor de la caja será de 45 centímetros. Si fuese circular tendrá un diámetro no menor de 12 pulgadas. Estos deben estar impermeabilizados por dentro y tapadera para realizar inspecciones. En el fondo tiene que ser fundido de concreto, dejando la respectiva pendiente para que las aguas fluyan por la tubería secundaria y pueda llevarla al alcantarillado central. La altura mínima de la candela será de 1 metro. Para este caso. la candela será de concreto con un diámetro de 12”.
- Tubería secundaria: la conexión de la candela domiciliar con la tubería central se hará por medio de la tubería secundaria, la cual

tiene un diámetro mínimo de 6" pulgadas en tubería de concreto y de 4" pulgadas en tubería de PVC. Debe tener una pendiente mínima de 2 %, a efecto de evacuar adecuadamente el agua.

- La conexión con la alcantarilla central se hará en el medio diámetro superior, a un ángulo de 45 grados aguas abajo. Al realizar el diseño del alcantarillado deben considerarse las alturas en las cuales se encuentran las casas con relación a la alcantarilla central. No profundizar demasiado la conexión domiciliar. En algunos casos esto resulta imposible por la topografía del terreno. Para este caso se utilizará tubería de PVC con un diámetro de 4".

2.2.8.10. Diseño hidráulico

Incluye los criterios a considerar para el diseño del sistema de drenaje, considerando parámetros de normativa y cálculos con números.

Los datos a considerar para el diseño son los siguientes:

- Tipo de sistema: alcantarillado sanitario
- Periodo de diseño: 22 años
- Tasa de crecimiento: 3,20 %
- Tipo de tubería: ASTM F-949
- Forma de evacuación: por gravedad

Ejemplo de un tramo:

- Población en el tramo actual: 45
- Población en el tramo acumulado: 65
- Tasa de crecimiento: 3,2 %
- Tubería PVC Ø = 6"
- Cota terreno inicial:
- Cota terreno final:
- Distancia horizontal de diseño:
- Dotación: 80lthab/día
- Factor de retorno: 80 %
- Coeficiente de rugosidad: 0,010
- F.q.m; 0,002

Calculo de la pendiente del terreno S_t (%):

$$S_t = \frac{(CT_i - CT_f)}{DHD} * 100$$
$$S_t = \frac{(1\ 052,54 - 1\ 051,75)}{44,55} * 100 = 1,77 \%$$

Calculo de la población futura:

$P_o = 45$ habitantes

$P_{ac} = 65$ habitantes

$$P_f = P_o * (1 + r)^n$$
$$P_f = 65 * (1 + 0,032)^{22} = 130$$

Cálculo de factor de Harmond:

$$F.Hac = \frac{18 + \sqrt{Pac/1\ 000}}{4 + \sqrt{Pac/1\ 000}}$$

$$F.Hac = \frac{18 + \sqrt{65/1\ 000}}{4 + \sqrt{65/1\ 000}} = 4,29$$

$$F.Hfu = \frac{18 + \sqrt{130/1\ 000}}{4 + \sqrt{130/1\ 000}} = 4,21$$

Caudal domiciliar actual:

$$Q_{dom} = \frac{dot * \#hab * FR}{86\ 400}$$

$$Q_{dom} = \frac{80 * 65 * 0,80}{86\ 400} = 048\ lt/s$$

Caudal domiciliar futuro:

$$Q_{dom} = \frac{80 * 130 * .80}{86\ 400} = 096\ lt/s$$

Caudal conexiones ilícitas:

$$Q_{ci} = 0,1 * Q_{dom}$$

$$Q_{ci} = 0,1 * 0,048 = 0,0048\ lt/s$$

Caudal de infiltración:

$$Q_{in} = 0,01 * 6 = 0,06 \text{lt/s}$$

Caudal sanitario:

$$Q_{san} = Q_{dom} + Q_{ci} + Q_{in}$$
$$Q_{san} = 0,048 + 0,048 + 0,06 = 0,113 \text{lt/s}$$

Factor de caudal medio:

$$f.q.m = \frac{Q_{san}}{\#hab}$$
$$f.q.m = \frac{0,1130}{65} = 0,0017$$

Para este caso se usó el f.q.m como 0,002

Caudal de diseño:

$$Q_{dis} = FHac * fqm * \#hab$$
$$Q_{dis} = 4,29 * 0,002 * 65 = 0,5577 \text{l/s}$$

Diseño hidráulico:

$$\varnothing = 6''$$

$$(S) = 0,015$$

$$V = \frac{0,03429 * \varnothing^{2/3} * S^{1/2}}{n}$$

$$V = \frac{0,03429 * 6^{2/3} * 0,015^{1/2}}{0,010} = 1,39m/s$$

Caudal a sección llena;

$$Q = A * V$$

$$Q = \frac{\pi}{4} * (6 * 0,0254)^2 * 1,39 = 0,0253m^3/s$$

Relaciones hidráulicas:

$$Q_{dis} = q = 0,5577lt/s$$

$$q/Q = 0,5577/25,30 = 0,022043$$

Se busca el valor de q/Q en las tablas de relaciones hidráulicas de alcantarillado de sección transversal circular para determinar el valor de la relación v/V , la cual, en este caso, equivale a 0,406216.

$$\frac{v}{V} = 0,406216 \rightarrow v = V * 0,406216$$

$$v = 1,39 * 0,406216 = 0,564m/s$$

Al ver el resultado de la velocidad de diseño se cumple con el rango $0,40m/s < v < 3,00m/s$. Se busca el valor de d/D que es 0,102000, está dentro del rango que es $0,10 < d/d < ,75$. Entonces, se procede a continuar con los siguientes tramos.

Teniendo la velocidad y el caudal a sección llena se hace lo mismo para encontrar las relaciones hidráulicas futuras.

$$Q_{\text{dis}} = q = 1,095 \text{lt/s} \quad Q_{\text{lleno}} = 25,30 \text{lt/s}$$

$$q/Q_{\text{lleno}} = 1,095/25,30 = 0,043279$$

Teniendo la relación de caudales q/Q se busca el valor de relaciones v/V , en este caso es 0,497452:

$$\frac{v}{V} = 0,497452 \rightarrow v = V * 0,497452$$

$$v = 1,39 * 0,497452 = 0,69 \text{ m/s}$$

Después de obtener el resultado de velocidad de diseño futuro, se verifica si cumple con la condición de $0,40 \text{m/s} < v < 3,00 \text{m/s}$. Entonces, se continúa con los demás tramos.

Cotas invert

$$CT_{\text{PV49}} = 1\ 052,54 \text{ m}$$

$$CT_{\text{PV50}} = 1\ 051,75 \text{ m}$$

$$\text{DHD} = 12,92 \text{m}$$

$$\text{CIS}_{\text{PV50}} = \text{Cota invert de entrada PV50} - 0,03 \text{ m}$$

$$\text{CIS}_{\text{PV50}} = 1\ 050,53 \text{ m} - 0,03 \text{ m} = 1\ 050,50 \text{ m}$$

Esta debería ser la cota invert de salida del PV-50, pero llega otra tubería al pozo con una cota baja, entonces la cota de salida es 1 050,43 m son 0,10m de diferencia.

$$\text{CIE}_{\text{PV51}} = \text{cota invert de salida PV50} - (\text{DHD} * S_{\text{Tub}\%})$$

$$\text{CIE}_{\text{PV51}} = 1\ 050,43 \text{m} - (12,92 * 0,075) = 1\ 050,33$$

Profundidad de pozo:

PV-49

$$H_{\text{PV49}} = \text{CT} - \text{CIS}$$

$$H_{PV49} = 1\,052,54\text{m} - 1\,051,20 = 1,34\text{ m}$$

PV-50

$$H_{PV50} = CT - CIS$$

$$H_{PV50} = 1\,051,75\text{m} - 1\,050,43 = 1,32\text{ m}$$

Volumen de excavación:

$$V_{ex} = \left[\frac{(PV50 + PV51)}{2} * DH * a \right] * F_{ex}$$
$$V_{ex} = \left[\frac{(1,32 + 1,20)}{2} * 14,12 * ,65 \right] * 1,3 = 15,03\text{ m}^3$$

Los datos y los resultados del cálculo hidráulico para todos los ramales realizados con el procedimiento anteriormente descrito (ver apéndices).

2.2.9. Elaboración de planos

Están conformados por planta general, planta de diseño hidráulico, planta con curvas de nivel, planta densidad de vivienda, perfiles y detalles de pozos de visita.

2.2.10. Elaboración de presupuesto del drenaje sanitario

Al seguir el proceso de diseño del proyecto se llega a la elaboración de los planos finales, luego del replanteo topográfico. Para obtener una visión más clara de lo que se va lograr y, de esta manera, obtener el diseño final del proyecto. Se tomó el 66 % de prestaciones y de indirectos fue el 30 %, entre administrativos, imprevistos y utilidad.

- La cantidad de arena de río y pedrín se calculó por metro cúbico de fundición por pozo de visita.
- El concreto para la fundición de pozos se calculó por metro cúbico.
- La totalidad de materiales será local y algunos proporcionados por la municipalidad.

2.2.11. Elaboración de presupuestos

A continuación, se muestra el presupuesto general del drenaje sanitario.

2.2.11.1. Presupuesto general del drenaje sanitario

A continuación, se presenta el presupuesto general del drenaje sanitario.

Tabla IX. Presupuesto general del drenaje sanitario

PROYECTO:	CONSTRUCCION DEL SISTEMA DE DRENAJE SANITARIO				
UBICACIÓN	ALDEA PINEDA, ORATORIO, SANTA ROSA				
RESUMEN DEL PRESUPUESTO					
NO	DESCRIPCION DEL RENGLON	CANTIDAD	UNIDAD	P. UNITARIO	TOTAL
1	Replanteo topografico	1881,90	ml	Q 2,96	Q 5 570,42
2	Trazo y estaqueado	1881,90	ml	Q 23,46	Q 44 155,51
3	Demolicion de paviment hidráulico	30,82	m ³	Q 93,46	Q 2 880,37
4	Restitución de pavimento hidráulico	21,57	m ³	Q 2 015,88	Q 43 489,73
5	Excavacion de zanja para tubería y pozo	3355,07	m ³	Q 72,31	Q 242 613,50
6	Construcción de pozo de visita con diámetro interno de 1.20m, Hprom = 1.25m	14,00	unidad	Q 6 977,11	Q 97 679,49
7	Construcción de pozo de visita con diámetro interno de 1.20m, Hprom = 2.28m	30,00	unidad	Q 10 485,88	Q 314 576,54
8	Construcción de pozo de visita con diámetro interno de 1.20m, Hprom = 3.40m	8,00	unidad	Q 10 849,16	Q 86 793,25
9	Instalación de tubería PVC Norma F949 Ø = 6", Hprom. = 1.65m	1658,14	ml	Q 422,47	Q 700 510,26
10	Instalación de tubería PVC Norma F949 Ø = 10", Hprom. = 1.90m	166,20	ml	Q 613,57	Q 101 974,92
11	Conexiones domiciliarias con silleta de 4"x6"	114,00	unidad	Q 789,11	Q 89 958,79
12	Conexiones domiciliarias con silleta de 4"x10"	24,00	unidad	Q 1 141,83	Q 27 403,88
13	Movimiento de material Sobrante	75,00	m ³	Q 294,39	Q 22 078,88
					Q 1 779 685,53

Fuente: elaboración propia.

2.2.11.2. Cronograma de ejecución

A continuación, se muestra la evaluación de impacto ambiental.

2.2.12. Evaluación de impacto ambiental

El proyecto del sistema de alcantarillado en su construcción y en su ejecución deja un impacto ambiental que se manifestara así:

Figura 4. Formato evaluación ambiental inicial

 FORMATO DVGA-GA-002	
DIRECCIÓN DE GESTIÓN AMBIENTAL Y RECURSOS NATURALES VENTANILLA AMBIENTAL -DELEGACIÓN DEPARTAMENTAL-	
VALUACION AMBIENTAL INICIAL ACTIVIDADES DE BAJO IMPACTO AMBIENTAL (ACUERDO GUBERNATIVO 137-2016, REGLAMENTO DE EVALUACIÓN, CONTROL Y SEGUIMIENTO AMBIENTAL Y SU REFORMA)	
INSTRUCCIONES	PARA USO INTERNO DEL MARN
<p>El formato debe proporcionar toda la información solicitada en los apartados, de lo contrario ventanilla única no lo aceptará.</p> <ul style="list-style-type: none"> • Completar el siguiente formato de Evaluación Ambiental Inicial, colocando una X en las casillas donde corresponda y debe ampliar con información escrita en cada uno de los espacios del documento, en donde se requiera. • Si necesita más espacio para completar la información, puede utilizar hojas adicionales e indicar el inciso o sub-inciso a que corresponde la información. • La información debe ser completada, utilizando letra de molde legible o a máquina de escribir. • Este formato también puede completarlo de forma digital, el MARN puede proporcionar copia electrónica si se le facilita el disquete, CD, USB; o bien puede solicitarlo a la siguiente dirección: vunica@marn.gob.gt • Todos los espacios deben ser completados, incluso el de aquellas interrogantes en que no sean aplicables a su actividad (explicar la razón o las razones por lo que usted lo considera de esa manera). • Por ningún motivo, puede modificarse el formato y/o agregarle los datos del proponente o logo(s) que no sean del MARN. 	<p>No. Expediente:</p> <p>Clasificación del Listado Taxativo</p> <p>Firma y Sello de Recibido</p>
I. INFORMACION LEGAL	
I.1. Nombre del proyecto, obra, industria o actividad (OBLIGATORIAMENTE que tenga relación con la actividad a realizar): DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO, ALDEA PINEDA, ORATORIO, SANTA ROSA.	
1.1.2 Descripción del proyecto, obra o actividad para lo que se solicita aprobación de este instrumento. El proyecto se encuentra ubicado en las coordenadas, Latitud 14°13'37.79"N Longitud 90°10'41.01"O. Los trabajos a realizar son los siguientes: Preliminares (Replanteo topografico + Rotulo de Identificación de proyecto) consta de una longitud de 1 881.90 ml, Excavación 2608.25 m3, Tubería PVC de 8" 1849.37 10 ml, Tubería PVC de 10" 232.53 ml, Pozos de visita 52 Unidad, Conexiones domiciliars 138 Unidad, Relleno controlado 3280.07 m3, Reposición Capa de Base 21.57 m2, Reposición de Pavimento 21.57 m2.	
I.2. Información legal:	
A) Persona Individual:	
A.1. Representante Legal:	
A.2. No. de CUI del Documento Personal de Identificación (DPI): Hector Leonel Moran: 2459 47329 0606	
B) De la empresa:	
Razón social: Municipalidad de oratorio, santa rosa	
Nombre Comercial: No aplica	
No. De Escritura Constitutiva: No aplica	
Fecha de constitución: No aplica	
Patente de Sociedad: Registro No. No aplica Folio No. No aplica Libro No. No aplica	
Patente de Comercio: Registro No. No aplica Folio No. No aplica Libro No. No aplica	
C) De la Propiedad:	
No. De Finca No aplica Folio No. No aplica Libro No. No aplica de	
No aplica dónde se ubica el proyecto, obra, industria o actividad.	
D) De la Empresa y/o persona individual:	
Número de Identificación Tributaria (NIT): 1064293-5	

Continuación de la figura 4.

		FORMATO DVGA-GA-002
DIRECCIÓN DE GESTIÓN AMBIENTAL Y RECURSOS NATURALES VENTANILLA AMBIENTAL -DELEGACIÓN DEPARTAMENTAL-		
INSTRUCCIONES		PARA USO INTERNO DEL MARN
I.3 Teléfono: <u>7880-4653 / 78804655</u> Correo electrónico: <u>munioratorio@hotmail.com</u>		
I.4 Dirección de donde se ubica la actividad: (identificando calles, avenidas, número de casa, zona, aldea, cantón, barrio o similar, así como otras delimitaciones territoriales; OBLIGATORIAMENTE indicar el municipio y departamento) <p style="text-align: center;">ALDEA PINEDA, ORATORIO, SANTA ROSA.</p> Especificar Coordenadas Geográficas <p style="text-align: center;"><i>Coordenadas Geográficas Datum WGS84</i></p>		
Latitud <u>14°13'37.79"N</u>		
Longitud <u>90°10'41.01"O</u>		
I.5 Dirección para recibir notificaciones (dirección fiscal) (identificando calles, avenidas, número de casa, zona, aldea, cantón, barrio o similar, así como obras delimitaciones territoriales; OBLIGATORIAMENTE indicar el municipio y departamento) <p style="text-align: center;">2ª Calle entre 1ª Y 2ª Avenida, Oratorio, Santa Rosa.</p>		
I.6 Si para consignar la información en este formato, fue apoyado por un profesional, por favor anote el nombre, profesión, número de teléfono y correo electrónico del mismo <p style="text-align: center;">Ninguno</p>		
II. INFORMACIÓN GENERAL Se debe proporcionar una descripción de las actividades que serán efectuadas en el proyecto, obra, industria o actividad según etapas siguientes:		
II.1 Etapa de Construcción	Operación	Abandono
<ul style="list-style-type: none"> • Actividades a realizar Mejoramiento de calle • Insumos necesarios Piocha, Palas, azadones y carretas • Maquinaria Retro excavadora, camión de volteo • Otros de relevancia 	<ul style="list-style-type: none"> • Actividades o procesos Limpieza del área • Materia prima e insumos Piocha, Palas, azadones y carretas • Maquinaria Retro excavadora, camión de volteo. • Productos y Subproductos (bienes y servicios) CONSTRUCCIÓN INSTITUTO TECNOLÓGICO Horario de Trabajo 8 a 16:00 hrs • Otros de relevancia 	<ul style="list-style-type: none"> • Acciones a tomar en caso de cierre <ul style="list-style-type: none"> ➤ Notificar del cierre de Paso vehicular a la comunidad ➤ Señalización apropiada
II.3 Área a) Área total de terreno en metros cuadrados: <u>1 881.90 ml</u> b) Área de ocupación del proyecto en metros cuadrados: <u>1 881.90 ml</u> Área total de construcción en metros cuadrados: <u>1 881.90 ml</u>		

Continuación de la figura 4.

 GOBIERNO DE LA REPÚBLICA DE GUATEMALA MINISTERIO DE AMBIENTE Y RECURSOS NATURALES		FORMATO DVGA-GA-002					
DIRECCIÓN DE GESTIÓN AMBIENTAL Y RECURSOS NATURALES VENTANILLA AMBIENTAL -DELEGACIÓN DEPARTAMENTAL-							
INSTRUCCIONES		PARA USO INTERNO DEL MARN					
CONSUMO DE AGUA, COMBUSTIBLES, LUBRICANTES, REFRIGERANTES, OTROS...							
	Tipo	SI/No	Cantidad(mes día y hora)	Proveedor	Uso	Especificaciones u observaciones	Forma de almacenamiento
Agua	Servicio público	SI	30,000	Municipalidad	constructor	Los litros de agua serán utilizados para la contrición de la obra	Litros
	Pozo	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
	Agua especial	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
	Superficial	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
Combustible	Otro	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
	Gasolina	SI	90	Gasolinera local	constructor	Los galones de gasolina serán utilizados para la contrición de la obra	Galones
	Diesel	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
	Bunker	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
	Glp	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
	Otro	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
Lubricantes	Solubles	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
	No solubles	NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
Refrigerantes		NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
Otros		NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
		NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
		NO	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA	NO APLICA
NOTA: si se cuenta con licencia extendida por la Dirección General de Hidrocarburos del Ministerio de Energía y Minas, para comercialización o almacenaje de combustible. Adjuntar copia							
III. IMPACTO AL AIRE							
GASES Y PARTICULAS							
III.1 Las acciones u operaciones de la Actividad, producen gases o partículas (Ejemplo: polvo, vapores, humo, niebla, material particulado, etc.) que se dispersan en el aire? ¿Ampliar la información e indicar la fuente de donde se generan? <p style="text-align: center;">No se generará polvo</p>							
MITIGACION							
III.2 ¿Qué se está haciendo o qué se hará para evitar que los gases o partículas impacten el aire, el secundario o a los trabajadores? Se harán instalaciones preliminares, y a los trabajadores utilizaron el equipo necesario para evitar la inhalación de polvo, se usarán mascarías.							

Continuación de la figura 4.

 GOBIERNO DE LA REPÚBLICA DE GUATEMALA MINISTERIO DE AMBIENTE Y RECURSOS NATURALES	<table border="1" style="float: right;"> <tr> <td style="padding: 2px;">FORMATO</td> <td style="padding: 2px;">DVGA-GA-002</td> </tr> </table>	FORMATO	DVGA-GA-002
FORMATO	DVGA-GA-002		
DIRECCIÓN DE GESTIÓN AMBIENTAL Y RECURSOS NATURALES VENTANILLA AMBIENTAL -DELEGACIÓN DEPARTAMENTAL-			
INSTRUCCIONES	PARA USO INTERNO DEL MARN		
RUIDO Y VIBRACIONES			
III.3 Las operaciones de la empresa producen sonidos fuertes (ruido), o vibraciones? <u>SI</u>			
III.4 En donde se genera el sonido y/o las vibraciones (maquinaria, equipo, instrumentos musicales, vehículos, etc.) <u>En el área del proyecto</u>			
III.5 ¿Qué se está haciendo o que acciones se tomarán para evitar que el ruido o las vibraciones afecten al vecindario y a los trabajadores? <u>Los trabajadores utilizaran equipo industrial como tapones, cascos, botas, guantes, mascarás etc.</u>			
OLORES			
III.6 Si como resultado de sus actividades se emiten olores (ejemplo: cocción de alimentos, aromáticos, solventes, etc.), explicar con detalles la fuente de generación y el tipo o características del o los olores: <u>que por la naturaleza de Proyecto no se generaran malos olores</u>			
III.7 Explicar que se está haciendo o se hará para evitar que los olores se dispersen en el ambiente? <u>no se generan malos olores</u>			
IV. EFECTOS DE LA ACTIVIDAD EN EL AGUA			
AGUAS RESIDUALES			
CARACTERIZACION DE LAS AGUAS RESIDUALES			
IV.1 Con base en el Acuerdo Gubernativo 236-2006, Reglamento de las Descargas y Re-uso de Aguas Residuales y de la Disposición de Lodos, ¿qué tipo de aguas residuales (aguas negras) se generan? a) <u>Ordinarias</u> (aguas residuales generadas por las actividades domésticas) b) <u>Especiales</u> (aguas residuales generadas por servicios públicos municipales, actividades de servicios, industriales, agrícolas, pecuarias, hospitalarias) c) <u>Mezcla de las anteriores</u> d) Otro: <u>Ninguna</u> Cualquiera que fuera el caso, explicar la información, indicando el caudal (cantidad) de aguas residuales generado <u>No se generaran aguas residuales</u>			
IV.2 Indicar el número de servicios sanitarios <u>No aplica</u>			

Continuación de la figura 4.

INSTRUCCIONES		PARA USO INTERNO DEL MARN
 GOBIERNO DE LA REPÚBLICA DE GUATEMALA MINISTERIO DE AMBIENTE Y RECURSOS NATURALES		
DIRECCIÓN DE GESTIÓN AMBIENTAL Y RECURSOS NATURALES VENTANILLA AMBIENTAL -DELEGACIÓN DEPARTAMENTAL-		
FORMATO DVGA-GA-002		
TRATAMIENTO DE AGUAS RESIDUALES		
IV.3 Describir que tipo de tratamiento se da o se propone dar a las aguas residuales generadas por la actividad. (usar hojas adicionales)		
a) sistema de tratamiento b) Capacidad c) Operación y mantenimiento d) Caudal a tratar e) Etc.		
<u>No se generara aguas residuales</u>		
DESCARGA FINAL DE AGUAS RESIDUALES		
IV. 4 Indique el punto de descarga de las aguas residuales, por ejemplo en pozo de absorción, colector municipal, río, lago, mar u otro e indicar si se le efectuó tratamiento de acuerdo con el numeral anterior		
<u>No aplica</u>		
AGUA DE LLUVIA (AGUAS PLUVIALES)		
IV.5 Explicar la forma de captación de agua de lluvia y el punto de descarga de la misma (zanjones, ríos, pozos de absorción, alcantarillado, etc.)		
<u>Se realizarán deslizamientos para que el agua pluvial pueda llegar al alcantarillado</u>		
V. EFECTOS DE LA ACTIVIDAD SOBRE EL SUELO (Sistema edáfico y lítico)		
DESECHOS SÓLIDOS		
VOLUMEN DE DESECHOS		
V.1 Especifique el volumen de desechos o desperdicios genera la actividad desarrollada:		
<input checked="" type="checkbox"/> a) Similar al de una residencia 11 libras/día a una residencia de 11 libras/día		
<input type="checkbox"/> b) Generación entre 11 a 222 libras/día		
<input type="checkbox"/> c) Generación entre 222 libras y 1000 libras/día		
<input type="checkbox"/> d) Generación mayor a 1000 libras por día		
V.2 Además de establecer la cantidad generada de desechos sólidos, se deben caracterizar e indicar el tipo de desecho (basura común, desechos de tipo industrial o de proceso, desechos hospitalarios, orgánicos, etc.):		
<u>Basura común</u>		
V.3. Partiendo de la base que todos los Desechos Peligrosos, son todos aquellos que posean una o más de las características siguientes: corrosivos, reactivos, explosivos, tóxicos, inflamables, biológico infecciosos, se genera en su actividad algún tipo de desecho con estas características y en qué cantidad?		
<u>No se generará ningún tipo de desechos</u>		
V.4 Se efectúa algún tipo de tratamiento de los desechos (comunes o peligrosos), Explicar el método y/o equipo utilizado		
<u>No se generará ningún tipo de desechos solidos</u>		
V.5 Si los desechos se trasladan a otro lugar, para tratamiento o disposición final, indicar el tipo de transporte utilizado		
<u>Camión de la basura municipal</u>		
V.6 Contempla la empresa algún mecanismo o actividad para disminuir la cantidad o el tipo de desechos generados, o bien evitar que estos sean dispuestos en un botadero?		
<u>si</u>		
V.7 Indicar el sitio de disposición final de los desechos generados (comunes y peligrosos)		
<u>Basureros municipales</u>		

Continuación de la figura 4.

INSTRUCCIONES		PARA USO INTERNO DEL MARN
VI. DEMANDA Y CONSUMO DE ENERGIA		
CONSUMO		
VI.1 Consumo de energía por unidad de tiempo (kW/hr o kW/mes) <u>Enerquate</u>		
VI.2 Forma de suministro de energía		
a) Sistema público <u>Sera alimentado por enerquate</u>		
b) Sistema privado _____		
c) generación propia <u>No aplica</u>		
VI.3 Dentro de los sistemas eléctricos de la empresa se utilizan transformadores, condensadores, capacitores o inyectores eléctricos? SI _____ NO <input checked="" type="checkbox"/>		
VI.4 Qué medidas propone para disminuir el consumo de energía o promover el ahorro de energía? Use lámparas tipo led		
VII. POSIBILIDAD DE AFECTAR LA BIODIVERSIDAD (ANIMALES, PLANTAS, BOSQUES, ETC.)		
VII.1 En el sitio donde se ubica la empresa o actividad, existen:		
- Bosques _____		
- Animales _____		
- Otros <u>no existe ningún tipo de Bosques u o animales</u>		
Especificar información <u>no existen bosques</u>		
VII.2 La operación de la empresa requiere efectuar corte de árboles? <u>No</u>		
VII.3 Las actividades de la empresa, pueden afectar la biodiversidad del área? SI () NO (x) Por qué? <u>No se vera afectada la biodiversidad del área</u>		
VIII. TRANSPORTE		
VIII.1 En cuanto a aspectos relacionados con el transporte y parqueo de los vehículos de la empresa, proporcionar los datos siguientes:		
a) Número de vehículos <u>2</u>		
b) Tipo de vehículo <u>Pick up</u>		
c) sitio para estacionamiento y área que ocupa <u>parqueo municipal</u>		
d) Horario de circulación vehicular <u>8:00 am a 5:00 pm</u>		
e) Vías alternas <u>No hay</u>		
IX. EFECTOS SOCIALES, CULTURALES Y PAISAJÍSTICOS		
ASPECTOS CULTURALES		
IX.1 En el área donde funciona la actividad, existe alguna (s) etnia (s) predominante, cuál? <u>Ladino</u>		

Continuación de la figura 4.

 GOBIERNO DE LA REPÚBLICA DE GUATEMALA MINISTERIO DE AMBIENTE Y RECURSOS NATURALES		FORMATO DVGA-GA-002
DIRECCIÓN DE GESTIÓN AMBIENTAL Y RECURSOS NATURALES VENTANILLA AMBIENTAL -DELEGACIÓN DEPARTAMENTAL-		
INSTRUCCIONES		PARA USO INTERNO DEL MARN
RECURSOS ARQUEOLOGICOS Y CULTURALES		
IX.2 Con respecto de la actividad y los recursos culturales, naturales y arqueológicos, Indicar lo siguiente: a) <input checked="" type="checkbox"/> La actividad no afecta a ningún recurso cultural, natural o arqueológico <u>no se afectara a ningún recurso cultural etc.</u> b) <input type="checkbox"/> La actividad se encuentra adyacente a un sitio cultural, natural o arqueológico _____ c) <input type="checkbox"/> La actividad afecta significativamente un recurso cultural, natural o arqueológico _____ Ampliar información de la respuesta seleccionada: <u>Que las actividades no estarán afectando la arqueología</u>		
ASPECTOS SOCIAL		
IX.3. En algún momento se han percibido molestias con respecto a las operaciones de la empresa, por parte del vecindario? SI () NO (x) <u>No por que las actividades de la obra no afectan a los habitantes de la aldea</u> IX.4 Qué tipo de molestias? <u>No existen molestias algunas</u> IX.5 Qué se ha hecho o se propone realizar para no afectar al vecindario? <u>Remojear primero el área de trabajo para que no se levante polvo</u>		
PAISAJE		
IX.6 Cree usted que la actividad afecta de alguna manera el paisaje? Explique por qué? <u>No porque no se modificará nada del paisaje</u>		
X. EFECTOS Y RIESGOS DERIVADOS DE LA ACTIVIDAD		
X.1 Efectos en la salud humana de la población circunvecina:		
a) <input type="checkbox"/> la actividad no representa riesgo a la salud de pobladores cercanos al sitio b) <input type="checkbox"/> la actividad provoca un grado leve de molestia y riesgo a la salud de pobladores c) <input checked="" type="checkbox"/> la actividad provoca grandes molestias y gran riesgo a la salud de pobladores Del inciso marcado explique las razones de su respuesta, identificar que o cuales serían las actividades riesgosas: <u>Se estarán respetando el reglamento industrial del iccs</u>		
X.3 riesgos ocupacionales:		
<input type="checkbox"/> Existe alguna actividad que representa riesgo para la salud de los trabajadores <input type="checkbox"/> La actividad provoca un grado leve de molestia y riesgo a la salud de los trabajadores <input type="checkbox"/> La actividad provoca grandes molestias y gran riesgo a la salud de los trabajadores <input checked="" type="checkbox"/> No existen riesgos para los trabajadores Ampliar información: <u>No existen riesgos para los trabajadores en el área de trabajo del proyecto.</u>		
Equipo de protección personal		
X.4 Se provee de algún equipo de protección para los trabajadores? SI (x) NO () X.5 Detallar que clase de equipo de protección se proporciona: <u>Mascaría, guantes, chalecos reflectores, cascos, etc.</u> X.6 ¿Qué medidas ha realizado ó que medidas propone para evitar las molestias o daños a la salud de la población y/o trabajadores? <u>Botas industriales, lentes, cascos, guantes chalecos reflectores, etc.</u>		

Fuente: Ministerio de Ambiente y Recursos Renovables.

2.2.13. Evaluación socioeconómica

La evaluación socioeconómica de proyectos consiste en identificar, cuantificar y valorar los flujos de costos beneficios en los que incurren un país al ejecutar o no un determinado proyecto.

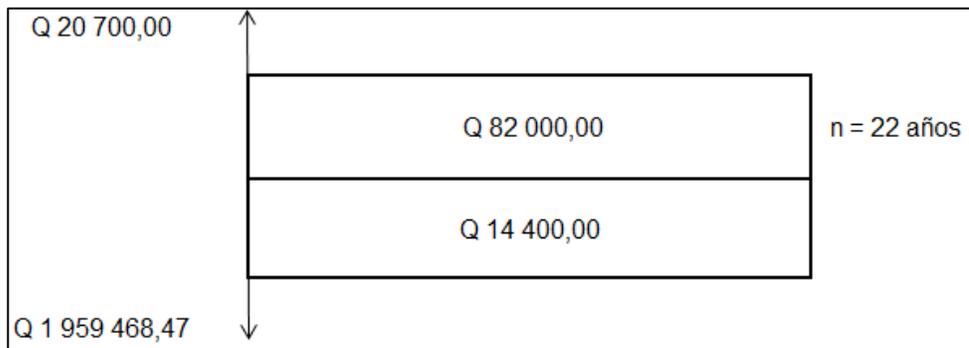
Tabla X. **Costo de operación del drenaje sanitario de la aldea Pineda**

Gastos / ingresos	Operación	Resultado Q
Costo inicial		Q 1 959 468,47
Ingreso inicial	Q 150,00/viv*138viv	Q 20 700,00
Costo anuales	Q 1 200,00/mes*12meses	Q 14 400,00
Ingreso anual	Q 50,00/viv*138*12meses	Q 82 800,00
Vida útil en años		22 años

Fuente: elaboración propia.

Una forma de analizar este proyecto es situar una línea de tiempo los ingresos y egresos, trasladarlos posteriormente al valor presente, utilizando una tasa de interés. Debido a que el proyecto es de carácter social, la tasa debe ser lo más bajo posible. Para este caso se analizó con una tasa de interés $i = 12\%$

Figura 5. **Gráfica del valor presente neto del drenaje sanitario**



Fuente: elaboración propia.

Se utilizará el signo negativo para los egresos y el signo positivo para los ingresos, entonces se tiene:

$$VPN = -1\,959\,468,47 + 20\,700,00 - 14\,400,00 * \frac{1}{(1 + 0,12)^{22}} + 82\,000,00$$

$$* \frac{1}{(1 + 0,12)^{22}}$$

$$VPN = -1\,928\,181,84$$

Como se puede observar, el valor presente neto del proyecto es negativo, es decir, que no produce utilidad alguna. El proyecto es de carácter social y su objetivo es promover el desarrollo de la aldea Pineda. Teniendo como beneficio los habitantes de dicha comunidad con el saneamiento adecuado y a la reducción de enfermedades.

CONCLUSIONES

1. La construcción del proyecto de drenaje sanitario para aldea Pineda, Oratorio, favorecerá a la comunidad en la disminución de enfermedades y contaminación al medio ambiente, ya que en algunos lugares fluye libremente las aguas negras en las calles contaminando los mantos friáticos.
2. Con la construcción del otro proyecto de la red de agua potable en la aldea Pineda disminuirán las enfermedades gastrointestinales. La aldea posee problemas con abastecimiento de agua potable en sus hogares.
3. El proyecto de la red de agua potable se realiza tomando como base la norma general de INFOM, UNEPAR y norma publicado por el Ministerio de Salud Pública. Para el proyecto de drenaje sanitario se trabajó con base a las normas general de EMPAGUA, INFOM y algunas especificaciones técnicas proporcionadas por los proveedores (AMANCO) de la tubería PVC.
4. El costo de operación y mantenimiento del proyecto de agua potable será de Q 25,00 al mes. Se puede llegar a la conclusión de que es una tarifa económica y que lo puede pagar la gente. Debido a que el proyecto funcionará por gravedad, por lo que no es necesario bombear el agua.
5. La longitud de la red de agua potable es aproximadamente 4 630,509 metros con un costo total de Q 1 495 206,11 y por tanto un costo unitario

de Q325, 04. Es el precio que se maneja en el mercado para este tipo de proyecto según la experiencia de algunos profesionales.

6. Los presupuestos y cronogramas de ejecución establecidos para estos proyectos son una referencia y no se deben tomar como definitivas, debido a que estos están sujetos a cambios económicos.
7. El impacto ambiental que causará durante la ejecución de estos dos proyectos no es tan grande, ya que no se trabajará con sustancias tóxicas, químicas o desechos sólidos, solo se harán corte o relleno de tierra, movimiento de material sobrante. Para estos casos se tomarán medidas de mitigación controlando un volumen de tierra extraída, para evitar emisiones de partículas de polvo a la atmósfera.

RECOMENDACIONES

1. Es necesario que la comunidad brinde la protección necesaria para la conservación de la fuente de abastecimiento, circulando el predio para no permitir el ingreso de personas y animales. Además, se debe contemplar un plan de reforestación en el área para evitar la disminución de su caudal en época seca.
2. Se debe contemplar la contratación de personal calificada para ejecutar la obra, según lo especificado en el estudio.
3. Capacitar al personal (fontanero) que se encarga de la operación y mantenimiento del sistema de abastecimiento de agua potable
4. Aplicar un estricto control bacteriológico al sistema de agua potable, por lo que el fontanero deberá corroborar constantemente que el sistema de cloración permanezca en óptimas condiciones y con la dosificación adecuada.
5. Educar y concientizar a la población respecto al buen uso que hay que darle al sistema de abastecimiento de agua potable.
6. Es importante dar una charla o capacitación a la gente, en especial, sobre el consumo o uso del agua, ya que es uno de los servicios básicos más importante. Nombrar a una persona que se encargará de darle mantenimiento al servicio que se está brindando, como controlar

la desinfección de agua, cambio de accesorios (válvulas, codos), evitar fugas en el sistema, entre otros.

BIBLIOGRAFÍA

1. AGUILAR RUIZ, *Pedro*. *Apuntes sobre el curso de ingeniería sanitaria 1*. Trabajo de graduación de Ing. Civil. Universidad de San Carlos de Guatemala, Facultad de Ingeniería. Guatemala, 2007 128 p.
2. ARGUETA CARDONA, Alejandro José. *Diseño de sistema de abastecimiento de agua potable por bombeo y el alcantarillado para la aldea el Amatillo, Ipala, Chiquimula*. Trabajo de graduación de Ing. Civil. Universidad de San Carlos de Guatemala, Facultad de Ingeniería. Guatemala, 2014. 17p.
3. CHIGUAQUE ANGEL, David Salvador. *Diseño de sistema de alcantarillado sanitario para los sectores cuatro caminos, el cerrito y la frontera, aldea El Pajón y sistema de agua potable para la aldea el pueblito y 0 calle e la cabecera municipal de Santa Catarina Pinula, Guatemala*. Trabajo de graduación de Ing. Civil. Universidad de San Carlos de Guatemala, Facultad de Ingeniería. Guatemala 2018. 205 p.
4. Instituto de Fomento Municipal. *Guía para el sistema de abastecimiento de agua potable a zonas rurales*. Guatemala, 1997.
5. Instituto de Fomento Municipal; Ministerio de Salud Pública. *Guía de normas sanitarias para el diseño de sistemas rurales de abastecimiento de agua para consumo humano*. 2011.

6. Plan de desarrollo, Oratorio Santa Rosa, diciembre 2010.

7. Ministerio de Salud Pública y Asistencia Social. *Tratamiento y desinfección de agua para consumo humano por medio de cloro*, Guatemala enero 2006.

APÉNDICES

Apéndice 1. Hoja de cálculo de la red de agua potable

DE	A	L	L Diseño	No. Tubos	Q (l/s)	Øint. (")	Clase (psi)	Hf
----	---	---	----------	-----------	---------	-----------	-------------	----

LINEA DE CONDUCCION

0+000	0+375,609	375,61	393,64	66	1,465	2,193	160	2,863
0+375,609	0+660,989	285,38	300,40	50	1,465	1,195	160	42,019
0+660,989	0+901,093	240,10	251,02	42	1,465	2,193	160	1,825
0+901,093	1+317,070	415,98	437,87	73	1,465	1,195	160	61,248
1+317,070	1+908,475	591,41	621,00	104	1,465	2,193	160	4,516
1+908,475	2+068,475	160,00	168,00	28	1,465	2,095	250	1,526
2+068,475	2+881,341	812,87	854,00	142	1,465	1,676	250	23,002
2+881,341	3+149,838	268,50	282,00	47	1,465	1,754	160	6,086

Vel.	COTA TERRENO		Cota L. Piezometrica		Presion dinamica (mca)		P. Hidrostatica (mca)	
	Inicial	Final	Inicial	Final	Inicial	Final	Inicial	Final

0,601	1 259,29	1 216,33	1 258,29	1255,43	0,000	39,097	0,000	41,960
2,025	1 216,33	1 207,41	1 255,43	1213,41	39,097	6,000	41,960	50,882
0,601	1 207,41	1 166,55	1 206,41	1204,58	0,000	38,038	0,000	39,863
2,025	1 166,55	1 137,34	1 204,58	1143,34	38,038	6,001	39,863	69,074
0,601	1 137,34	1 046,00	1 136,34	1131,82	0,000	85,819	0,000	90,335
0,659	1 046,00	1 011,40	1 131,82	1130,29	85,819	118,894	90,335	124,936
1,030	1 011,40	1 046,00	1 130,29	1107,29	118,894	61,291	124,936	90,335
0,940	1 046,00	1 094,19	1 107,29	1101,20	61,291	7,016	90,335	42,146

Fuente: elaboración propia.

Apéndice 2. Hoja de cálculo de la red de distribución de agua potable

De Est	A Est	Viviendas Actuales	Habitantes Actuales	Viviendas Futuras	Habitantes Futuros	QHM Tramo	Viv Act Acumuladas	QHM Acumulado	Viv Futura Acumuladas	Q Simultaneo	Caudal Q Diseño
Ramal 1											
347	357	5	25	10	50	0.088	5	0.088	10	0.452	0.452
Eje Central de distribución					0						
346	SR2	9	45	18	90	0.159	133	2.354	268	2.451	2.451
SR2	SR5	0	0	0	0	0.000	117	2.070	236	2.298	2.298
SR5	SR4	2	10	4	20	0.035	109	1.929	220	2.218	2.218
SR4	SR9	7	35	14	70	0.124	94	1.663	189	2.059	2.059
SR9	SR10	5	25	10	50	0.088	75	1.327	151	1.838	1.838
SR10	SR11	12	60	24	120	0.212	66	1.168	133	1.723	1.723
SR11	FINAL EJE	23	115	46	230	0.407	23	0.407	46	1.010	1.010
Ramal2					0						
SR2	SR3	1	5	2	10	0.018	7	0.124	14	0.543	0.543
SR3	Final R2	4	20	8	40	0.071	4	0.071	8	0.399	0.399
Ramal 3					0						
SR3	Final R3	2	10	4	20	0.035	2	0.035	4	0.261	0.261
Ramal 4					0						
SR4	Final R4	13	65	26	130	0.230	13	0.230	26	0.753	0.753
Ramal 5					0						
SR5	SR7	0	0	0	0	0.000	8	0.142	16	0.583	0.583
SR7	SR6	0	0	0	0	0.000	3	0.053	6	0.337	0.337
SR6	Final R5	2	10	4	20	0.035	2	0.035	4	0.261	0.261
Ramal 6					0						
SR6	Final R6	1	5	2	10	0.018	1	0.018	2	0.151	0.151
Ramal 7					0						
SR7	SR8	2	10	4	20	0.035	5	0.088	10	0.452	0.452
SR8	Final R7	1	5	2	10	0.018	1	0.018	2	0.151	0.151
Ramal 8					0						
SR8	Final R8	2	10	4	20	0.035	2	0.035	4	0.261	0.261
Ramal 9					0						
SR9	Final R9	12	60	24	120	0.212	12	0.212	24	0.722	0.722
Ramal 10			0		0						
SR10	Final R10	4	20	8	40	0.071	4	0.071	8	0.399	0.399
Ramal 11					0						
SR11	SR12	10	50	20	100	0.177	31	0.549	62	1.176	1.176
SR12	Final R11	14	70	28	140	0.248	14	0.248	28	0.782	0.782
Ramal 12					0						
SR12	Final R12	7	35	14	70	0.124	7	0.124	14	0.543	0.543
		138	690	278	1380	2.442					

Fuente: elaboración propia.

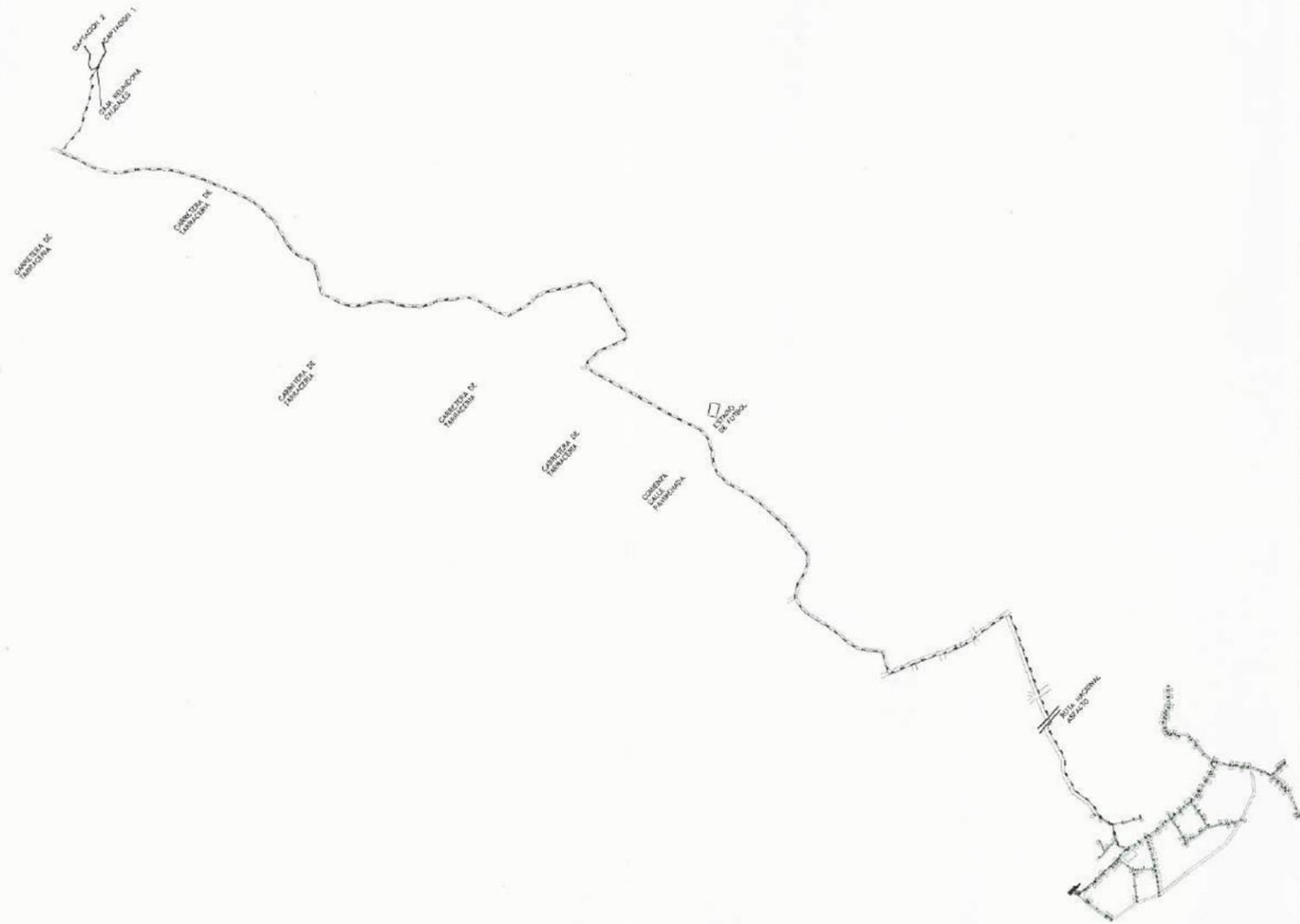
Apéndice 3. **Hoja de cálculo del sistema de drenaje sanitario**

Fuente: elaboración propia.

DE PV	A PV	Cotas Terreno		DH (m)	DHD	5% Terreno	No. Casas		Hab. Servir Act.		Hab. Servir Fut.		Caudal Domiciliar		Q conexiones ilicitas		Q infiltracion	Caudal Sanitario		FQM		FQM a Utilizar	Factor Harmond		q diseño (l/s)		Ø plg.	S (%) Tubo	Sección Llena		q/Q		v/V		d/D		v (m/s)		Cotas Invert		Prof. Pozo		Ancho Zanja (m)	Excavación (m³)	Relleno (m³)
		Inicio	Final				Local	Acum.	Local	Acum.	Local	Acum.	Actual	Futuro	Actual	Futuro		Actual	Futuro	Actual	Futuro		Actual	Futuro	Actual	Futuro			Actual	Futuro	Actual	Futuro	Actual	Futuro	Actual	Futuro	Actual	Futuro	Actual	Futuro	Actual	Futuro			
TRAMO 1																																													
1	2	1089,60	1084,71	35,13	33,93	13,92	4	4	20	20	40	40	0,0148	0,0296	0,0015	0,0030	0,0600	0,0763	0,0926	0,00381	0,00231	0,002	4,3805	4,33333	0,175	0,347	6	15	4,39	79,99	0,002190	0,004334	0,199672	0,246749	0,034000	0,047000	0,88	1,08	1088,35	1083,26	1,25	1,48	0,65	40,52	39,88
2	3	1084,71	1082,06	36,92	35,72	7,18	4	8	20	40	40	80	0,0296	0,0593	0,0030	0,0059	0,0600	0,0926	0,1252	0,00231	0,00156	0,002	4,3333	4,26886	0,347	0,683	6	7	3,00	54,64	0,006344	0,012499	0,276517	0,342408	0,056000	0,078000	0,83	1,03	1083,23	1080,73	1,48	1,69	0,65	49,45	48,77
3	4	1082,06	1081,12	25,29	24,09	3,72	0	8	0	40	0	80	0,0296	0,0593	0,0030	0,0059	0,0600	0,0926	0,1252	0,00231	0,00156	0,002	4,3333	4,26886	0,347	0,683	6	3,5	2,12	38,64	0,008972	0,017677	0,310524	0,380479	0,067000	0,092000	0,66	0,81	1080,37	1079,53	1,69	1,62	0,65	35,37	34,91
4	5	1081,12	1078,42	37,09	35,89	7,28	2	15	10	75	20	150	0,0556	0,1111	0,0056	0,0111	0,0600	0,1211	0,1822	0,00161	0,00121	0,002	4,2757	4,19103	0,641	1,257	6	5,75	2,71	49,53	0,012950	0,025387	0,345215	0,423599	0,079000	0,109000	0,94	1,15	1079,15	1077,09	1,97	1,36	0,65	52,18	51,51
5	6	1078,42	1073,25	54,80	53,60	9,43	6	21	30	105	60	210	0,0778	0,1556	0,0078	0,0156	0,0600	0,1456	0,2311	0,00139	0,00110	0,002	4,2377	4,14024	0,890	1,739	6	8,75	3,35	61,09	0,014566	0,028463	0,359039	0,438117	0,084000	0,115000	1,20	1,47	1076,73	1072,04	1,69	1,24	0,65	67,84	66,84
6	7	1073,25	1067,53	46,26	45,06	12,36	4	30	20	150	40	300	0,1111	0,2222	0,0111	0,0222	0,0600	0,1822	0,3044	0,00121	0,00101	0,002	4,1910	4,07846	1,257	2,447	6	12	3,92	71,55	0,017573	0,034203	0,380479	0,463893	0,092000	0,126000	1,49	1,82	1071,64	1066,23	1,61	1,33	0,65	57,46	56,62
7	8	1067,53	1063,40	26,84	25,64	15,39	4	34	20	170	40	340	0,1259	0,2519	0,0126	0,0252	0,0600	0,1985	0,3370	0,00117	0,00099	0,002	4,1729	4,0547	1,419	2,757	6	15	4,39	79,99	0,017737	0,034469	0,380479	0,466185	0,092000	0,127000	1,67	2,04	1065,83	1061,98	1,70	1,45	0,65	35,72	35,23
8	9	1063,40	1055,36	38,64	37,44	20,81	6	40	30	200	60	400	0,1481	0,2963	0,0148	0,0296	0,0600	0,2230	0,3859	0,00111	0,00096	0,002	4,1480	4,02216	1,659	3,218	6	22	5,31	96,87	0,017128	0,033216	0,377842	0,461593	0,091000	0,125000	2,01	2,45	1061,95	1053,71	1,45	1,68	0,65	51,10	50,39
9	10	1055,36	1051,99	17,95	16,75	18,77	1	41	5	205	10	410	0,1519	0,3037	0,0152	0,0304	0,0600	0,2270	0,3941	0,00111	0,00096	0,002	4,1441	4,01704	1,699	3,294	6	20	5,06	92,37	0,018395	0,035662	0,385717	0,470746	0,094000	0,129000	1,95	2,38	1053,68	1050,33	1,68	1,69	0,65	25,56	25,23
10	11	1051,99	1048,71	22,20	21,00	14,77	2	114	10	570	20	1140	0,4222	0,8444	0,0422	0,0844	0,0600	0,5244	0,9889	0,00092	0,00087	0,002	3,9443	3,76259	4,496	8,579	6	10	3,58	65,31	0,068846	0,131349	0,571638	0,690670	0,177000	0,244000	2,05	2,47	1049,63	1047,53	2,36	1,21	0,65	33,48	33,08
11	12	1048,71	1039,75	45,50	44,30	19,69	3	117	15	585	30	1170	0,4333	0,8667	0,0433	0,0867	0,0600	0,5767	1,0533	0,00099	0,00090	0,002	3,9382	3,755	4,608	8,787	10	15	6,16	312,35	0,014752	0,028131	0,359039	0,438117	0,084000	0,115000	2,21	2,70	1045,18	1038,54	3,53	1,24	0,65	91,79	89,49
12	13	1039,75	1032,55	31,97	30,77	22,52	3	120	15	600	30	1200	0,4444	0,8889	0,0444	0,0889	0,1000	0,5889	1,0778	0,00098	0,00090	0,002	3,9322	3,74755	4,719	8,994	10	17	6,56	332,52	0,014191	0,027048	0,356302	0,433316	0,083000	0,113000	2,34	2,84	1036,54	1031,30	3,21	1,28	0,65	60,66	59,04
13	14	1032,55	1028,96	18,79	17,59	19,11	4	124	20	620	40	1240	0,4593	0,9185	0,0459	0,0919	0,1000	0,6252	1,1104	0,00098	0,00090	0,002	3,9243	3,73782	4,866	9,270	10	16,5	6,47	327,59	0,014854	0,028297	0,361764	0,438117	0,085000	0,115000	2,34	2,83	1030,55	1027,65	2,00	1,34	0,65	26,47	25,52
14	15	1028,96	1025,12	19,56	18,36	19,63	4	128	20	640	40	1280	0,4741	0,9481	0,0474	0,0948	0,1000	0,6215	1,1430	0,00097	0,00089	0,002	3,9167	3,72832	5,013	9,544	10	16,5	6,47	327,59	0,015304	0,029135	0,364475	0,442883	0,086000	0,117000	2,36	2,86	1026,90	1023,87	2,06	1,28	0,65	27,57	26,58
15	16	1025,12	1022,00	17,75	16,55	17,58	3	131	15	655	30	1310	0,4852	0,9704	0,0485	0,0970	0,1000	0,6337	1,1674	0,00097	0,00089	0,002	3,9110	3,72133	5,123	9,750	10	16,1	6,39	323,60	0,015833	0,030130	0,367173	0,447612	0,087000	0,119000	2,34	2,86	1023,37	1020,71	1,75	1,32	0,65	23,02	22,12
16	17	1022,00	1017,29	28,96	27,76	16,26	6	137	30	685	60	1370	0,5074	1,0148	0,0507	0,1015	0,1000	0,6581	1,2163	0,00096	0,00089	0,002	3,9000	3,70768	5,343	10,159	10	15,5	6,27	317,51	0,016828	0,031996	0,375193	0,454641	0,090000	0,122000	2,35	2,85	1020,21	1015,91	1,79	1,41	0,65	39,24	37,77
17	X	1017,29	1016,00	10,00	8,80	12,90	1	138	5	690	10	1380	0,5111	1,0222	0,0511	0,1022	0,1000	0,6622	1,2244	0,00096	0,00089	0,002	3,8982	3,70545	5,379	10,227	10	15	6,16	312,35	0,017223	0,032743	0,377842	0,456967	0,091000	0,123000	2,33	2,82	1015,88	1014,56	1,41	1,47	0,65	12,21	11,70
TRAMO 2																																													
28	19	1086,89	1086,45	20,49	19,29	2,28	2	2	10	10	20	20	0,0074	0,0148	0,0007	0,0015	0,0600	0,0681	0,0763	0,00681	0,00381	0,002	4,4146	4,38048	0,088	0,175	6	2	1,60	29,21	0,003023	0,005999	0,222095	0,273304	0,040000	0,055000	0,36	0,44	1085,64	1085,25	1,25	1,23	0,65	21,43	21,06
18	19	1087,67	1086,45	11,69	10,49	11,63	1	1	5	5	10	10	0,0037	0,0074	0,0004	0,0007	0,0600	0,0641	0,0681	0,01281	0,00681	0,002	4,4392	4,41463	0,044	0,088	6	12	3,92	71,55	0,006020	0,01234	0,136112	0,167398	0,019000	0,026000	0,53	0,66	1086,42	1085,16	1,25	1,32	0,65	12,69	12,47
19	20	1086,45	1084,09	20,38	19,18	12,30	1	4	5	20	10	40	0,0148	0,0296	0,0015	0,0030	0,0600	0,0763	0,0926	0,00381	0,00231	0,002	4,3805	4,33333	0,175	0,347	6	11,75	3,88	70,80	0,002475	0,004897	0,207295	0,256893	0,036000	0,050000	0,80	1,00	1085,13	1082,88	1,32	1,24	0,65	22,05	21,68
20	21	1084,09	1082,45	9,31	8,11	20,22	1	5	5	25	10	50	0,0185	0,0370	0,0019	0,0037	0,0600	0,0804	0,1007	0,00321	0,00201	0,002	4,3669	4,3147	0,218	0,431	6	20	5,06	92,37	0,002364	0,004671	0,203503	0,250157	0,035000	0,048000	1,03	1,27	1082,85	1081,23	1,24	1,25	0,65	9,82	9,65
21	22	1082,45	1082,41	9,65	8,45	0,47	0	5	0	25	0	50	0,0185	0,0370	0,0019	0,0037	0,0600	0,0804	0,1007	0,00321	0,00201	0,002	4,3669	4,3147	0,218	0,431	6	0,5	0,80	14,60	0,014951	0,029544	0,361764	0,445252	0,085000	0,118000	0,29	0,36	1081,05	1081,00	1,40	1,44	0,65	11,58	11,41
22	4	1082,41	1081,12	19,57	18,37	7,02	0	5	0	25	0	50	0,0185	0,0370	0,0019	0,0037	0,0600	0,0804	0,1007	0,00321	0,00201	0,002	4,3669	4,3147	0,218	0,431	6	7	3,00	54,64	0,003996	0,007896	0,239853	0,298427	0,045000	0,063000	0,72	0,89	1080,97	1079,69	1,44	1,46	0,65	23,97	23,62
TRAMO 3																																													
23	24	1076,31	1078,24	11,65	10,45	-18,47	2	2	10	10	20	20	0,0074	0,0148	0,0007	0,0015	0,0600	0,0681	0,0763	0,00681	0,00381	0,002	4,4146	4,38048	0,088	0,175	6	0,5	0,80	14,60	0,006046	0,011998	0,273304	0,336751	0,055000	0,076000	0,22	0,27	1075,06	1075,01	1,25	3,26	0,65	22,21	22,00
24	25	1078,24	1079,47	19,59	18,39	(6,69)	0	2	0	10	0	20	0,0074	0,0148	0,0007	0,0015	0,0600	0,0681	0,0763	0,00681	0,00381	0,002	4,4146	4,38048	0,088	0,175	6	0,2	0,51	9,24	0,009559	0,01													

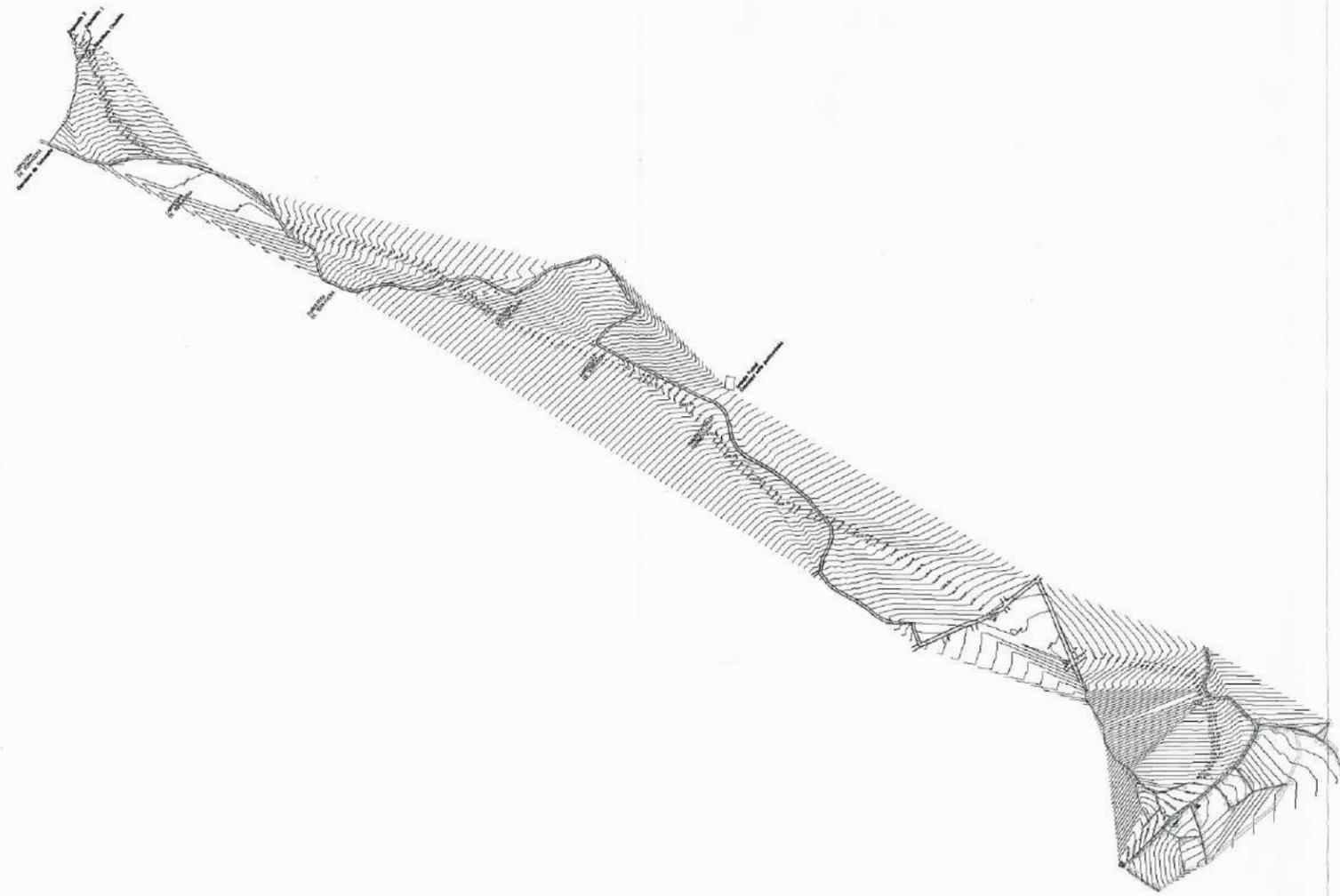
Apéndice 4. **Planos**

Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD 2016.



 **PLANTA DENSIDAD DE VIVIENDA**
RED DE AGUA POTABLE ESC: 1/5000

 FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO:	DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE:	PLANTA GENERAL	
 Vc. Bc. ING. MANUEL ALFREDO RIVERA OCHAETA	FECHA:	ENERO 2019	HOJA No.
	ESCALA:	INDICADA	
	DISEÑO:	HECTOR MORAN	1
	CALEFACCIÓN:	HECTOR MORAN	21
	DIBUJO:	HECTOR MORAN	
	CARNE:	2000-23326	

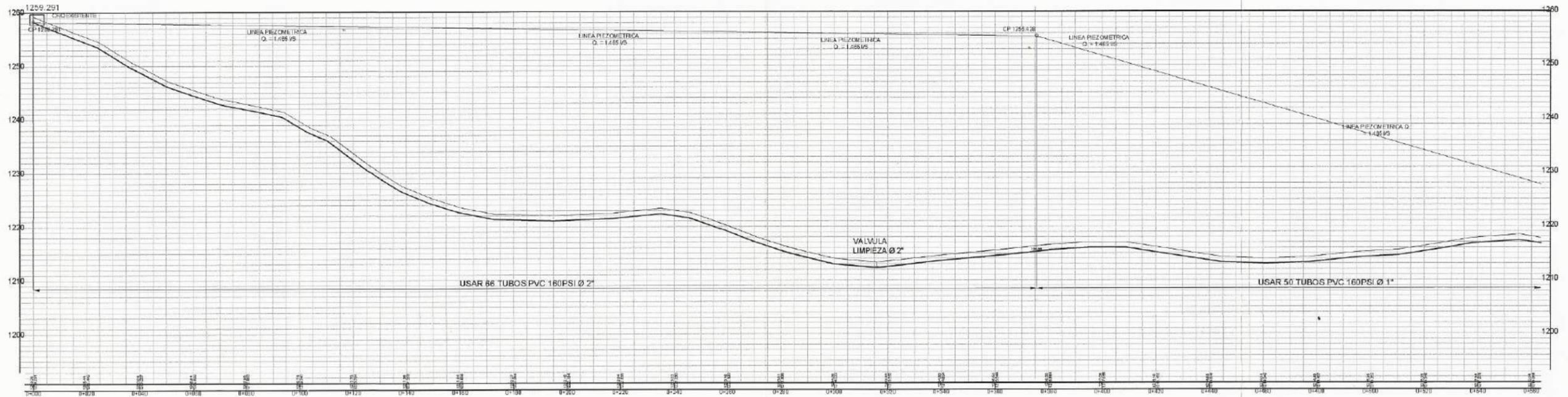


SIMBOLOGIA	
	CASA
	ESCUELA
	IGLESIA
	CALLE
	TANQUE DE ALMACENAMIENTO

 **PLANTA CURVAS DENIVEL**
RED DE AGUA POTABLE ESC: 1/5000

 ASAC AGENCIA DEL ESTADO DE MEXICO	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE: PLANTA DE CURVAS DE NIVEL
	FECHA: ENERO 2016
	ESCALA: INDICADA
	DISEÑO: HECTOR MORAN
	CALCULO: HECTOR MORAN
	DIBUJO: HECTOR MORAN
	CARNE: 2000-28826

HOJA No. **2**
21

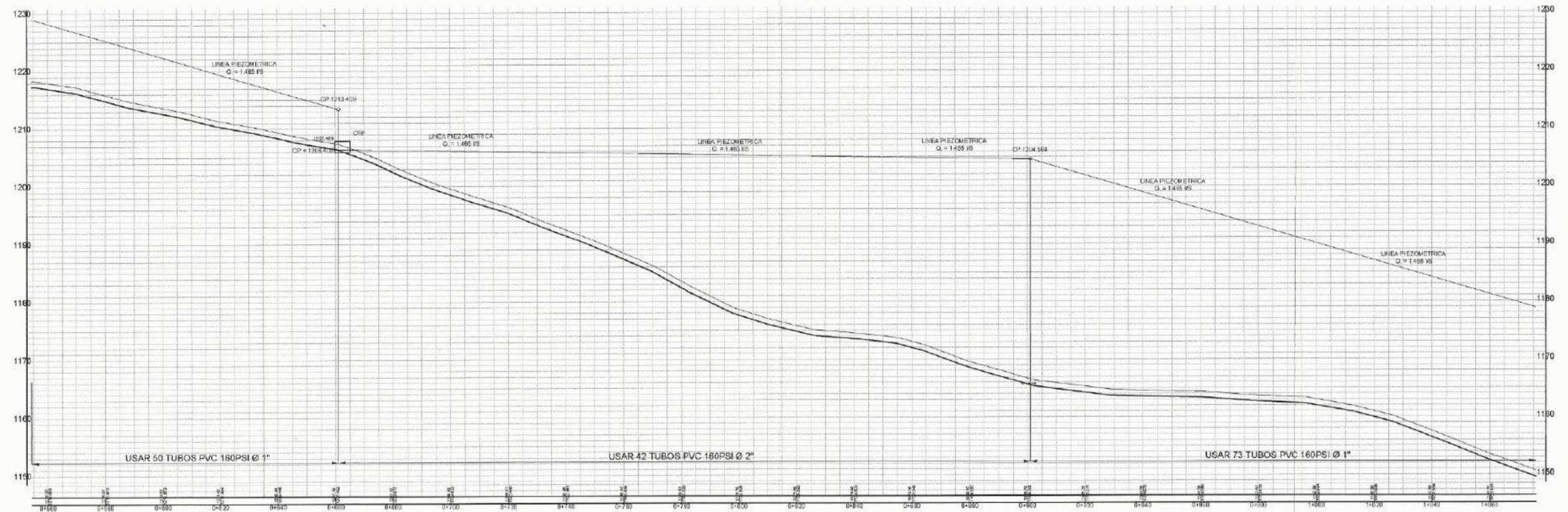



PERFIL RED DE CONDUCCION 0+000 A 0+560
 RED DE AGUA POTABLE ESC H: 1/750
 ESC V: 1/375

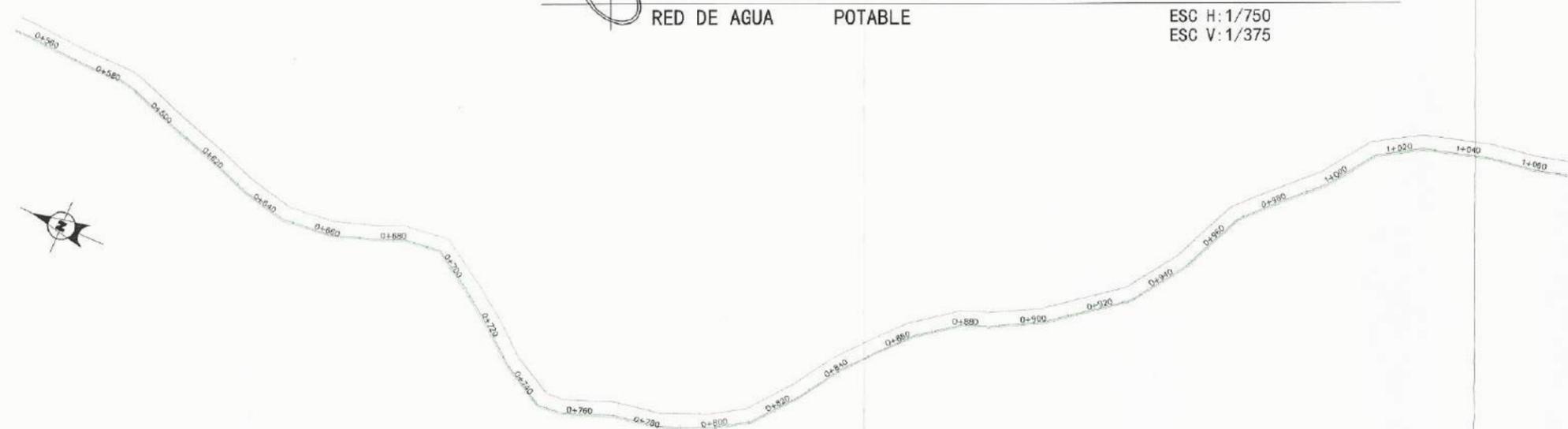



PLANTA RED DE CONDUCCION 0+000 A 0+560
 RED DE AGUA POTABLE ESC: 1/750

 USAC FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL RED DE AGUA POTABLE
FECHA: ENERO 2019 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN C.A.R.N.E.: 2000-93396	HOJA No. 3 21

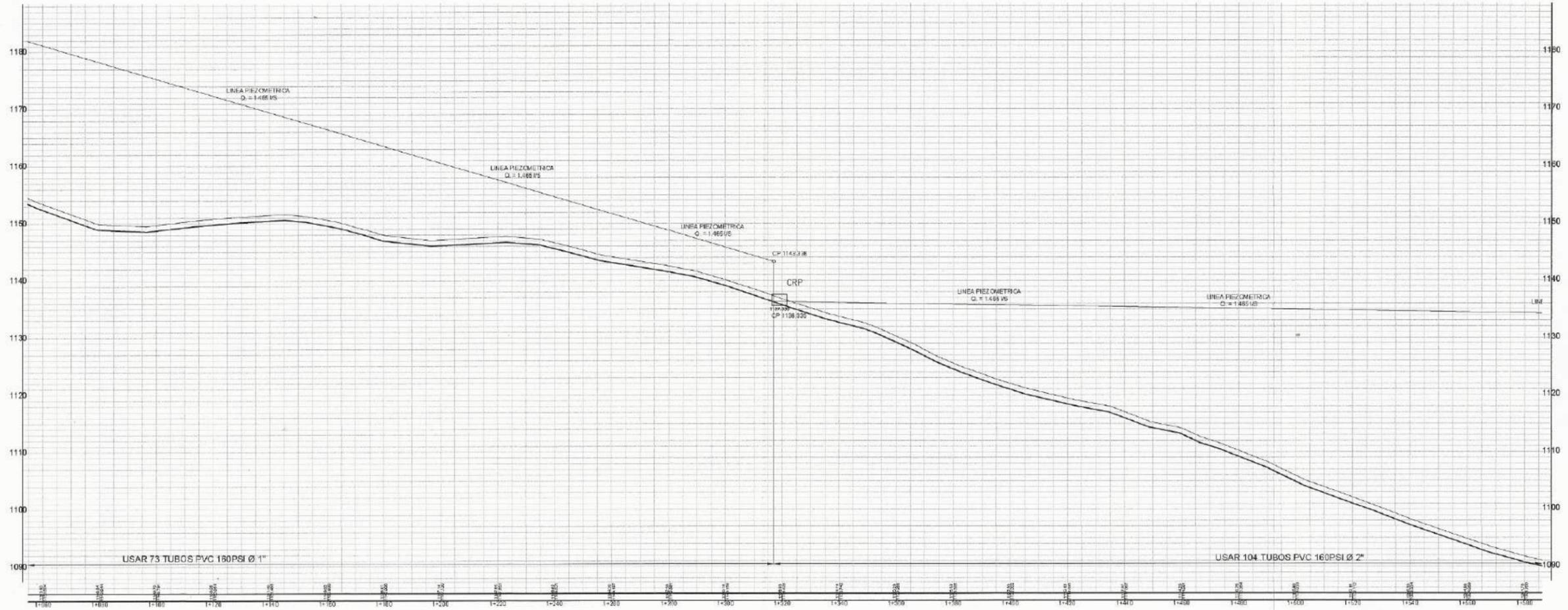



PERFIL RED DE CONDUCCION 0+560 A 1+060
 RED DE AGUA POTABLE ESC H: 1/750
 ESC V: 1/375

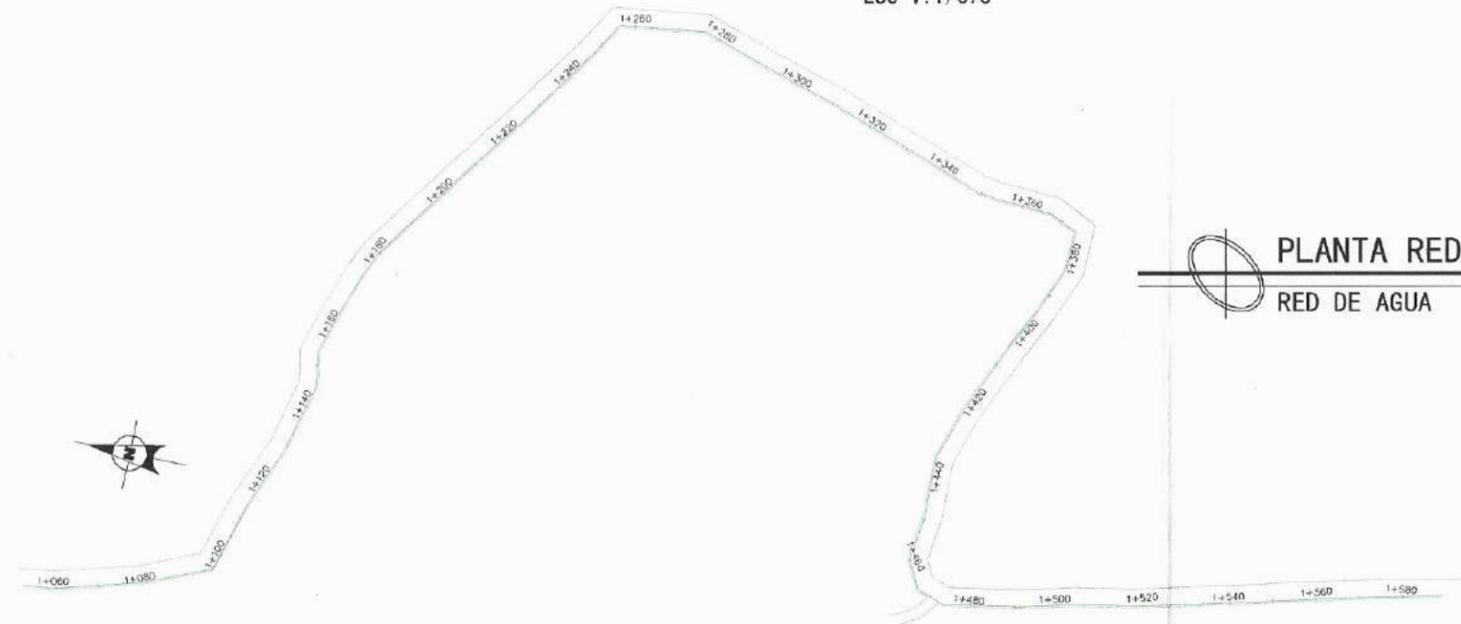



PLANTA RED DE CONDUCCION 0+560 A 1+060
 RED DE AGUA POTABLE ESC: 1/750

 FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE RED DE AGUA POTABLE
FECHA: ENERO 2018 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN	HOJA No. 4 V. de: (S) ING. MANUEL ALFREDO ARRIVILLA OCHAETA CARNE: 2000-23396

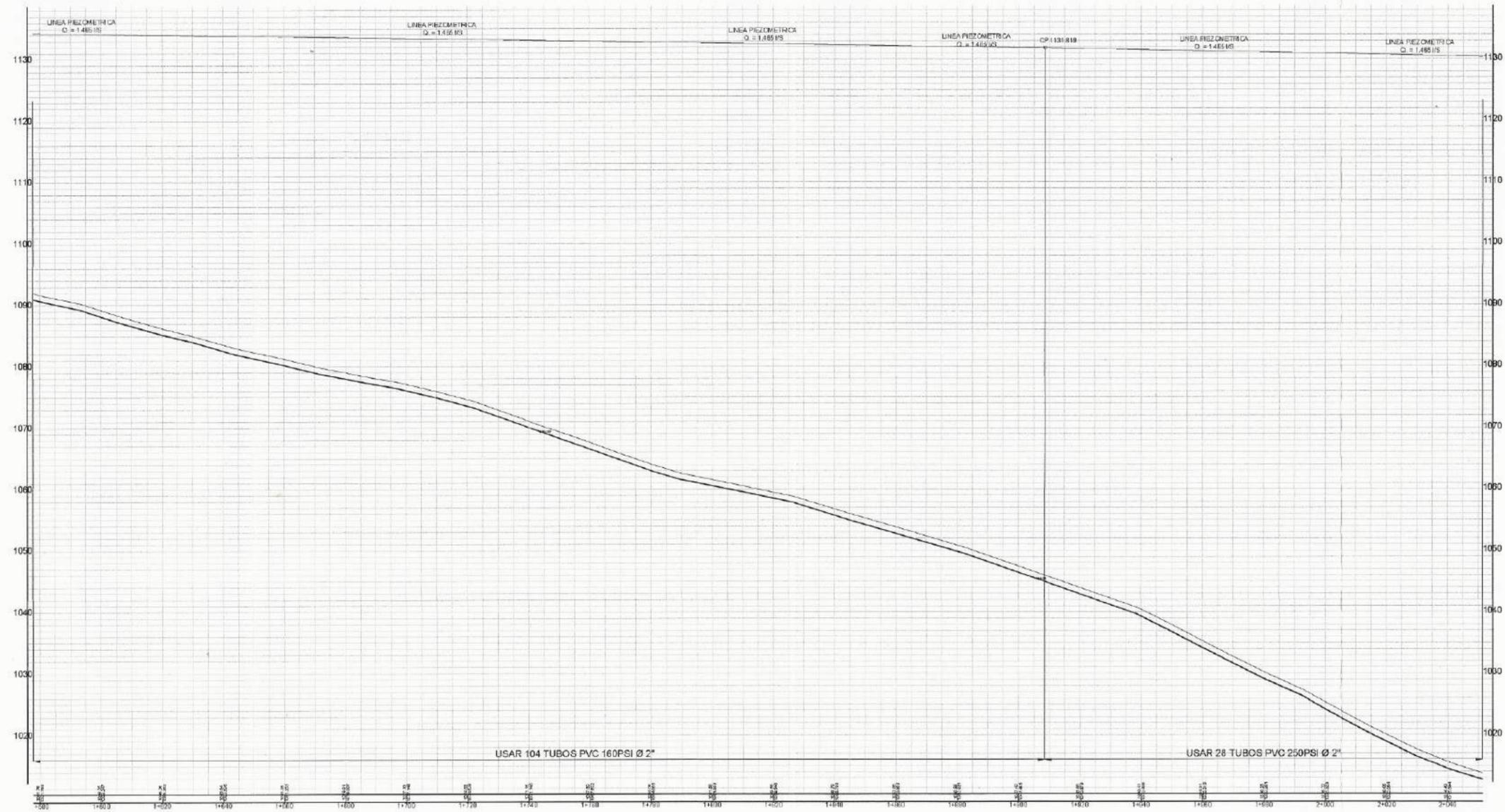



PERFIL RED DE CONDUCCION 1+060 A 1+580
 RED DE AGUA POTABLE
 ESC H: 1/750
 ESC V: 1/375



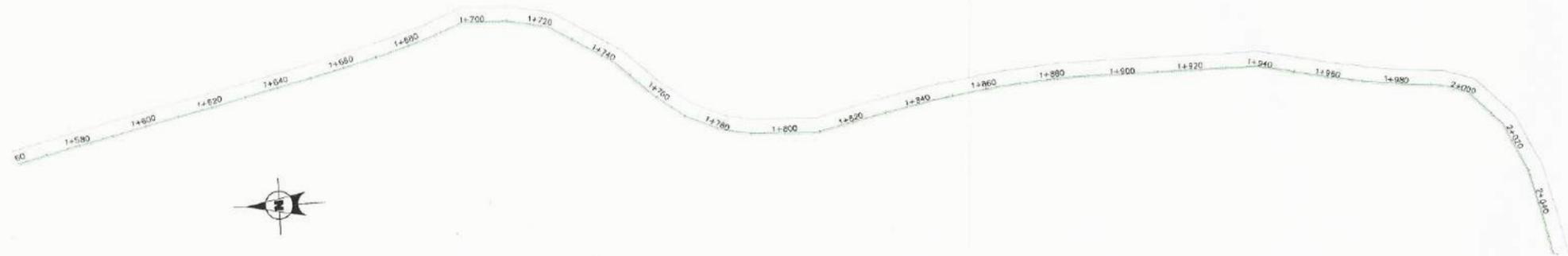

PLANTA RED DE CONDUCCION 1+060 A 1+580
 RED DE AGUA POTABLE
 ESC: 1/750

 USAC FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE RED DE AGUA POTABLE	
FECHA: ENERO 2012 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN V. B. (I) ING. MANUEL ALFREDO AREVILLA OCHASTA	HOJA No. 5 21	CARNÉ: 2000-23326



PERFIL RED DE CONDUCCION 1+580 A 2+040

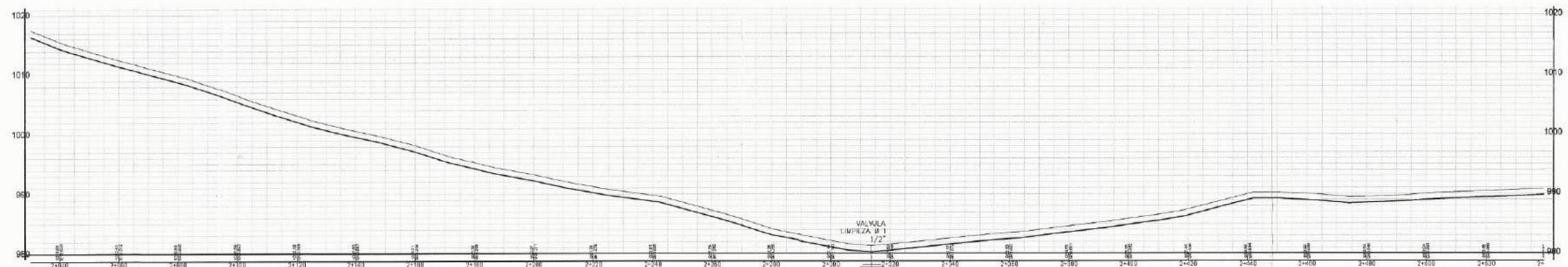
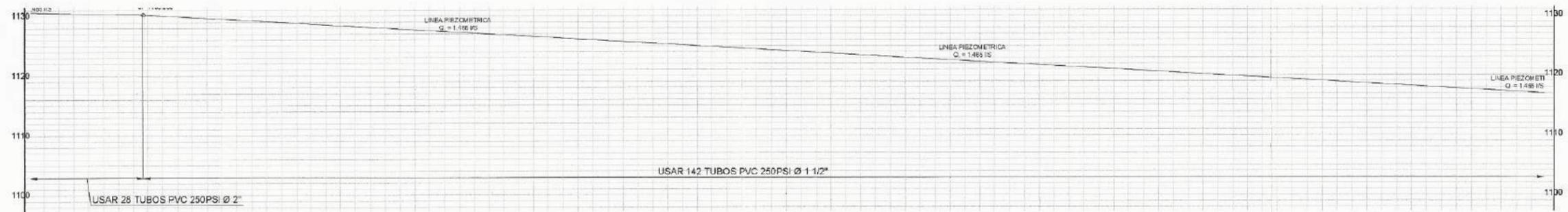
RED DE AGUA POTABLE
 ESC H: 1/750
 ESC V: 1/375



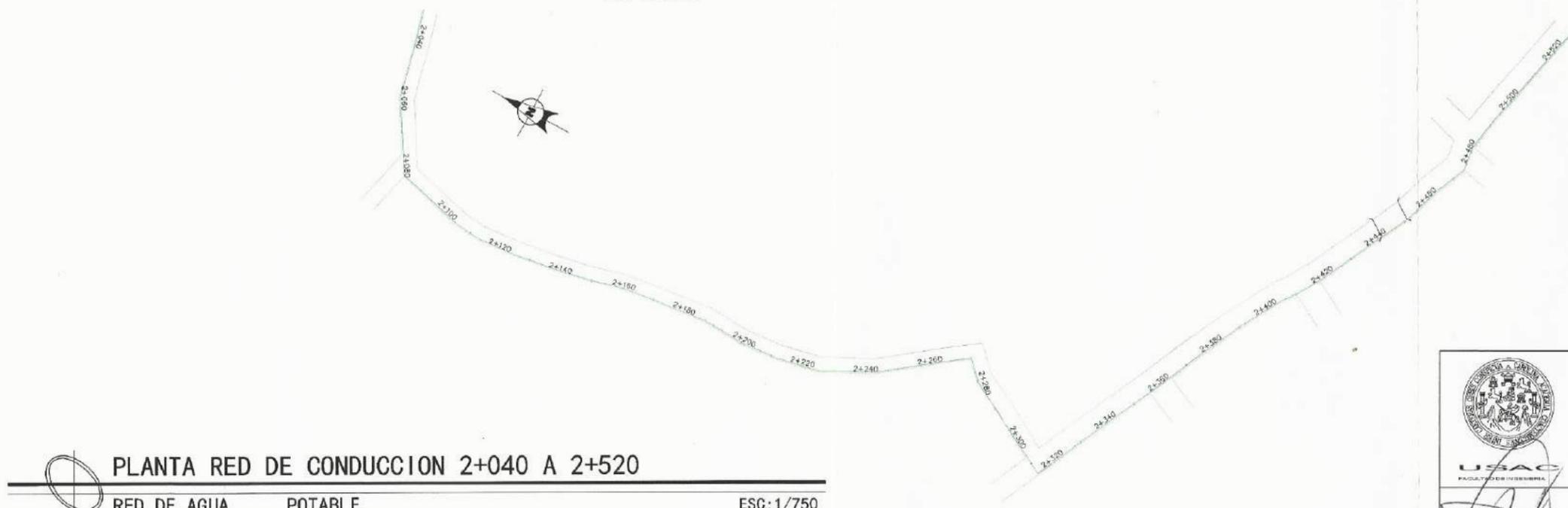
PLANTA RED DE CONDUCCION 1+580 A 2+040

RED DE AGUA POTABLE
 ESC: 1/750

 FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE RED DE AGUA POTABLE
FECHA: ENERO 2015 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN CORRE: 2000-23326	HOJA No. 6 21

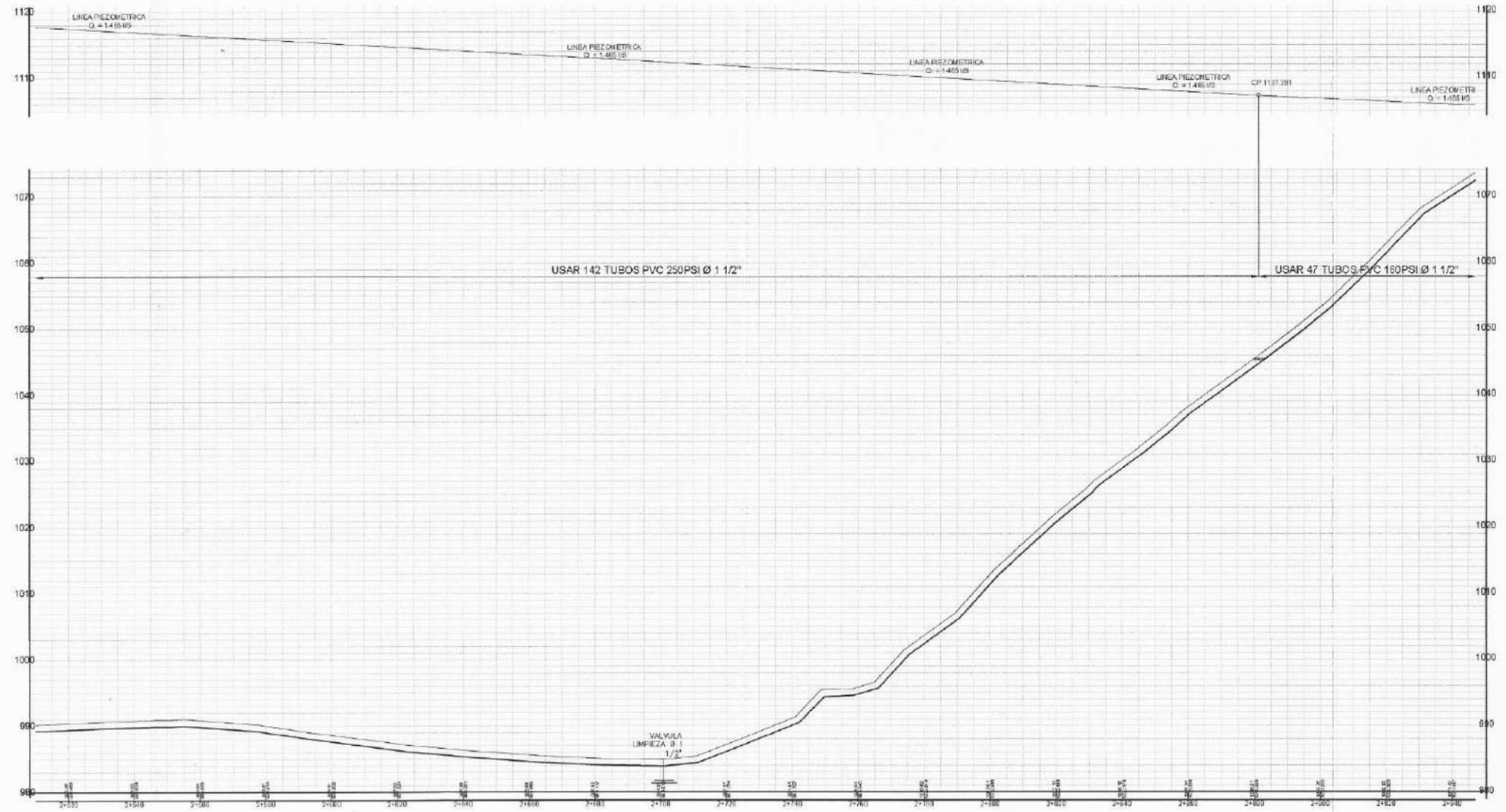



PERFIL RED DE CONDUCCION 2+040 A 2+520
 RED DE AGUA POTABLE
 ESC H: 1/750
 ESC V: 1/375



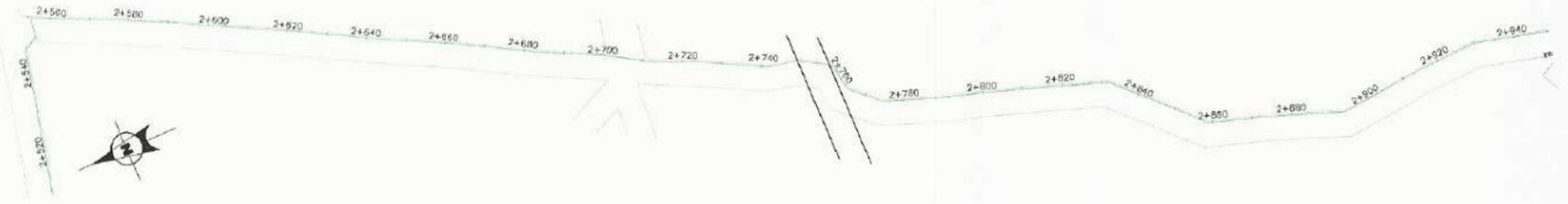

PLANTA RED DE CONDUCCION 2+040 A 2+520
 RED DE AGUA POTABLE
 ESC: 1/750

 USAC FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE RED DE AGUA POTABLE
FECHA: ENERO 2019 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN Vº. Bº. (D) INO. MANUEL ALFREDO ARRIVILLA OCHAETA	HOJA No. 7 21



PERFIL RED DE CONDUCCION 2+520 A 2+940

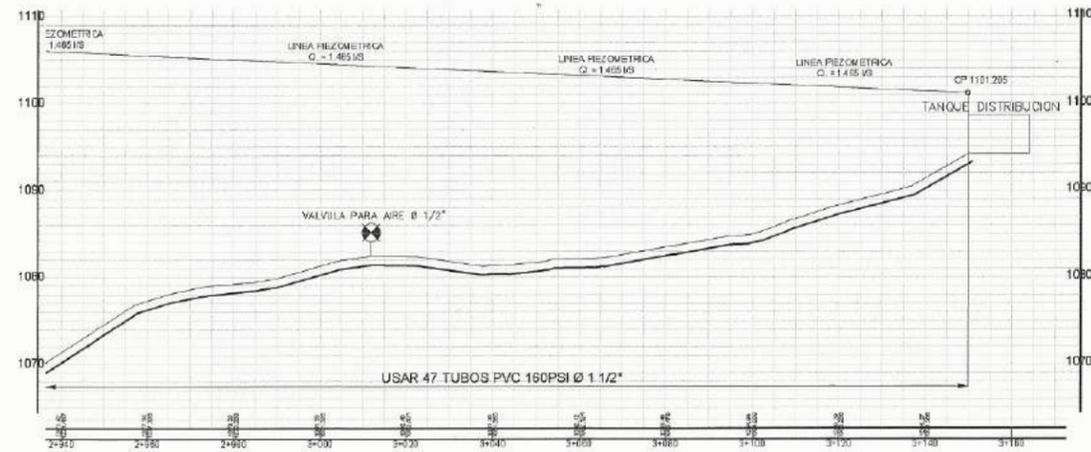
RED DE AGUA POTABLE
 ESC H: 1/750
 ESC V: 1/375



PLANTA RED DE CONDUCCION 2+520 A 2+940

RED DE AGUA POTABLE
 ESC: 1/750

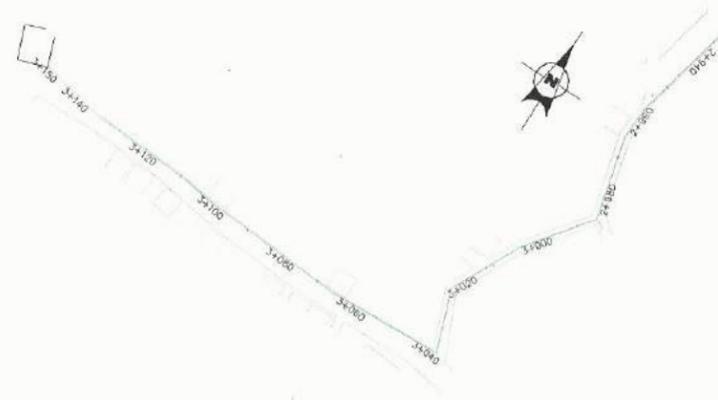
 USAC FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE RED DE AGUA POTABLE	
FECHA: ENERO 2018 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN CARGO: 9000-23326	HOJA No. 8	21



PERFIL RED DE CONDUCCION 2+940 A 3+150

RED DE AGUA POTABLE

ESC H:1/750
ESC V:1/375



PLANTA RED DE CONDUCCION 2+940 A 3+150

RED DE AGUA POTABLE

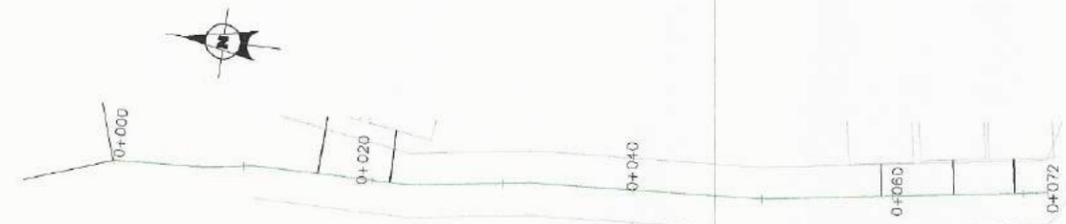
ESC:1/750



PERFIL TRAMO 1 0+000 A 0+072

RED DE AGUA POTABLE

ESC H:1/250
ESC V:1/125

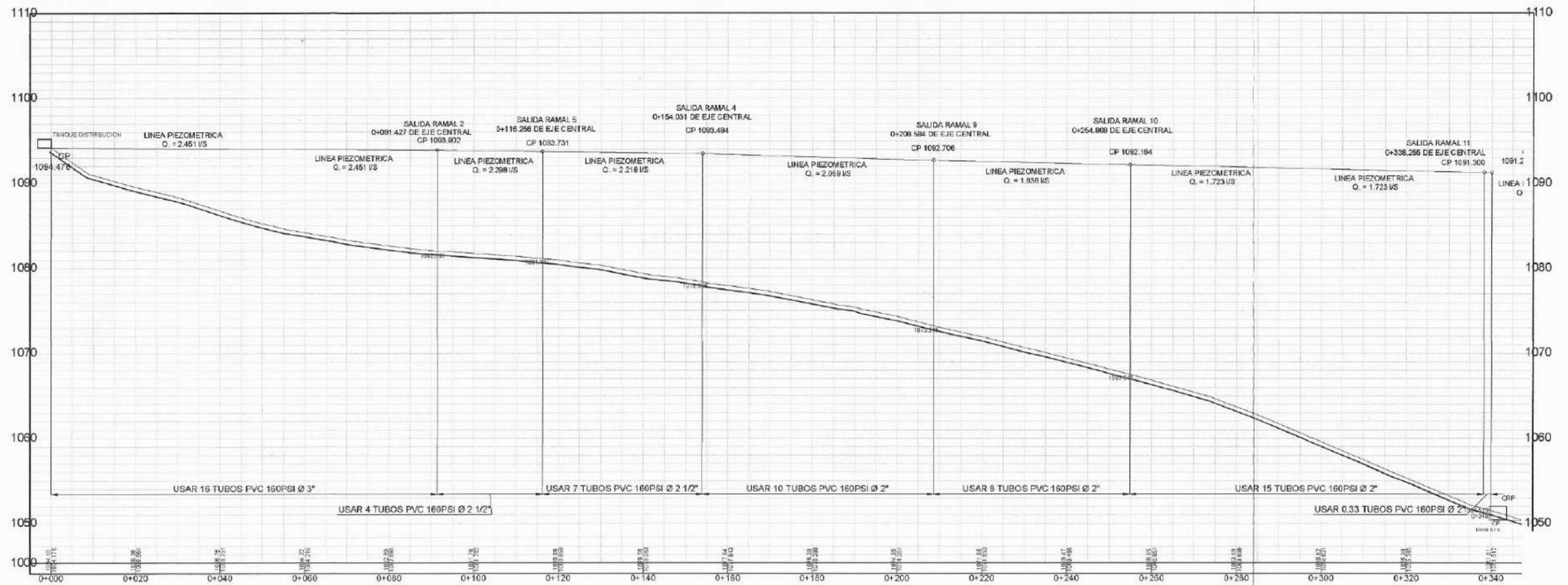


PLANTA TRAMO 1 0+000 A 0+072

RED DE AGUA POTABLE

ESC:1/250

 USAC FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE RED DE AGUA POTABLE	
FECHA: ENERO 2012 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN CARNE: 2000-23326	HOJA No. 9	21



PERFIL RED DE DISTRIBUCION 0+000 A 0+340

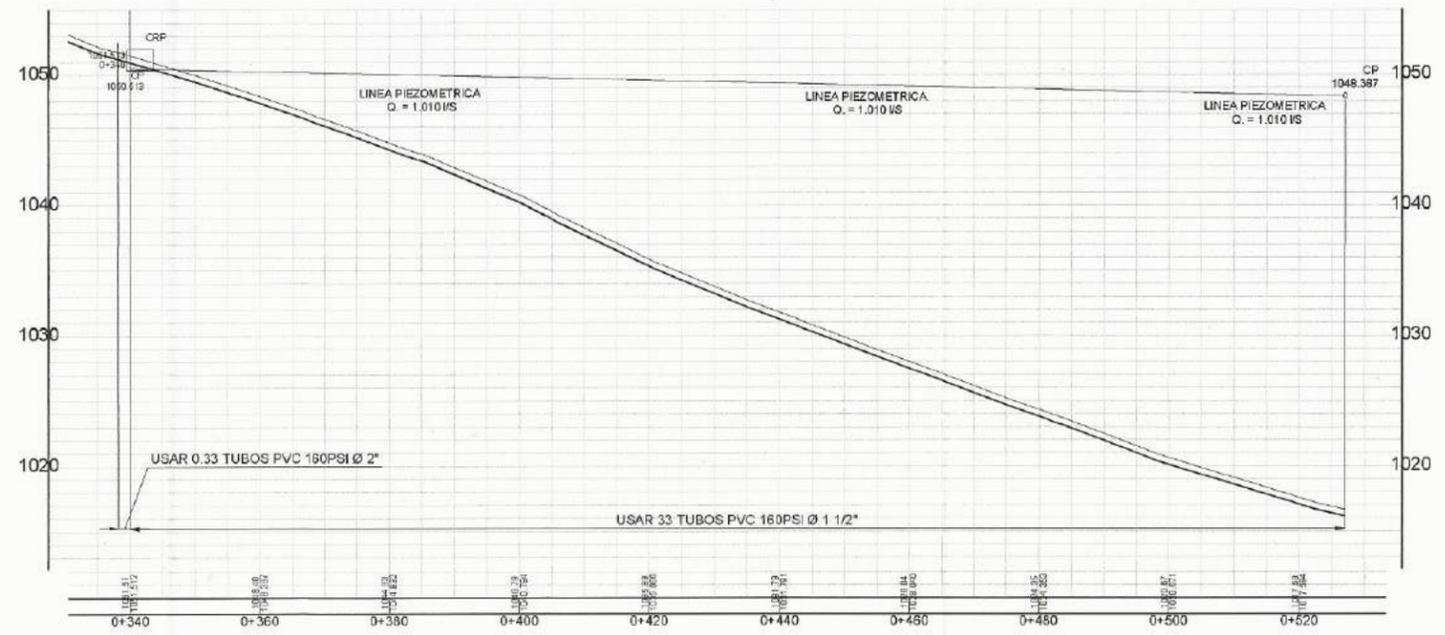
RED DE AGUA POTABLE ESC H:1/500 ESC V:1/250



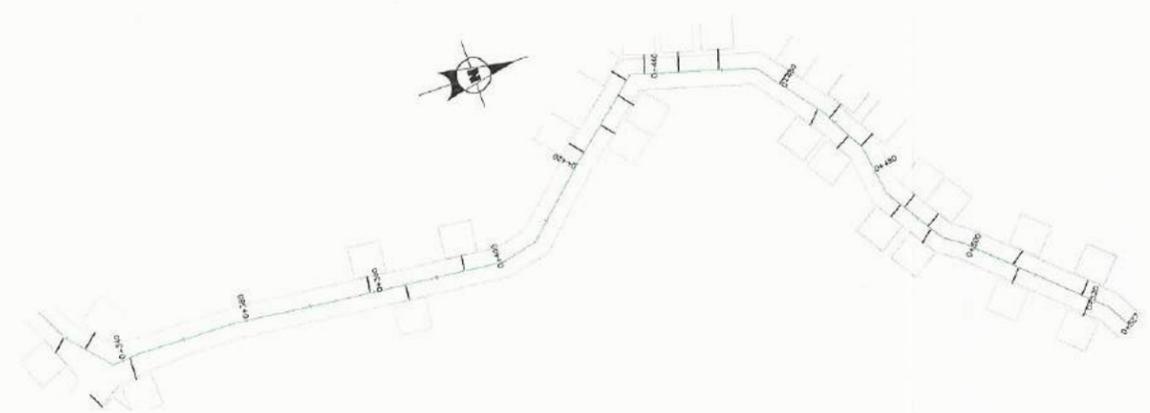
PLANTA RED DE DISTRIBUCION 0+000 A 0+340

RED DE AGUA POTABLE ESC:1/500

	PROYECTO:	DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE:	PLANTA Y PERFIL DE RED DE AGUA POTABLE
FECH: ENERO 2019 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CÁLCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN CARR: 2000-23326	HOJA No. 10 21	Ing. MANUEL ALBERTO ARRIYILLA OCHOAETA

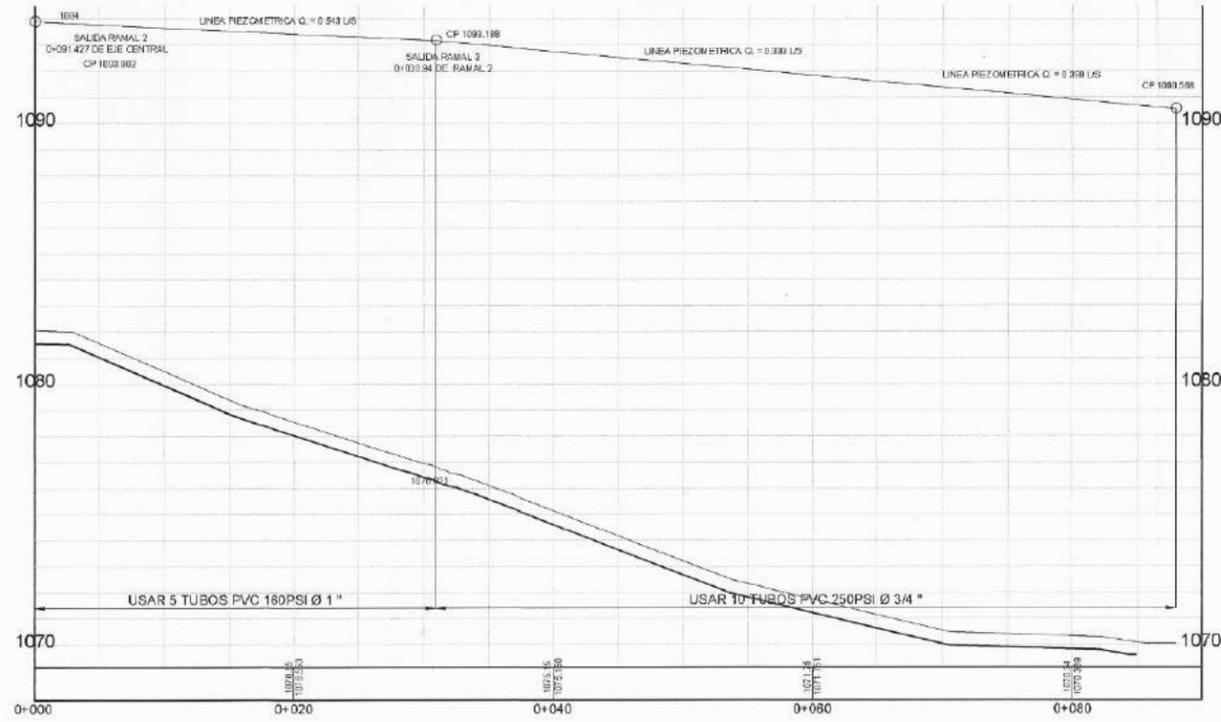


PERFIL RED DE DISTRIBUCION 0+340 A 0+527
 RED DE AGUA POTABLE ESC H:1/500
 ESC V:1/250



PLANTA RED DE DISTRIBUCION 0+340 A 0+527
 RED DE AGUA POTABLE ESC:1/500

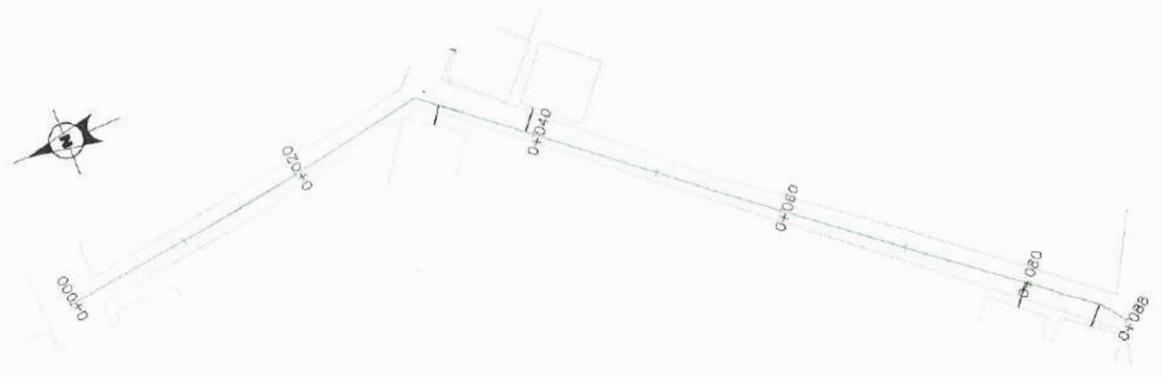
 USAC FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA FINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE RED DE AGUA POTABLE
FECHA: ENERO 2019 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN C.A.R.N.E: 2000-28896	HOJA No. 11 21



PERFIL TRAMO 2 0+000 A 0+088

RED DE AGUA POTABLE

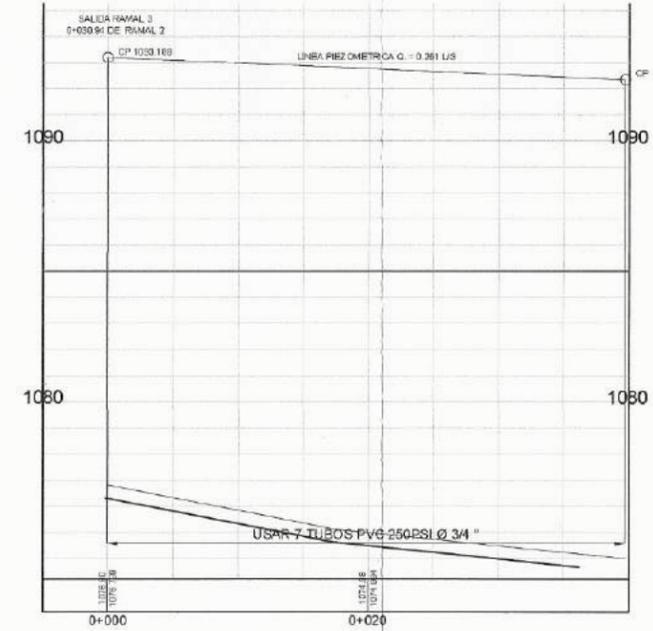
ESC H:1/250
ESC V:1/125



PLANTA TRAMO 2 0+000 A 0+088

RED DE AGUA POTABLE

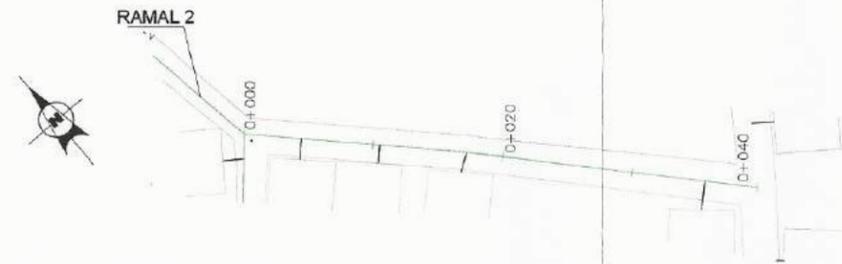
ESC:1/250



PERFIL TRAMO 3 0+000 A 0+040

RED DE AGUA POTABLE

ESC H:1/250
ESC V:1/125

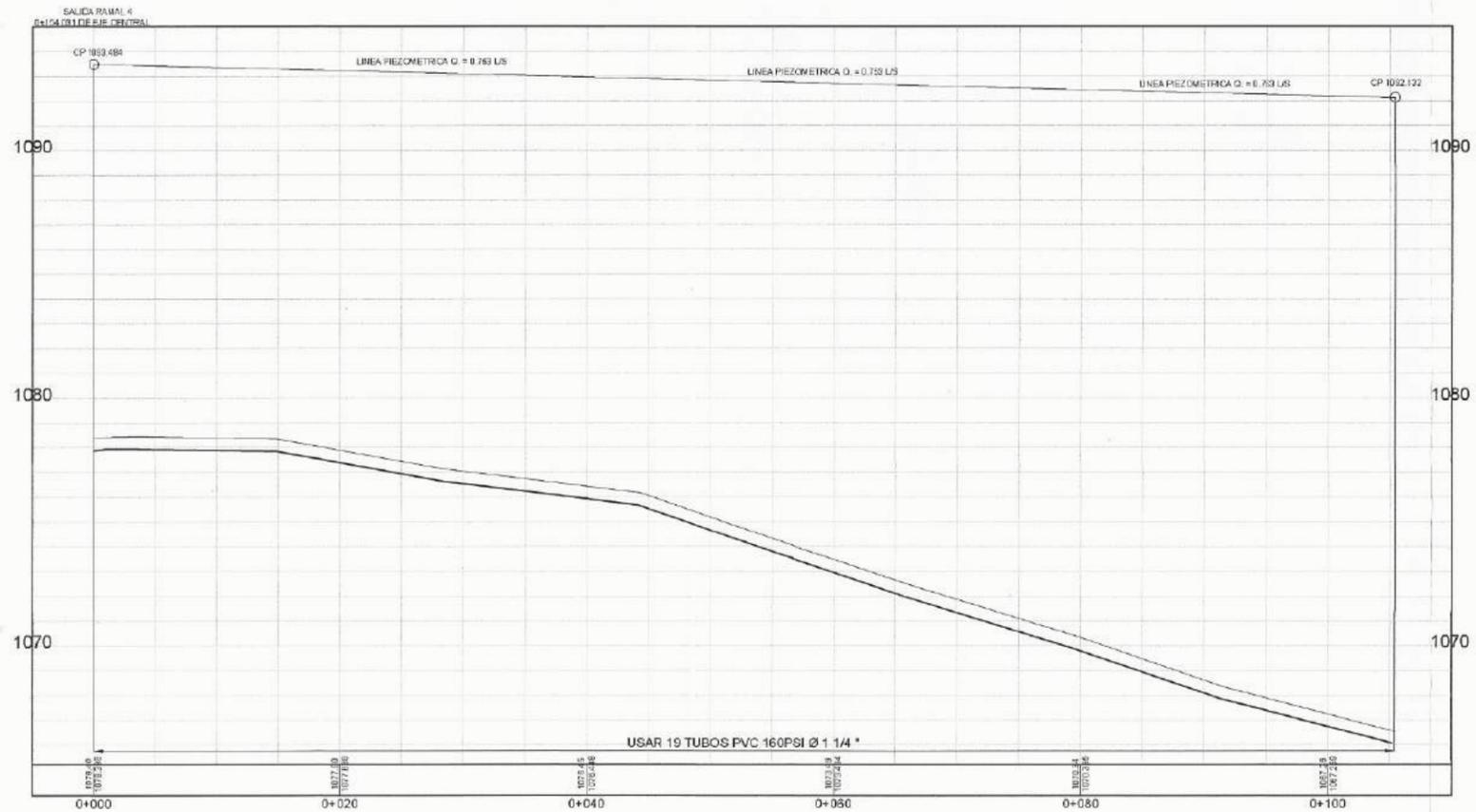


PLANTA TRAMO 3 0+000 A 0+040

RED DE AGUA POTABLE

ESC:1/250

	PROYECTO:	
	DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE:	
	PLANTA Y PERFIL DE RED DE AGUA POTABLE	
FECHA: ENERO 2019	ESCALA: INDICADA	HOJA No.
DISEÑO: HECTOR MORAN	CALCULO: HECTOR MORAN	12
DIBUJO: HECTOR MORAN	CARNE: 2000-28826	21
Vc. Bc. (I): ING. MANUEL ALFREDO GARCÍA VILLALBA OCHOAETA		



PERFIL TRAMO 4 0+000 A 0+105

RED DE AGUA POTABLE

ESC H: 1/250
ESC V: 1/125

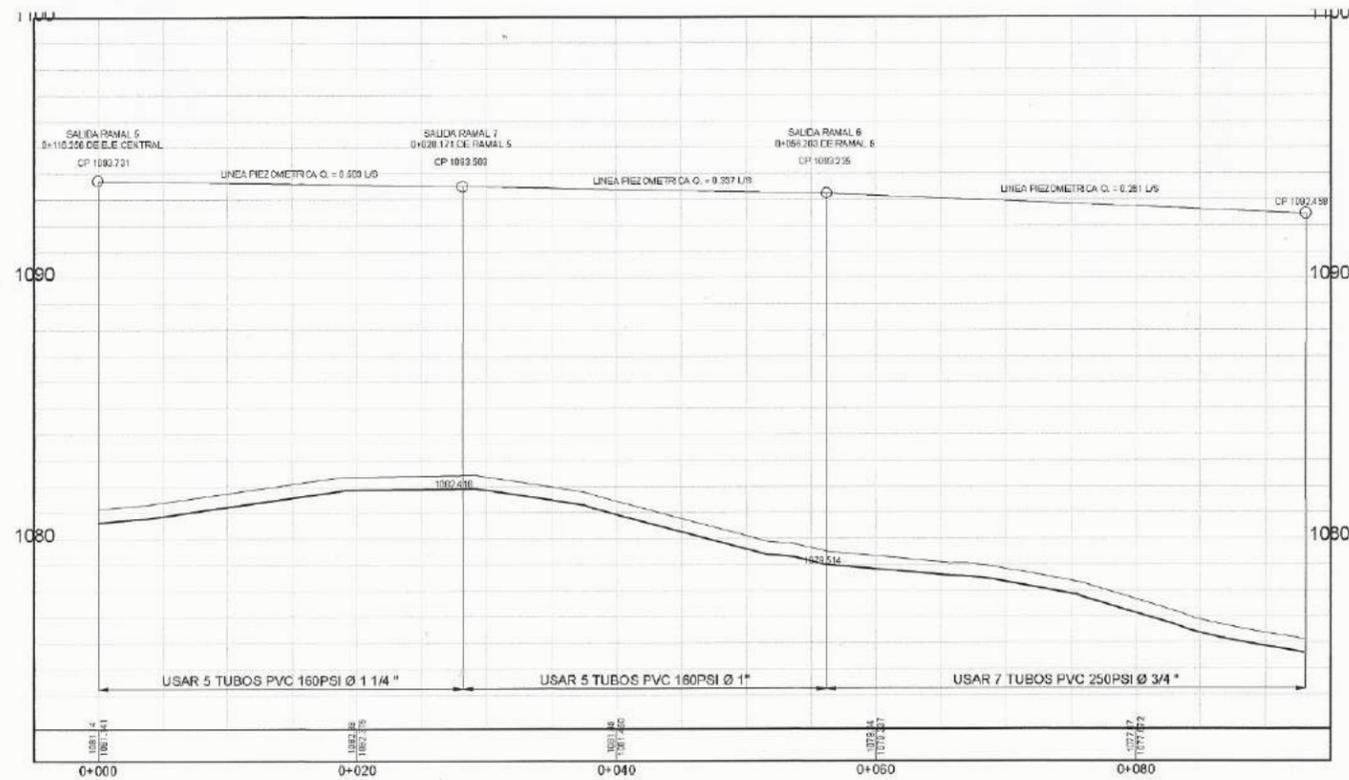


PLANTA TRAMO 4 0+000 A 0+105

RED DE AGUA POTABLE

ESC: 1/250

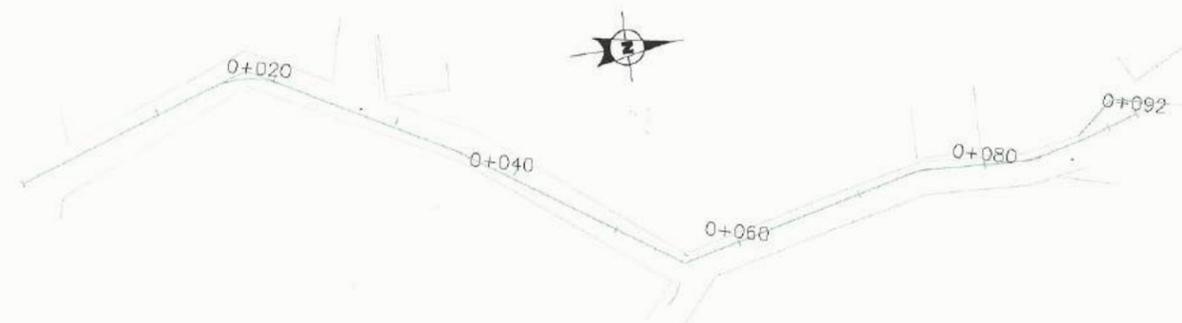
 FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE RED DE AGUA POTABLE
FECHA: ENERO 2019 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN V. B. 10. ING. MANUEL ALBERTO ARRIYILLA OCHASTA	HOJA No. 13 21



PERFIL TRAMO 5 0+000 A 0+092

RED DE AGUA POTABLE

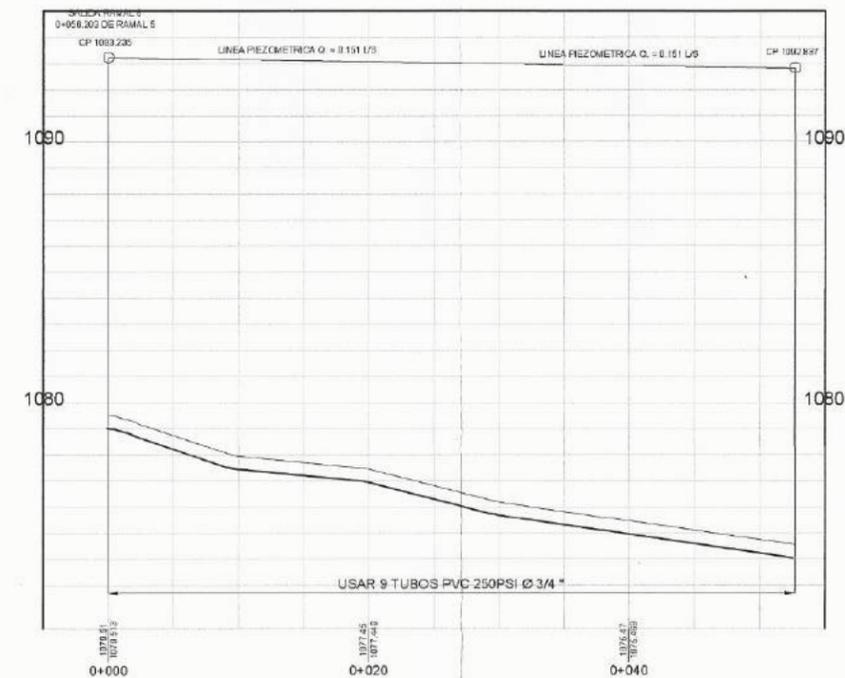
ESC H:1/250
ESC V:1/125



PLANTA TRAMO 5 0+000 A 0+092

RED DE AGUA POTABLE

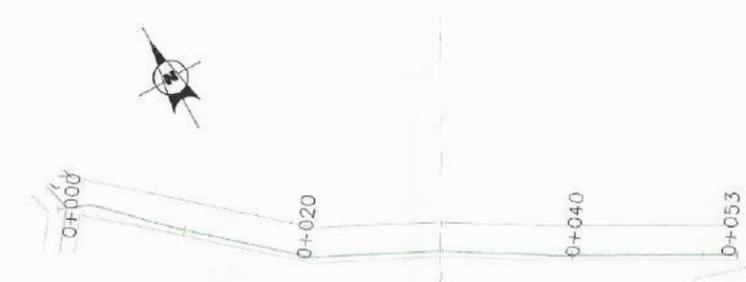
ESC:1/250



PERFIL TRAMO 6 0+000 A 0+053

RED DE AGUA POTABLE

ESC H:1/250
ESC V:1/125

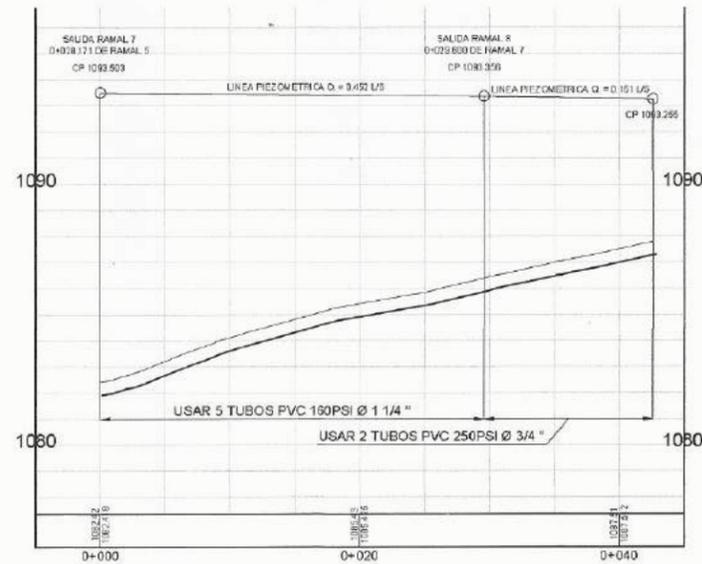


PLANTA TRAMO 6 0+000 A 0+053

RED DE AGUA POTABLE

ESC:1/250

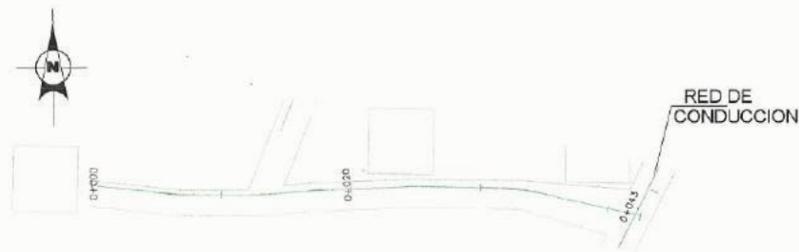
 FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE RED DE AGUA POTABLE
FECHA: ENERO 2019 ESCALA INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN Vó. Do. D. ING. MANUEL ALBERTO ARRIVILLA OCHAETA	HOJA No. 14 21



PERFIL TRAMO 7 0+000 A 0+043

RED DE AGUA POTABLE

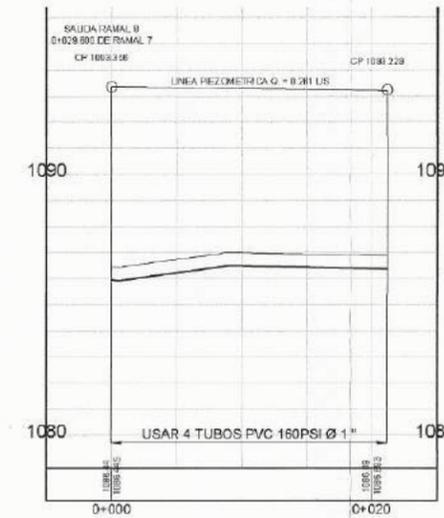
ESC H:1/250
ESC V:1/125



PLANTA TRAMO 7 0+000 A 0+043

RED DE AGUA POTABLE

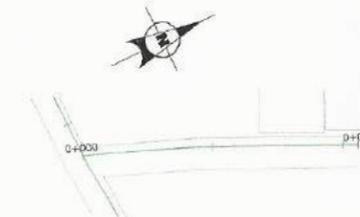
ESC:1/250



PERFIL TRAMO 8 0+000 A 0+021

RED DE AGUA POTABLE

ESC H:1/250
ESC V:1/125

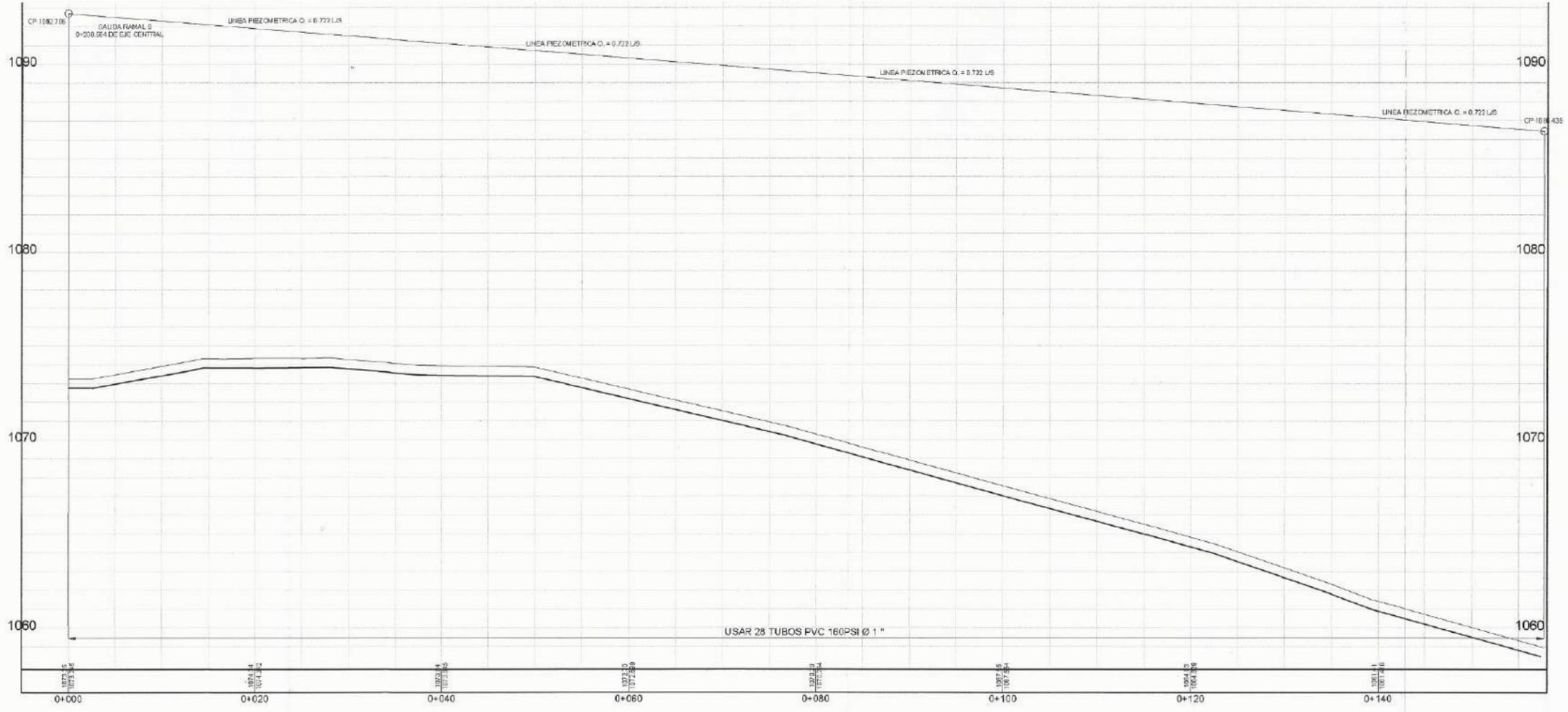


PLANTA TRAMO 8 0+000 A 0+021

RED DE AGUA POTABLE

ESC:1/250

 USAC FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE RED DE AGUA POTABLE	
 Vc. Dr. (S) INCI. MANUEL ALBERTO GONZALEZ OCHOAETA	FECHA: ENERO 2019	HOJA No.
	ESCALA: INDICADA	15
	DISEÑO: HECTOR MORAN	21
	CALCULO: HECTOR MORAN CARNE: 2000-28826	



PERFIL TRAMO 9 0+000 A 0+156
 RED DE AGUA POTABLE

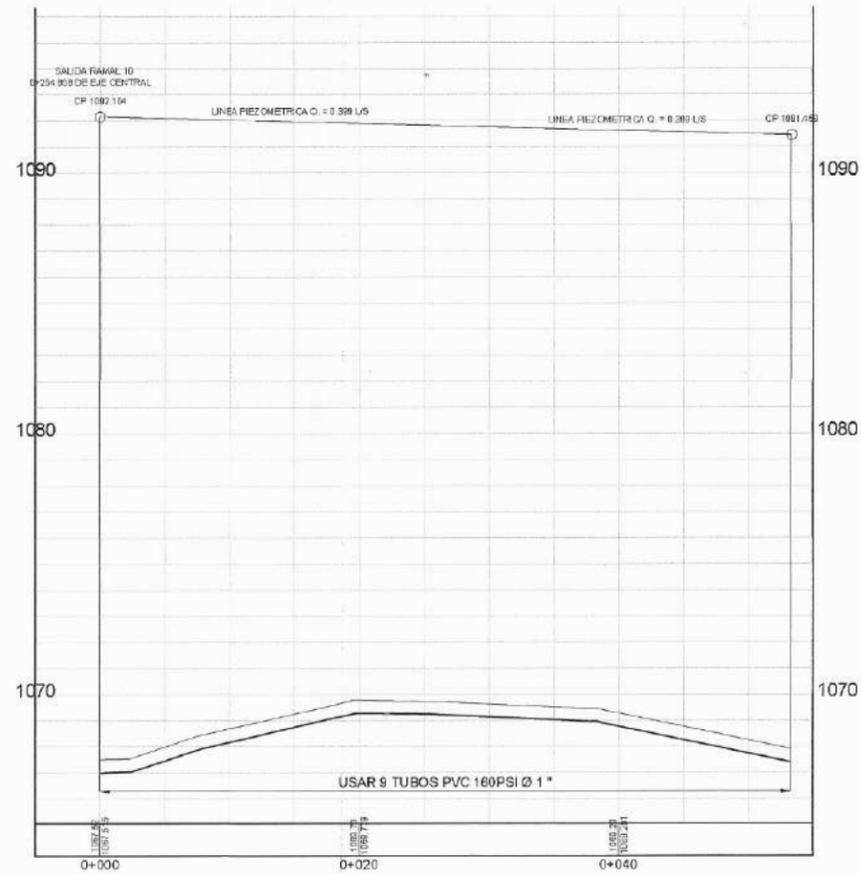
ESC H: 1/250
 ESC V: 1/125



PLANTA TRAMO 9 0+000 A 0+156
 RED DE AGUA POTABLE

ESC: 1/250

	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE RED DE AGUA POTABLE	
FECHA: ENERO 2019 ESCALA: INDICADA DISTR: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN	HOJA No. 16 21	Vo. So. 10 183 MARIBEL ALFREDO BARRIVIELLA OCHAETA CARNÉ: 2000-23326



PERFIL TRAMO 10 0+000 A 0+053

RED DE AGUA POTABLE

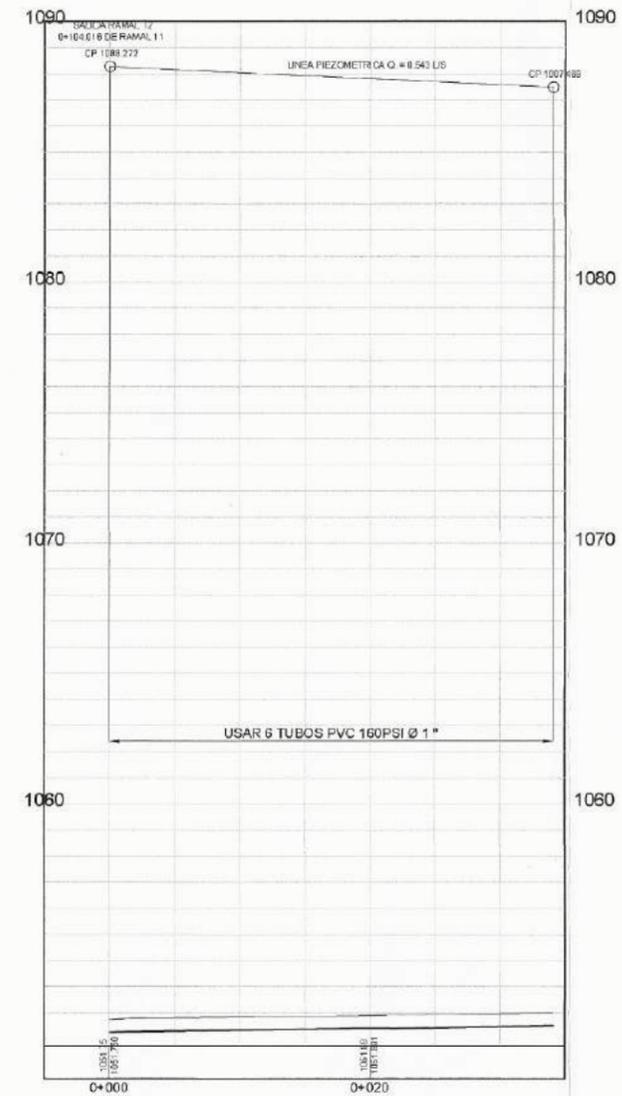
ESC H: 1/250
ESC V: 1/125



PLANTA TRAMO 10 0+000 A 0+053

RED DE AGUA POTABLE

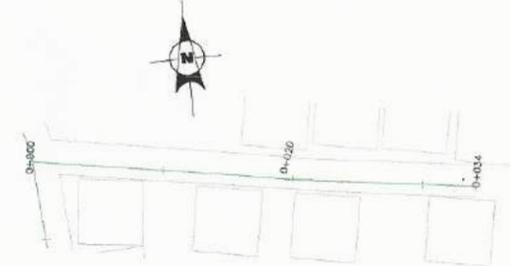
ESC: 1/250



PERFIL TRAMO 12 0+000 A 0+034

RED DE AGUA POTABLE

ESC H: 1/250
ESC V: 1/125

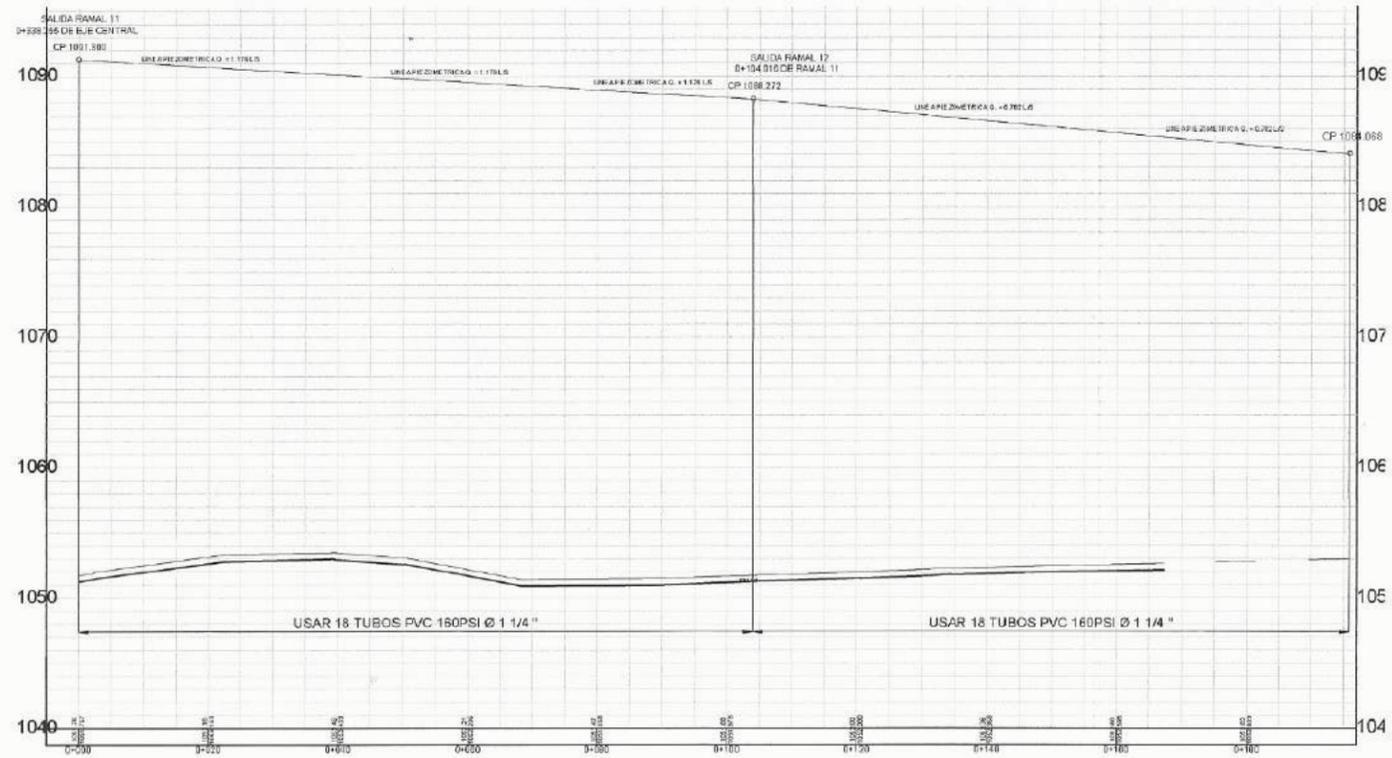


PLANTA TRAMO 12 0+000 A 0+034

RED DE AGUA POTABLE

ESC: 1/250

 USAC FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE RED DE AGUA POTABLE
FECHA: ENERO 2019 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN Vº. Bº. (I) ING. MANUEL ALFREDO ASEVILLA OCHAETA	HOJA No. 17 21

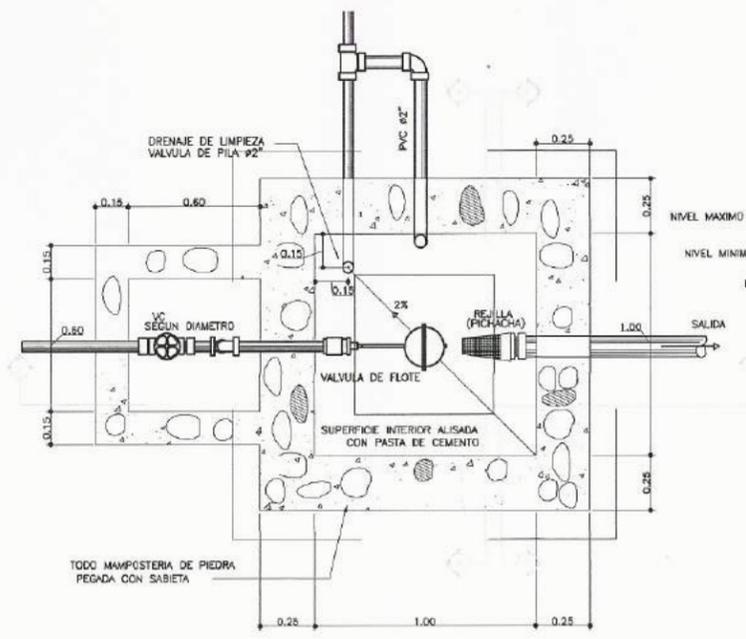



PERFIL TRAMO 11 0+000 A 0+196
 RED DE AGUA POTABLE ESC H:1/500
ESC V:1/250

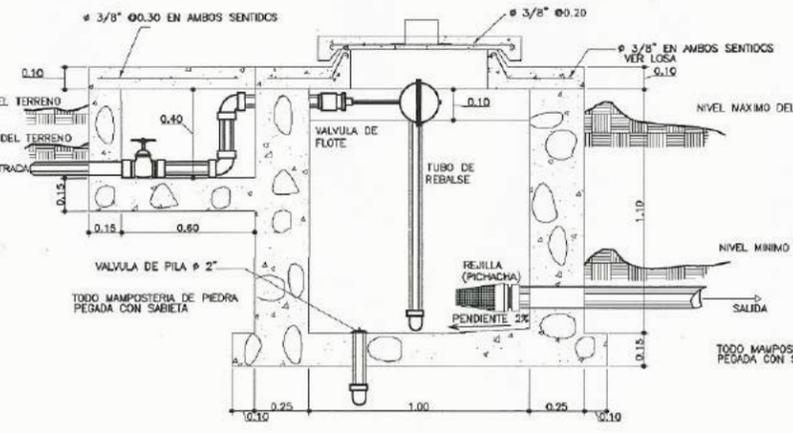



PLANTA TRAMO 11 0+000 A 0+196
 RED DE AGUA POTABLE ESC:1/500

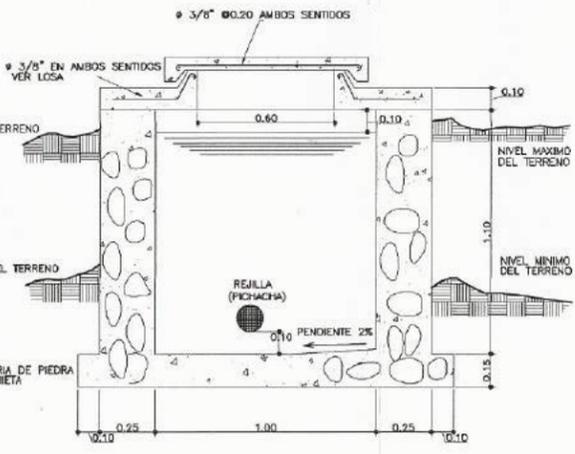
 FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE RED DE AGUA POTABLE
FECHA: ENERO 2019 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN	HOJA No. 18 21
No. B. 010 MANUEL ALBERTO ARBIVILLA OCHASTA	CARNE: 2000-23326



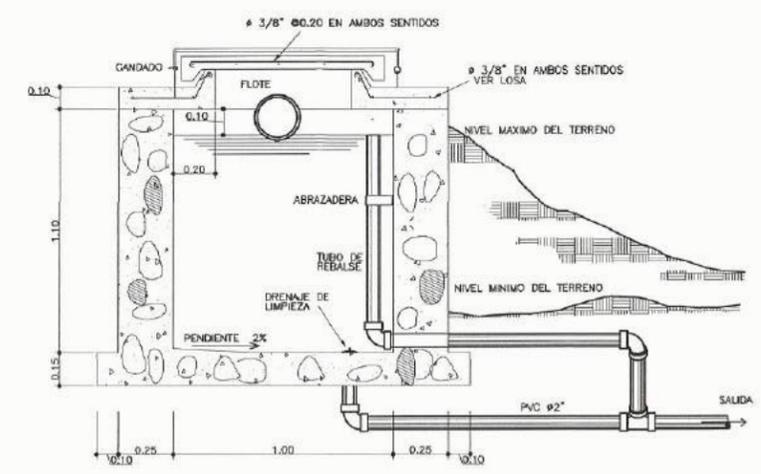
PLANTA
SIN ESCALA



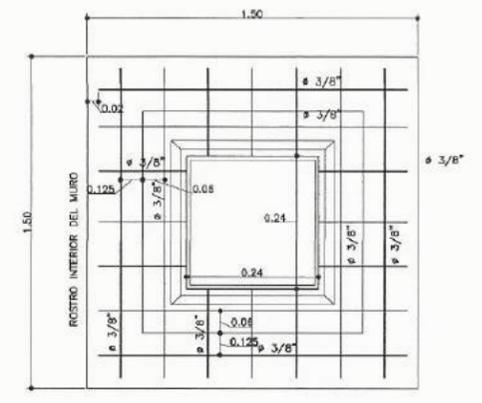
SECCION L-L
SIN ESCALA



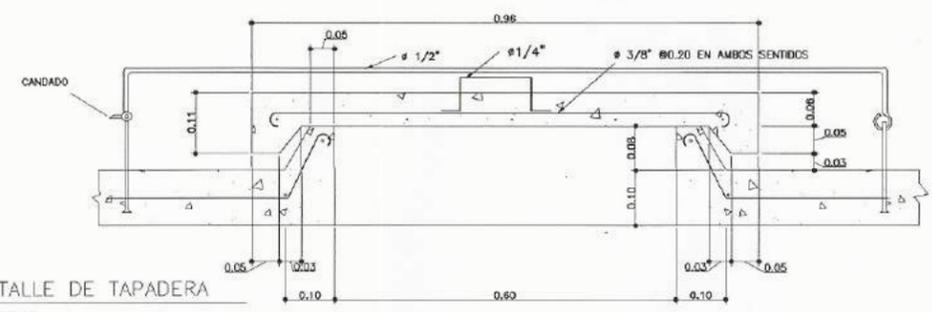
SECCION F-F
SIN ESCALA



SECCION A-A
SIN ESCALA

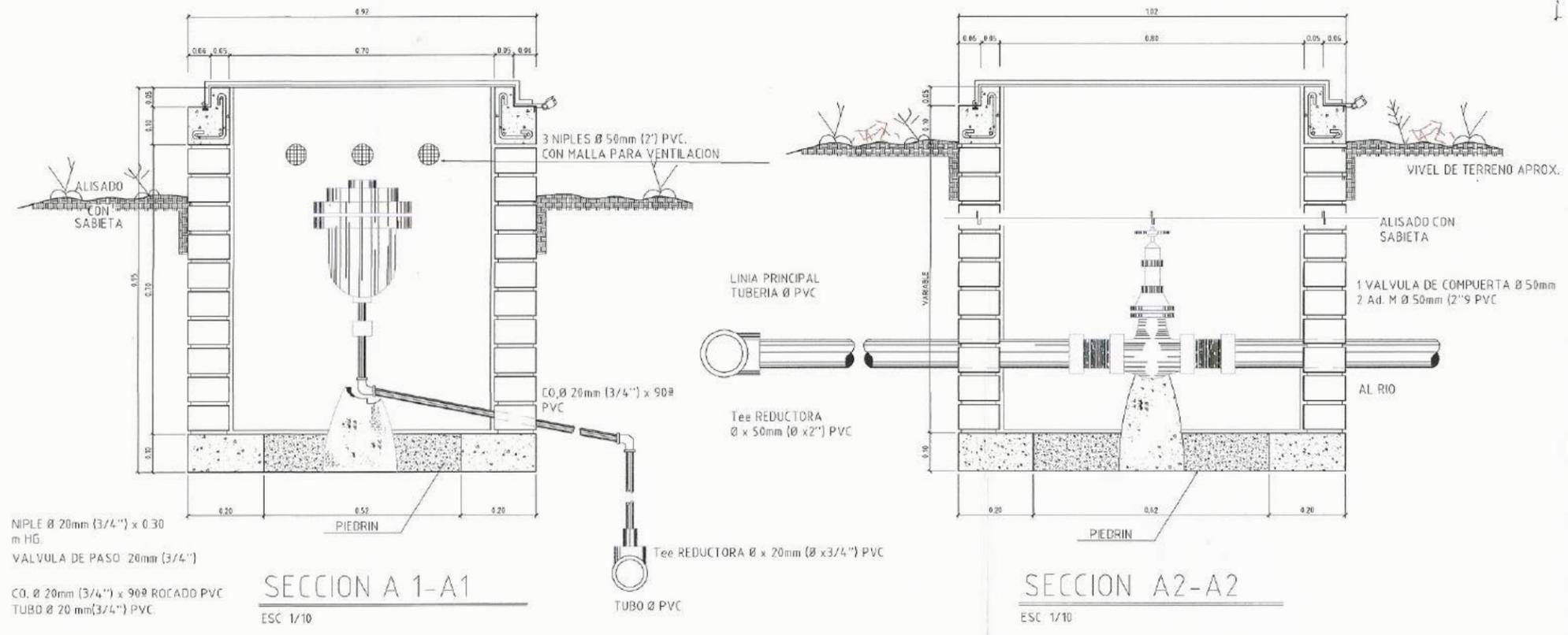
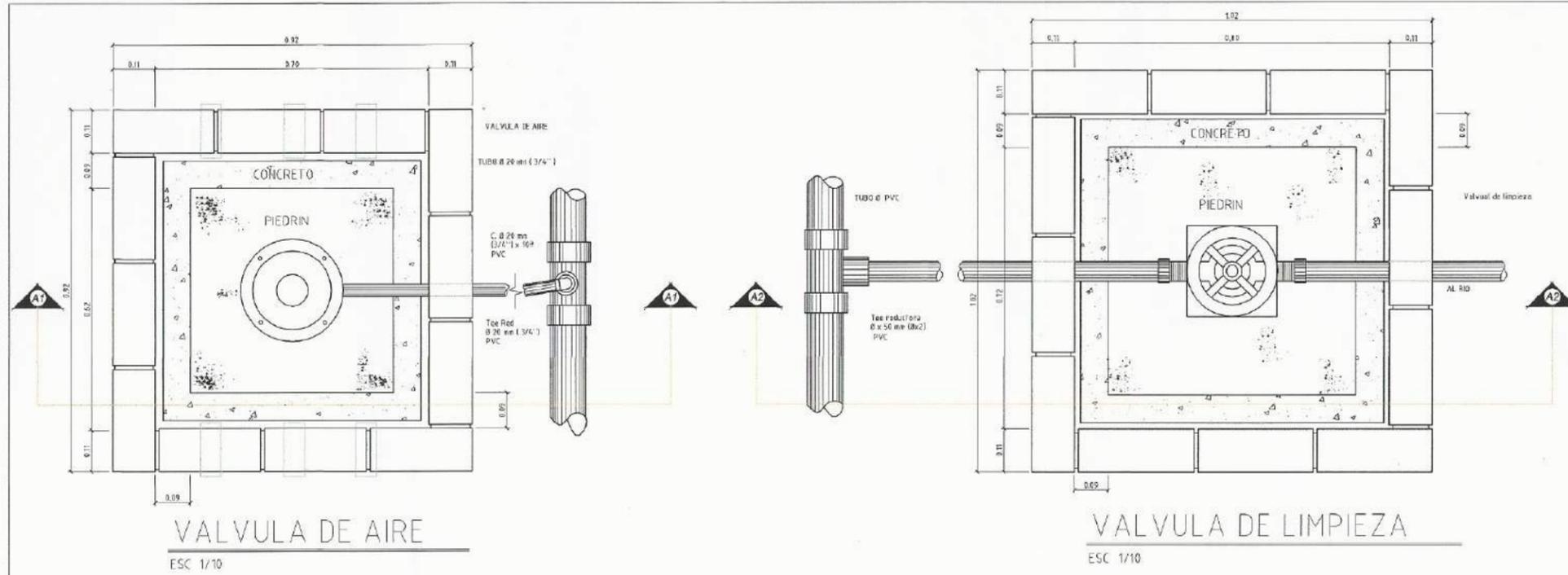


DETALLE DE LOSA
SIN ESCALA



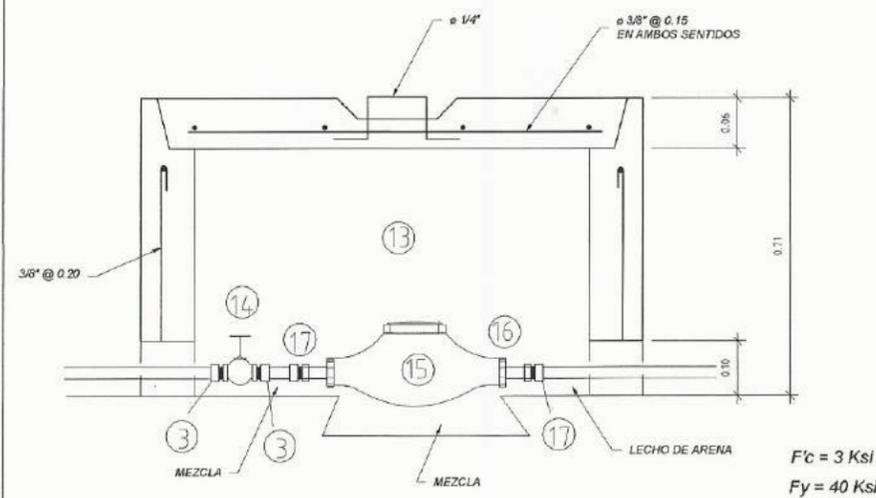
DETALLE DE TAPADERA
SIN ESCALA

 USAC PASADADO DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE: CAJA ROMPE-PRESIÓN
FECHA: ENERO 2019 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN	HOJA No. 19 DE 21
W. B. (I) ING. MANUEL ALFREDO ARRIYELLA OCHARTA	OPRN: 2000-23326



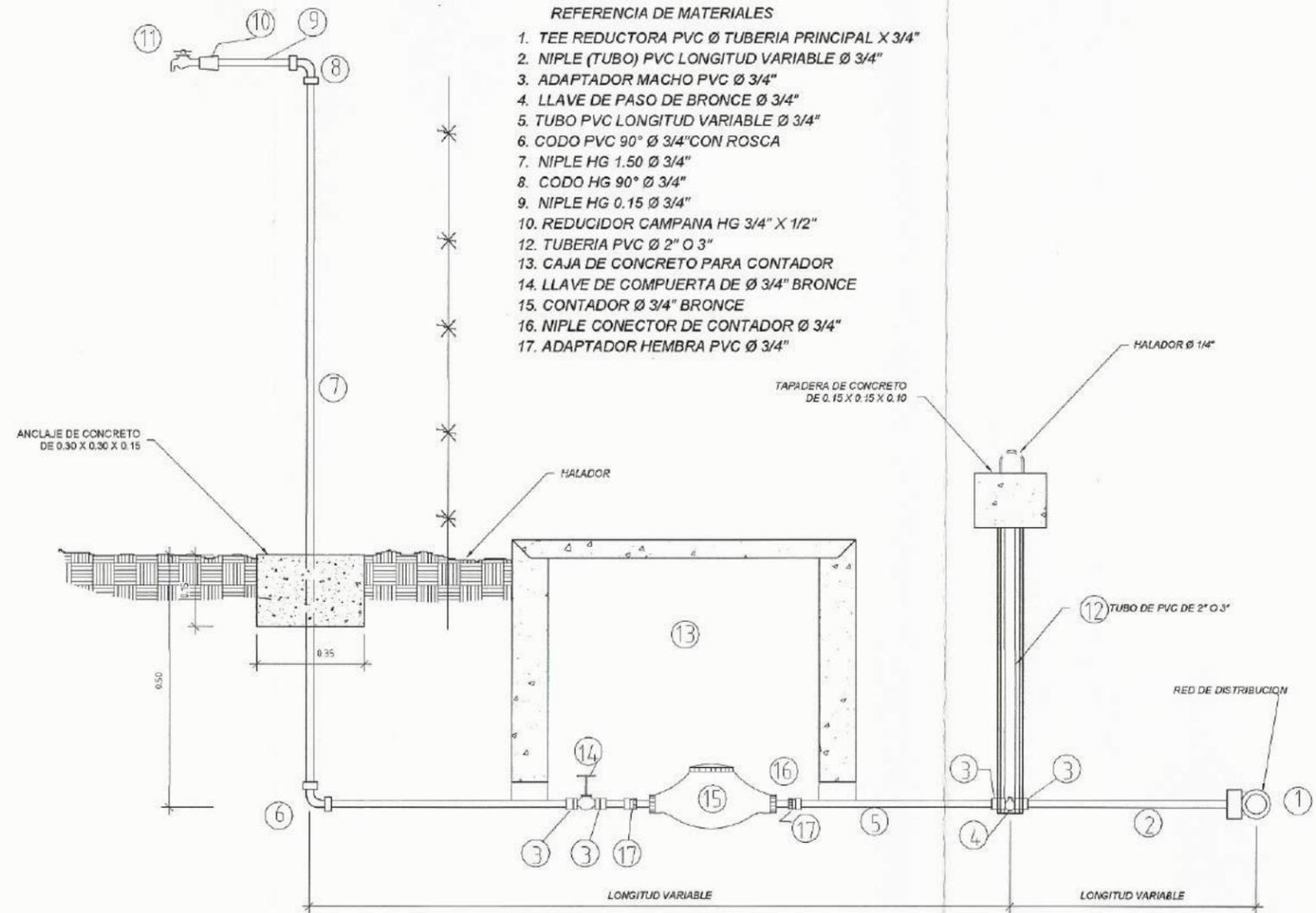
NIPLE Ø 20mm (3/4") x 0.30 m HG.
VALVULA DE PASO 20mm (3/4")
C.O. Ø 20mm (3/4") x 90º ROCADO PVC
TUBO Ø 20mm (3/4") PVC

 USAC FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE: CAJA DE VALVULA DE LIMPIEZA Y DE AIRE
FECHA: ENERO 2019 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN C.A.R.N.E.: 2000-93326	HOJA No. 20 21



DETALLE DE CAJA PARA CONTADOR DE AGUA

SIN ESCALA

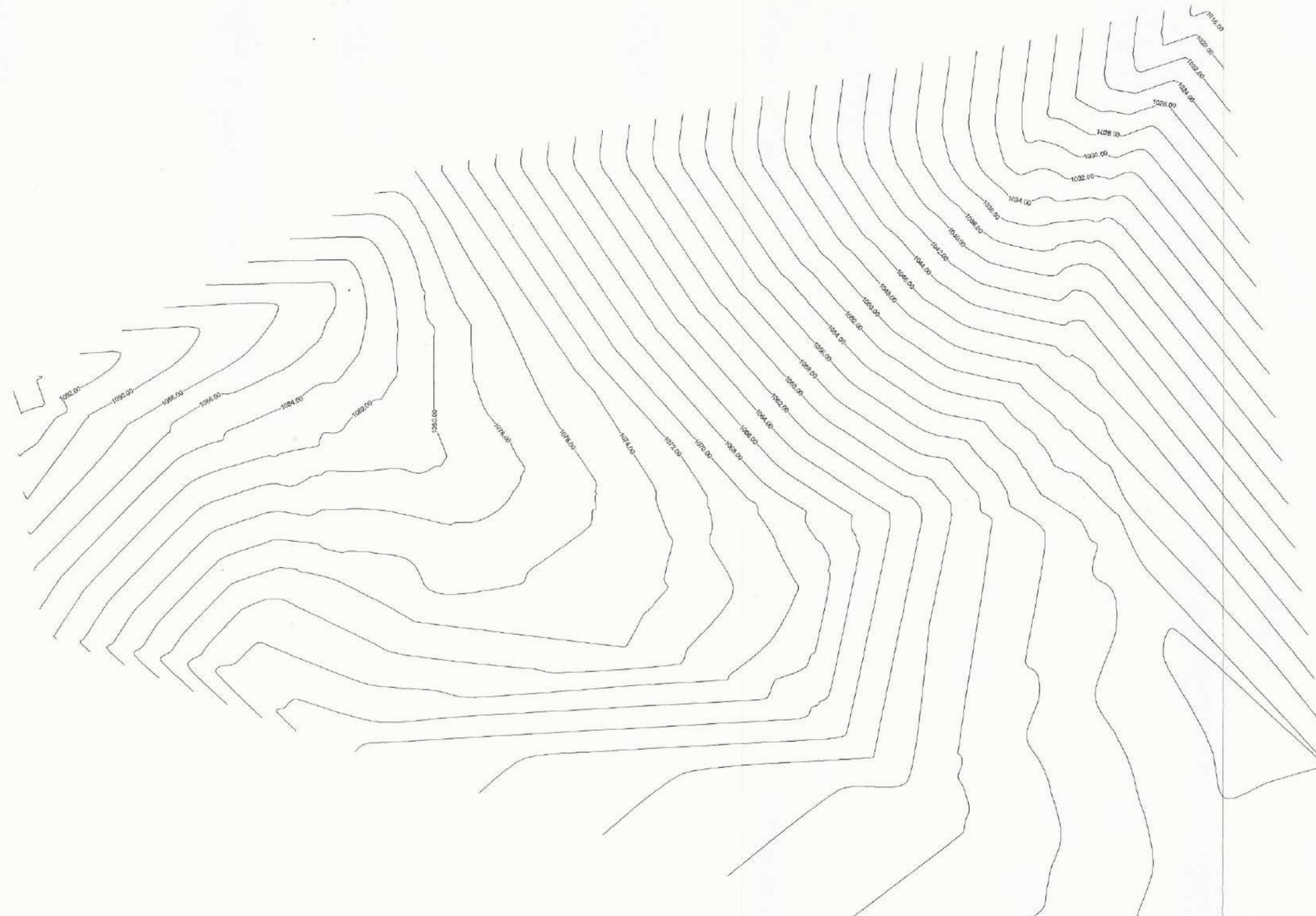


CONEXION DOMICILIAR TIPICA TIPO 2

SIN ESCALA

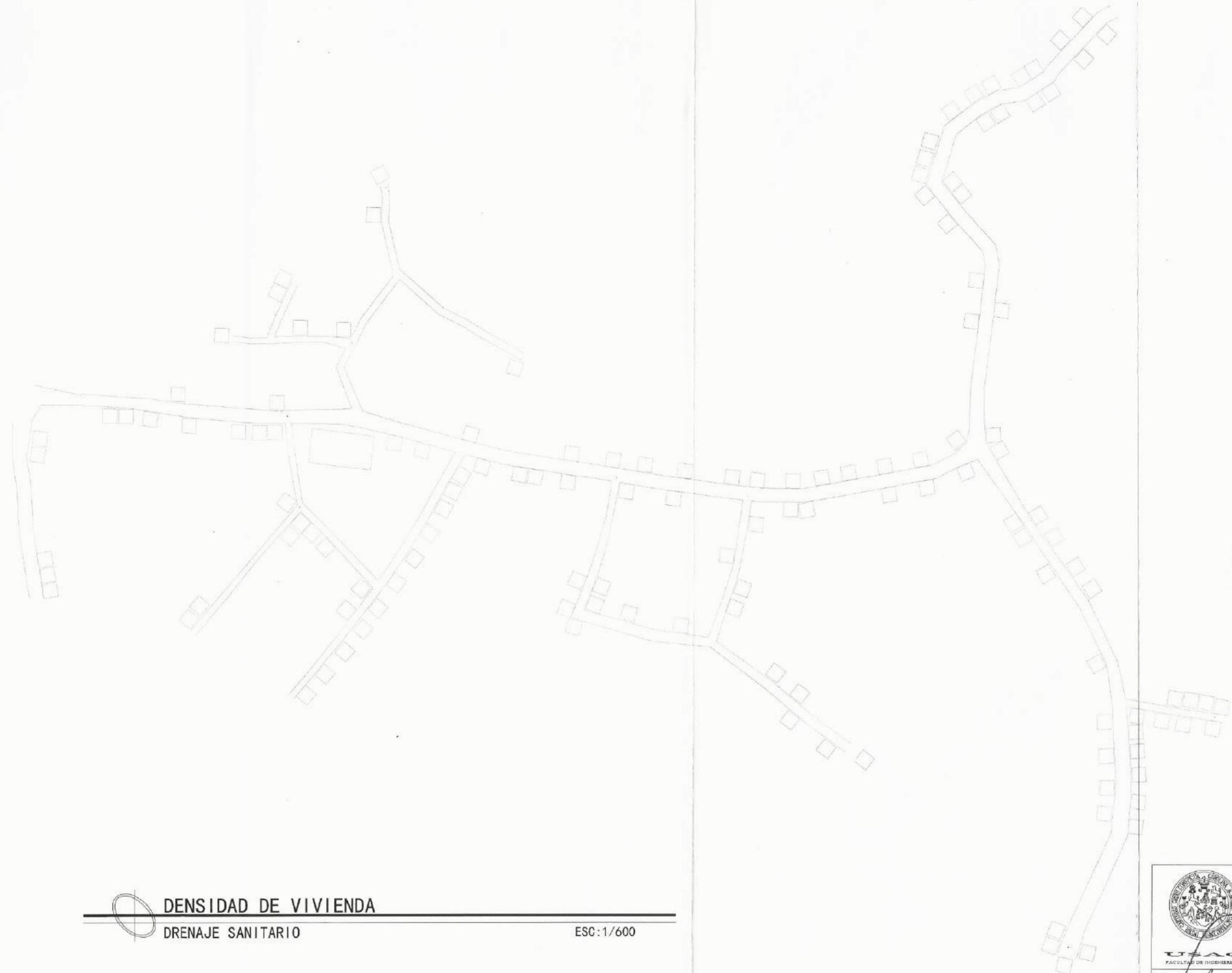
- REFERENCIA DE MATERIALES
1. TEE REDUCTORA PVC Ø TUBERIA PRINCIPAL X 3/4"
 2. NIPLE (TUBO) PVC LONGITUD VARIABLE Ø 3/4"
 3. ADAPTADOR MACHO PVC Ø 3/4"
 4. LLAVE DE PASO DE BRONCE Ø 3/4"
 5. TUBO PVC LONGITUD VARIABLE Ø 3/4"
 6. CODO PVC 90° Ø 3/4" CON ROSCA
 7. NIPLE HG 1.50 Ø 3/4"
 8. CODO HG 90° Ø 3/4"
 9. NIPLE HG 0.15 Ø 3/4"
 10. REDUCIDOR CAMPANA HG 3/4" X 1/2"
 12. TUBERIA PVC Ø 2" O 3"
 13. CAJA DE CONCRETO PARA CONTADOR
 14. LLAVE DE COMPUERTA DE Ø 3/4" BRONCE
 15. CONTADOR Ø 3/4" BRONCE
 16. NIPLE CONECTOR DE CONTADOR Ø 3/4"
 17. ADAPTADOR HEMBRA PVC Ø 3/4"

	PROYECTO	DISEÑO DE RED DE AGUA POTABLE ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE:	CAJA DE VALVULA DE LIMPIEZA Y DE AIRE	
	FECHA: ENERO 2019	ESCALA: INDICADA	HOJA No.
	DISEÑO: HECTOR MORAN	CALCULO: HECTOR MORAN	21
	DIBUJO: HECTOR MORAN	CARNE: 2000-22226	21




CURVAS DE NIVEL
 DRENAJE SANITARIO ESC: 1/600

 USAC <small>FACULTAD DE INGENIERIA</small>	PROYECTO: DISEÑO DE DRENAJE SANITARIO ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE DRENAJE SANITARIO	
	FECHA: OCTUBRE 2018 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN C.A.B. 2000-28896	HOJA No. 1 3



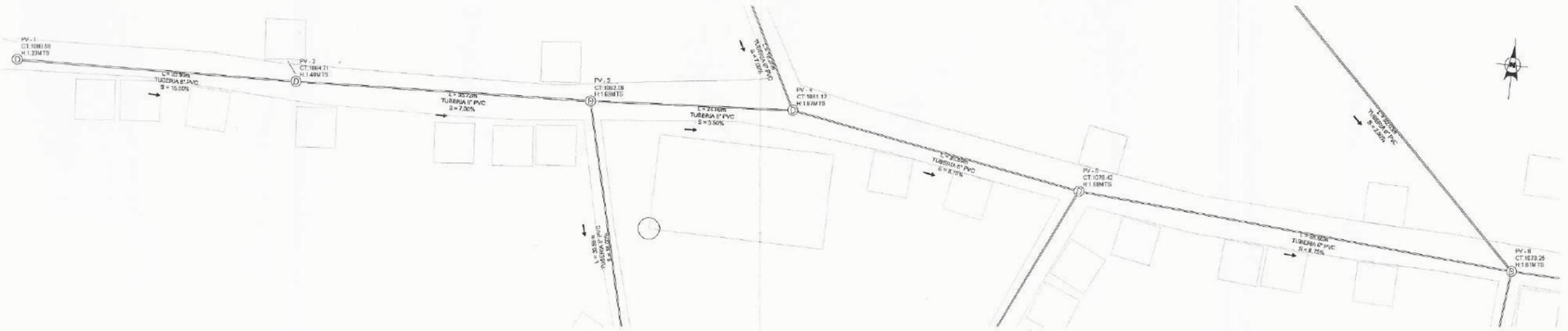
DENSIDAD DE VIVIENDA

DRENAJE SANITARIO

ESC:1/600

 USAC FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE DRENAJE SANITARIO ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE DRENAJE SANITARIO
FECHA: OCTUBRE 2018 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN BIBLIOTECA: HECTOR MORAN CARNÉ: 2000-22226	HOJA No. 2 13

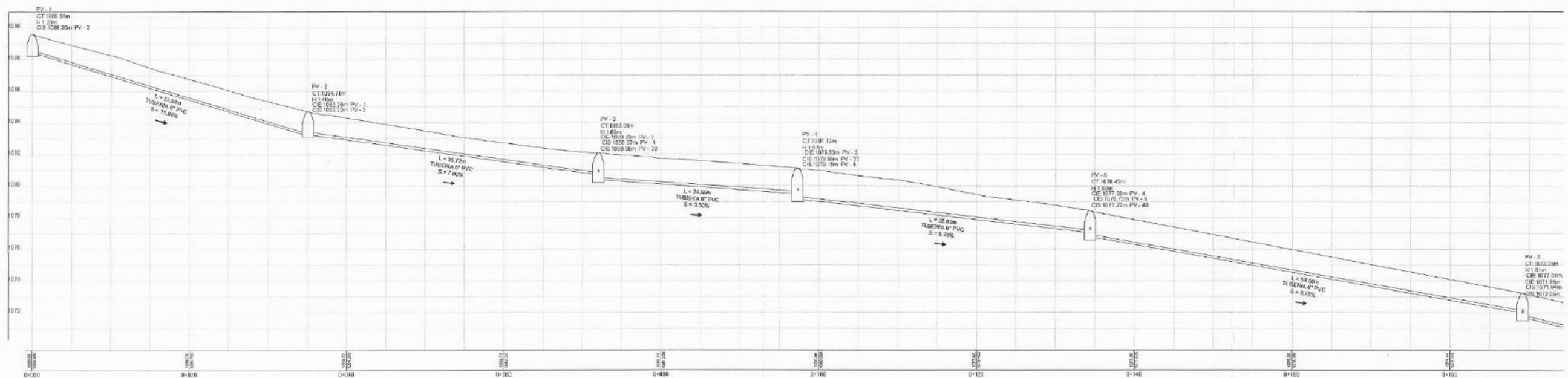
VO. SO. D. ING. MANUEL ALFREDO AREVILLA OCHOAETA



PLANTA TRAMO 1 PV-1 A PV-5

DRENAJE SANITARIO

ESC H : 1/250



PERFIL TRAMO 1 PV-1 A PV-5

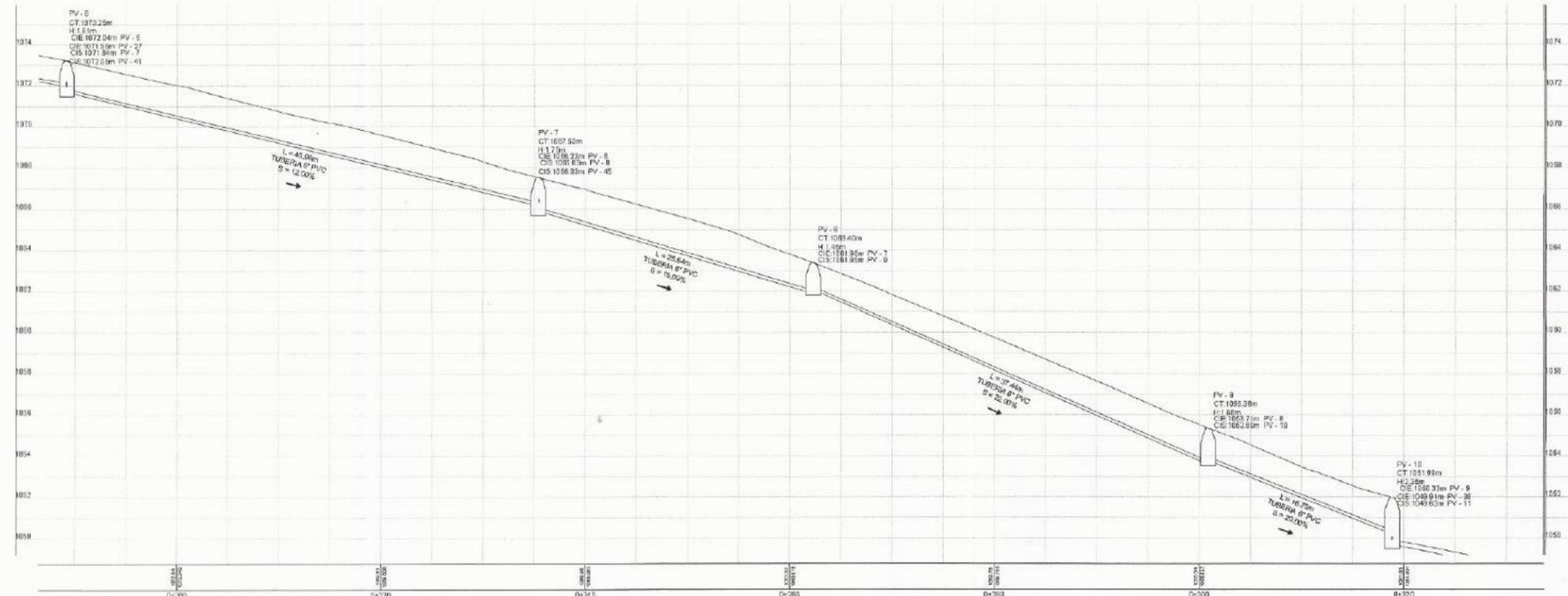
DRENAJE SANITARIO

ESC H : 1/250
ESC V : 1/125

 FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE DRENAJE SANITARIO ALDEA FINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE DRENAJE SANITARIO	
FECHA: OCTUBRE 2018 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALIFICÓ: HECTOR MORAN DIBUJÓ: HECTOR MORAN CARP. 2000-28926	HOJA No. 3	Vº. Bº. ING. MANUEL ALFONSO ARRIVILLA OCHASTA



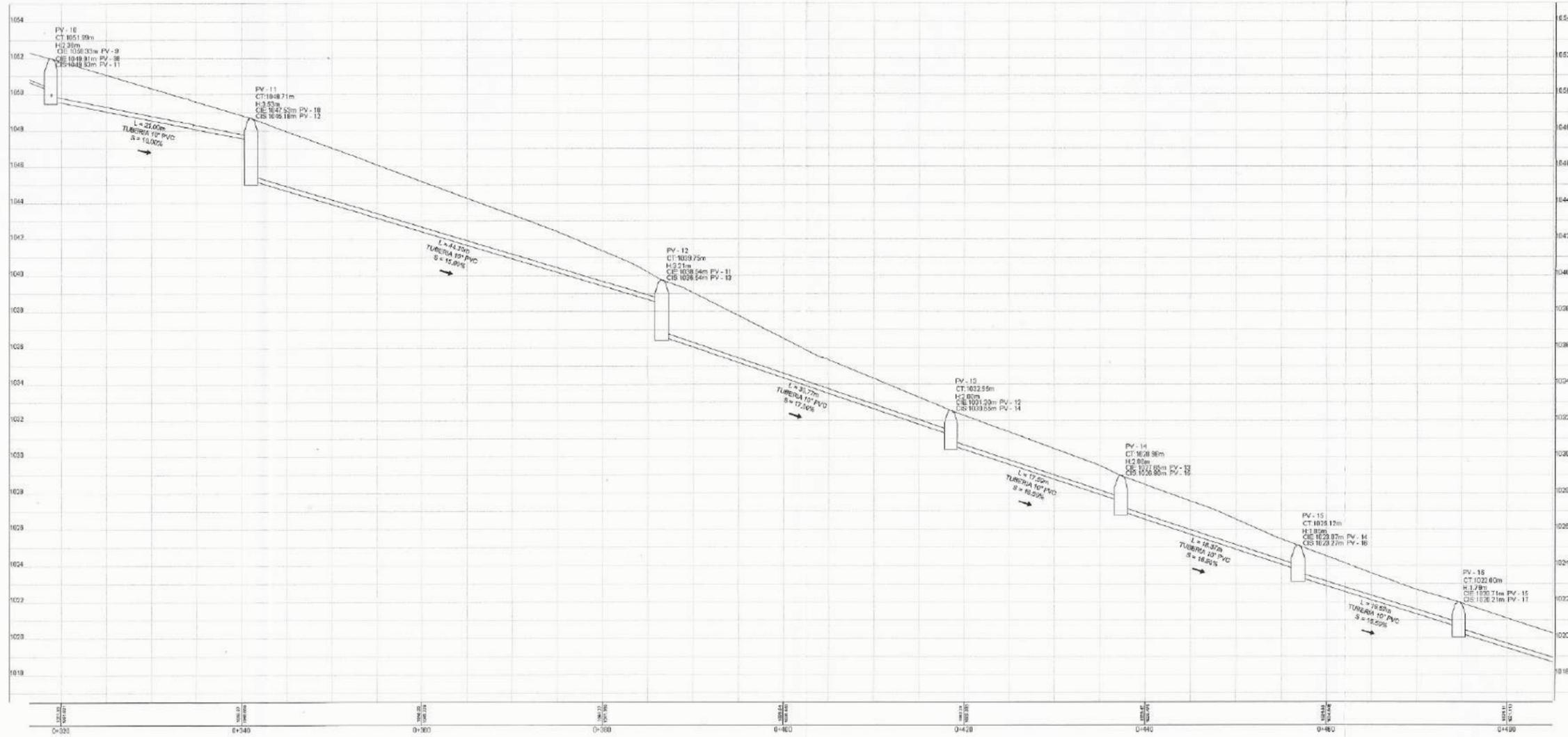
PLANTA TRAMO 1 PV-5 A PV-10
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250



PERFIL TRAMO 1 PV-5 A PV-10
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250
 ESC V : 1/125

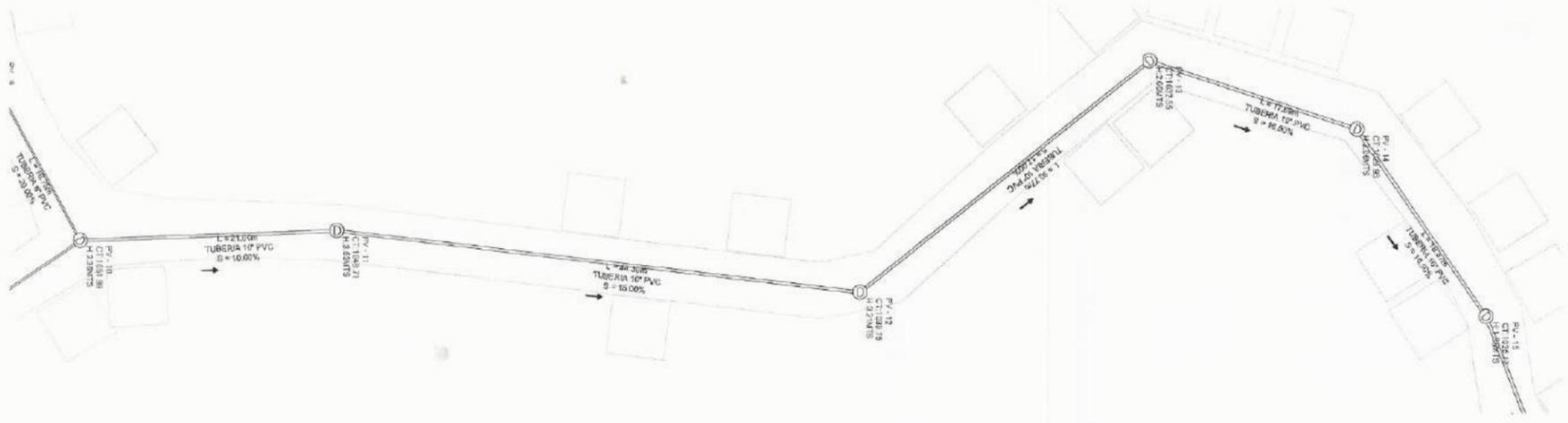


	PROYECTO: DISEÑO DE DRENAJE SANITARIO ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE DRENAJE SANITARIO	
FECHA: OCTUBRE 2018 ESCALA: INDICADA DISTRITO: HECTOR MORAN CALLES: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN C.A.R.N.: 2000-23326	HOJA No. 4	13



PERFIL TRAMO 1 PV-10 A PV-15
DRENAJE SANITARIO

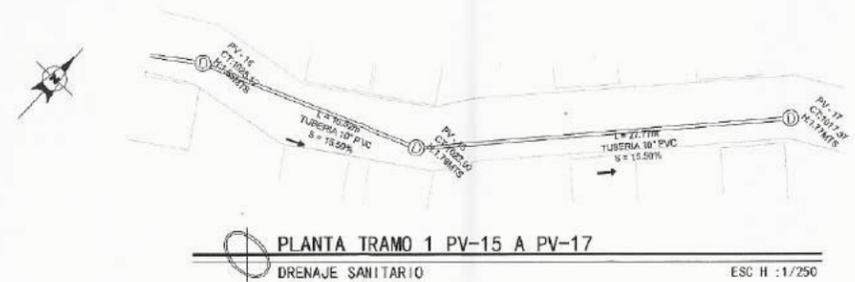
ESC H : 1/250
ESC V : 1/125



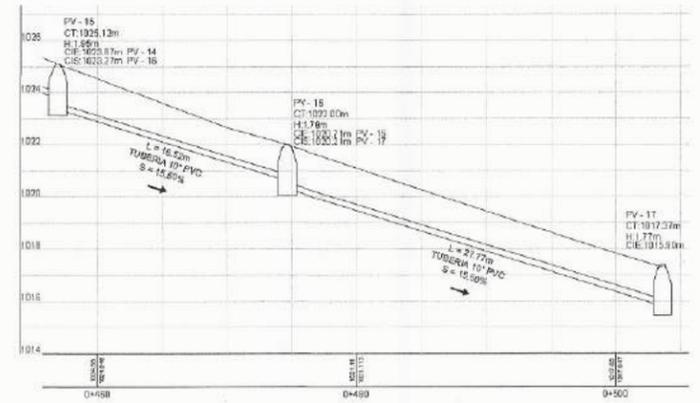
PLANTA TRAMO 1 PV-10 A PV-15
DRENAJE SANITARIO

ESC H : 1/250

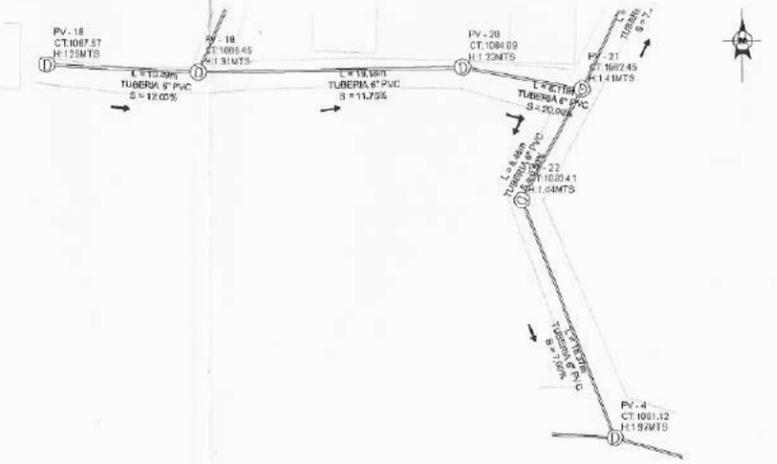
	PROYECTO: DISEÑO DE DRENAJE SANITARIO ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE DRENAJE SANITARIO	
FECHA: OCTUBRE 2018 ESCALA INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CÁLCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN C.A.R.N.E: 2000-28326	HOJA No. 5	13



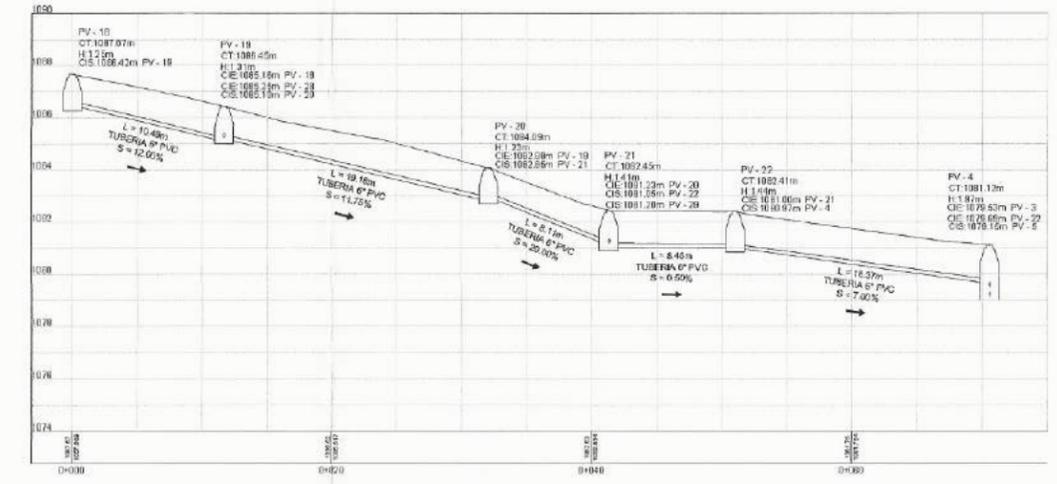
PLANTA TRAMO 1 PV-15 A PV-17
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250



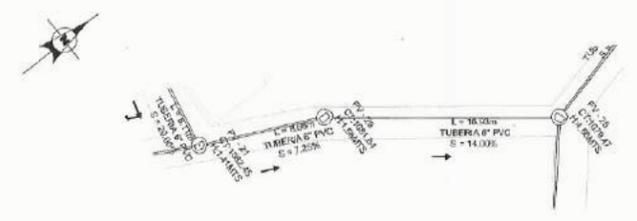
PERFIL TRAMO 1 PV-15 A PV-17
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250
ESC V : 1/125



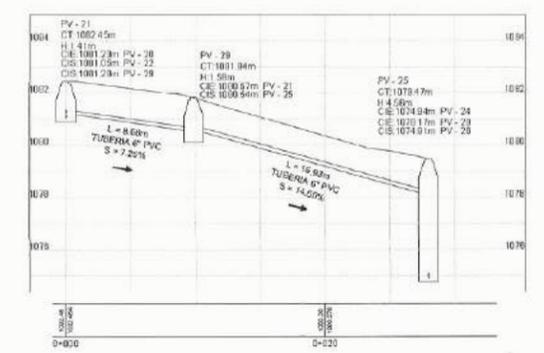
PLANTA TRAMO 2 PV-18 A PV-4
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250



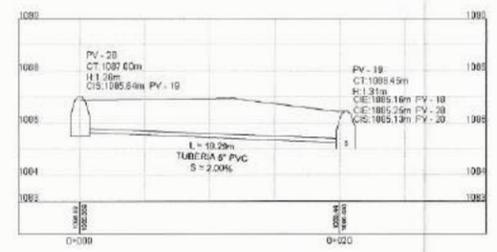
PERFIL TRAMO 2 PV-18 A PV-4
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250
ESC V : 1/125



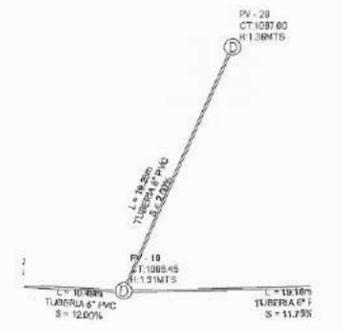
PLANTA TRAMO 4 PV-21 A PV-25
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250



PERFIL TRAMO 4 PV-21 A PV-25
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250
ESC V : 1/125

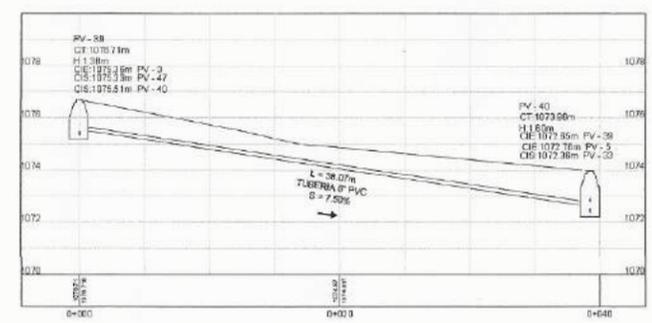
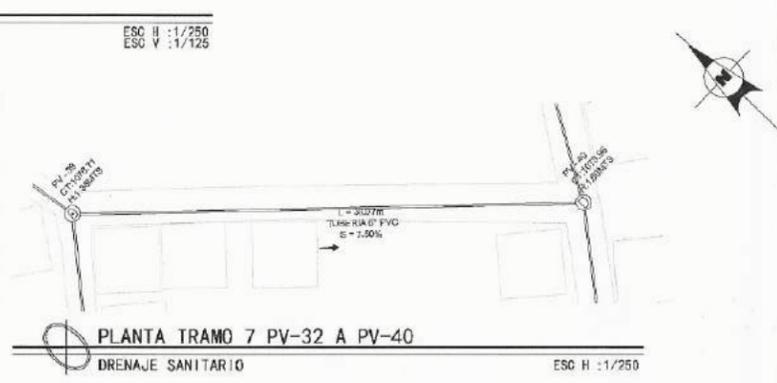
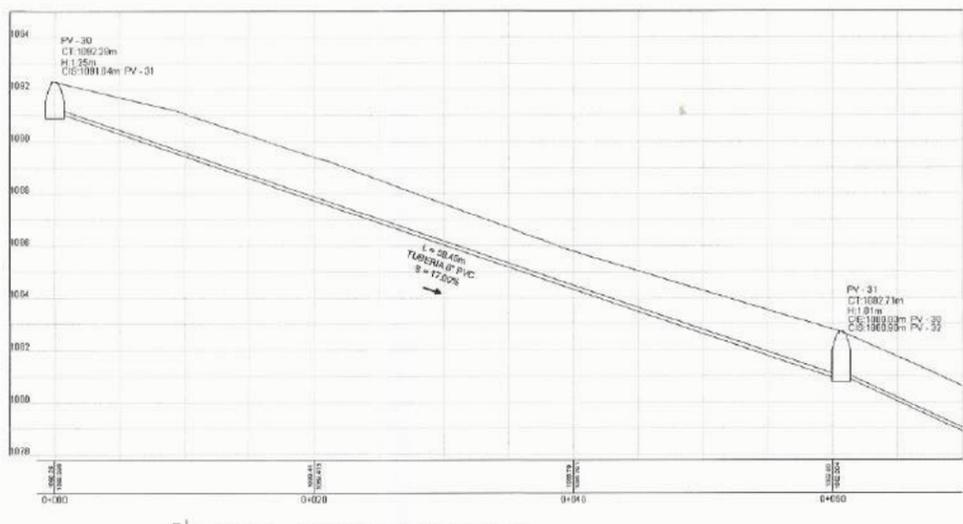
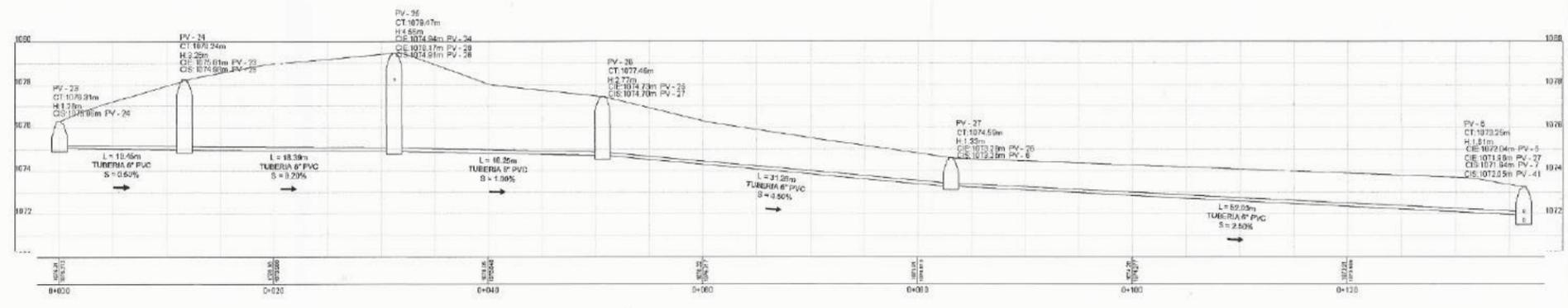
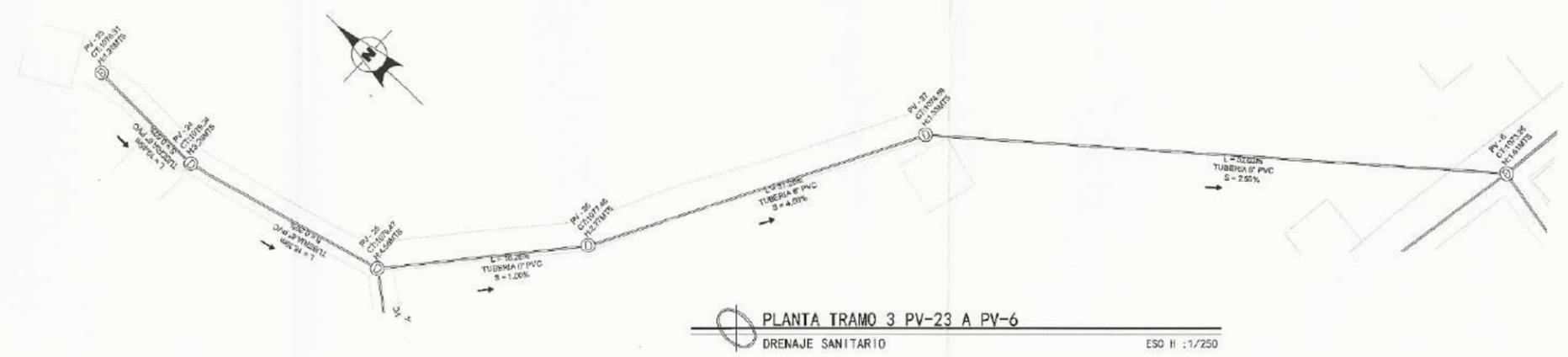


PERFIL TRAMO 2.1 PV-28 A PV-19
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250
ESC V : 1/125



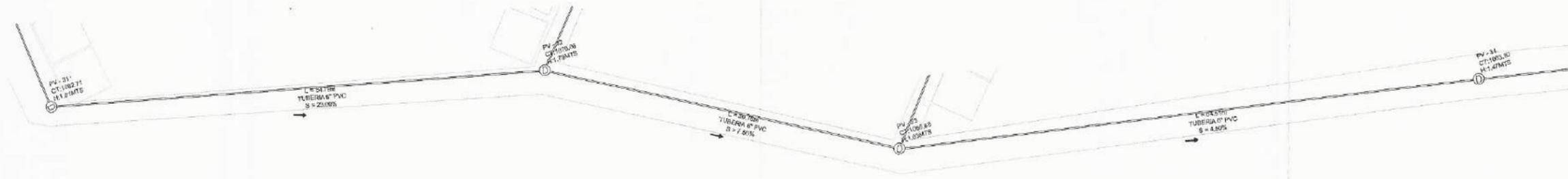
PLANTA TRAMO 2.1 PV-28 A PV-29
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250

	PROYECTO:	
	DISEÑO DE DRENAJE SANITARIO ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE:	
	PLANTA Y PERFIL DE DRENAJE SANITARIO	
FECHA: OCTUBRE 2018	ESCALA: INDICADA	HOJA No.
DISEÑO: HECTOR MORAN	CALCULO: HECTOR MORAN	6
DIBUJO: HECTOR MORAN	CARNE: 2000-23326	13
Vo. Bo. 10 INO MANUEL ALFREDO MABIVILLA OCHASTA		

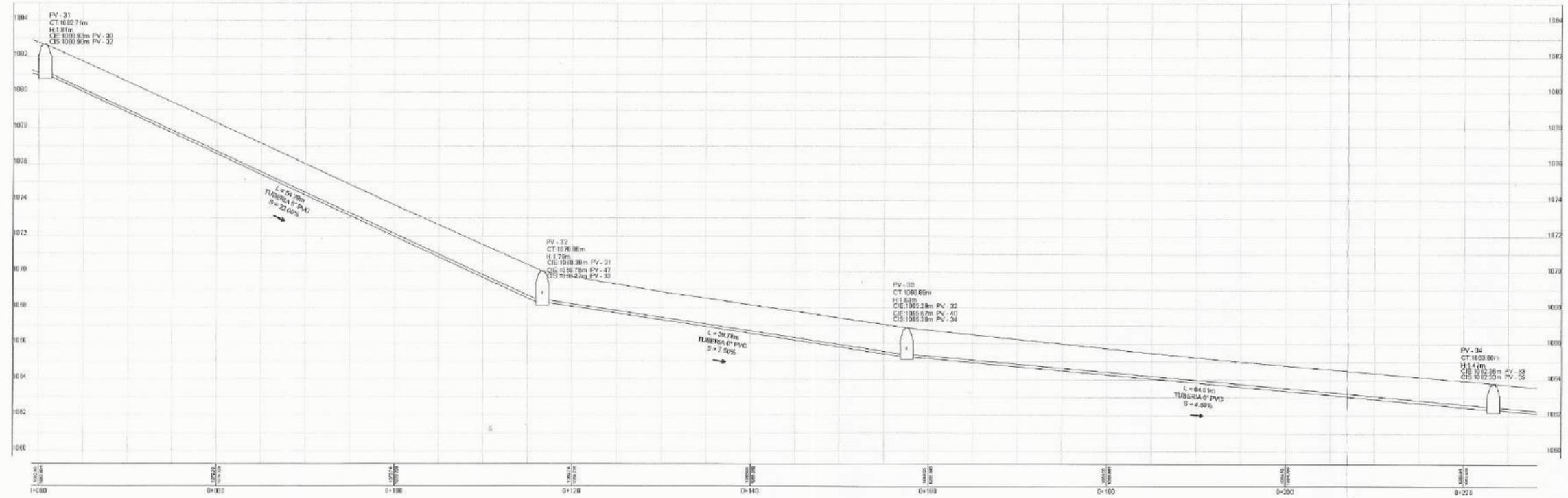


 USAC FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE DRENAJE SANITARIO ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE DRENAJE SANITARIO
FECHA: OCTUBRE 2018 ESONA INDICADA: DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN	HOJA No: 7 CARR: 2000-23326

Vc. Bc. 0) ING. MANUEL ALBERTO DE LA VILLA OCHOAETA

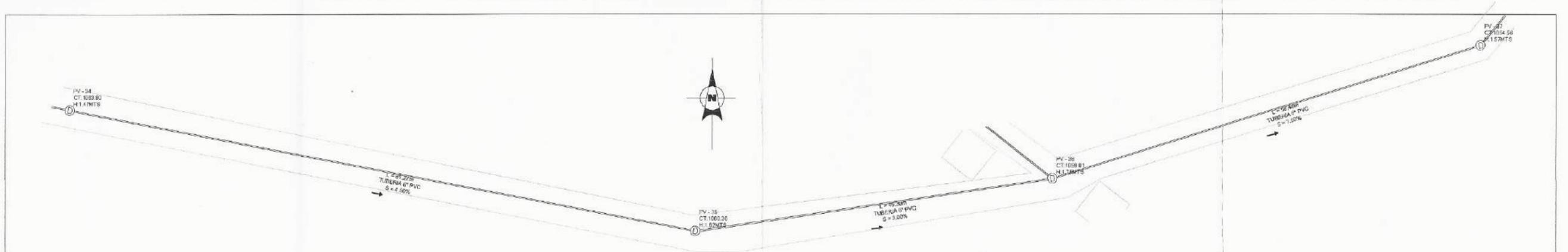


PLANTA TRAMO 5 PV-32 A PV-34
 DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250

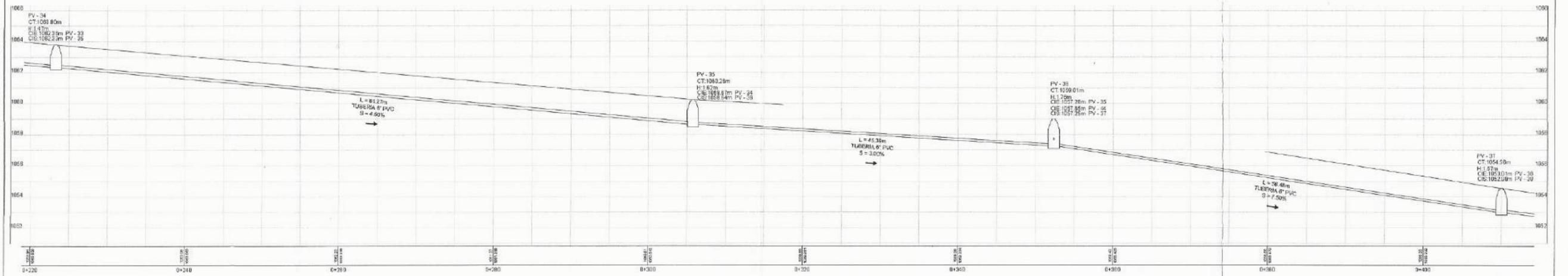


PERFIL TRAMO 5 PV-31 A PV-34
 DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250
ESC V : 1/125

 USAC FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE DRENAJE SANITARIO ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE DRENAJE SANITARIO	
FECHA: OCTUBRE 2018 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN Yº Sº (I) ING. MANUEL MENDOZA ARIVILLA OCHOAETA	HOJA No. 8 13	CARNÉ: 9000-93396



PLANTA TRAMO 5 PV-34 A PV-37
DRENAJE SANITARIO
ESC H : 1/250



PERFIL TRAMO 5 PV-34 A PV-37
DRENAJE SANITARIO
ESC H : 1/250
ESC V : 1/125

	PROYECTO: DISEÑO DE DRENAJE SANITARIO ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE DRENAJE SANITARIO	
	FECHA: OCTUBRE 2018	HOJA No.
	ESCALA: INDICADA	9
	DISEÑO: HECTOR MORAN	13
	CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN	DADO: 2000-25526

Vo. Bo. (S) ING. MARCELO ALFREDO BRUJILLA OCHAETA



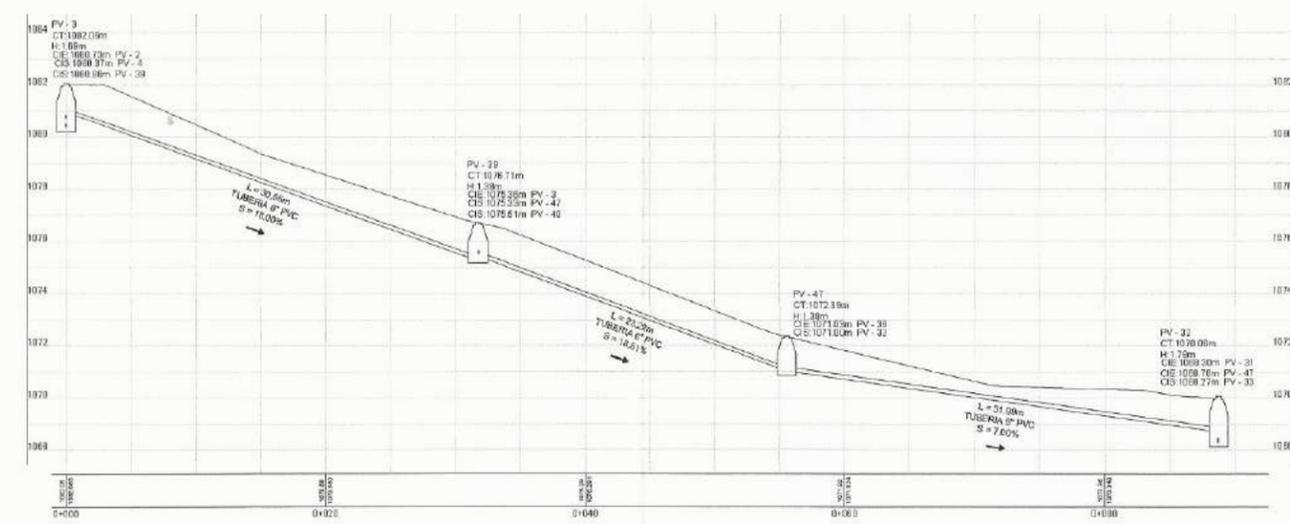
PLANTA TRAMO 5 PV-37 A PV-10
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250



PLANTA TRAMO 6 PV-3 A PV-32
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250

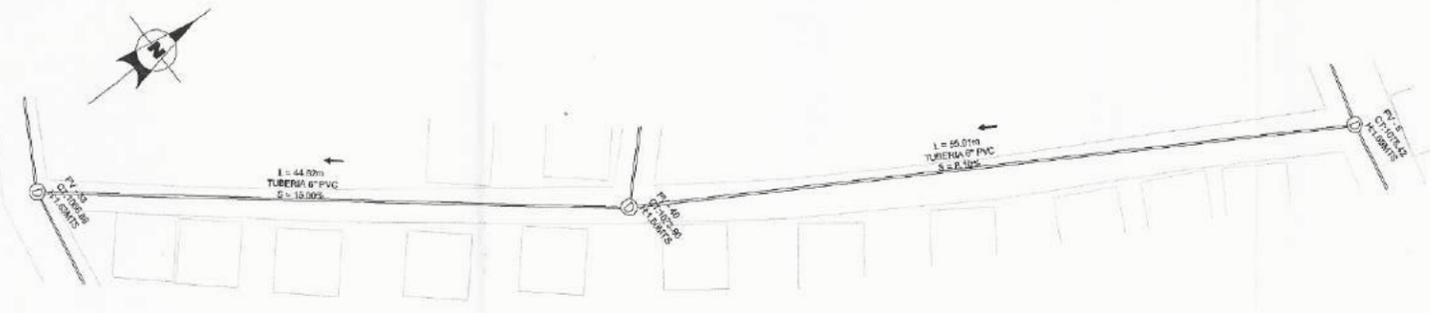


PERFIL TRAMO 5 PV-37 A PV-10
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250
ESC V : 1/125

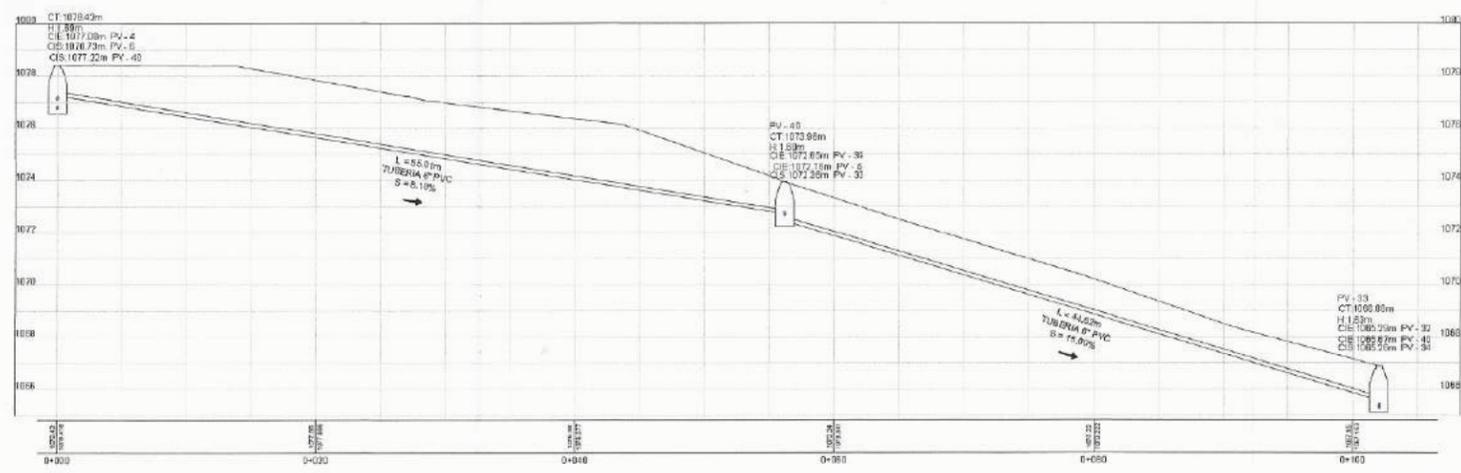


PERFIL TRAMO 6 PV-3 A PV-32
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250
ESC V : 1/125

 USAC FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO: DISEÑO DE DRENAJE SANITARIO ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE: PLANTA Y PERFIL DE DRENAJE SANITARIO
FECHA: OCTUBRE 2018 ESCALA: INDICADA DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN DIBUJO: HECTOR MORAN DAME: 2000-23326	HOJA No. 10 13



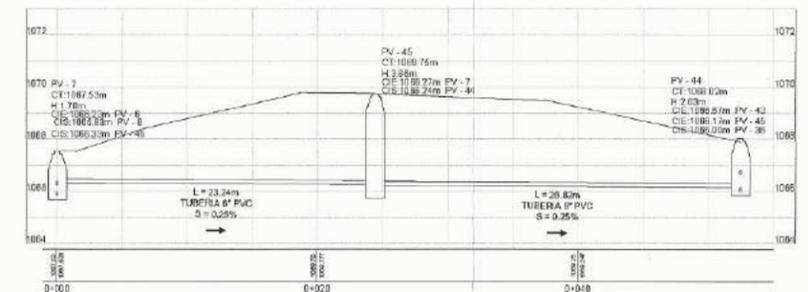
PLANTA TRAMO 8 PV-5 A PV-33
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250



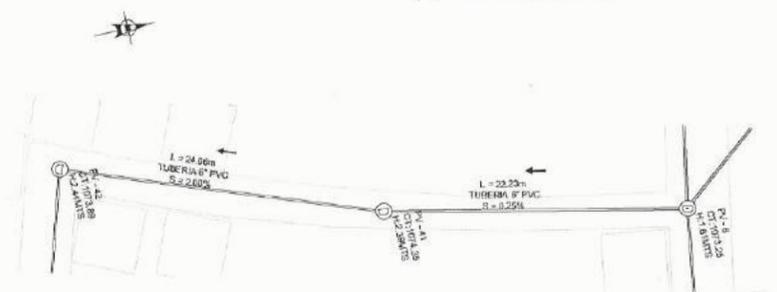
PERFIL TRAMO 8 PV-5 A PV-33
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250
ESC V : 1/125



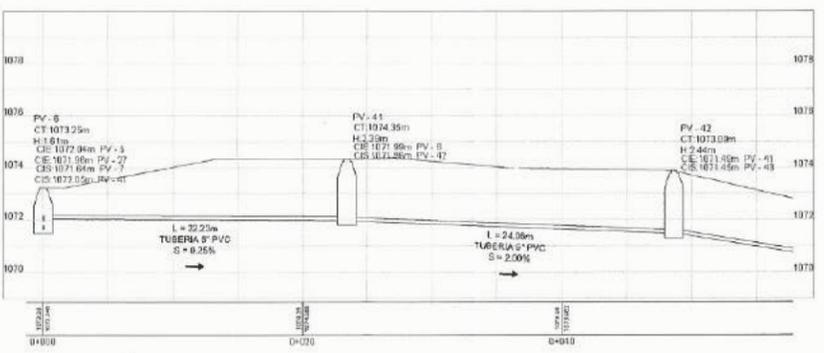
PLANTA TRAMO 10 PV-7 A PV-44
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250



PERFIL TRAMO 10 PV-7 A PV-44
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250
ESC V : 1/125



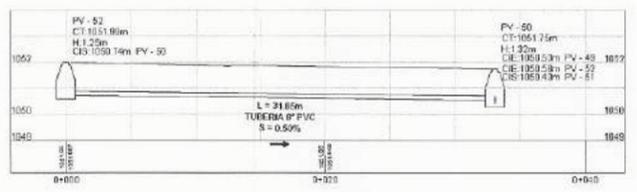
PLANTA TRAMO 9 PV-6 A PV-42
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250



PERFIL TRAMO 9 PV-6 A PV-42
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250
ESC V : 1/125

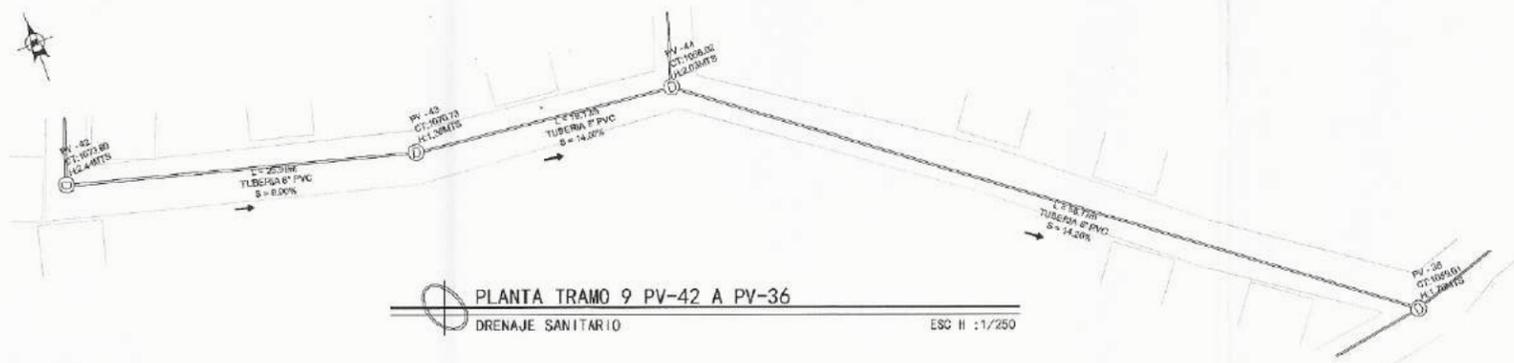


PLANTA TRAMO 12 PV-50 A PV-52
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250

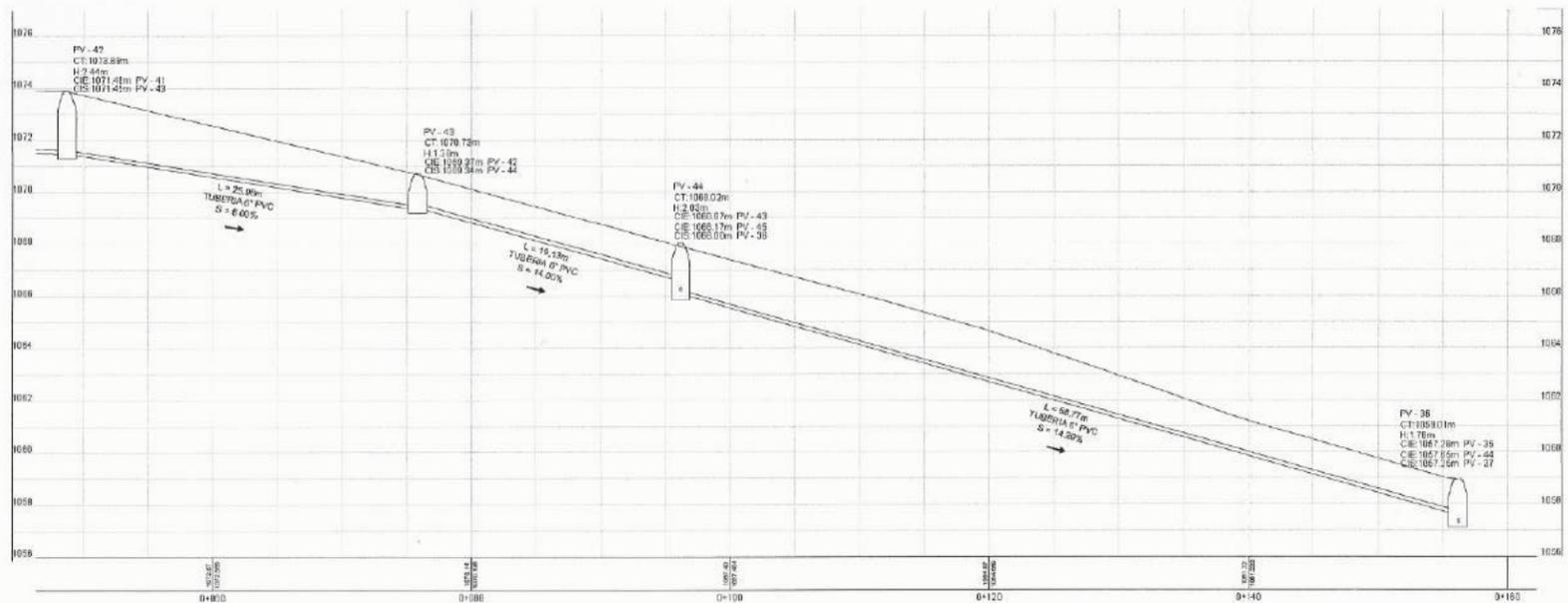


PERFIL TRAMO 12 PV-50 A PV-52
DRENAJE SANITARIO ESC H : 1/250
ESC V : 1/125

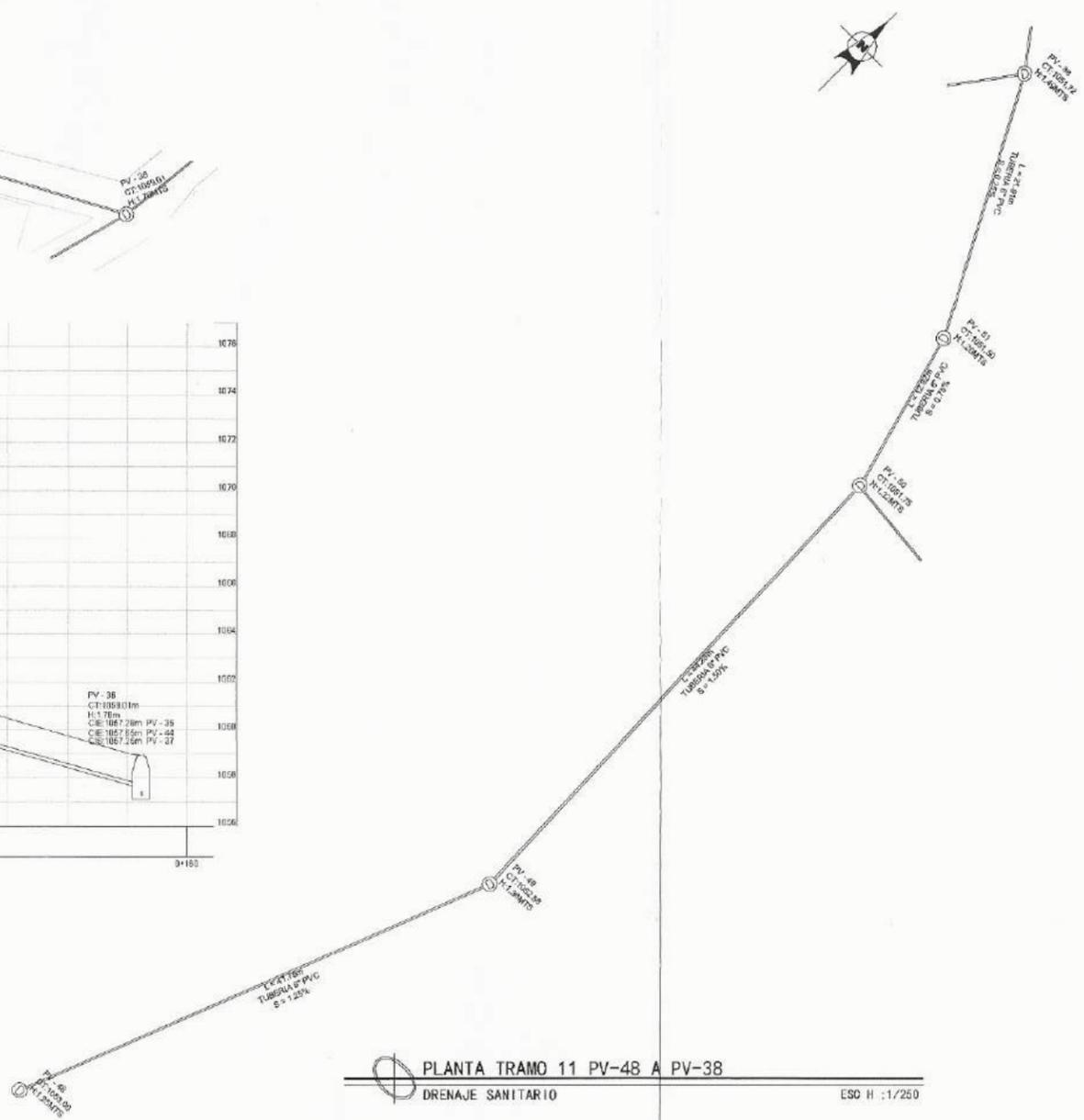
 USAC FACULTAD DE INGENIERIA	PROYECTO:	DISEÑO DE DRENAJE SANITARIO ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA
	PLANO DE:	PLANTA Y PERFIL DE DRENAJE SANITARIO
	FECHA: OCTUBRE 2018	HOJA No.
	ESCALA: INDICADA	11
DISEÑO: HECTOR MORAN CALCULO: HECTOR MORAN BOBADO: HECTOR MORAN	DARFE: 2000-23326	13



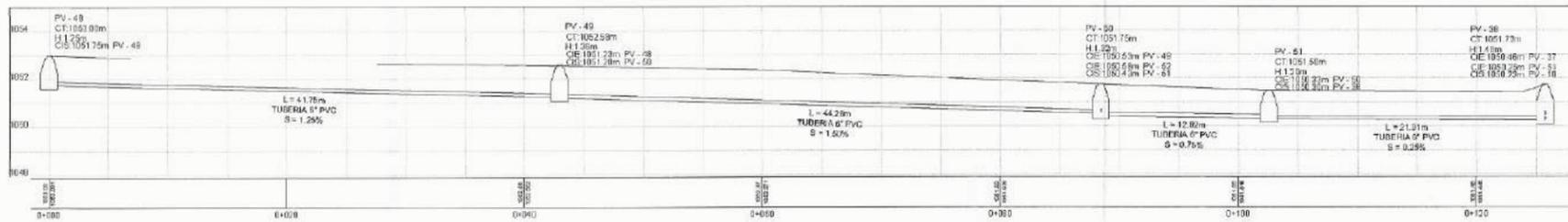
PLANTA TRAMO 9 PV-42 A PV-36
DRENAJE SANITARIO
ESC H : 1/250



PERFIL TRAMO 9 PV-42 A PV-36
DRENAJE SANITARIO
ESC H : 1/250
ESC V : 1/125

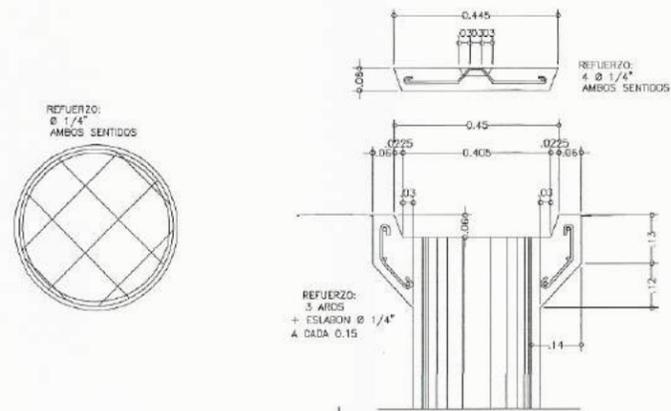


PLANTA TRAMO 11 PV-48 A PV-38
DRENAJE SANITARIO
ESC H : 1/250



PERFIL TRAMO 11 PV-48 A PV-38
DRENAJE SANITARIO
ESC H : 1/250
ESC V : 1/125

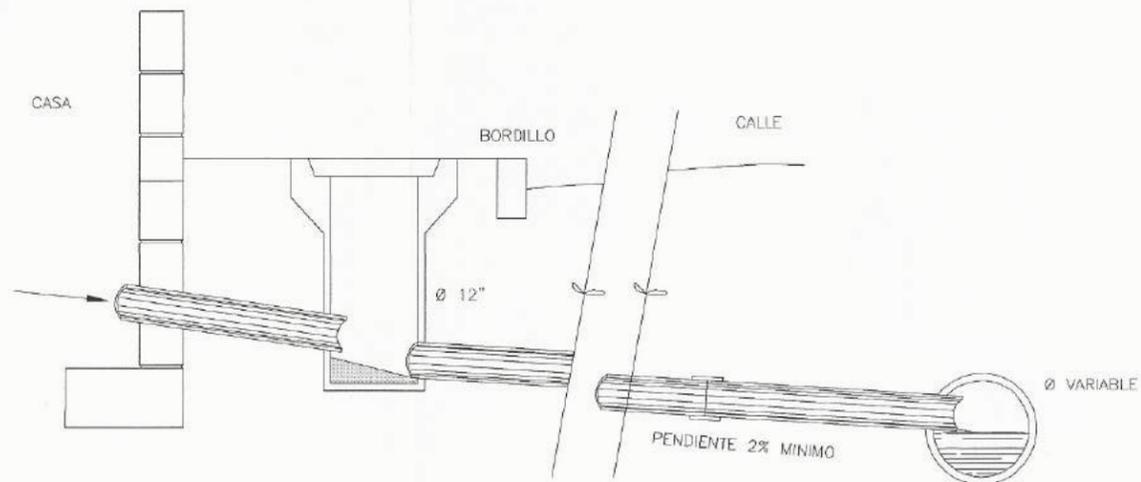
	PROYECTO:	
	DISEÑO DE DRENAJE SANITARIO ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE:	
	PLANTA Y PERFIL DE DRENAJE SANITARIO	
FECHA: OCTUBRE 2018	ESCALA: INDICADA	HOJA No.
DISEÑO: HECTOR MORAN	CALCULO: HECTOR MORAN	12
DIBUJO: HECTOR MORAN		13
V.O. Dr. ING. MANUEL ALFREDO ARRIOLA OCHASTA		CARNE: 2000-28826



DETALLE DE TAPADERA

DETALLE CONEXION DOMICILIAR

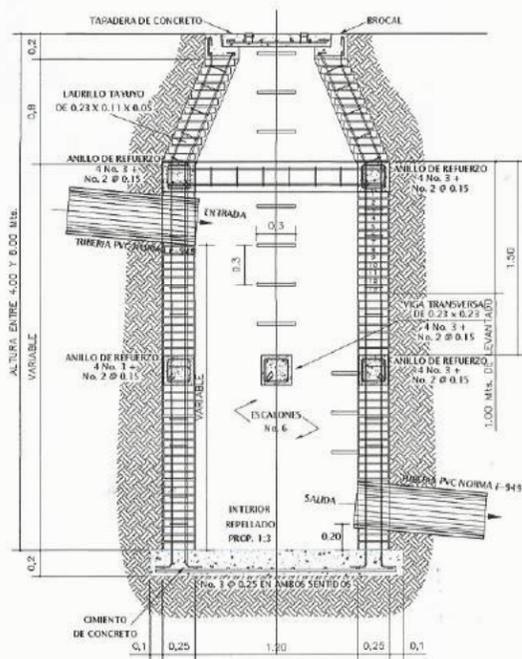
SE



SECCION D-D'

DETALLE CONEXION DOMICILIAR

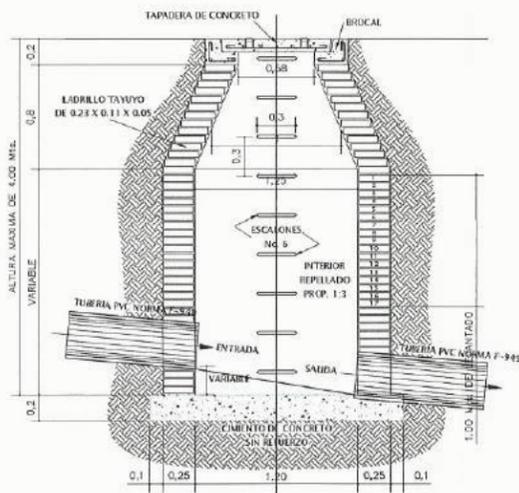
SE



SECCION R-R'

DRENAJE SANITARIO

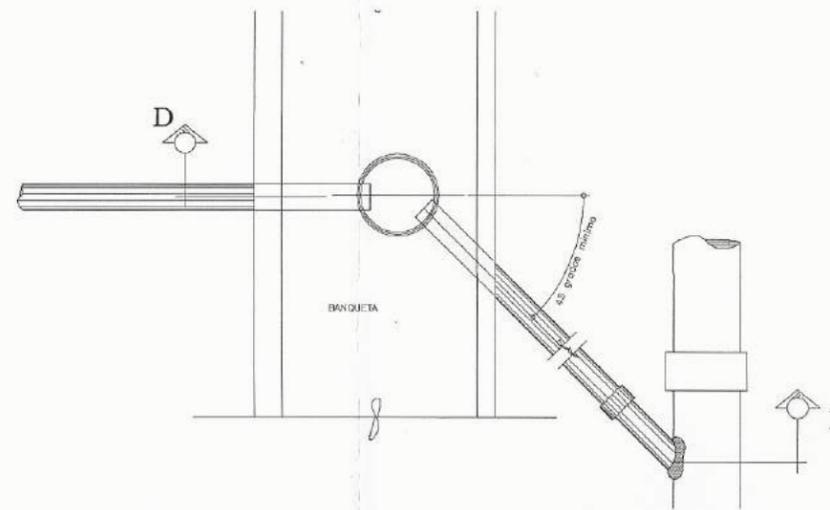
ESC: 1/25



SECCION R-R'

DRENAJE SANITARIO

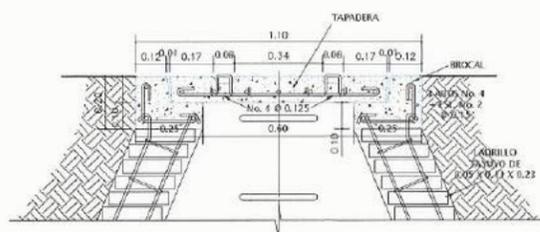
ESC: 1/25



PLANTA CONEXION DOMICILIAR

DETALLE CONEXION DOMICILIAR

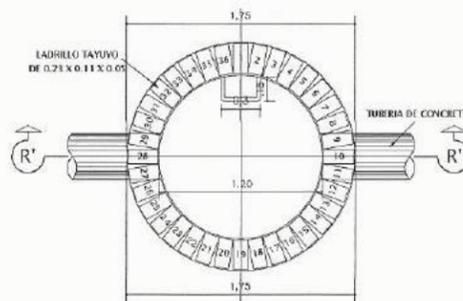
SE



DETALLE DE TAPADERA

DRENAJE SANITARIO

ESC: 1/10



PLANTA POZO DE VISITA

DETALLE DE POZO DE VISITA

SE

	PROYECTO:	
	DISEÑO DE DRENAJE SANITARIO ALDEA PINEDA, ORATORIO SANTA ROSA	
	PLANO DE:	
	DETALLES SANITARIOS	
FIDIA: OCTUBRE 2018	ESCALA INDICADA	HOJA No.
DISEÑO: HECTOR MORAN	13	
CALCULO: HECTOR MORAN	13	
DIBUJO: HECTOR MORAN	13	
CARNE: 2000-23326	13	
Vo. So. (I) ING. MANUEL ALFREDO ARRIVILLA ORTAETA		