



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

**DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE PARA EL
CANTÓN SAN RAFAEL, ALDEA LAS TROJES Y PAVIMENTACIÓN DE LA ALDEA
EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS, AMATITLÁN, GUATEMALA**

Juan Fernando Dubón García

Asesorado por el Ing. Angel Roberto Sic García

Guatemala, septiembre de 2015

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA



FACULTAD DE INGENIERÍA

**DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE PARA EL
CANTÓN SAN RAFAEL, ALDEA LAS TROJES Y PAVIMENTACIÓN DE LA ALDEA
EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS, AMATITLÁN, GUATEMALA**

TRABAJO DE GRADUACIÓN

PRESENTADO A LA JUNTA DIRECTIVA DE LA
FACULTAD DE INGENIERÍA
POR

JUAN FERNANDO DUBÓN GARCÍA
ASESORADO POR EL ING. ANGEL ROBERTO SIC GARCÍA

AL CONFERÍRSELE EL TÍTULO DE

INGENIERO CIVIL

GUATEMALA, SEPTIEMBRE DE 2015

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA
FACULTAD DE INGENIERÍA



NÓMINA DE JUNTA DIRECTIVA

DECANO	Ing. Pedro Antonio Aguilar Polanco
VOCAL I	Ing. Angel Roberto Sic García
VOCAL II	Ing. Pablo Christian de León Rodríguez
VOCAL III	Inga. Elvia Miriam Ruballos Samayoa
VOCAL IV	Br. Narda Lucía Pacay Barrientos
VOCAL V	Br. Walter Rafael Véliz Muñoz
SECRETARIA	Inga. Lesbia Magalí Herrera López

TRIBUNAL QUE PRACTICÓ EL EXAMEN GENERAL PRIVADO

DECANO	Ing. Murphy Olympto Paiz Recinos
EXAMINADOR	Ing. Angel Roberto Sic García
EXAMINADOR	Ing. Silvio José Rodríguez Serrano
EXAMINADOR	Ing. Hugo Leonel Montenegro Franco
SECRETARIO	Ing. Hugo Humberto Rivera Pérez

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 DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE PARA EL CANTÓN SAN RAFAEL, ALDEA LAS TROJES Y PAVIMENTACIÓN DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS, AMATITLÁN, GUATEMALA

Tema que me fuera asignado por la Dirección de la Escuela de Ingeniería Civil, con fecha 20 de agosto de 2013.


Juan Fernando Dubón García



Guatemala, 18 de marzo de 2015
Ref.EPS.DOC.330.03.15

Ing. Silvio José Rodríguez Serrano
Director
Unidad de EPS
Facultad de Ingeniería
Presente

Estimado Ingeniero Rodríguez Serrano.

Por este medio atentamente le informo que como Asesor-Supervisor de la Práctica del Ejercicio Profesional Supervisado (E.P.S.), del estudiante universitario **Juan Fernando Dubón García** con carné No. **200018149**, de la Carrera de Ingeniería Civil, procedí a revisar el informe final, cuyo título es: **DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE PARA EL CANTÓN SAN RAFAEL, ALDEA LAS TROJES Y PAVIMENTACIÓN DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS, AMATITLÁN, GUATEMALA.**

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"

A handwritten signature in black ink, appearing to be 'ARS', written over a horizontal line.

Ing. Ángel Roberto Sic García
Asesor-Supervisor de EPS
Área de Ingeniería Civil

c.c. Archivo
ARSG/ra



USAC
TRICENTENARIA
Universidad de San Carlos de Guatemala

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

Universidad de San Carlos de Guatemala
FACULTAD DE INGENIERÍA
Escuela de Ingeniería Civil



Guatemala,
18 de abril de 2015

Ingeniero
Hugo Leonel Montenegro Franco
Director Escuela Ingeniería Civil
Facultad de Ingeniería
Universidad de San Carlos

Estimado Ingeniero Montenegro.

Le informo que he revisado el trabajo de graduación **DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE PARA EL CANTÓN SAN RAFAEL, ALDEA LAS TROJES Y PAVIMENTACIÓN DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS, AMATITLÁN, GUATEMALA**, desarrollado por el estudiante de Ingeniería Civil Juan Fernando Dubón García, con Carnet No. 200018149, quien contó con la asesoría del Ing. Ángel Roberto Sic García.

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,

¡DID Y ENSEÑAD A TODOS

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



FACULTAD DE INGENIERIA
DEPARTAMENTO
DE
HIDRAULICA
USAC

Más de 134 años de Trabajo Académico y Mejora Continua





USAC
TRICENTENARIA
Universidad de San Carlos de Guatemala

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

Universidad de San Carlos de Guatemala
FACULTAD DE INGENIERÍA
Escuela de Ingeniería Civil



Guatemala, 19 de Agosto de 2015

Ingeniero
Hugo Leonel Montenegro Franco
Director Escuela Ingeniería Civil
Facultad de Ingeniería
Universidad de San Carlos

Estimado Ingeniero Montenegro:

Le informo que he revisado el trabajo de graduación **“DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE PARA EL CANTÓN SAN RAFAEL, ALDEA LAS TROJES Y PAVIMENTACIÓN DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS, AMATITLÁN, GUATEMALA”** desarrollado por el estudiante de Ingeniería Civil Juan Fernando Dubón García con carné 2000-18149, quien contó con la asesoría del Ing. Angel Roberto Sic García.

Considero que este trabajo está bien desarrollado y representa un aporte para la comunidad 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

Ing. Mario Estuardo Arriola Ávila
Coordinador del Área de Topografía y Transportes



FACULTAD DE INGENIERIA
DEPARTAMENTO
DE
TRANSPORTES
USAC

Mas de 134 años de Trabajo Académico y Mejora Continua





Guatemala, 1 de septiembre de 2015
Ref.EPS.D.433.09.15

Ing. Hugo Leonel Montenegro Franco
Director Escuela de Ingeniería Civil
Facultad de Ingeniería
Presente

Estimado Ingeniero Montenegro Franco.

Por este medio atentamente le envío el informe final correspondiente a la práctica del Ejercicio Profesional Supervisado, (E.P.S) titulado **DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE PARA EL CANTÓN SAN RAFAEL, ALDEA LAS TROJES Y PAVIMENTACIÓN DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS, AMATITLÁN, GUATEMALA**, que fue desarrollado por el estudiante universitario **Juan Fernando Dubón García, carné 200018149**, quien fue debidamente asesorado y supervisado por el Ing. Angel Roberto Sic García.

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

Sin otro particular, me es grato suscribirme.

Atentamente,
"Id y Enseñad a Todos"

Ing. Silvio José Rodríguez Serrano
Director Unidad de EPS



SJRS/ra



USAC
TRICENTENARIA
Universidad de San Carlos de Guatemala

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

Universidad de San Carlos de Guatemala
FACULTAD DE INGENIERÍA
Escuela de Ingeniería Civil



El director de la Escuela de Ingeniería Civil, después de conocer el dictamen del Asesor Ing. Angel Roberto Sic García, del Coordinador del Área de Topografía y Transportes , Ing. Mario Estuardo Arriola Ávila, al trabajo de graduación del estudiante Juan Fernando Dubón García, titulado **DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE PARA EL CANTÓN SAN RAFAEL, ALDEA LAS TROJES Y PAVIMENTACIÓN DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS, AMATITLÁN, GUATEMALA** da por este medio su aprobación a dicho trabajo.


Ing. Hugo Leonel Montenegro Franco



Guatemala, septiembre 2015

/bbdeb.


Mas de 134 años de Trabajo Académico y Mejora Continua





El Decano 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 DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE PARA EL CANTÓN SAN RAFAEL, ALDEA LAS TROJES Y PAVIMENTACIÓN DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS, AMATITLÁN, GUATEMALA**, presentado por el estudiante universitario: **Juan Fernando Dubón García**, y después de haber culminado las revisiones previas bajo la responsabilidad de las instancias correspondientes, se autoriza la impresión del mismo.

IMPRÍMASE.


Ing. Pedro Antonio Aguilar Polanco
Decano

Guatemala, septiembre de 2015



ACTO QUE DEDICO A:

- Dios** Porque sin tu amor, ayuda y sabiduría, no podría alcanzar las metas propuestas, gracias Padre por bendecirme a mí y a mi familia.
- Mis padres** Félix Vicente Dubón Carranza y Blanca Amelia García de Dubón, por su amor, apoyo y ayuda incondicional, Dios los bendiga por siempre.
- Mi esposa** Mayra Aragón, por ser un pilar importante en mi vida, tu ayuda incondicional, amor y apoyo me ayuda en cada paso que doy.
- Mi hijo** Samuel Dubón, por ser el ángel que llena mi vida de alegría y bendiciones.
- Mis hermanos** Ingrid Lisbeth, Glenda Amarilda y Osmar Antonio Dubón García, con especial amor y cariño, porque somos el fruto de nuestros padres.
- Mis amigos** Por su apoyo y ayuda en los buenos y difíciles momentos.

AGRADECIMIENTOS A:

- Dios** Porque tú mi Padre Celestial, me has ayudado a alcanzar esta meta, gracias Padre, gracias Hijo y gracias Espíritu Santo.
- Mis padres** Porque sin ellos no hubiese logrado este triunfo, gracias Dios por darme a mis padres y por ser ejemplo de lucha y sacrificio.
- Mis hermanos y cuñado** Por estar a mi lado en todo momento, por su amor y su apoyo incondicional.
- Mis amigos** Alex Humberto Reyes Montenegro, Carlos Iván López López, Daniel Alberto Solórzano Sánchez, Gabriel Daniel Aceituno, Gilmar Ronaldo Cruz, Ludwing Fernando Castellanos, Milton Lenin Hernández, Rony Sebastián Aceytuno, la familia Zavala Ojeda y Rudy Giovani Morataya, por ser parte de mi vida.
- Mi abuelo** Horacio García Peralta (q. d. e. p.), porque siempre estarás en mi corazón, te extraño.
- Mayra Aragón** Por lo que significas para mi, tú y tu familia.

Samuel Dubón

Hijo mío, eres el ángel más bello que Dios me dio. Te amo.

Catedráticos

Por compartir conmigo su sabiduría.

**Universidad de San
Carlos de Guatemala**

Mi casa de estudios.

**Municipalidad de
Amatitlán**

Por darme la oportunidad de realizar el Ejercicio Profesional Supervisado.

ÍNDICE GENERAL

ÍNDICE DE ILUSTRACIONES	VII
LISTA DE SÍMBOLOS	IX
GLOSARIO	XIII
RESUMEN	XVII
OBJETIVOS.....	XIX
INTRODUCCIÓN.....	XXI
1. MONOGRAFÍA DEL CANTÓN SAN RAFAEL, ALDEA LAS TROJES, DE LA ALDEA EL PEPINAL Y DE LA ALDEA CALDERAS, AMATITLÁN, GUATEMALA	1
1.1. Aspectos físicos.....	2
1.1.1. Localización y ubicación	2
1.1.2. Población e idioma	3
1.1.3. Clima	3
1.1.4. Vías de acceso	3
1.1.5. Servicios públicos	4
1.1.5.1. Agua potable	4
1.1.5.2. Drenajes	4
1.1.5.3. Salud.....	5
1.1.5.4. Centros educativos	5
1.1.6. Principales necesidades de la aldea.....	5
1.2. Aspectos económicos	6
1.3. Diagnóstico de las principales necesidades del municipio	6
1.3.1. Priorización de las necesidades del municipio	6

2.	DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE PARA EL CANTÓN SAN RAFAEL, ALDEA LAS TROJES	7
2.1.	Descripción del proyecto a realizar	7
2.2.	Fuentes de abastecimiento de agua	7
2.3.	Caudal de aforo	8
2.4.	Análisis de la calidad del agua	8
2.4.1.	Examen bacteriológico	8
2.4.2.	Examen fisicoquímico	9
2.5.	Levantamiento topográfico	9
2.5.1.	Altimetría	9
2.5.2.	Planimetría	9
2.6.	Población actual	10
2.7.	Tasa de crecimiento	10
2.8.	Parámetros de diseño	10
2.8.1.	Período de diseño	10
2.8.2.	Población de diseño	11
2.8.3.	Método geométrico	11
2.8.4.	Dotación	12
2.8.5.	Factores de consumo	12
2.8.5.1.	Factor de día máximo	12
2.8.5.2.	Factor de hora máxima	12
2.8.5.3.	Caudal medio diario	13
2.8.5.4.	Caudal máximo diario	13
2.8.5.5.	Caudal de bombeo	14
2.8.5.6.	Caudal máximo horario	15
2.8.6.	Fórmulas, coeficientes y diámetros de tuberías de conducción	15
2.8.7.	Presiones y velocidades	17
2.8.8.	Captación	18

2.8.9.	Línea de impulsión.....	18
2.8.10.	Diámetro económico.....	19
2.8.11.	Diseño de equipo de bombeo	20
2.8.12.	Potencia del equipo de bombeo.....	22
2.8.13.	Verificación del golpe de ariete	22
2.8.14.	Especificaciones del equipo de bombeo.....	23
2.8.15.	Diseño estructural del tanque de distribución.....	24
2.8.16.	Línea de distribución.....	37
2.8.17.	Red de distribución	37
2.8.18.	Sistema de desinfección.....	39
2.8.19.	Conexiones domiciliarias.....	41
2.8.20.	Obras de arte.	41
2.8.21.	Válvulas.....	42
2.9.	Programa de operación y mantenimiento	44
2.10.	Propuesta de tarifa.....	45
2.11.	Estudio de impacto ambiental.....	51
2.12.	Evaluación socioeconómica.....	52
2.12.1.	Valor presente neto (VPN)	53
2.12.2.	Tasa interna de retorno (TIR).....	54
2.12.3.	Planos	55
3.	DISEÑO DE LA PAVIMENTACIÓN DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS.....	57
3.1.	Descripción del proyecto.....	57
3.1.1.	Parámetros de diseño.....	57
3.1.1.1.	Topografía de la línea preliminar.....	57
3.1.1.1.1.	Planimetría	58
3.1.1.1.2.	Altimetría	58

	3.1.1.1.3.	Secciones transversales de preliminar	58
3.1.2.		Determinación de la calidad del suelo	59
	3.1.2.1.	Ensayo de laboratorio de suelos	59
		3.1.2.1.1. Ensayo para la clasificación de suelo	59
		3.1.2.1.2. Ensayo de humedad máxima y humedad óptima del suelo	61
		3.1.2.1.3. Ensayo de determinación de la resistencia del suelo.....	61
3.1.3.		Diseño geométrico de carreteras	62
	3.1.3.1.	Diseño de localización y corrimientos.	63
	3.1.3.2.	Alineamiento horizontal.....	63
	3.1.3.3.	Diseño de curvas horizontales.....	63
	3.1.3.4.	Curvas de transición, peralte y sobre ancho	70
	3.1.3.5.	Diseño de subrasante	72
	3.1.3.6.	Alineamiento vertical	73
	3.1.3.7.	Diseño de curvas verticales y correcciones	74
3.1.4.		Movimiento de tierras	78
	3.1.4.1.	Cálculo de áreas de secciones transversales	78

3.1.4.2.	Cálculo de volúmenes de movimiento de tierras, balance y diagrama de masas.....	80
3.1.5.	Diseño de carpeta de rodadura.....	83
3.1.5.1.	Selección del tipo de pavimento.....	83
3.1.5.2.	Diseño de pavimento rígido	84
3.1.5.2.1.	Tránsito.....	89
3.1.5.2.2.	Cálculo del espesor del pavimento	91
3.1.5.2.3.	Tipo de junta.....	94
3.1.5.2.4.	Hombro o bordillo.....	98
3.1.5.2.5.	Diseño de mezcla del concreto.....	98
3.1.5.3.	Drenajes	103
3.1.5.3.1.	Drenaje longitudinal	103
3.1.5.3.2.	Drenaje transversal	104
3.1.5.4.	Consideraciones de operación y mantenimiento de pavimentos rígidos	109
3.2.	Planos	111
3.3.	Presupuesto.....	112
3.3.1.	Integración de precios unitarios	112
3.3.2.	Resumen de presupuesto	112
3.4.	Cronograma de ejecución física y financiera	113
3.5.	Estudio de Impacto Ambiental	115
CONCLUSIONES.....		119
RECOMENDACIONES		121
BIBLIOGRAFÍA.....		123

APÉNDICES 125
ANEXOS 179

ÍNDICE DE ILUSTRACIONES

FIGURAS

1.	Diagrama de losa	31
2.	Integración de cargas que soportan los muros	32
3.	Valor presente neto	53
4.	Elementos de curva horizontal.....	64
5.	Grado de curvatura.....	69
6.	Componentes de curva vertical	75
7.	Volumen de movimiento de tierra	78
8.	Tipos de secciones transversales.....	80
9.	Volumen entre secciones del mismo tipo.....	81
10.	Volumen entre secciones de diferente tipo	82
11.	Correlación aproximada entre la clasificación de los suelos.	88
12.	Esquema de juntas en un pavimento	97
13.	Mapa de la cuenca	105

TABLAS

I.	Aldeas y caseríos del municipio	1
II.	Valores comunes de coeficientes de fricción C	16
III.	Especificaciones del equipo de bombeo.....	24
IV.	Caudal de entrada y salida.....	25
V.	Cargas y momentos que soportan los muros	33
VI.	Caudal de diseño	39
VII.	Mantenimiento de elementos del sistema de agua potable	45

VIII.	Presupuesto de diseño de agua potable.....	49
IX.	Propuesta de tarifa.....	51
X.	Valor presente neto.....	53
XI.	Clasificación típica para el uso del suelo	62
XII.	Clasificación y características de las carreteras	65
XIII.	Especificaciones de peralte y longitud de espiral recomendados ..	66
XIV.	Especificaciones de sobre ancho	67
XV.	Resumen diseño geométrico.....	72
XVI.	Valores de K para curvas cóncavas y convexas	75
XVII.	Resumen de diseño de curvas verticales	77
XVIII.	Ejemplo de cálculo de áreas transversales por determinantes.....	79
XIX.	Espesor de capa base	87
XX.	Clasificación funcional de las carreteras regionales	89
XXI.	Categorías de tráfico en función de cargas por eje	90
XXII.	Porcentaje anual de crecimiento de tráfico y factores de proyección correspondientes.....	91
XXIII.	Tipos de suelo de apoyo y sus módulos de reacción aproximados.....	92
XXIV.	Espesores de losa para categoría de carga por eje núm. 1, según el módulo de reacción K y módulo de ruptura optado.....	93
XXV.	Revenimientos recomendados según estructura	99
XXVI.	Cantidad de agua para el asentamiento en el diseño	99
XXVII.	Relación agua cemento	100
XXVIII.	Porcentaje de agregado fino	101
XXIX.	Valores de coeficiente de escorrentía	106
XXX.	Tiempo de concentración	107
XXXI.	Presupuesto de la pavimentación	113
XXXII.	Cronograma de ejecución física y financiera	114

LISTA DE SÍMBOLOS

Símbolo	Significado
h	Altura
As	Área de acero
A_{smáx}	Área de acero máxima
A_{smín}	Área de acero mínima
B	Base
HP	Caballos de fuerza
W	Carga
CM	Carga muerta
CU	Carga última
CV	Carga viva
Q	Caudal
Qc	Caudal de conducción
cm	Centímetro
fy	Coeficiente de ruptura del acero a tensión
f'c	Coeficiente de ruptura del concreto
C	Constante de rugosidad de tubería
K	Constante para diseño de curvas verticales
Δ	Deflexión
ø	Diámetro
dot	Dotación
E	External
gpm	Galones por minuto
°C	Grados centígrados

gr	Gramo
g	Gravedad
kg	Kilogramo
kg/m	Kilogramo por metro
km	Kilómetro
km/h	Kilómetro por hora
lb	Libras
psi	Libras por pulgada cuadrada
l/h/d	Litros por habitante al día
l/s	Litros por segundo
l	Longitud
m	Metro
m.c.a.	Metro columna de agua
m³	Metro cúbico
m/s	Metros por segundo
msnm	Metros sobre el nivel del mar
min	Minuto
núm.	Número
d	Peralte efectivo
hf	Pérdida de carga en las tuberías
p	Perímetro
ft	Pie
%	Porcentaje
PC	Principio de curva
PCV	Principio de curva vertical
PT	Principio de tangente
Pulg	Pulgada
PI	Punto de intersección
PIV	Punto de intersección vertical

PTV	Punto de tangente vertical
R	Radio
St	Subtangente
V	Velocidad
Vol	Volumen

GLOSARIO

ACI	American Concrete Institute.
Aforo	Cantidad de agua que produce una fuente.
Balasto	Es el material clasificado, que se coloca sobre la subrasante de una carretera, el cual se compone de un material bien graduado, es decir, que consta de material fino y grueso, con el objeto de protegerla y de que sirva de superficie de rodadura.
Calzada	Zona de la carretera destinada a la circulación de vehículos.
Caudal	Volumen de un fluido en la unidad de tiempo.
Carpeta de rodadura	Parte superior del pavimento que sostiene directamente la circulación de los vehículos.
Cocode	Consejo Comunitario de Desarrollo.
Cuneta	Zanja lateral paralela al eje de la carretera o del camino, construida entre los extremos de los hombros y al pie de los taludes.
Demanda	Es la cantidad de agua asignada a cada usuario.

Drenajes	Controlan las condiciones de flujo de agua en terracerías, mejoran las condiciones de estabilidad de cortes, terraplenes y pavimentos.
Empuje	Fuerza que tiende a deslizar horizontalmente un muro.
Filtración	Proceso de separar un sólido suspendido de un líquido, al hacerlos pasar a través de un medio poroso por el cual el líquido puede penetrar fácilmente.
FCU	Factor de carga última
FDM	Factor de día máximo
FHM	Factor de hora máximo
Fuente	Manantial de agua que brota de la tierra y de la cual se puede extraer agua.
Grupo coliforme	Comprende todas las bacterias en forma de bacilos, aerobios y anaerobios facultativos, que habitan el tracto digestivo humano.
Infom	Instituto de Fomento Municipal.

Relleno	Es el material especial de terracería; uniformemente colocado y compactado en capas sucesivas sobre el terreno original, que sirve de soporte y estabilidad a la vía.
Rasante	Es el nivel de la superficie de rodamiento de una carretera o camino.
Sección típica	Es toda la extensión de la carretera que tiene una sección que permanece uniforme la mayoría de las veces.
Terracería	Es el conjunto de operaciones de cortes, préstamos, rellenos, terraplenes y desperdicios de material, que se realizan hasta alcanzar una rasante determinada; de conformidad con los niveles indicados en los planos.
Topografía	Arte de describir y delinear detalladamente la superficie de un terreno.
Unepar	Unidad Ejecutora del Programa de Acueductos Rurales.

RESUMEN

El Ejercicio Profesional Supervisado (EPS) realizado en el municipio de Amatitlán, departamento de Guatemala, se enfocó en las aldeas Las Trojes, El Pepinal y Calderas. Donde se priorizaron las necesidades básicas que se deben cubrir en las comunidades, tomando en cuenta factores físicos, económicos, ambientales y sociales para el desarrollo del municipio.

En la actualidad la aldea Las Trojes no posee un sistema adecuado de agua potable, aportando como solución el diseño de una red de agua potable. Proyecto que permita continuar con el desarrollo de la aldea, la disminución de las enfermedades gastrointestinales que actualmente afectan a la comunidad.

Para la aldea El Pepinal y Calderas se tiene la pavimentación de un camino, que permitirá la comunicación entre dos comunidades, la cual no solo mejorará el acceso de una de las aldeas más alejadas que tiene el municipio hacia el casco, sino que a la vez permitirá un acercamiento comercial y turístico al municipio, porque podrán tener varias rutas para llegar a la laguna de Calderas.

OBJETIVOS

General

Diseñar el sistema de abastecimiento de agua potable para el cantón San Rafael, aldea Las Trojes y la pavimentación del camino que conduce de la aldea El Pepinal hacia la aldea Calderas, Amatitlán, Guatemala.

Específicos

1. Elaborar el estudio monográfico de las aldeas Las Trojes, El Pepinal y Calderas del municipio de Amatitlán, Guatemala.
2. Diagnosticar las necesidades de servicios básicos e infraestructura de las aldeas Las Trojes, El Pepinal y Calderas, Amatitlán, Guatemala.
3. Garantizar el desarrollo social, contribuyendo con la mejora de la salud y la actitud de los pobladores en la comunidad a beneficiar.
4. Capacitar al Comité Comunitario de Desarrollo (Cocode) del cantón San Rafael, de la aldea Las Trojes, en lo referente a la operación y mantenimiento del sistema de abastecimiento de agua potable.
5. Elaboración de planos, presupuestos y cronogramas de ejecución de los proyectos.

INTRODUCCIÓN

El Ejercicio Profesional Supervisado (EPS) le permite al estudiante de la Facultad de Ingeniería de la Universidad de San Carlos de Guatemala, aplicar los conocimientos adquiridos. Específicamente al estudiar la carrera de Ingeniería Civil, esto es mediante dos proyectos que permitan a las comunidades iniciar o mejorar la infraestructura que se tiene en las diferentes aldeas de Guatemala.

El primer proyecto desarrolla el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable, que tendrá un tanque de almacenamiento de 75 m^3 y la tubería que llevará el agua a cada casa del cantón San Rafael de la aldea Las Trojes, que se ubica al poniente de la cabecera municipal a una distancia de 4 km y beneficiará a 2 545 habitantes.

El segundo proyecto describe el diseño de la pavimentación de 2 040 m de carretera que une a la aldea El Pepinal, que se ubica a 10 km al nororiente de la cabecera municipal con la aldea Calderas que se sitúa a 16,5 km al suroriente, que beneficiará a 5 000 personas. La carretera se diseñó tipo E, según especificaciones de la Dirección General de Caminos, con velocidad de 30 km/h y con ancho de calzada de 5,50 m.

1. MONOGRAFÍA DEL CANTÓN SAN RAFAEL, ALDEA LAS TROJES, DE LA ALDEA EL PEPINAL Y DE LA ALDEA CALDERAS, AMATITLÁN, GUATEMALA

El 24 de junio de 1549 se fundó San Juan Amatitlán durante el gobierno del presidente Alonzo López de Cerrato. Actualmente se localiza a una elevación de 1 189 msnm, se ubica a 28 km hacia el sur de la ciudad capital. El área urbana está formada por siete barrios: barrio La Cruz, barrio Hospital, barrio Ingenio, barrio San Antonio, barrio San Juan, barrio San Lorenzo y barrio El Rosario. Mientras que el área rural se forma así:

Tabla I. **Aldeas y caseríos del municipio**

núm.	Aldeas	núm.	Caseríos	núm.	Cantones		
1.	Agua de las Minas	1.	El Ceibillo				
2.	Calderas						
3.	Eje Quemado						
4.	El Cerrito						
5.	El Durazno	2.	Chajil				
6.	El Pepinal						
7.	Laguna Seca					3.	El Aceitillal
8.	Las Trojes	4.	Casas Viejas			1.	San Juan
						2.	San Rafael
						3.	San Miguel
		5.	Chulaman				
9.	Llano de Ánimas	6.	Dos Cerros				
10.	Loma Larga						
11.	Los Humitos	7.	San José				
12.	Mesillas Bajas	8.	Mesillas Altas				
13.	San Carlos						
14.	Tacatón	9.	Manuelón				
		10.	El Rincón				

Fuente: monografía de la Municipalidad de Amatitlán.

1.1. Aspectos físicos

Los aspectos físicos son las características generales del lugar, como localización, ubicación, población, clima, vías de acceso, servicios públicos, agua potable, drenaje, educación, salud y principales necesidades de la comunidad.

1.1.1. Localización y ubicación

La aldea Las Trojes se ubica a una distancia de 4 km al oeste de la cabecera municipal, delimitada al norte por la colonia San Jorge y la aldea Bárcenas de Villa Nueva, al sur con la aldea Agua de las Minas, al este con el cementerio general y al oeste con Santa María de Jesús, Sacatepéquez. Se localiza en 1 410 msnm, latitud 14° 29´ 50” norte y longitud 90° 38´ 40” oeste.

La aldea El Pepinal se localiza a 10 km de la ciudad de Amatitlán, se limita al norte con las aldeas Laguna Seca y El Durazno, al sur con las aldeas de Calderas y San José El Bejucal, municipio de San Vicente Pacaya, al oriente con cerro Hoja de Queso y finca Belén y al poniente con la aldea Eje Quemado. Se encuentra a 1 800 msnm, latitud 14° 25´ 21” norte y longitud 90° 35´ 42” oeste.

Finalmente la aldea Calderas se sitúa a 16,5 km al sur-oriente de la cabecera municipal, colinda al norte con las aldeas El Pepinal y con San José El Bejucal, San Vicente Pacaya, al sur con la aldea San Francisco de Sales y San Vicente Pacaya, al este con Finca Belén y aldea Mesillas Bajas y al oeste con San José El Bejucal y San Francisco de Sales, San Vicente Pacaya. Se encuentra a 1 785 msnm, latitud 14° 24´ 30” norte y longitud 90° 35´ 25” oeste.

1.1.2. Población e idioma

Según el último censo realizado en el 2010, por miembros del Cocode de las aldeas Las Trojes, El Pepinal y Calderas se estimaba una población de:

- 1 100 habitantes en la aldea El Pepinal
- 2 080 habitantes en la aldea Calderas
- 5 851 habitantes en la ladea Las Trojes

En el municipio de Amatitlán el 97 % de la población es ladina, por lo que el idioma predominante es el español. Sin embargo, en aldeas como Las Trojes, hablan también el kaqchikel.

1.1.3. Clima

La ciudad de Amatitlán alcanza en promedio temperaturas que van desde 14,5 hasta 25,5 °C, 76 % de humedad relativa y una velocidad de viento de 76 k/h (datos obtenidos por el Insivumeh). Estos datos indican que el clima en Amatitlán es seco y caluroso en el verano y húmedo durante el invierno, con un ciclo de lluvias abundante, pero que tienden a disminuir debido al calentamiento global y la deforestación en la región.

1.1.4. Vías de acceso

La aldea Las Trojes tiene como vía de acceso el camino que va en dirección al cementerio general del municipio (km 26), cuya vía es en algunas partes empedrada y en otras de pavimento de concreto.

Mientras que para llegar a Calderas se debe conducir por 16,5 km por carretera asfaltada, hacia San Vicente Pacaya. También tiene otra ruta, pero el trayecto es más largo, aproximadamente 19 km y es camino circunvalación al lago, llegando a la aldea Tacatón (vía asfaltada), después se llega a Mesillas Bajas para terminar en Calderas (terracería).

1.1.5. Servicios públicos

Los servicios básicos que son necesarios y con los que cuenta el cantón San Rafael de la aldea Las Trojes, la aldea El Pepinal y la aldea Calderas, son los siguientes:

1.1.5.1. Agua potable

El principal abastecimiento hacia el casco urbano lo proporciona un nacimiento de agua ubicado en la finca El Barretal, ruta hacia la aldea Calderas, también lo proporcionan pozos perforados en algunos sectores, tanto del área urbana como rural. En Las Trojes el 55 % de la población tiene servicio de agua potable, mientras que en las aldeas El Pepinal y Calderas es menos del 10 % de los habitantes que no poseen el vital líquido.

1.1.5.2. Drenajes

El sistema de drenaje sanitario y pluvial que posee el casco urbano, debido al crecimiento poblacional está a punto del colapso. Mientras que en el área rural son pocas las aldeas que poseen sistema de drenaje sanitario, pues que en su mayoría cuentan con pozos de absorción y fosas sépticas, como en las aldeas Las Trojes, El Pepinal y Calderas.

1.1.5.3. Salud

Desde el paso de la tormenta Agatha en la aldea Calderas, el puesto de salud funciona de lunes a viernes, al igual que en Las Trojes. Pero en El Pepinal la historia es diferente, funciona un puesto una vez al mes, haciendo que sus pobladores vayan a otras aldeas o al mismo casco urbano para que puedan ser atendidos.

1.1.5.4. Centros educativos

La aldea Las Trojes tiene dos escuelas oficiales rurales mixtas, un Instituto Básico por Cooperativa y un colegio que en el 2009 graduó su primera promoción de bachilleres en ciencias y letras. En El Pepinal hay una escuela oficial rural mixta y un Instituto por Cooperativa, mientras que la aldea Calderas tiene una escuela oficial rural mixta y un Instituto Básico por Cooperativa que en jornada vespertina.

1.1.6. Principales necesidades de la aldea

En el cantón San Rafael de la aldea Las Trojes, en la aldea El Pepinal y en la aldea Calderas se observó que existe deficiencia en los siguientes servicios:

- Agua potable: el cantón San Rafael de la aldea Las Trojes, tiene una red de abastecimiento que solo abastece a un 40 % de la población.
- Educación: en las tres aldeas existe al menos una escuela, pero solamente atiende alumnos del ciclo primario.

- Salud: se tiene centro de salud en la aldea Calderas, pero atiende un día a la semana.
- Red vial: la aldea Calderas tiene una vía de acceso principal para trasladarse hacia el casco urbano, pero tarda en llegar hasta 45 min. Tiene otra vía de acceso por la aldea El Pepinal pero está en mal estado.

1.2. Aspectos económicos

En la aldea El Pepinal y en la aldea Calderas se dedican a la agricultura, mientras que en el cantón San Rafael de la aldea Las Trojes se dedican a la agricultura, albañilería, carpintería, herrería, entre otras.

1.3. Diagnóstico de las principales necesidades del municipio

De acuerdo con la investigación realizada en el municipio de Amatlán y las aldeas, para futuros proyectos en la comunidad las principales necesidades son: agua potable, centros de educación, centros de salud, mejoramiento de caminos vecinales y drenajes.

1.3.1. Priorización de las necesidades del municipio

Analizando la situación, en las tres aldeas, se determinó que para el cantón San Rafael de la aldea Las Trojes es primordial la distribución de agua potable, debido a que es un servicio básico, que contribuiría con la mejora de la salud y calidad de vida de los habitantes. En el caso de las aldeas El Pepinal y Calderas se concluyó que con el diseño de la carretera, la economía crecerá y se mejorará la calidad de vida de los habitantes.

2. DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE PARA EL CANTÓN SAN RAFAEL, ALDEA LAS TROJES

2.1. Descripción del proyecto a realizar

El proyecto consiste en diseñar un sistema de abastecimiento de agua potable por gravedad, con una longitud de 3 450,00 m que beneficiará directamente a 500 personas. Se llevará el agua por medio de un sistema de bombeo del pozo hacia el tanque de distribución y luego será repartida por ramales abiertos utilizando tubería de PVC. Se desea aprovechar el sistema de agua existente y extender el servicio para otras áreas de la comunidad.

2.2. Fuentes de abastecimiento de agua

La aldea Las Trojes se abastece de agua por medio del manantial Las Minas, además el 40 % de la población posee pozo propio. Dentro del reporte final del pozo proporcionado por el Fondo Nacional para la Paz (Fonapaz) se destacan los siguientes datos:

- Ubicación del pozo: longitud 90° 37' 54,69" latitud 14° 29' 30,79"
- Profundidad: 338,94 m (1 112 ft)
- Nivel estático: 196,20 m
- Nivel dinámico: 250,79 m
- Abatimiento: 54,60 m
- Caudal obtenido: 30 gpm

2.3. Caudal de aforo

Es medir un volumen de agua en un tiempo determinado, indica si la fuente de agua es suficiente para abastecer a la población. Los aforos deben realizarse en época seca o estiaje. El aforo de este pozo lo realizó Construtubos S. A., dando un caudal de 1,89 l/s.

2.4. Análisis de la calidad del agua

Para cualquier población debe de garantizarse el consumo de agua potable, por eso se debe analizar la calidad del agua mediante un estudio físico químico y un examen bacteriológico bajo la Norma Coguanor NGO 29 001. Para ello se debe aforar el pozo, para obtener el agua y así analizarla, de esta manera se podrá dictaminar si es sanitariamente segura, agradable a los sentidos y apta para el consumo humano.

2.4.1. Examen bacteriológico

Este examen permite dictaminar la presencia de bacterias en el agua, de tal forma que establezca si el agua se encuentra libre de gérmenes patógenos de origen entérico y parasitario, para dictaminar si es apto para el consumo humano.

En el apéndice A se observa el examen realizado, que da como conclusión la aplicación de los métodos habituales de tratamiento, según las normas internacionales de la Organización Mundial de la Salud para fuentes de agua.

2.4.2. Examen fisicoquímico

Analiza las características del agua que indicarán la aceptación, permisibilidad y potabilidad, si según el examen realizado el agua cumple con la norma y puede ser utilizada para el consumo humano.

2.5. Levantamiento topográfico

Es importante un levantamiento topográfico adecuado, porque ubica la posición y elevación de los puntos del terreno que definirán el diseño. La inspección preliminar del lugar le permite al ingeniero recolectar información que permita facilitar el diseño hidráulico del sistema de agua. El levantamiento realizado fue de segundo orden con un teodolito WILD T1, cinta métrica, estadal, plomada y brújula.

2.5.1. Altimetría

Este levantamiento topográfico toma en cuenta las diferencias de elevación entre dos puntos del terreno, para proyectar el terreno en un plano vertical. Se utilizó el método de nivelación diferencial.

2.5.2. Planimetría

Este levantamiento topográfico permite proyectar en un plano horizontal la línea de conducción, la red de distribución y la ubicación de las casas, localizando accidentes geográficos y todos los recursos tanto naturales como no naturales que puedan influir en el diseño. Se utilizó el método de poligonal abierta y como referencia se tomó un norte arbitrario.

2.6. Población actual

Se estima que la población en el cantón San Rafael de la aldea Las Trojes tiene una población aproximada de 2 100 habitantes (estadística proporcionada por el Cocode).

2.7. Tasa de crecimiento

La población a servir es un dato a futuro que debe ser pronosticado mediante modelos matemáticos, y para este diseño la tasa de crecimiento a usar es de 2,11 %, dato que reporta el Instituto Nacional de Estadística.

2.8. Parámetros de diseño

Los parámetros indican la forma de cómo se puede medir o cuantificar las variables que se necesitarán para el diseño del sistema de abastecimiento de agua, que se describe a continuación:

2.8.1. Período de diseño

Es el tiempo que se desea prestar el servicio, de manera satisfactoria y se cuenta a partir del inicio de funcionamiento de la obra. Para determinarlo se tomará en cuenta la vida útil de los materiales y equipo, población a servir y el uso adecuado se le dé a la obra.

El período de diseño de esta obra será de 20 años.

2.8.2. Población de diseño

Es la población directa a la cual se espera brindar el servicio que son 500 personas. Sin embargo el número de habitantes de cualquier comunidad varía al pasar el tiempo, por lo general aumenta, es por esto que se pronostica una población futura mediante modelos matemáticos. En este diseño se utilizará el método geométrico porque involucra de forma directa la tasa de crecimiento del lugar con la población actual.

2.8.3. Método geométrico

Este método calcula la población futura mediante el cambio de la tasa de crecimiento de la población que se registran, según los censos realizados, y se proyecta en el tiempo según el período de diseño estimado. La ecuación es:

$$P_f = P_o(i + 1)^n$$

Donde:

P_f = población futura

P_o = población actual (500 habitantes)

i = tasa de crecimiento poblacional (2,11 %)

n = período de diseño en años (20 años)

$$P_f = 500 (i + 0,0211)^{20} = 760 \text{ habitantes}$$

2.8.4. Dotación

Es la cantidad de agua asignada por persona en un día y esta se basa en estudios de demanda de agua o recurriendo a las normas de diseño. Según las normas del Infom Unepar (toman en cuenta factores como las costumbres de los habitantes y el clima que predomina en cada región), el intervalo para conexiones prediales está entre 60 y 90 l/h/d. Para el cantón San Rafael, debido a la falta de registros de demanda de aguas se utilizará 70 l/h/d.

2.8.5. Factores de consumo

Un sistema de agua debe satisfacer la necesidad de agua de la población, de manera continua y con presión suficiente. Para eso debe tomar en cuenta condiciones climáticas, días de consumo, actividades de la comunidad, y otras para ver las variaciones en el consumo.

2.8.5.1. Factor de día máximo

Este factor aumenta el caudal de consumo en un día promedio, se puede tomar un valor de 1,2 para poblaciones futuras mayores de 1 000 habitantes y de 1,5 para poblaciones futuras menores a 1 000 habitantes, si no se tiene registro de consumo, según recomendaciones de Infom y Unepar. El factor a usar en este diseño es de 1,5.

2.8.5.2. Factor de hora máxima

Este factor aumenta el caudal de consumo horario con respecto al consumo medio diario. Se puede tomar un valor de 2 para poblaciones futuras mayores de 1 000 habitantes y de 3 para poblaciones futuras menores a 1 000,

si no se tiene registro de consumo, según recomendaciones de Infom y Unepar. El factor a usar en este diseño es de 2,5.

2.8.5.3. Caudal medio diario

Es la cantidad de agua que consume la población en un día y se obtiene mediante el promedio de los consumos diarios de la población en un año registrado, pero si no se cuenta con esta información, se puede calcular así:

$$Q_{md} = \frac{P_f \times \text{dot}}{86\,400}$$

Donde:

Q_{md} = caudal medio diario

P_f = población futura

dot = dotación

$$Q_{md} = \frac{760 \times 70}{86\,400} = 0,616 \text{ l/s}$$

2.8.5.4. Caudal máximo diario

Conocido también como caudal de conducción. Es el máximo consumo de agua que puede haber en 24 horas continuas, observado durante un año registrado, pero si no se cuenta con esta información, se puede calcular así:

$$Q_{\max d} = Q_{md} \times \text{FDM}$$

Donde:

$Q_{\max d}$ = caudal máximo diario

Q_{md} = caudal medio diario

FDM = factor de día máximo

$$Q_{\max d} = 0,616 \times 1,5 = 0,93 \text{ l/s}$$

2.8.5.5. Caudal de bombeo

Es la cantidad de agua que debe bombearse desde el pozo hasta el tanque de almacenamiento. Se determina a partir del caudal de día máximo y depende de la cantidad de horas diarias que se conectará la bomba. Se recomienda entre 8 y 12 horas diarias para un motor diésel, en este caso se conectará 12 horas. Se calcula de la siguiente forma:

$$Q_B = \frac{24 \times Q_{\max d}}{H_B}$$

Donde:

Q_B = caudal de bombeo

$Q_{\max d}$ = caudal máximo diario

H_B = horas de bombeo

$$Q_B = \frac{24 \times 0,924}{12} = 1,85 \text{ l/s}$$

2.8.5.6. Caudal máximo horario

Conocido también como caudal de distribución. Es el consumo máximo de agua que puede haber en una hora del día de caudal máximo, pero si no se tienen registros se puede calcular así:

$$Q_{\max h} = Q_{\text{md}} \times \text{FHM}$$

Donde:

$Q_{\max h}$ = caudal máximo horario

Q_{md} = caudal medio diario

FHM = factor de hora máxima

$$Q_{\max h} = 0,616 \times 2,5 = 1,54 \text{ l/s}$$

2.8.6. Fórmulas, coeficientes y diámetros de tuberías de conducción

Para diseñar la línea de conducción se debe tener presente ciertos principios hidráulicos, como por ejemplo que la ecuación de continuidad indica que la descarga a través de un cilindro es:

$$V = \frac{Q}{A}$$

Donde:

V = velocidad del caudal

Q = caudal

A = área transversal del cilindro

Para la pérdida de carga, Hazen & Williams desarrollaron una fórmula experimental que se aplica a cualquier diámetro de tubería circular entre 0,05 y 3,5 m, que se aplica únicamente cuando el líquido es agua. La ecuación aplicable a Guatemala es:

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

Donde:

H_f = pérdida de carga [m]

L = longitud de la tubería [m]

Q = caudal [l/s]

C = coeficiente de fricción (ver tabla II)

D = diámetro de la tubería [pulg]

Tabla II. **Valores comunes de coeficientes de fricción C**

Material	C
Acero o hierro galvanizado	100
Concreto	120-140
Hierro fundido nuevo	130
Asbesto cemento	140
PVC	150

Fuente: Infom.

La ecuación de continuidad indica que las pérdidas por velocidad que actúan sobre el líquido se determina así:

$$H_{fv} = \frac{V^2}{2g}$$

Donde:

H_{fv} = pérdidas por velocidad [m]

V = velocidad del fluido [m/s]

g = gravedad [m/s^2]

Las tuberías usadas en la conducción de agua potable pueden ser de acero galvanizado (HG) o de cloruro de polivinilo (PVC). Las tuberías de HG son pesadas y caras, no deben utilizarse enterradas y la tubería PVC debe ir enterrada.

2.8.7. Presiones y velocidades

Para realizar el diseño hidráulico se debe considerar la pérdida de la presión del agua que corre a través de la tubería. Para comprender mejor este evento se utilizarán los siguientes conceptos:

- **Presión estática:** es provocada cuando el agua en la tubería y el recipiente que la alimenta se encuentran en reposo. La ecuación es peso específico del agua por la altura a que se encuentra la superficie libre del agua en el recipiente.

Se recomienda que la presión máxima en la tubería sea entre un 90 y 95 % de la presión de trabajo, porque si hay presiones mayores, se recomienda usar una caja rompe presión o una tubería más resistente.

- Presión dinámica: es provocada cuando existe movimiento del agua, que modifica la presión disminuyendo su valor, por la fricción causada en las paredes de la tubería. La presión dinámica en un punto es la resta de la cota piezométrica menos la cota del terreno.
- Velocidades: para evitar el golpe de ariete, la erosión y la sedimentación en la parte interna de las tuberías Unepar recomienda que las velocidades de flujo deban permanecer en un rango de 0,4 y 3,0 m/s, por lo tanto en este diseño se utilizarán estas velocidades.

2.8.8. Captación

Es la obra civil que tiene como objetivo suplir la cantidad de agua que necesita la población, brinda las presiones adecuadas en la red de distribución y durante la vida útil mantener reserva de agua. En caso de algún suceso que interrumpa el suministro de agua habrá reparaciones en la línea de conducción u obras de arte.

Para este diseño la capacidad del tanque de almacenamiento será del 50 % del consumo promedio diario.

2.8.9. Línea de impulsión

Son todos los componentes que permiten llevar el agua desde la captación hasta el tanque de almacenamiento, utilizando la fuerza de gravedad o en este caso impulsada por la bomba.

2.8.10. Diámetro económico

Se debe tener cierto criterio para diseñar líneas por bombeo, porque si se escoge una tubería de diámetro grande, la pérdida de carga y el costo de energía será pequeño, pero el costo de la tubería será elevado. Mientras que la tubería de diámetro pequeño tendrá bajo costo, pero las pérdidas de carga serían elevadas al igual que el costo de la energía. Por ello se necesita calcular el diámetro económico de tubería, que presente el menor costo tanto de la tubería como de la energía. El diámetro económico se debe determinar de la siguiente forma:

$$D_e = 1,8675\sqrt{Q_B}$$

Donde:

D_e = diámetro económico [pulg]

Q_B = caudal de bombeo requerido [l/s]

$$D_e = 1,8675\sqrt{1,85} = 2,54 \text{ pulg}$$

De acuerdo al resultado se analizarán los diámetros comerciales de 2 y 2½ pulg de tubería PVC, para encontrar un rango entre 0,6 m/s de velocidad mínima y 2,5 m/s como máxima.

$$V = \frac{1,974 \times Q_B}{\phi_{int}^2}$$

Donde:

V = velocidad del fluido [m/s]

Q_B = caudal de bombeo [l/s]

\varnothing_{int} = diámetro interno de la tubería [pulg]

$$V_{2''} = \frac{1,974 \times 1,85}{2,193^2} = 0,76 \text{ m/s}$$

$$V_{2\frac{1}{2}''} = \frac{1,974 \times 1,85}{2,655^2} = 0,52 \text{ m/s}$$

El diámetro aceptado para este diseño es el de 2 pulg.

2.8.11. Diseño de equipo de bombeo

Se utilizará una bomba sumergible y para calcular su potencia se debe encontrar primero la carga dinámica total. Esta es la suma de todas las pérdidas que afectan la impulsión del agua desde el pozo hasta el tanque de almacenamiento, se puede calcular de la siguiente manera:

$$CDT = ND + h_f + h_s + h_i + \frac{V^2}{2g} + h_m$$

Donde:

CDT = carga dinámica total [m]

ND = altura del nivel dinámico a la boca del pozo [m]

h_f = pérdida de carga en la línea de succión [m]

h_s = altura de la boca del pozo al nivel mínimo [m]

h_i = pérdida de impulsión [m]

$\frac{V^2}{2g}$ = pérdidas por velocidad [m]

h_m = pérdidas menores, se asumirá el 10 % de h_f [m]

Datos:

$$ND = 250,79 \text{ m}$$

$$h_f = \frac{1\,743,811 \times 280,79 \times 1,85^{1,85}}{150^{1,85} \times 2^{4,87}} = 4,92 \text{ m}$$

$$h_s = 176,98 - 176,19 = 0,79 \text{ m}$$

$$h_i = \frac{1\,743,811 \times 4 \times 1,05 \times 1,85^{1,85}}{150^{1,85} \times 2^{4,87}} = 0,07 \text{ m}$$

Primero se encuentra la velocidad para el diámetro económico a utilizar:

$$V_{2''} = \frac{1,974 \times 1,85}{2^2} = 0,91 \text{ m/s}$$

Pérdidas por velocidad:

$$\frac{0,91^2}{2 \times 9,81} = 0,05 \text{ m}$$

$$h_m = 0,10 \times 0,07 = 0,01 \text{ m}$$

La carga dinámica total es de 255,84 m.

2.8.12. Potencia del equipo de bombeo

Al encontrar la carga dinámica se puede localizar la potencia que requiere el equipo de bombeo para llevar el agua desde el pozo hasta el tanque de almacenamiento, mediante la fórmula:

$$\text{Pot} = \frac{\text{CDT} \times \text{Q}_B}{76 \times e}$$

Donde:

CDT = carga dinámica total [m]

Q_B = caudal de bombeo [l/s]

e = eficiencia de la bomba [%]

Para este diseño se asumirá una e del 60 %, dando una potencia:

$$\text{Pot} = \frac{255,84 \times 1,85}{76 \times 0,6} = 17,30 \text{ HP}$$

Se opta por una bomba de 20 HP.

2.8.13. Verificación del golpe de ariete

Cuando se cierra la válvula bruscamente o existe una interrupción de energía debido al movimiento rápido del agua; se produce un choque violento contra las paredes del conducto, creando una sobrepresión que puede romper las paredes de la tubería, dañar los aparatos y todo el sistema hidráulico. Para proteger el sistema es necesario verificar que la tubería sea capaz de soportar la sobrepresión o se puede colocar una válvula de alivio.

El golpe de ariete se puede calcular así:

$$GA = \frac{145 \times V}{\sqrt{1 + \left(\frac{K}{E} \times \frac{\varnothing_{int}}{e}\right)}}$$

Donde:

GA = golpe de ariete [m]

V = velocidad del fluido [m/s]

K = módulo de elasticidad volumétrico del agua [kg/cm²]

E = módulo de elasticidad de la tubería [kg/cm²]

\varnothing_{int} = diámetro interno de la tubería [pulg]

e = espesor de la pared de la tubería [pulg]

$$GA = \frac{145 \times 0,76}{\sqrt{1 + \left(\frac{2,07 \times 10^4}{3 \times 10^4} \times \frac{2,193}{0,091}\right)}} = 26,25 \text{ m}$$

$$\text{Caso crítico} = 281,49 + 26,25 = 282,09 \text{ m}$$

Se usará tubería de HG de 2 pulg de diámetro y una presión de trabajo de 700 psi (492 m.c.a.).

2.8.14. Especificaciones del equipo de bombeo

De acuerdo con los cálculos realizados para este diseño, se logró determinar que el sistema de bombeo deberá tener las siguientes especificaciones:

Tabla III. **Especificaciones del equipo de bombeo**

Especificaciones del equipo de bombeo	
Tipo de bomba	Vertical sumergible
Modelo	40S100-58DS
Motor	Sumergible de 20 HP, 460V, 3PH, 60 Hz
Potencia	20 HP
Voltaje	460 / 240 voltios
Conexión	Trifásica
Control operativo	Automático
Capacidad	30 gpm
Diámetro	2 pulg
Altura de elevación	1280 pies = 390 metros
Eficiencia	60 %
Panel de control	460 voltios

Fuente: elaboración propia.

2.8.15. Diseño estructural del tanque de distribución

El tanque tiene como función principal abastecer a la población durante las horas de consumo, almacenando el agua durante las horas de menor consumo y proporcionando el gasto requerido durante el resto del día.

El caudal de entrada es proporcionado por el caudal de bombeo por hora (la bomba funcionará 12 horas al día, por recomendación del fabricante):

$$Q_B = 1,85 \times \frac{3\,600}{1\,000} = 6,66 \text{ m}^3$$

El caudal de salida es el caudal máximo horario:

:

$$Q_{\max h} = 1,54 \times \frac{3\,600}{1\,000} = 5,54 \text{ m}^3$$

Tabla IV. Caudal de entrada y salida

t (horas)	Vol e (m ³)	Vol s (m ³)	Δ Vol (m ³)
1	0,00	5,54	-5,54
2	0,00	5,54	-5,54
3	0,00	5,54	-5,54
4	0,00	5,54	-5,54
5	0,00	5,54	-5,54
6	0,00	5,54	-5,54
7	0,00	5,54	-5,54
8	6,66	5,54	1,12
9	6,66	5,54	1,12
10	6,66	5,54	1,12
11	6,66	5,54	1,12
12	6,66	5,54	1,12
13	6,66	5,54	1,12
14	6,66	5,54	1,12
15	6,66	5,54	1,12
16	6,66	5,54	1,12
17	6,66	5,54	1,12
18	6,66	5,54	1,12
19	6,66	5,54	1,12
20	0,00	5,54	-5,54
21	0,00	5,54	-5,54
22	0,00	5,54	-5,54
23	0,00	5,54	-5,54
24	0,00	5,54	-5,54
Σ	79,92	133,06	-53,14

Fuente: elaboración propia.

Donde:

Vol e = volumen que entra por hora de bombeo [m³]

Vol s = volumen que sale por hora de consumo [m³]

Δ Vol = volumen que entra menos volumen que sale por hora [m³]

La resta del volumen de entrada menos el volumen de demanda es la cantidad mínima de agua que debe tener el tanque para abastecer a la población. Por lo cual esta debe ser la cantidad de agua de reserva, además el Infom recomienda para sistemas por bombeo utilizar entre el 40 y el 65 % del consumo medio diario:

$$\text{Vol t} = \text{Vol r} + \text{Vol d}$$

Donde:

Vol t = volumen del tanque

Vol r = volumen de reserva de agua

Vol d = volumen de distribución de agua

$$\text{Vol t} = 55,00 + 0,4 \times 0,62 \times 12 \times \frac{3\,600}{1} \times \frac{1}{1\,000} = 75,00 \text{ m}^3$$

Las dimensiones del tanque serán de 6,15 m de ancho (A), 6,15 m de largo (B) y de 2,30 m de alto.

- Diseño de la losa: la losa del tanque de distribución será de concreto reforzado tal y como lo indican las normas del Infom se utilizó el método 3 del Código ACI, encontrando la relación entre el lado mayor y el lado menor indica el sentido en el cual trabajará la losa:

$$m = \frac{A}{B} = \frac{6,15}{6,15} = 1 \geq 0,5$$

La losa trabaja en 2 sentidos

$$t = \frac{P}{180} = \frac{2 \times (6,15 + 6,15)}{180} = 0,15 \text{ m}$$

Se utilizará un espesor de 15 cm.

- Integración de cargas: el primer paso es encontrar las cargas que afectarán a la losa de concreto, las cargas muertas y vivas. Después se calcularán las cargas últimas, que servirán para el diseño de la losa.

Carga muerta (CM): consiste en el peso de los materiales propios de la estructura.

$$CM = W_{\text{llosa}} + SC$$

Donde:

CM = carga muerta

W_{llosa} = peso de la losa

SC = sobrecarga

$$CM = 2\,400 \times 0,15 + 90 = 450 \text{ kg/m}^2$$

Cargas vivas (CV): son cargas que ocasionalmente pueden tener la estructura.

$$CV = 100 \text{ kg/m}^2$$

Cargas últimas (CU): es el resultado de la suma de las cargas vivas y muertas multiplicadas por un factor de seguridad.

$$CU = 1,4 CM + 1,7 CV$$

$$CU = 1,4 \times 450 + 1,7 \times 100 = 800 \text{ kg/m}^2$$

- Cálculo de momentos: se utilizó el método 3 del código ACI para calcular los momentos negativos y positivos en los puntos críticos de la losa.

Momentos negativos:

$$M_{A-} = C_{A-CM} \times CU \times A^2 = 0,00 \times 800 \times 6,15^2 = 0 \text{ kg/m}$$

Debido a que la losa es cuadrada:

$$M_{B-} = M_{A-} = 0$$

Momentos positivos:

$$M_{A+} = C_{A+CM} \times CM \times A^2 + C_{A+CV} \times CV \times A^2$$

$$M_{A+} = 0,036 \times 630 \times 6,15^2 + 0,036 \times 170 \times 6,15^2 = 1\,089,29 \text{ kg/m}$$

Debido a que la losa es cuadrada:

$$M_{B+} = M_{A+} = 1\,089,29 \text{ kg/m}$$

Como el momento negativo en B es igual a cero, por definición se le asigna un tercio del momento positivo.

$$M_{B-} = \frac{M_{B+}}{3} = 363,10 \text{ kg/m}$$

- Peralte de losa (d)

$$d = t - r$$

Donde:

d = peralte

t = espesor de la losa

r = recubrimiento – diámetro de varilla # 3

$$d = 15 - 2,5 = 12,5 \text{ cm}$$

- Cálculo de acero requerido

$$A_{smin} = \frac{14,1}{f_y} \times b \times d$$

Donde:

A_{smin} = área de acero mínimo

f_y = módulo de fluencia del acero

b = base (1 metro)

d = peralte de la losa

$$A_{smin} = \frac{14,1}{2810} \times 100 \times 12,5 = 6,27 \text{ cm}^2$$

- Espaciamiento (S): se utilizarán barras de acero número tres (3/8 pulg).

Área (cm ²)	Separación (S)
6,27	100
0,71	S

$$S = \frac{0,71 \times 100}{6,27} = 11,32 \text{ cm}$$

El espaciamiento máximo entre varillas es:

$$S_{\max} = 3 \times t = 3 \times 15 = 45 \text{ cm}$$

Se colocará a un espacio de 10 cm.

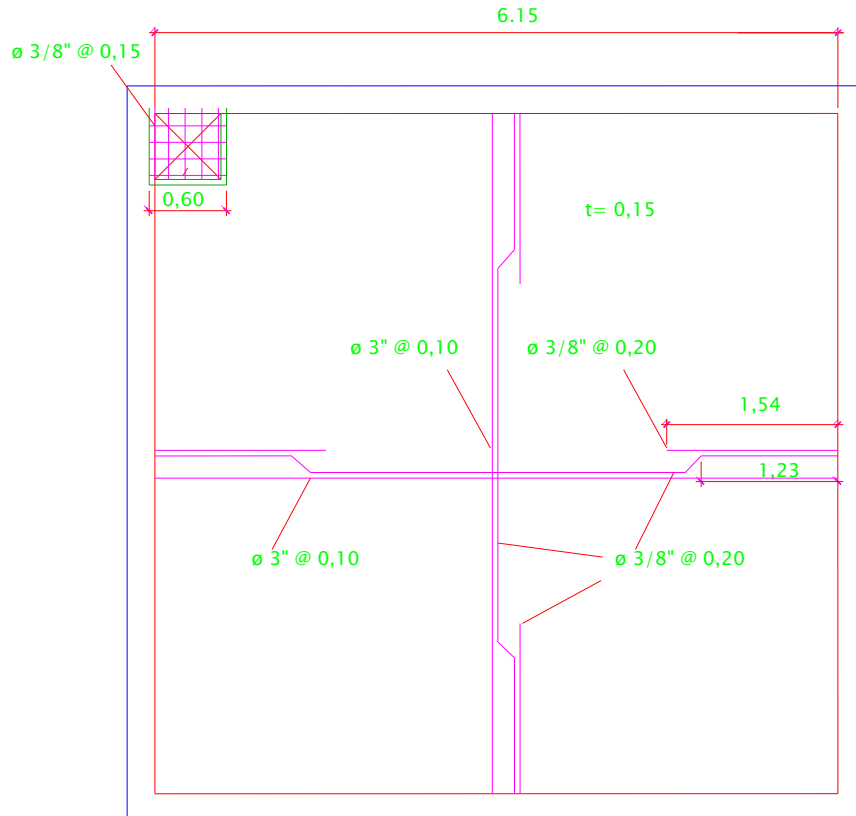
- Calculando el momento que resiste el área de acero mínimo

$$M_{A_s \min} = 0,9 \left[A_{s \min} \times f_y \left(d - \frac{A_{s \min} \times f_y}{1,7 \times f'_c \times b} \right) \right]$$

$$M_{A_s \min} = 0,9 \left[6,27 \times 2\,810 \left(12,5 - \frac{6,27 \times 2\,810}{1,7 \times 210 \times 100} \right) \right] = 1\,923,41 \text{ kg/m}$$

Como el momento que resiste al área de acero mínimo es mayor que los momentos positivos y negativos, el refuerzo será de varillas número tres a cada diez centímetros (núm. 3 @ 10 cm) en ambos sentidos.

Figura 1. Diagrama de losa



Fuente: elaboración propia, con programa AutoCAD.

- Diseño de muro: el muro se construirá de concreto ciclópeo, debido a que la piedra bola es un elemento común en la región. Se diseñará un tanque semienterrado cuya condición crítica es cuando el tanque se encuentra completamente lleno. Se verificarán las presiones que se ejercen en las paredes del tanque y sobre el suelo, para que no se vea afectada la estabilidad del tanque.

Donde:

H = altura del agua en el tanque

γ_{agua} = peso específico del agua

γ_{cc} = peso específico del concreto ciclópeo

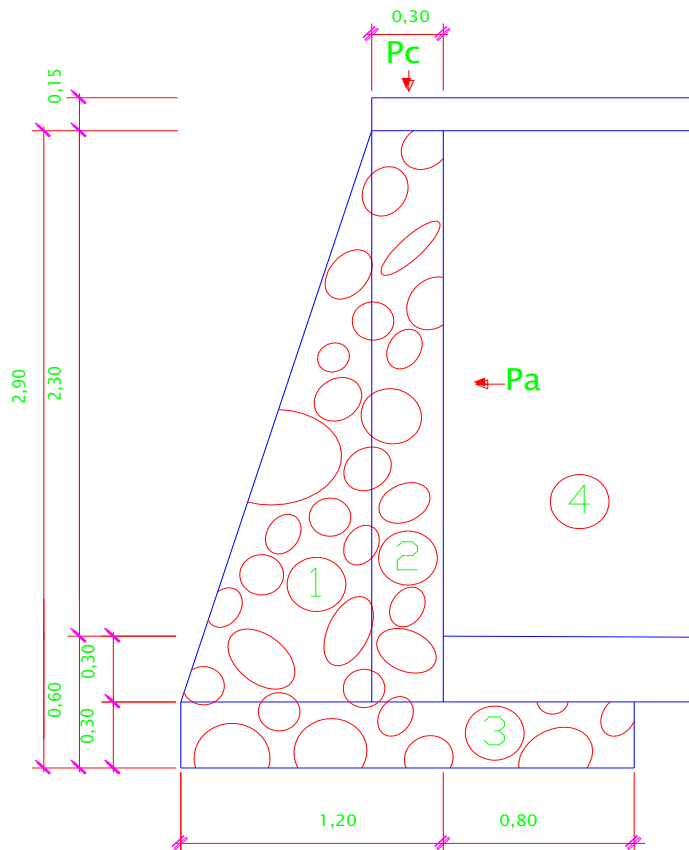
γ_c = peso específico del concreto

γ_s = peso específico del suelo

V_s = valor soporte del suelo

\emptyset = ángulo de fricción interna del suelo

Figura 2. Integración de cargas que soportan los muros



Fuente: elaboración propia, con programa AutoCAD.

Datos:

$$H = 2,00 \text{ m}$$

$$\gamma_{\text{agua}} = 1\,000 \text{ kg/m}^3$$

$$\gamma_{\text{cc}} = 2\,000 \text{ kg/m}^3$$

$$\gamma_c = 2\,400 \text{ kg/m}^3$$

$$\gamma_s = 1\,700 \text{ kg/m}^3$$

$$V_s = 20\,000 \text{ kg/m}^2$$

$$\emptyset = 30^\circ$$

Tabla V. **Cargas y momentos que soportan los muros**

Fig.	W [kg]		Brazo	Momento [kg/m]
1	$2\,000 * (1/2) * 0,90 * 2,60 =$	2 340,00	0,60	1 404,00
2	$2\,000 * 0,30 * 2,60 =$	1 560,00	1,05	1 638,00
3	$2\,000 * 2,00 * 0,3 =$	1 200,00	1,00	1 200,00
4	$1\,700 * 0,60 * 0,20 =$	204,00	0,07	14,28
Losa	$2\,400 * 0,15 * 6,15 =$	2 214,00	1,05	2 324,70
	$\Sigma W =$	7 518,00	$\Sigma M =$	6 580,98

Fuente: elaboración propia.

La presión que ejerce el agua es la presión activa (Pa):

$$Pa = \left(\frac{1}{2}\right) \times \gamma_{\text{agua}} \times H^2$$

Donde:

Pa = presión activa

H = altura del agua en el tanque

γ_{agua} = peso específico del agua

$$P_a = \left(\frac{1}{2}\right) \times 1\,000 \times 2^2 = 2\,000 \text{ kg/m}$$

El momento de volteo que ejerce el agua es el momento activo (Mact):

$$M_{\text{act}} = \left(\frac{H}{3} + 0,60\right) \times P_a$$

Donde:

Mact = momento activo

P_a = presión activa

H = altura del agua en el tanque

$$M_{\text{act}} = \left(\frac{2}{3} + 0,60\right) \times 2\,000 = 1\,333,33 \text{ kg/m}$$

La presión que ejerce el suelo es la presión pasiva (Ps):

$$P_s = \frac{1}{2} \times \gamma_{\text{suelo}} \times k_p \times H^2$$

Donde:

P_s = presión pasiva

γ_s = peso específico del suelo

H = altura del agua en el tanque

$$K_p = \frac{1}{K_a}$$

$$K_a = \frac{1 - \sin 30}{1 + \sin 30} = 0,33$$

$$P_s = \frac{1}{2} \times 1\,700 \times \frac{1}{0,33} \times 0,90^2 = 2\,065,50 \text{ kg/m}$$

El momento de volteo que ejerce el suelo es el momento pasivo (MPs):

$$MP_s = P_s \times \left(\frac{H}{3} + 0,3 \right)$$

Donde:

MPs = momento pasivo

P_s = presión pasiva

H = Altura del agua en el tanque

$$MP_s = 2\,065,50 \times \left(\frac{0,60}{3} + 0,3 \right) = 1\,445,85 \text{ kg/m}$$

- Chequeo de estabilidad del muro contra volteo FS_v > 1,5

$$FS_v = \frac{M_m}{M_v}$$

Donde:

FS_s = factor de seguridad contra volteo

M_m = momento pasivo total

M_v = momento activo total

$$FSv = \frac{6\,580 + 1\,445,85}{2\,533,33} = 3,16 > 1,5$$

- Chequeo de estabilidad del muro contra deslizamiento $F_{sd} > 1,5$

$$F_{sd} = \frac{(0,9 \tan \phi) \times Wm}{Pa}$$

Donde:

F_{sd} = factor de seguridad contra deslizamiento

Wm = carga pasiva total

Pa = presión activa

$$F_{sd} = \frac{(0,9 \tan 30) \times (7\,518,00 + 2\,065,50)}{2\,000} = 2,49 > 1,5$$

- Calculando la presión sobre el suelo

$$P = \frac{W_{tot}}{B_{muro}} \times \left(1 \pm \frac{6e}{B_{muro}} \right)$$

Donde:

P = presión sobre el suelo

W_{tot} = peso total

e = excentricidad

B_{muro} = base del muro

M_{muro} = momento del muro

$$e = \frac{B_{\text{muro}}}{2} - X$$

$$X = \frac{M_{\text{muro}} - Mv}{W_{\text{tot}}}$$

$$X = \frac{6\,603,88 - 4\,100,00}{7\,518,00 + 229,50} = 0,80 \text{ m}$$

$$e = \frac{2}{2} - 0,80 = 0,20 \text{ m}$$

$$P_{\text{max}} = \frac{11\,908,50}{2,00} \times \left(1 + \frac{6 \times 0,20}{2,00}\right) = 9\,612,20 \text{ kg/m}^2 < 20\,000 \text{ kg/m}^2$$

$$P_{\text{min}} = \frac{11\,908,50}{2,00} \times \left(1 - \frac{6 \times 0,20}{2,00}\right) = 2\,296,30 \text{ kg/m}^2 > 0$$

2.8.16. Línea de distribución

Es la tubería que transporta el agua (caudal máximo horario) desde el tanque de almacenamiento hacia el punto o puntos de entrada a la red de distribución.

2.8.17. Red de distribución

Es el conjunto de tuberías diseñadas para suministrar de agua potable a la comunidad, de manera eficiente y continua. Se divide en tuberías principales y tuberías secundarias.

Las tuberías principales distribuyen el agua en las diferentes zonas de la comunidad, mientras que las tuberías secundarias son las encargadas de hacer las conexiones domiciliarias.

Debido a la disposición física de la población se distribuirá el agua por ramales abiertos, utilizando los siguientes criterios:

- Se diseña con el caudal máximo horario que en éste caso es 1,54 l/s.
- En cada nodo el caudal de entrada es igual al caudal de salida.
- La presión dinámica estará entre 10 y 40 m.c.a.
- Las velocidades en la red de distribución estarán entre 0,6 y 2,5 m/s, según la sección 2.8.7. Presiones y velocidades.

Los datos a utilizar son diámetros internos de tubería, así como la instalación de la tubería se enterrará a una profundidad mínima de 0,60 m sobre la corona (nivel superior del tubo), si atraviesa terrenos agrícolas a 0,80 m y si se atraviesa por calles transitadas se harán a una profundidad mínima de 1,20 m.

Para determinar los consumos se determinará mediante el criterio de uso simultáneo contra factor de hora máxima, seleccionando siempre el valor más alto entre ambos:

Tabla VI. **Caudal de diseño**

Tramo		Viviendas actuales	Caudales		
E	P.O		Qmaxh	QUS	Qdis
2	2,1	8	0,123	0,497	0,497
3	3,1	6	0,092	0,424	0,424
4	4,1	6	0,092	0,424	0,424
16	16,1	7	0,108	0,450	0,450
15	15,1	6	0,092	0,424	0,424
14	14.A	28	0,431	0,960	0,960
14A	14AF	3	0,046	0,260	0,260
14A	14B	22	0,338	0,849	0,849
14B	14BF	10	0,154	0,561	0,561
14B	14F	12	0,185	0,618	0,618
13	13,1	12	0,185	0,618	0,618
12	12,1	5	0,077	0,367	0,367
11	11,1	6	0,092	0,424	0,424
5	5,1	7	0,108	0,450	0,450
10	10,1	16	0,246	0,719	0,719
9	9,1	13	0,200	0,636	0,636
8	8,1	16	0,246	0,369	0,369
6	6,1	4	0,062	0,335	0,335
6	7	9	0,138	0,520	0,520

Fuente: elaboración propia.

Con este caudal de diseño ya se puede realizar el cálculo hidráulico del sistema de abastecimiento de agua. Se localiza en la tabla XXIX que se muestra en los anexos.

2.8.18. Sistema de desinfección

En las áreas rurales se debe garantizar el agua sanitariamente segura, es decir que no transmita enfermedades, que este libre de concentraciones excesivas de materia orgánica, mineral y de sustancias tóxicas. Es por esto que

una vez obtenidos los resultados fisicoquímico y bacteriológico del agua, se puede establecer el sistema de desinfección a utilizar.

Aunque no se construya una planta de purificación de agua el *Manual de Normas Sanitarias del Ministerio de Salud Pública*, artículos 6 al 22, habla sobre los procesos y métodos de purificación de agua, con el fin de entregarla libre de organismos patógenos causantes de enfermedades.

Para este proyecto se utilizará un alimentador automático de tricloro instalado a la salida de la bomba en serie con la tubería de conducción, dentro de la caseta de bombeo. Las tabletas de tricloro son pastillas de 200 gr, con una solución de cloro al 90 % y 10 % de estabilizador, la velocidad a la que se disuelve en agua en reposo es de 15 gr en 24 horas. La cantidad de tabletas al mes para clorar el caudal de bombeo se determina mediante la siguiente expresión:

$$G = \frac{m \times a \times d}{\% \text{ Cl}}$$

Donde:

G = gramos de tricloro

m = porcentaje de cloro disuelto en agua

a = litros de agua a tratarse por día

d = número de días

%Cl = concentración de cloro

La cantidad de gramos de tricloro depende del caudal de bombeo a tratar, este valor oscila entre 0,07 y 0,15 %, para este proyecto es de 163 555 litros al día (1,89 l/s) se utilizará un valor del 0,1 %, por lo que se tiene:

$$G = \frac{0,001 \times 163\,555 \times 30}{0,9} = 5\,451,83 \text{ gr} \times \frac{1 \text{ tableta}}{200 \text{ gr}} = 28 \text{ tabletas}$$

El cálculo indica que mensualmente se deben de utilizar 28 tabletas estas deberán colocarse en el alimentador, en forma gradual.

2.8.19. Conexiones domiciliare

Es la instalación de tuberías y accesorios que se coloca dentro del predio de cada casa, para que cada familia pueda abastecerse del agua. Una conexión domiciliar consta de las siguientes partes:

- Tee reductora por media pulgada
- Tubería PVC de media pulgada
- Llave de paso de media pulgada de bronce
- Codo de noventa grados

2.8.20. Obras de arte

- Caja rompresión: si en la línea de conducción se tiene un fuerte desnivel, la presión estática de diseño es igualada o superada por la presión de trabajo de la tubería, entonces se utiliza la caja rompresión para el control de la presión interna de la tubería y así evita la falla de esta y los accesorios. La localización de las cajas está regida por la presión de trabajo de la tubería que se vaya a instalar.
- Pasos aéreos y de zanjones: cuando es necesario salvar una depresión del terreno o atravesar un río es necesario emplear un paso aéreo, si la depresión no es muy grande, se puede salvar mediante el paso de

zanjón. Para los pasos aéreos y de zanjones solo se puede utilizar tubería de acero galvanizado.

- Cajas unificadoras de caudal: sirven para reunir dos o más caudales previamente captados, cuya capacidad será de acuerdo al número de fuentes a reunir y al caudal de cada una de ellas.
- Cajas distribuidoras de caudal: son empleadas para dividir el caudal en uno, dos o más partes, dependiendo del número de comunidades a las que se les vaya a brindar el servicio. También pueden servir de tanque de distribución, esto ocurre cuando uno de los ramales que sale de la caja alimenta a un bajo número de viviendas. En este caso puede ser necesario incrementar la capacidad de la caja, de acuerdo al número de usuarios.
- Cajas para válvulas: sirven para proteger cualquier válvula que sea necesario instalar en el sistema, tales como válvulas de compuerta, válvulas de paso, válvulas de aire, válvulas de limpieza, válvulas reguladoras de presión.

2.8.21. Válvulas

- Válvulas de limpieza: son mecanismos que permiten extraer sedimentos, que se pudieran depositar en las partes bajas de la tubería. Estos sedimentos pueden obstruir con el correr del tiempo de forma permanente el sistema, por lo que la apertura de estas válvulas debe ser periódica.

- Válvulas de aire: el aire disuelto en el agua o aquel que quede atrapado dentro de la tubería, tiende a depositarse en los puntos altos del perfil de la tubería, puede acumularse y reducir la sección de la tubería y la capacidad de conducción. El aire acumulado puede ser tanto que llega a impedir completamente la circulación del agua, por lo tanto las válvulas de aire permiten tanto el ingreso como la salida de este. El acceso de aire se produce cuando se inicia bruscamente la salida del agua, de no contarse con una válvula de aire puede llegar a romper la tubería si es de PVC o a colapsarse si es de acero. El diámetro a usar en una válvula de aire es normalmente de tres cuartos de pulgada.
- Válvulas de compuerta: sirven para abrir o cerrar el flujo de agua en un sistema de agua y es completamente incorrecto utilizarla para regular el flujo. Las válvulas de compuerta pueden ser de hierro fundido (se emplean principalmente para diámetros de 6" en adelante), de bronce (son más económicas que las de hierro fundido de 4" de diámetro o menos) o de plástico (se emplean en los equipos dosificadores de solución de hipoclorito de calcio).
- Válvula de alivio: el uso principal de esta válvula es para compensar el golpe de ariete y se abre con lentitud conforme aumenta la presión, para regular automáticamente la presión.
- Válvula de retención: se utiliza generalmente en las líneas de bombeo y está destinada a impedir una inversión de la circulación, donde la circulación del líquido en el sentido deseado abre la válvula y al invertirse la circulación, se cierra.

2.9. Programa de operación y mantenimiento

Para la operación se necesita de un encargado que encienda el generador empezando a las ocho de la mañana y lo apague a las ocho de la noche. Debido a que el llenado del tanque es de doce horas continuas, también debe cambiar los aditivos y aceites del generador siguiendo las recomendaciones e instrucciones del fabricante o en su defecto cambiarlo cada tres meses dependiendo del uso.

Dependiendo de la casa distribuidora de la bomba de agua se recomienda revisar este una vez al año y utilizar el manual que viene con el equipo para establecer una posible falla. En caso de necesitar una reparación debe realizarse por el personal técnico capacitado en quipos sumergibles, para poder así garantizar el correcto funcionamiento del equipo.

El encargado debe observar el nivel de hipoclorito de calcio, del dosificador el cual se agota cada dos semanas y media aproximadamente, para efectuar la alimentación del clorador con las pastillas de tricloro.

Finalmente se recomienda que la limpieza del tanque de distribución se deba realizar cada seis meses y se sugiere un programa de mantenimiento preventivo para el sistema de abastecimiento de agua potable, en el cantón San Rafael de la aldea Las Trojes, tomando en cuenta la vida útil de los materiales empleados de la siguiente manera:

Tabla VII. **Mantenimiento de elementos del sistema de agua potable**

Elemento	Vida útil en años	Periodo de inspección	Periodo de reemplazo
Tubería	20	Cada 2 años	Al final del proyecto
Válvulas	10	Cada 1,5 años	Cada 8 años
Equipo de bombeo	5	Cada 6 meses	Cada 4,5 años
Controles eléctricos	2	Cada 3 meses	Cada dos años o cuando fallen

Fuente: elaboración propia.

El mantenimiento preventivo es importante porque asegura la vida útil del proyecto, aunque en muchos casos se elimina esta parte para la reducción de costos financieros. Para el reemplazo de los equipos de bombeo se requiere de 72 a 96 horas y el costo de la operación se eleva por el equipo que se requiere trasladar hasta el lugar. Por tal motivo el costo del mantenimiento preventivo supera en rentabilidad al costo del reemplazo y eleva el valor de rescate del equipo al momento de reemplazarlo por obsolescencia.

2.10. Propuesta de tarifa

Se debe establecer una cuota mensual para el funcionamiento óptimo del sistema de agua. De acuerdo con las políticas del alcalde en gestión se propone el sistema uniforme, donde el volumen de agua consumida será cobrado mensualmente por una cuota general a la población, ya que no se instalarán medidores de volumen de agua.

- Gastos de administración: dependerá del comité oficial local, cuyos integrantes serán los responsables de brindar una adecuada, eficiente operación y mantenimiento del sistema, velar por el buen desarrollo de las actividades administrativas, las cuales incluyen gastos de papelería, mobiliario y equipo de oficina.

Se deben realizar pagos por concepto de viáticos, para los miembros del comité o de alguna otra persona que tenga que realizar trámites relacionados con el sistema, además el comité se encargará de recolectar el pago por tarifa en forma mensual, por medio de un tesorero, quien tendrá derecho por ley a una comisión del 10 % de lo recaudado. Con respecto a los gastos de oficina y gastos de visitas a las oficinas de la dependencia encargada del sistema de abastecimiento, tendrán un gasto adicional del 5 % de lo recaudado mensual lo que se calculará de la siguiente forma:

$$Ga = 15 \% \times \text{Tot tar}$$

Donde:

Ga = gastos por administración

Tot tar = total recaudado por la tarifa

$$Ga = 0,15 \times 365 \times 20 = Q 1 095,00$$

- Gastos por operación: es indispensable la contratación de los servicios de un fontanero, para la operación del sistema de agua, ya que será él, quien brinde una adecuada operación al sistema; se estima un día a la semana para mantenimiento preventivo y correctivo del sistema con un

salario por día contratado (52 días al año) de Q 80,00 por servicios personales, a esto se debe agregar el costo por bombeo mensual:

$$C_b = \text{pot} * \text{precio} * H_b$$

Donde:

C_b = costo de bombeo por mes

pot = potencia en kilowatt [Kw] por mes

H_b = horas de bombeo por mes

$$H_b = 8 \times 30 = 240 \frac{\text{hrs}}{\text{mes}}$$

Cálculo de pérdidas.

$$h_{fd} = \frac{1\,743,811 \times L \times Q^{1,85}}{C^{1,85} \times \emptyset^{4,87}}$$

Donde:

Q = caudal [l/s]

L = longitud de la tubería [m]

C = coeficiente de fricción (ver tabla II)

\emptyset = diámetro de la tubería [pulg]

h_f = pérdida de carga [m]

$$h_{fd} = \frac{1\,743,811 \times 280.79 \times 1,85^{1,85}}{100^{1,85} \times 2^{4,87}} = 10,43$$

La potencia de la bomba en kilowatt es:

$$\text{Pot} = \left(\frac{1,85 \times 10,43}{76 \times 0,6} \right) [\text{H}_p] * 0,746 \left[\frac{\text{Kw}}{\text{hp}} \right] = 0,280 \text{ kw}$$

$$\text{Cb} = 0,280 \times 1,89 \times 240 = \text{Q } 127,01$$

Así que el salario mensual es de:

$$\text{GO} = 80,00 \times 4.3 + 127,01 = \text{Q } 473,68$$

A este salario no se aplican prestaciones laborales.

- Gastos por mantenimiento: al considerar el mantenimiento preventivo, permite al sistema cubrir gastos de reparaciones pequeñas, evitando daños mayores en el sistema. Además se debe tomar en cuenta el mantenimiento correctivo por daños al sistema, debiendo adquirir materiales y accesorios en el menor tiempo posible. Por lo tanto se debe tener en bodega materiales y accesorios para cubrir fallas inmediatas en el sistema, incluyendo compra de herramienta y equipo necesario para realizar reparaciones al sistema.

Primero se procede a calcular el costo total del proyecto, calculando renglones de trabajo, precios unitarios y mano de obra a destajo. Para cuantificar materiales se utilizaron los precios que se manejan en la cabecera municipal para la mano de obra (directa e indirecta) se aplicaron los salarios que la municipalidad asigna.

Tabla VIII. Presupuesto de diseño de agua potable

**PRESUPUESTO GENERAL DE SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE
PARA EL CANTÓN SAN RAFAEL DE LA ALDEA LAS TROJES**

DESCRIPCIÓN	UNIDAD DE MEDIDA	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO POR RENGLÓN
TRABAJOS PRELIMINARES				
LIMPIEZA Y CHAPEO	ML	3 179,51	Q 13,38	Q 42 554,56
LÍNEA DISTRIBUCIÓN				
TRAZO Y REPLANTEO	GLOBAL	1,00	Q 20 741,70	Q 20 741,70
ZANJE	ML	3 179,51	Q 93,25	Q 296 502,03
RELLENO Y COMPACTACIÓN	ML	3 179,51	Q 62,64	Q 199 151,79
TANQUE DE CAPTACIÓN	UNIDAD	1,00	Q 108 363,07	Q 108 363,07
CLORINADOR	UNIDAD	1,00	Q 3 871,84	Q 3 871,84
TUBERÍA Ø 1 1/4" PVC DE 160 PSI	ML	207,00	Q 191,51	Q 39 642,25
TUBERÍA Ø 1" PVC DE 160 PSI	ML	217,00	Q 153,81	Q 33 375,71
TUBERÍA Ø 3/4" PVC DE 160 PSI	ML	213,00	Q 130,37	Q 27 768,73
ACOMETIDA DOMICILIAR	UNIDAD	214,00	Q 1 517,41	Q 324 726,64
TOTAL				Q 729 417,11
OBRAS DE ARTE				
VÁLVULAS DE COMPUERTA DE 1" + CAJA	UNIDAD	3,00	Q 1 553,84	Q 4 661,51
VÁLVULAS DE COMPUERTA DE 3/4" + CAJA	UNIDAD	10,00	Q 1 510,60	Q 15 106,00
VÁLVULAS DE LIMPIEZA DE 1 1/4" + CAJA	UNIDAD	4,00	Q 1 542,47	Q 6 169,88
TOTAL				Q 25 937,39
COSTO TOTAL DE PROYECTO				Q 1 122 635,70

Fuente: elaboración propia.

Se debe considerar el período de vida útil del sistema para determinar el costo por mantenimiento, ya que se ha estimado que mensualmente se requerirá un 0,75 % del total del proyecto.

$$Gmm = \frac{0,0075 \times CTP}{12}$$

Donde:

Gmm = gasto por mantenimiento mensual

CTP = costo total del proyecto

$$Gmm = \frac{0,0075 \times 1\,122\,635,78}{12} = Q\,701,65$$

- Gastos de tratamiento: este tratamiento se le da al agua en la entrada del tanque de distribución, para que sea potable al consumo humano y es aplicable a los diferentes tipos de sistemas. Esta actividad es realizada por un fontanero, quien es el que le brinda servicio a todo el sistema, motivo por el que debe estar incluido en los gastos de operación y mantenimiento. El tratamiento está en función del valor actual del hipoclorito de calcio, del caudal de este y del que entra al tanque.

Cálculo del costo de un gramo de hipoclorito de calcio en polvo:

$$GTm = \frac{Q_{\max d} \times 86\,400 \times 30 \times 0,022 \times Ch}{PC}$$

Donde:

GTm = tratamiento mensual

$Q_{\max d}$ = caudal de día máximo [0,43 L/s]

Ch = costo de hipoclorito por gramo [Q 0,03]

PC = porcentaje de concentración [0,10 %]

$$GTm = \frac{0,93 \times 86,4 \times 30 \times 0,022 \times 0,03}{0,10} = Q\,7,36$$

En el cálculo de la tarifa se suman los gastos ocasionados en el sistema. El resultado se divide por el número de conexiones domiciliarias, para proponer

una cuota que se adapte tanto a la necesidad de la comunidad como a la recolección de impuestos. Esto para que pueda funcionar el sistema de la mejor manera posible.

Tabla IX. **Propuesta de tarifa**

Gastos de administración	Q 1 095,00
Gastos de operación	Q 473,70
Gastos por mantenimiento	Q 701,65
Gastos de tratamiento	Q 7,36
Total	Q 2 265,29
No. de conexiones	166
Tarifa mínima	Q 13,65

Fuente: elaboración propia.

Se propone el sistema uniforme tarifario de Q 15,00.

2.11. Estudio de impacto ambiental

Es un proceso de análisis que pronostica los futuros impactos positivos y negativos generados por las acciones o actividades humanas. Este estudio predice, identifica y corrige los efectos ambientales que puede causar un proyecto de ingeniería, en este caso la introducción de agua potable.

Los factores que pueden causar un impacto al medio ambiente en la etapa de construcción y operación están:

El agua, ya que puede contaminarse por el movimiento de tierra al realizar el zanjeo en la etapa de construcción.

El suelo puede ser impactado negativamente si no se realiza una buena compactación. En la etapa de construcción provoca hundimientos en el suelo y a la vez fisuras o quebraduras en la tubería en las etapas de construcción y operación.

Un factor importante a tomar en cuenta es la salud, que puede tener un impacto negativo si existen fugas de agua que contaminen el sistema o si no se protege debidamente el tanque en la etapa de operación.

- Medidas de mitigación: durante la etapa de construcción en el movimiento de tierra el material debe ser ubicado de tal manera que no dañe las fuentes superficiales ni las tuberías y una buena planificación y supervisión en la etapa de construcción permitirá alcanzar este objetivo.

Monitorear al personal para que usen en todo momento equipo de seguridad, de esta manera evitar accidentes.

Se debe capacitar a los encargados de darle protección y mantenimiento al sistema, en especial en aspectos como la limpieza de obras hidráulicas e identificación de fugas en el sistema.

2.12. Evaluación socioeconómica

Esta evaluación tiene como propósito identificar los beneficios, para elaborar indicadores de su rentabilidad social a través del análisis de beneficio costo, tomando en cuenta su utilización para todo el año.

2.12.1. Valor presente neto (VPN)

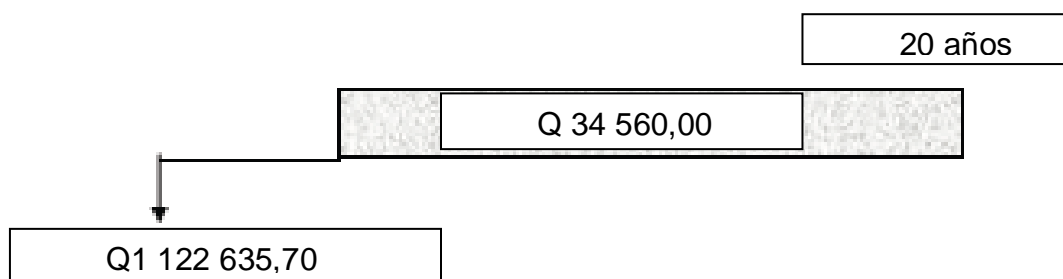
Esta es una herramienta muy útil para tomar decisiones de inversión, ya que permite determinar si una inversión vale o no realizarla, y no hacer así una mala inversión que provoque pérdidas en un futuro.

Tabla X. **Valor presente neto**

DESCRIPCIÓN	OPERACIÓN	RESULTADO
Costo inicial		Q 1 122 635,70
Ingreso inicial		Q 0,00
Ingreso anual	(Q 20,00 / viv) * (114 viv) * 12 meses	Q 34 560,00
Vida Útil		20 años

Fuente: elaboración propia.

Figura 3. **Valor presente neto**



Fuente: elaboración propia.

Se utilizará el valor presente dado un pago uniforme (P/A , i , n):

$$VPN = A \times \left[\frac{(1 + i)^n - 1}{i(1 + i)^n} \right]$$

Donde:

VPN = valor presente neto

A = anualidad

i = tasa de interés anual

n = número de años en que se proyecta la obra

$$VPN = 34\,560 \times \left[\frac{(1 + 0,01)^{20} - 1}{0,01 \times (1 + 0,01)^{20}} \right] - 1\,122\,635,70 = -498\,981,39$$

Como el VPN es menor que cero el proyecto no es rentable, es decir no existe una ganancia. Esto es debido a que es un proyecto de carácter social no se estipulan ganancias.

2.12.2. Tasa interna de retorno (TIR)

Es el interés que hace que los ingresos y los egresos tengan el mismo valor, cuando se analiza una alternativa de inversión. Se tomarán porcentajes de -4% y -5% , porque en este intervalo existe un cambio de signo:

Tasa del -4% :

$$VPN = 34\,560 \times \left[\frac{(1 - 0,04)^{20} - 1}{-0,04 \times (1 - 0,04)^{20}} \right] - 1\,122\,635,70 = -31\,895,33$$

Tasa del -5% :

$$VPN = 34\,560 \times \left[\frac{(1 - 0,05)^{20} - 1}{-0,05 \times (1 - 0,05)^{20}} \right] - 1\,122\,635,70 = 114\,273,49$$

Interpolando los valores para encontrar el cambio de signo.

$$\left(\frac{-4 - X}{-4 - (-5)} \right) = \frac{-31\,895,33 - 0}{-31\,895,33 - 114\,273,49}$$

El cambio de signo se produce cuando la tasa de interés es de $-4,22\%$. Este valor indica que no habrá ganancia, es decir que no es monetariamente rentable. Sin embargo como este proyecto es de carácter social, el beneficio sobre la comunidad prevalece sobre el económico.

2.12.3. Planos

Los planos constructivos para el sistema de abastecimiento de agua potable para el cantón San Rafael de la aldea Las Trojes, se presentan en el apéndice y están conformados por los siguientes planos:

- Planta topográfica
- Densidad de vivienda
- Diagrama de flujo
- Planta perfil de distribución
- Tanque de distribución
- Detalle de obras hidráulicas

3. DISEÑO DE LA PAVIMENTACIÓN DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS

3.1. Descripción del proyecto

El proyecto consiste en el diseño de un pavimento rígido (de concreto hidráulico) para el tramo carretero entre las aldeas El Pepinal y la aldea Calderas. Esto permitirá mejorar las actividades económicas de la zona debido a que en esta área se encuentran zonas de cultivo y permite mejorar la comunicación entre ambas aldeas.

El tipo de carretera, según la Dirección General de Caminos (DGC), es de tipo E. Debido que el terreno donde se ubica es montañoso, por lo que su velocidad de diseño será de 30 km/h, con una longitud de 2 173,03 m.

3.1.1. Parámetros de diseño

Los parámetros de diseño del pavimento se basaron en las normas de la Asociación Americana de Oficiales de Carreteras Estatales y Transportación (AASHTO) y el Reglamento del Manual de la Dirección General de Caminos DGC-2001.

3.1.1.1. Topografía de la línea preliminar

Es la obtención de la información de campo necesaria para realizar el trabajo de gabinete, donde se selecciona la ruta y se hace el levantamiento

topográfico, en esta sección se obtiene la planimetría, altimetría y las secciones transversales del terreno.

El estudio topográfico realizado fue de primer orden, con un teodolito marca Wild T1, estadal, cinta métrica, plomada, brújula y estacas (facilita el replanteo durante la ejecución del proyecto).

3.1.1.1.1. Planimetría

Es la rama de la topografía que permite obtener una representación gráfica a escala de todos los detalles interesantes del terreno sobre una superficie plana, localizando la línea central y secciones transversales. Para proyectos de poligonales abiertas como son las carreteras el método más utilizado es el de ángulos de deflexión.

3.1.1.1.2. Altimetría

Es la rama de la topografía que permite obtener una representación gráfica de la altura (cota de terreno) de los puntos de mayor interés del terreno en estudio.

3.1.1.1.3. Secciones transversales de preliminar

Por medio de estas secciones se determina la franja de terreno, trazando curvas de nivel, tomando como referencia el eje central hacia los lados o puntos de interés, es decir, barranco, talud, cerco, poste y otros.

3.1.2. Determinación de la calidad del suelo

Se debe determinar la calidad del suelo porque es el último soporte de todas las obras de infraestructura. Se comporta como una estructura más con características físicas propias que le otorgan ciertas propiedades resistentes ante diversos esfuerzos (compresión, corte). Por esto, es necesario estudiar su comportamiento ante la perturbación que supone cualquier asentamiento.

3.1.2.1. Ensayo de laboratorio de suelos

Son procedimientos científicos que permiten caracterizar los suelos en función de sus propiedades físicas, químicas o mecánicas, con el fin de tener una idea del comportamiento del suelo como cimiento del pavimento. Las diferentes pruebas de laboratorio que se le aplicaron al suelo se encuentran en el anexo.

3.1.2.1.1. Ensayo para la clasificación de suelo

Está destinado a clasificar el suelo de acuerdo a la adaptación para ser usado en la construcción de pavimentos en carreteras y caminos. La clasificación se basa en la distribución del tamaño de suelo (granulometría) y en las propiedades de plasticidad (límites de Atterberg).

- Ensayo granulométrico: determina las proporciones relativas de los diferentes tamaños de grano presentes en una porción de masa de suelo dada. Los resultados obtenidos en el ensayo para la muestra de suelo (ensayo regido por la Norma AASHTO T-27) dan como resultado:

22,06 % de grava, 54,67 % de arena y 23,27 % de finos y clasificó el suelo como arena limosa con presencia de grava color rojizo.

Clasificación C.S.U.: ML

Clasificación P.R.A.: A – 1 – b

- Plasticidad del suelo: propiedad que muestra el suelo de deformarse sin llegar a romperse. El ensayo de límites de Atterberg permite conocer la plasticidad del suelo, estos son:
 - Límite líquido: es el contenido de humedad expresado en porcentaje en que el suelo cambia de estado líquido a estado plástico.
 - Límite plástico: contenido de humedad expresado en porcentaje para el cual los suelos cohesivos pasan de estado semisólido a un estado plástico.
 - Índice de plasticidad: diferencia numérica entre los valores del límite líquido (L.L.) y límite plástico (L.P.) y depende generalmente de la cantidad de arcilla en el suelo.

Clasificación de la plasticidad de un suelo:

I.P. = 0 - suelo no plástico

I.P. = entre 0 y 7 – suelo con baja plasticidad

I.P. = entre 7 y 17 – suelo con plasticidad media

I.P. = mayor de 17 – suelo altamente plástico

Los resultados obtenidos en el ensayo para la muestra de suelo (ensayo regido por la Norma AASHTO T-89 y T-90) dan como resultado: 0 % de límite líquido y 0 % de índice de plasticidad, clasificando el suelo como ML, arena limosa con partículas de grava color rojizo.

3.1.2.1.2. Ensayo de humedad máxima y humedad óptima del suelo

El contenido de humedad representa la cantidad de agua que tiene el suelo, y para alcanzar la densidad máxima se necesita que la masa de suelo tenga una humedad óptima. Para encontrar esta humedad se realiza el ensayo Proctor modificado, de acuerdo con la Norma AASHTO T-180.

- Densidad máxima: 1 546 kg/m³ o 96,50 lb/pie³
- Humedad óptima: 21,3 %

3.1.2.1.3. Ensayo de determinación de la resistencia del suelo

La resistencia del suelo se determina mediante el ensayo de valor relativo de soporte normal del suelo (ensayo CBR), que mide la resistencia al corte que tiene el suelo bajo condiciones de compactación y humedad controladas. Este ensayo clasifica la capacidad del suelo de funcionar como subrasante o como base en una construcción.

Los resultados obtenidos en el ensayo para la muestra de suelo (ensayo regido por la Norma AASHTO T-193) dan como resultado:

Golpes	C (%)	CBR (%)	γ (lb/pie ³)
10	91,65	33,2	88,4
30	97,18	39,4	93,8
65	100,44	53,2	96,9

Tabla XI. **Clasificación típica para el uso del suelo**

No. CBR	Clasificación	Usos
0 - 3	Muy pobre	Subrasante
3 - 5	Mala	Subrasante
5 - 20	Buena	Subrasante
20 - 30	Excelente	Subrasante
30 - 60	Buena	Subbase
60 - 80	Buena	Base
80 - 100	Excelente	Base

Fuente: BOWLES. Joseph E. *Manual de laboratorio de suelos en ingeniería civil*. p. 191.

Según el resultado del ensayo, el suelo posee a un grado de compactación del 95,00 % un valor soporte de 36,96 %, siendo el suelo bueno para una subbase.

3.1.3. **Diseño geométrico de carreteras**

El diseño geométrico de carreteras depende de los criterios del diseñador y se debe tomar en cuenta la velocidad de diseño, la intensidad y tipo de carretera.

3.1.3.1. Diseño de localización y corrimientos

El diseño de localización consiste en el diseño de la línea final de proyección en un plano horizontal del eje central de la carretera. En este proyecto la línea de preliminar será utilizada como la línea de localización.

El corrimiento de líneas se realiza cuando por razones especiales como especificaciones, barrancos, pasos obligados, pendientes pronunciadas y otros. El caminamiento de la preliminar no llena los requisitos del proyecto, en este caso ya existe una ruta definida, por lo cual no se realizó ningún corrimiento.

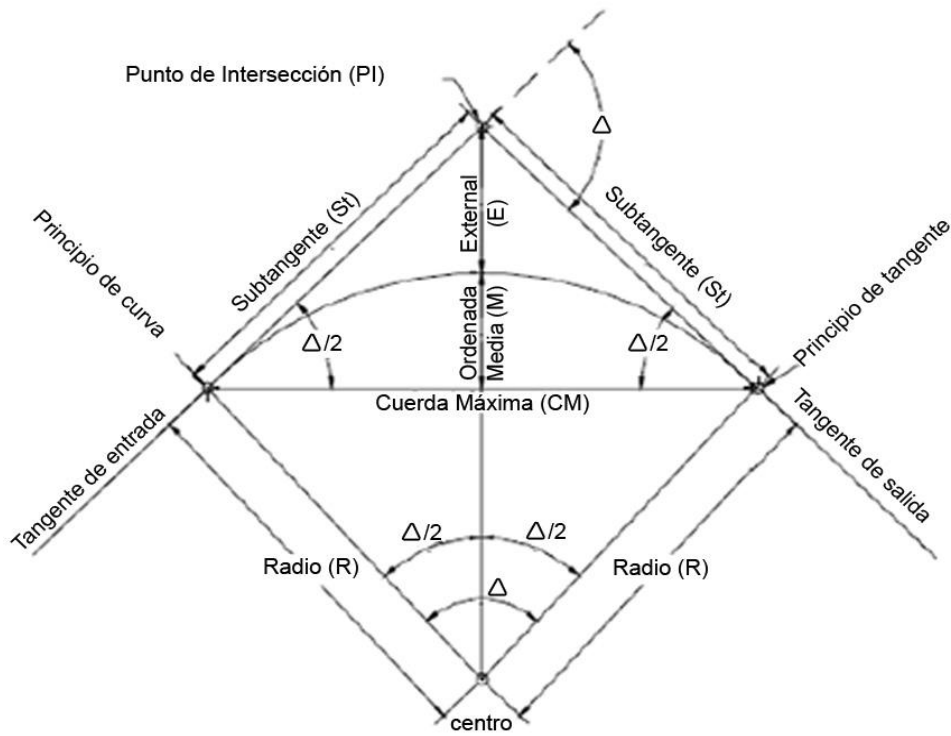
3.1.3.2. Alineamiento horizontal

Es el trazado en planta de la carretera, que deberá permitir el paso ininterrumpido de los vehículos, tratando de mantener la misma velocidad de diseño en la mayor longitud de carretera posible. Esto combina líneas rectas, curvas horizontales y curvas de transición.

3.1.3.3. Diseño de curvas horizontales

Las curvas horizontales son arcos de círculo que forman la proyección horizontal de las curvas empleadas para unir dos tangentes consecutivas. En la figura uno se puede observar los elementos de la curva horizontal.

Figura 4. Elementos de curva horizontal



Fuente: elaboración propia, con programa AutoCAD.

Con la ayuda de la tabla XI se determina el tipo de carretera y el tipo de terreno para obtener la velocidad de diseño.

Tabla XII. Clasificación y características de las carreteras

CONCEPTO	U _m , D _{AD} Vel./ftio	TIPO DE CARRETERA							
		E	D	C	B	A			
T DPA EN EL HORIZONTE DE PROYECTO	Vel./ftio	HASTA 100	100 a 500	500 a 1500	1500 a 3000	MAS DE 3000			
TERRENO									
MONTAÑOSO									
ONDULADO									
PLANO									
VELOCIDAD DE PROYECTO	Km./h.	30 40 50 60 70	30 40 50 60 70 40 50 60 70 80 90 100 110	50 60 70 80 90 100 110 120 130 140 150 160 170 180 190 200 210 220 230 240 250 260 270 280 290 300	50 60 70 80 90 100 110 120 130 140 150 160 170 180 190 200 210 220 230 240 250 260 270 280 290 300	50 60 70 80 90 100 110 120 130 140 150 160 170 180 190 200 210 220 230 240 250 260 270 280 290 300	50 60 70 80 90 100 110 120 130 140 150 160 170 180 190 200 210 220 230 240 250 260 270 280 290 300	50 60 70 80 90 100 110 120 130 140 150 160 170 180 190 200 210 220 230 240 250 260 270 280 290 300	50 60 70 80 90 100 110 120 130 140 150 160 170 180 190 200 210 220 230 240 250 260 270 280 290 300
DISTANCIA DE VISIBILIDAD DE PARADA	m	30 40 55 75 95	30 40 55 75 95 40 55 75 95 115 135 155 175 195 215 235 255 275 295 315 335 355 375 395 415 435 455 475 495 515 535 555 575 595 615 635 655 675 695 715 735 755 775 795 815 835 855 875 895 915 935 955 975 995 1015 1035 1055 1075 1095 1115 1135 1155 1175 1195 1215 1235 1255 1275 1295 1315 1335 1355 1375 1395 1415 1435 1455 1475 1495 1515 1535 1555 1575 1595 1615 1635 1655 1675 1695 1715 1735 1755 1775 1795 1815 1835 1855 1875 1895 1915 1935 1955 1975 1995 2015 2035 2055 2075 2095 2115 2135 2155 2175 2195 2215 2235 2255 2275 2295 2315 2335 2355 2375 2395 2415 2435 2455 2475 2495 2515 2535 2555 2575 2595 2615 2635 2655 2675 2695 2715 2735 2755 2775 2795 2815 2835 2855 2875 2895 2915 2935 2955 2975 2995 3015 3035 3055 3075 3095 3115 3135 3155 3175 3195 3215 3235 3255 3275 3295 3315 3335 3355 3375 3395 3415 3435 3455 3475 3495 3515 3535 3555 3575 3595 3615 3635 3655 3675 3695 3715 3735 3755 3775 3795 3815 3835 3855 3875 3895 3915 3935 3955 3975 3995 4015 4035 4055 4075 4095 4115 4135 4155 4175 4195 4215 4235 4255 4275 4295 4315 4335 4355 4375 4395 4415 4435 4455 4475 4495 4515 4535 4555 4575 4595 4615 4635 4655 4675 4695 4715 4735 4755 4775 4795 4815 4835 4855 4875 4895 4915 4935 4955 4975 4995 5015 5035 5055 5075 5095 5115 5135 5155 5175 5195 5215 5235 5255 5275 5295 5315 5335 5355 5375 5395 5415 5435 5455 5475 5495 5515 5535 5555 5575 5595 5615 5635 5655 5675 5695 5715 5735 5755 5775 5795 5815 5835 5855 5875 5895 5915 5935 5955 5975 5995 6015 6035 6055 6075 6095 6115 6135 6155 6175 6195 6215 6235 6255 6275 6295 6315 6335 6355 6375 6395 6415 6435 6455 6475 6495 6515 6535 6555 6575 6595 6615 6635 6655 6675 6695 6715 6735 6755 6775 6795 6815 6835 6855 6875 6895 6915 6935 6955 6975 6995 7015 7035 7055 7075 7095 7115 7135 7155 7175 7195 7215 7235 7255 7275 7295 7315 7335 7355 7375 7395 7415 7435 7455 7475 7495 7515 7535 7555 7575 7595 7615 7635 7655 7675 7695 7715 7735 7755 7775 7795 7815 7835 7855 7875 7895 7915 7935 7955 7975 7995 8015 8035 8055 8075 8095 8115 8135 8155 8175 8195 8215 8235 8255 8275 8295 8315 8335 8355 8375 8395 8415 8435 8455 8475 8495 8515 8535 8555 8575 8595 8615 8635 8655 8675 8695 8715 8735 8755 8775 8795 8815 8835 8855 8875 8895 8915 8935 8955 8975 8995 9015 9035 9055 9075 9095 9115 9135 9155 9175 9195 9215 9235 9255 9275 9295 9315 9335 9355 9375 9395 9415 9435 9455 9475 9495 9515 9535 9555 9575 9595 9615 9635 9655 9675 9695 9715 9735 9755 9775 9795 9815 9835 9855 9875 9895 9915 9935 9955 9975 9995 10015 10035 10055 10075 10095 10115 10135 10155 10175 10195 10215 10235 10255 10275 10295 10315 10335 10355 10375 10395 10415 10435 10455 10475 10495 10515 10535 10555 10575 10595 10615 10635 10655 10675 10695 10715 10735 10755 10775 10795 10815 10835 10855 10875 10895 10915 10935 10955 10975 10995 11015 11035 11055 11075 11095 11115 11135 11155 11175 11195 11215 11235 11255 11275 11295 11315 11335 11355 11375 11395 11415 11435 11455 11475 11495 11515 11535 11555 11575 11595 11615 11635 11655 11675 11695 11715 11735 11755 11775 11795 11815 11835 11855 11875 11895 11915 11935 11955 11975 11995 12015 12035 12055 12075 12095 12115 12135 12155 12175 12195 12215 12235 12255 12275 12295 12315 12335 12355 12375 12395 12415 12435 12455 12475 12495 12515 12535 12555 12575 12595 12615 12635 12655 12675 12695 12715 12735 12755 12775 12795 12815 12835 12855 12875 12895 12915 12935 12955 12975 12995 13015 13035 13055 13075 13095 13115 13135 13155 13175 13195 13215 13235 13255 13275 13295 13315 13335 13355 13375 13395 13415 13435 13455 13475 13495 13515 13535 13555 13575 13595 13615 13635 13655 13675 13695 13715 13735 13755 13775 13795 13815 13835 13855 13875 13895 13915 13935 13955 13975 13995 14015 14035 14055 14075 14095 14115 14135 14155 14175 14195 14215 14235 14255 14275 14295 14315 14335 14355 14375 14395 14415 14435 14455 14475 14495 14515 14535 14555 14575 14595 14615 14635 14655 14675 14695 14715 14735 14755 14775 14795 14815 14835 14855 14875 14895 14915 14935 14955 14975 14995 15015 15035 15055 15075 15095 15115 15135 15155 15175 15195 15215 15235 15255 15275 15295 15315 15335 15355 15375 15395 15415 15435 15455 15475 15495 15515 15535 15555 15575 15595 15615 15635 15655 15675 15695 15715 15735 15755 15775 15795 15815 15835 15855 15875 15895 15915 15935 15955 15975 15995 16015 16035 16055 16075 16095 16115 16135 16155 16175 16195 16215 16235 16255 16275 16295 16315 16335 16355 16375 16395 16415 16435 16455 16475 16495 16515 16535 16555 16575 16595 16615 16635 16655 16675 16695 16715 16735 16755 16775 16795 16815 16835 16855 16875 16895 16915 16935 16955 16975 16995 17015 17035 17055 17075 17095 17115 17135 17155 17175 17195 17215 17235 17255 17275 17295 17315 17335 17355 17375 17395 17415 17435 17455 17475 17495 17515 17535 17555 17575 17595 17615 17635 17655 17675 17695 17715 17735 17755 17775 17795 17815 17835 17855 17875 17895 17915 17935 17955 17975 17995 18015 18035 18055 18075 18095 18115 18135 18155 18175 18195 18215 18235 18255 18275 18295 18315 18335 18355 18375 18395 18415 18435 18455 18475 18495 18515 18535 18555 18575 18595 18615 18635 18655 18675 18695 18715 18735 18755 18775 18795 18815 18835 18855 18875 18895 18915 18935 18955 18975 18995 19015 19035 19055 19075 19095 19115 19135 19155 19175 19195 19215 19235 19255 19275 19295 19315 19335 19355 19375 19395 19415 19435 19455 19475 19495 19515 19535 19555 19575 19595 19615 19635 19655 19675 19695 19715 19735 19755 19775 19795 19815 19835 19855 19875 19895 19915 19935 19955 19975 19995 20015 20035 20055 20075 20095 20115 20135 20155 20175 20195 20215 20235 20255 20275 20295 20315 20335 20355 20375 20395 20415 20435 20455 20475 20495 20515 20535 20555 20575 20595 20615 20635 20655 20675 20695 20715 20735 20755 20775 20795 20815 20835 20855 20875 20895 20915 20935 20955 20975 20995 21015 21035 21055 21075 21095 21115 21135 21155 21175 21195 21215 21235 21255 21275 21295 21315 21335 21355 21375 21395 21415 21435 21455 21475 21495 21515 21535 21555 21575 21595 21615 21635 21655 21675 21695 21715 21735 21755 21775 21795 21815 21835 21855 21875 21895 21915 21935 21955 21975 21995 22015 22035 22055 22075 22095 22115 22135 22155 22175 22195 22215 22235 22255 22275 22295 22315 22335 22355 22375 22395 22415 22435 22455 22475 22495 22515 22535 22555 22575 22595 22615 22635 22655 22675 22695 22715 22735 22755 22775 22795 22815 22835 22855 22875 22895 22915 22935 22955 22975 22995 23015 23035 23055 23075 23095 23115 23135 23155 23175 23195 23215 23235 23255 23275 23295 23315 23335 23355 23375 23395 23415 23435 23455 23475 23495 23515 23535 23555 23575 23595 23615 23635 23655 23675 23695 23715 23735 23755 23775 23795 23815 23835 23855 23875 23895 23915 23935 23955 23975 23995 24015 24035 24055 24075 24095 24115 24135 24155 24175 24195 24215 24235 24255 24275 24295 24315 24335 24355 24375 24395 24415 24435 24455 24475 24495 24515 24535 24555 24575 24595 24615 24635 24655 24675 24695 24715 24735 24755 24775 24795 24815 24835 24855 24875 24895 24915 24935 24955 24975 24995 25015 25035 25055 25075 25095 25115 25135 25155 25175 25195 25215 25235 25255 25275 25295 25315 25335 25355 25375 25395 25415 25435 25455 25475 25495 25515 25535 25555 25575 25595 25615 25635 25655 25675 25695 25715 25735 25755 25775 25795 25815 25835 25855 25875 25895 25915 25935 25955 25975 25995 26015 26035 26055 26075 26095 26115 26135 26155 26175 26195 26215 26235 26255 26275 26295 26315 26335 26355 26375 26395 26415 26435 26455 26475 26495 26515 26535 26555 26575 26595 26615 26635 26655 26675 26695 26715 26735 26755 26775 26795 26815 26835 26855 26875 26895 26915 26935 26955 26975 26995 27015 27035 27055 27075 27095 27115 27135 27155 27175 27195 27215 27235 27255 27275 27295 27315 27335 27355 27375 27395 27415 27435 27455 27475 27495 27515 27535 27555 27575 27595 27615 27635 27655 27675 27695 27715 27735 27755 27775 27795 27815 27835 27855 27875 27895 27915 27935 27955 27975 27995 28015 28035 28055 28075 28095 28115 28135 28155 28175 28195 28215 28235 28255 28275 28295 28315 28335 28355 28375 28395 28415 28435 28455 28475 28495 28515 28535 28555 28575 28595 28615 28635 28655 28675 28695 28715 28733 28755 28775 28795 28815 28835 28855 28875 28895 28915 28933 28955 28975 28995 29015 29033 29055 29075 29095 29115 29133 29155 29175 29195 29215 29233 29255 29275 29295 29315 29333 29355 29375 29395 29415 29433 29455 29475 29495 29515 29533 29555 29575 29595 29615 29633 29655 29675 29695 29715 29733 29755 29775 29795 29815 29833 29855 29875 29895 29915 29933 29955 29975 29995 30015 30033 30055 30075 30095 30115 30133 30155 30175 30195 30215 30233 30255 30275 30295 30315 30333 30355 30375 30395 30415 30433 30455 30475 30495 30515 30533 30555 30575 30595 30615 30633 30655 30675 30695 30715 30733 30755 30775 30795 30815 30833 30855 30875 30895 30915 30933 30955 30975 30995 31015 31033 31055 31075 31095 31115 31133 31155 31175 31195 31215 31233 31255 31275 31295 31315 31333 31355 31375 31395 31415 31433 31455 31475 31495 31515 31533 31555 31575 31595 31615 31633 31655 31675 31695 31715 31733 31755 31775 31795 31815 31833 31855 31875 31895 31915 31933 31955 31975 31995 32015 32033 32055 32075 32095 32115 32133 32155 32175 32195 32215 32233 32255 32275 32295 32315 32333 32355 32375 32395 32415 32433 32455 32475 32495 32515 32533 32555 32575 32595 32615 32633 32655 32675 32695 32715 32733 32755 32775 32795 32815 32833 32855 32875 32895 32915 32933 32955 32975 32995 33015 33033 33055 33075 33095 33115 33133 33155 33175 33195 33215 33233 33255 33275 33295 33315 33333 33355 33375 33395 33415 33433 33455 33475 33495 33515 33533 33555 33575 33595 33615 33633 33655 33675 33695 33715 33733 33755 33775 33795 33815 33833 33855 33875 33895 33915 33933 33955 33975 33995 34015 34033 34055 34075 34095 34115 34133 34155 34175 34195 34215 34233 34255 34275 34295 34315 34333 34355 34375 34395 34415 34433 34455 34475 34495 34515 34533 34555 34575 34595 34615 34633 34655 34675 34695 34715 34733 34755 34775 34795 34815 34833 34855 34875 34895 34915 34933 34955 34975 34995 35015 35033 35055 35075 35095 35115 35133 35155 35175 35195 35215 35233 35255 35275 35295 35315 35333 35355 35375 35395 35415 35433 35455 35475 35495 35515 35533 35555 35575 35595 35615 35633 35655 35675 35695 35715 35733 35755 35775 35795 35815 35833 35855 35875 35895 35915 35933 35955 35975 35995 36015 36033 36055 36075 36095 36115 36133 36155 36175 36195 36215 36233 36255 36275 36295 36315 36333 36355 36375 36395 36415 36433 36455 36475 36495 36515 36533 36555 36575 36595 36615 36633 36655 36675 36695 36715 36733 36755 36775 36795 36815 36833 36855 36875 36895 36915 36933 36955 36975 36995 37015 37033 37055 37075 37095 37115 37133 37155 37175 37195 37215 37233 37255 37275 37295 37315 37333 37355 37375 37395 37415 37433 37455 37475 37495 37515 37533 37555 37575 37595 37615 37633 37655 37675 37695 37715 37733 37755 37775 37795 37815 37833 37855 37875 37895 37915 37933 37955 37975 37995 38015 38033 38055 38075 38095 38115 38133 38155 38175 38195 38215 38233 38255 38275 38295 38315 38333 38355 38375 38395 38415 38433 38455 38475 38495 38515 38533 38555 38575 38595 38615 38633 38655 38675 38695 38715 387						

Tabla XIII. Especificaciones de peralte y longitud de espiral recomendados

G	RADIO	30 K.P.H.			40 K.P.H.			50 K.P.H.			60 K.P.H.			70 K.P.H.			80 K.P.H.			90 K.P.H.			100 K.P.H.			110 K.P.H.			120 K.P.H.			
		e%	Ls	Δ	e%	Ls	Δ	e%	Ls	Δ	e%	Ls	Δ	e%	Ls	Δ	e%	Ls	Δ	e%	Ls	Δ	e%	Ls	Δ	e%	Ls	Δ				
1'	1145.92	BN	17	0'51"	BN	23	1'09"	BN	28	1'24"	1.4	34	1'42"	1.9	39	1'57"	2.5	45	2'15"	3.1	50	2'30"	3.8	56	2'48"	4.7	62	3'06"	5.5	57	3'21"	
2'	572.96	BN	17	1'42"	BN	23	2'18"	BN	28	2'48"	2.8	34	3'24"	3.8	39	3'54"	4.9	45	4'30"	6.2	51	5'06"	7.7	64	6'24"	9	79	7'54"	9.9	94	9'24"	
3'	381.97	BN	17	2'33"	BN	23	3'27"	BN	28	4'12"	4.1	34	5'06"	5.5	40	6'00"	7.3	53	7'57"	8.9	69	10'21"	9.9	83	12'27"							
4'	286.48	1.4	17	3'24"	2.6	23	4'36"	3.8	28	5'36"	5.5	35	7'00"	7.4	49	9'48"	9.1	55	13'00"	10.0	71	15'24"										
5'	228.19	1.7	17	4'16"	3.1	23	5'45"	4.8	28	7'00"	6.8	42	10'30"	8.7	58	14'30"	9.9	71	17'45"													
6'	180.99	2.1	17	5'06"	3.7	23	6'54"	5.8	32	9'36"	7.9	48	14'24"	9.6	64	19'12"																
7'	163.70	2.4	17	5'57"	4.3	24	8'24"	6.6	37	12'57"	8.8	54	18'54"	10.0	67	23'27"																
8'	143.24	2.8	17	6'46"	4.9	25	10'00"	7.4	41	16'24"	9.4	48	23'12"																			
9'	127.32	3.1	17	7'39"	5.5	28	12'36"	8.1	45	20'15"	9.8	60	27'00"																			
10'	114.59	3.5	17	8'30"	6.1	31	15'30"	8.7	49	24'30"	10.0	61	30'30"																			
11'	104.17	3.8	17	9'21"	6.5	33	18'09"	9.1	51	28'03"																						
12'	95.49	4.2	19	11'24"	7.1	36	21'36"	9.5	53	31'48"																						
13'	89.15	4.5	20	13'00"	7.5	38	24'42"	9.8	55	38'46"																						
14'	81.85	4.8	22	15'24"	8.0	40	28'00"	9.9	55	39'12"																						
15'	75.39	5.2	23	17'15"	8.4	42	31'30"	10.0	55	42'00"																						
16'	71.62	5.5	25	20'00"	8.7	44	35'12"																									
17'	67.41	5.8	26	22'06"	9.0	45	38'15"																									
18'	63.66	6.1	27	24'18"	9.3	47	42'18"																									
19'	50.31	6.4	29	27'33"	9.5	48	45'36"																									
20'	57.30	6.7	30	30'00"	9.7	49	49'00"																									
21'	54.57	7.0	32	33'36"	9.8	49	51'27"																									
22'	52.09	7.2	32	35'12"	9.9	50	55'00"																									
23'	49.32	7.5	34	39'06"	10.0	50	57'30"																									
24'	47.75	7.8	35	42'00"	10.0	50	60'00"																									
25'	45.84	7.9	36	45'00"																												
26'	44.07	8.1	37	48'05"																												
27'	42.44	8.3	37	48'57"																												
28'	40.53	8.5	38	53'12"																												
29'	39.51	8.7	39	56'33"																												
30'	38.20	8.9	40	60'00"																												
31'	36.97	9.0	41	63'33"																												
32'	35.81	9.2	41	65'36"																												
33'	34.73	9.3	42	69'18"																												
34'	33.70	9.4	42	71'24"																												
35'	32.74	9.5	43	75'15"																												
36'	31.83	9.6	43	77'24"																												
37'	30.97	9.7	44	81'24"																												

PERALTE RECOMENDADO, MINIMAS LONGITUDES DE TRANSICION Y DELTAS MINIMOS

- 1) EL PERALTE FUE CALCULADO SEGUN EL METODO "A" RECOMENDADO POR LA AASHTO.
- 2) EL PERALTE SE REPARTIRA PROPORCIONALMENTE A LA LONGITUD DE ESPIRAL DEBIENDO SER EL PC, Y EL PT EL PUNTO MEDIO DE DICHA CURVA.
- 3) EN LAS CURVAS CON PERALTE CALCULADO MENOR QUE EL PERALTE DE BOMBEO SE RECOMIENDA USAR COMO PERALTE LA PENDIENTE DE BOMBEO.
- 4) LAS LONGITUDES DE ESPIRAL FUERON CALCULADAS SEGUN LAS PENDIENTES DE DESARROLLO DEL PERALTE INDICADAS ARRIBA Y RECOMENDADAS POR LA AASHTO.
- 5) LOS MINIMOS VALORES DE LONGITUD DE ESPIRAL SON LOS CORRESPONDIENTES A LAS DISTANCIAS RECORRIDAS EN 2 SEGUNDOS A LA VELOCIDAD DE DISEÑO.

Fuente: Dirección General de Caminos.

Tabla XIV. Especificaciones de sobre ancho

VALORES DE DISEÑO PARA SOBRE ANCHOS DE PAVIMENTO EN CURVAS PARA CARRETERAS DE DOS VIAS																													
SOBRE ANCHOS EN METROS PARA ANCHOS DE CALZADA EN METROS Y VELOCIDADES EN K.P.H.																													
ANCHO DE CALZADA	5,50 TIPICA "E"			5,50 TIPICA "D"									5,50 TIPICA "C"									5,50 TIPICA "B"							
VELOCIDADES	30	40	50	40	50	60	70	80	90	100	110	120	40	50	60	70	80	90	100	110	120	40	50	60	70	40	50	60	70
1°	0.60	0.50	0.60	AN	AN	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN
2°	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN	AN
3°	0.60	0.60	0.70	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.70	0.70	AN	AN	AN	AN	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	AN	AN	AN	AN	AN
4°	0.60	0.70	0.70	0.60	0.60	0.60	0.70	0.70	0.80				AN	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60						AN	AN	AN	AN	AN	AN
5°	0.70	0.70	0.80	0.60	0.60	0.70	0.80	0.90					0.60	0.60	0.70	0.60	0.60							AN	AN	AN	AN	AN	AN
6°	0.80	1.00	0.90	0.60	0.70	0.80	0.90						0.60	0.60	0.80	0.70								AN	AN	AN	AN	AN	0.6
7°	0.80	0.90	1.00	0.70	0.80	0.80	0.90						0.60	0.60	0.80	0.70								AN	AN	AN			
8°	0.90	1.00	1.00	0.80	0.90	0.90							0.60	0.60	0.90									AN	AN	0.60			
9°	0.90	1.00	1.10	0.80	1.00	1.00							0.60	0.70	1.00									AN	0.60	0.60			
10°	1.00	1.10	1.20	0.90	1.00	1.10							0.70	0.80	1.10									AN	0.60	0.60			
11°	1.00	1.10	1.20	0.90	1.10								0.70	0.80										0.60	0.60				
12°	1.10	1.20	1.30	1.00	1.10								0.80	0.90										0.60	0.60				
13°	1.10	1.20	1.30	1.00	1.20								0.80	0.90										0.60	0.60				
14°	1.20	1.30	1.40	1.10	1.30								0.90	1.00										0.60	0.60				
15°	1.20	1.40	1.50	1.20									1.00	1.10										0.60	0.70				
16°	1.30	1.40		1.20									1.00											0.60					
17°	1.30	1.50		1.30									1.10											0.70					
18°	1.40	1.50		1.30									1.10											0.70					
19°	1.40	1.60		1.40									1.20											0.80					
20°	1.50	1.60		1.40									1.20											0.80					
21°	1.50	1.70		1.50									1.30											0.90					
22°	1.50	1.70		1.50									1.30											0.90					
23°	1.60	1.80		1.60									1.40											1.00					
24°	1.70	1.80		1.60									1.40											1.00					
25°	1.70			1.60																									
26°	1.80			1.60																									
27°	1.80			1.60																									
28°	1.90			1.60																									
29°	1.90			1.60																									
30°	2.00			1.60																									
31°	2.00			1.60																									
32°	2.10			1.60																									
33°	2.10			1.60																									
34°	2.20			1.70																									
35°	2.20			1.70																									
36°	2.30			1.80																									
37°	2.30			1.80																									

AN = ANCHO NORMAL

1) LOS SOBRE ANCHOS FUERON CALCULADOS DE ACUERDO A LAS ESPECIFICACIONES AASHTO
 2) EL SOBRE ANCHO SE REPARTIRA PROPORCIONALMENTE A LA LONGITUD DE A ESPIRAL CALCULADA, DEBIENDO SER EN EL PC O PT EL PUNTO MEDIO DE DICHA ESPIRAL

Fuente: Dirección General de Caminos.

En la tabla XIII se observan los radios de las curvas horizontales y peralte, mientras que en la tabla XIV el sobre ancho y longitud de espiral que deben tener de acuerdo con el grado de curva escogido; para esta carretera el radio mínimo utilizado es de 30 m.

En los siguientes subincisos se calculará la curva 1, como ejemplo del diseño geométrico de carreteras.

Datos:

Estación de inicio = 0+000

Radio (R) = 30 m

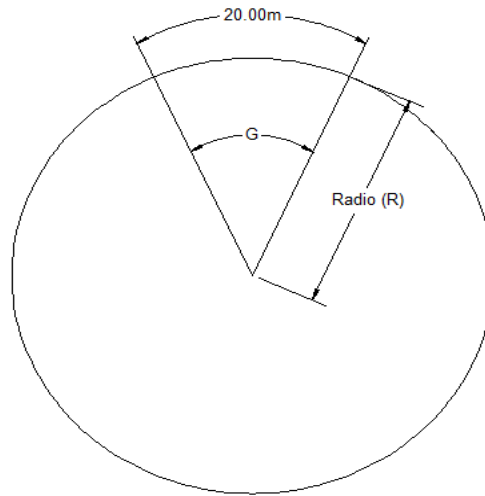
Deflexión (Δ) = 79° 07' 01"

Grado de curvatura (G): es el ángulo central que sobre una circunferencia define un arco de 20 m de longitud, o dicho de otra manera, (G) es el ángulo subtendido por un arco de 20 m.

$$G = \frac{1\ 145,9\ 156}{R} = \frac{1\ 145,9\ 156}{30} = 38^{\circ}\ 11'\ 50''$$

También es necesario tener las distancias entre los puntos de intersección (PI) de localización y el azimut. De acuerdo al ángulo (Δ) y la velocidad de diseño se escogerá el grado de curvatura (G) para cada curva, utilizando las tablas de especificaciones de la Dirección General de Caminos.

Figura 5. **Grado de curvatura**



Fuente: elaboración propia, con programa AutoCAD.

Longitud de curva (Lc): distancia que sigue la curva, desde el principio de curva (PC) hasta el principio de tangente (PT).

$$L_c = \frac{20\Delta}{G} = \frac{20 \times (79^\circ 07' 01'')}{38^\circ 11' 50''} = 41,43 \text{ m}$$

Donde:

Lc = longitud de curva

G = grado de curvatura

Δ = diferencia de azimut de entrada menos azimut de salida

Subtangente (St): es la distancia entre el principio de curva (PC) y el punto de intersección (PI) o entre el punto de intersección (PI) y el principio de tangente PT, en curvas circulares simples forman un ángulo de 90° con el radio.

$$St = R \times \tan\left(\frac{\Delta}{2}\right) = 30 \times \tan\left(\frac{79^\circ 07' 01''}{2}\right) = 24,78 \text{ m}$$

Cuerda máxima (Cm): es la distancia en línea recta desde el principio de curva (PC) al principio de tangencia (PT).

$$Cm = 2 R \sin\left(\frac{\Delta}{2}\right) = 2 \times 30 \times \sin\left(\frac{79^\circ 07' 01''}{2}\right) = 38,21 \text{ m}$$

External (E): es la distancia comprendida desde el punto de intersección (PI) al punto medio de la curva.

$$E = \frac{R}{\cos\left(\frac{\Delta}{2}\right)} - R = \frac{30}{\cos\left(\frac{79^\circ 07' 01''}{2}\right)} - 30 = 8,91 \text{ m}$$

Ordenada media (Om): es la distancia dentro del punto medio de la curva y el punto medio de la cuerda máxima.

$$Om = R \left[1 - \cos\left(\frac{\Delta}{2}\right)\right] = 30 \times \left[1 - \cos\left(\frac{79^\circ 07' 01''}{2}\right)\right] = 6,87 \text{ m}$$

3.1.3.4. Curvas de transición, peralte y sobre ancho

La curva de transición también llamada longitud de espiral es la longitud de la curva que varía de radio a medida que se avanza, garantizando una continuidad dinámica y geométrica a la carretera, se intercala entre las alineaciones rectas y las alineaciones curvas para permitir una transición gradual de curvatura.

El peralte es la inclinación o pendiente transversal de la calzada en las curvas horizontales que sirven para contrarrestar la fuerza centrífuga y evitar que los vehículos se salgan de la vía.

El sobre ancho es el área que se incrementa al ancho normal promedio de la plataforma o corona en una carretera. Se recomienda aplicar en el área interna de la curva.

Tomando en cuenta la velocidad de diseño en la tabla XIV se encuentran para los distintos grados de curvatura la medida de la longitud de espiral que debe aplicarse, también se encuentra la medida del peralte. Para un $G = 13^\circ$ y una velocidad de diseño de 30 km/h corresponde un peralte ($e\%$) = 4,5 % y una curva de transición (L_s) = 20 m. En la tabla XIII se encuentra la medida del sobre ancho para los distintos grados de curvatura, para un $G = 13^\circ$ y una velocidad de diseño de 30 km/h, corresponde un sobre ancho (S_a) = 1,10 m.

Tabla XV. **Resumen diseño geométrico**

Curva	Radio	Grado de Curvatura G	Deflexion Δ	Subtangente	Long. Curva	External	Ordenada máxima	Cuerda Maxima	e%	Ls	Sa
1	30	38,20	79,12	24,78	41,43	8,91	6,87	38,21	8,90	40	2,00
2	30	38,20	24,11	6,41	12,62	0,68	0,66	12,53	8,90	40	2,00
3	30	38,20	32,73	8,81	17,14	1,27	1,22	16,91	8,90	40	2,00
4	30	38,20	14,66	3,86	7,68	0,25	0,25	7,66	8,90	40	2,00
5	30	38,20	71,03	21,41	37,19	6,86	5,58	34,85	8,90	40	2,00
6	30	38,20	9,55	2,51	5,00	0,10	0,10	4,99	8,90	40	2,00
7	30	38,20	21,21	5,62	11,11	0,52	0,51	11,04	8,90	40	2,00
8	30	38,20	36,33	9,84	19,02	1,57	1,50	18,71	8,90	40	2,00
9	30	38,20	25,03	6,66	13,11	0,73	0,71	13,00	8,90	40	2,00
10	30	38,20	144,82	94,63	75,83	69,27	20,93	57,19	8,90	40	2,00
11	30	38,20	40,72	11,13	21,32	2,00	1,87	20,88	8,90	40	2,00
12	30	38,20	11,90	3,13	6,23	0,16	0,16	6,22	8,90	40	2,00
13	30	38,20	42,46	11,65	22,23	2,18	2,04	21,73	8,90	40	2,00
14	30	38,20	25,05	6,66	13,12	0,73	0,71	13,01	8,90	40	2,00
15	30	38,20	38,92	10,60	20,38	1,82	1,71	19,99	8,90	40	2,00
16	30	38,20	125,88	58,73	65,91	35,95	16,35	53,43	8,90	40	2,00
17	30	38,20	45,87	12,69	24,02	2,58	2,37	23,38	8,90	40	2,00
18	30	38,20	8,66	2,27	4,53	0,09	0,09	4,53	8,90	40	2,00
19	30	38,20	16,95	4,47	8,87	0,33	0,33	8,84	8,90	40	2,00
20	30	38,20	17,75	4,68	9,29	0,36	0,36	9,26	8,90	40	2,00
21	30	38,20	140,66	83,93	73,65	59,13	19,90	56,50	8,90	40	2,00
22	30	38,20	149,88	111,49	78,48	85,46	22,21	57,94	8,90	40	2,00
23	30	38,20	8,66	2,27	4,53	0,09	0,09	4,53	8,90	40	2,00
24	30	38,20	9,21	2,42	4,82	0,10	0,10	4,82	8,90	40	2,00
25	30	38,20	36,45	9,88	19,09	1,58	1,50	18,76	8,90	40	2,00
26	30	38,20	43,73	12,04	22,90	2,33	2,16	22,35	8,90	40	2,00
27	30	38,20	22,40	5,94	11,73	0,58	0,57	11,65	8,90	40	2,00
28	30	38,20	43,88	12,08	22,98	2,34	2,17	22,42	8,90	40	2,00

Fuente: elaboración propia.

3.1.3.5. **Diseño de subrasante**

La subrasante es la capa que queda debajo de la base y la carpeta de rodadura en proyectos de asfalto, delimita las cotas de corte y relleno que formarán las pendientes del terreno a lo largo de su trayectoria.

La subrasante define el movimiento de tierras y se representa sobre un plano vertical la línea central de una vía terrestre. Se proyecta sobre el perfil longitudinal del terreno a través de aproximaciones y el alineamiento vertical debe combinarse con el horizontal. Para el diseño se debe tomar en cuenta lo siguiente:

- Pendiente máxima: es la mayor pendiente que se deberá usar en un tramo recto del alineamiento vertical de una carretera, depende la economía ubicación y clasificación de la carretera. La pendiente máxima según la tabla XII es de 13 %, sin embargo debido a la topografía del lugar se utilizó una pendiente de 20%.
- Pendiente mínima: es la menor pendiente que se deberá usar en los tramos en corte para el buen funcionamiento del drenaje en el alineamiento vertical de una carretera. Se recomienda una pendiente longitudinal mínima de 0,5 %.
- Pendiente gobernadora: teóricamente es la pendiente con una longitud indefinida, que puede darse en los tramos rectos del alineamiento vertical de una carretera.

3.1.3.6. Alineamiento vertical

Es la proyección del eje del proyecto de una carretera sobre un plano horizontal, mostrando la longitud real de la vía a lo largo del mismo eje. El eje en este alineamiento se llama rasante o subrasante, dependiendo del nivel que tenga el mismo.

3.1.3.7. Diseño de curvas verticales y correcciones

La finalidad de las curvas verticales es proporcionar suavidad al cambio de pendiente en los caminos en el movimiento vertical. La más usada en el país por la Dirección General de Caminos es la parabólica simple, debido a la facilidad de cálculo y a la adaptación a las condiciones de terreno. Además están en función de la diferencia algebraica de pendientes y de la velocidad de diseño.

En diseños de carreteras para áreas rurales se ha normalizado entre los diseñadores usar como longitud mínima de curva vertical la que sea igual a la velocidad de diseño. La longitud de curva vertical se determina como:

$$L_{cv} = K \times A$$

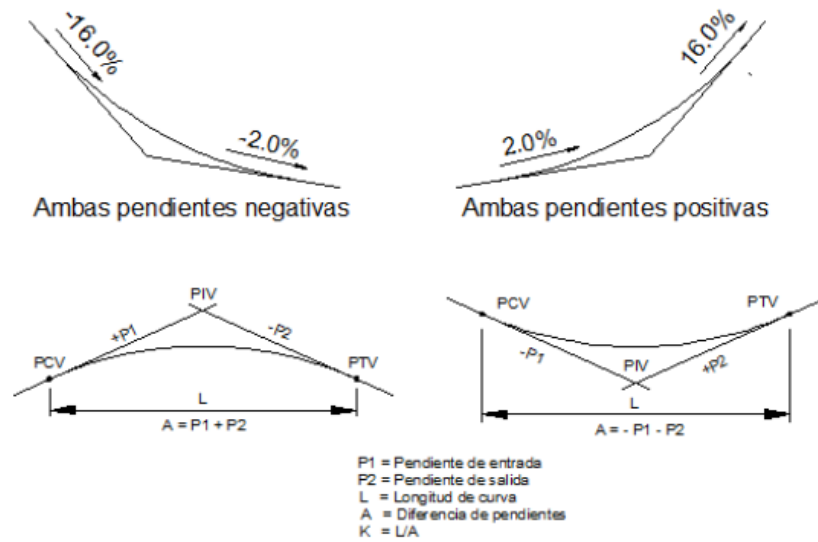
Donde:

L_{cv} = longitud de curva vertical

K = constante que depende de las velocidades de diseño

A = diferencia algebraica de pendientes

Figura 6. Componentes de curva vertical



Fuente: CASANOVA M., Leonardo. *Elementos de geometría*. p. 1-24.

Tabla XVI. Valores de K para curvas cóncavas y convexas

Velocidad de diseño (KPH)	Valores de K según tipo de curva	
	Cóncava	Convexa
10	1	0
20	2	1
30	4	2
40	6	4
50	9	7
60	12	12
70	17	19
80	23	29
90	29	43
100	36	60

Fuente: FELIX, Jorge. *Guía teórica práctica del curso de vías terrestres 1*. p. 31.

Existen cuatro criterios que ayudan a determinar la longitud de las curvas verticales, estos son:

Criterio de apariencia: para curvas cóncavas verticales con visibilidad completa, sirve para evitar al usuario la impresión de un cambio súbito de pendiente.

$$K = \frac{L_{cv}}{\Delta} \geq 30, \quad \Delta = P_s - P_e$$

Donde:

K = constante que depende de las velocidades de diseño

L_{cv} = longitud de curva vertical

P_s = pendiente de salida

P_e = pendiente de entrada

Δ = cambio de pendientes

Criterio de comodidad: para curvas verticales cóncavas en donde la fuerza centrífuga que aparece en el vehículo, al cambiar de dirección, se suma al peso propio del vehículo.

$$K = \frac{L_{cv}}{\Delta} \geq \frac{V^2}{395}$$

Criterio de drenaje: para curvas verticales convexas y cóncavas, alojadas en corte. Se utiliza para que la pendiente en cualquier punto de la curva sea adecuada para que el agua pueda escurrir fácilmente.

$$K = \frac{L_{cv}}{\Delta} \leq 43$$

Criterio de seguridad: que es la visibilidad de parada, la longitud de curva debe permitir que a lo largo de ella la distancia de visibilidad sea mayor o igual que la de parada. Se aplica a curvas cóncavas y convexas.

$$L_{cv} \geq K \times A$$

Tabla XVII. Resumen de diseño de curvas verticales

Velocidad = 30km/hora															
EST elevacion	Pendiente	Diferencia Δ	Tipo de curva	K de Visibilidad		LCV de Diseño		Criterio de comodidad (LCV/Δ) >= (V ² /395) (V ² /395) = 2.278481 0	Criterio de apariencia (LCV/Δ) >= 30	Criterio de drenaje (LCV/Δ) <= 43	LCV por criterio de seguridad Δ*K	K=LCV/Δ	OM	EST PCV	EST PTV
				conc	conv	(LCV/Δ)	(LCV/Δ)								
967,58	-3,60%	-	-	4	2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
966,96	-2,33%	0,01	conc	4	2	0,05	4,00	Es mayor	Es menor	Es mayor	0,05	314,96	0,00	17,30	17,36
965,03	3,58%	0,06	conc	4	2	0,24	4,00	Es mayor	Es menor	Es mayor	0,24	67,68	0,00	99,88	100,12
967,00	9,23%	0,06	conc	4	2	0,23	4,00	Es mayor	Es menor	Es mayor	0,23	70,80	0,00	154,89	155,11
973,00	3,62%	0,06	conv	4	2	0,11	2,00	Es menor	Es menor	Es mayor	0,11	35,65	0,00	219,94	220,06
974,00	3,62%	0,00		4	2	0,00	0,00	Es menor	Es menor	Es mayor	0,00	-	0,00	247,64	247,64
974,63	7,05%	0,03	conc	4	2	0,14	4,00	Es mayor	Es menor	Es mayor	0,14	116,62	0,00	264,93	265,07
978,15	1,41%	0,06	conv	4	2	0,11	2,00	Es menor	Es menor	Es mayor	0,23	35,46	0,00	314,94	315,06
979,00	2,73%	0,01	conc	4	2	0,05	4,00	Es mayor	Es menor	Es mayor	0,03	303,03	0,00	374,97	375,03
983,00	-3,17%	0,06	conv	4	2	0,12	2,00	Es menor	Es menor	Es mayor	0,12	33,90	0,00	521,28	521,40
978,22	6,62%	0,10	conc	4	2	0,39	4,00	Es mayor	Es menor	Es mayor	0,20	40,86	0,00	672,01	672,41
982,00	14,22%	0,08	conc	4	2	0,30	4,00	Es mayor	Es menor	Es mayor	0,30	52,63	0,00	729,08	729,38
999,62	20,00%	0,06	conc	4	2	0,23	4,00	Es mayor	Es menor	Es mayor	0,12	69,20	0,00	852,96	853,20
1054,64	9,06%	0,11	conv	4	2	0,22	2,00	Es menor	Es menor	Es mayor	0,44	18,28	0,00	1128,07	1128,29
1062,59	-1,75%	0,11	conv	4	2	0,22	2,00	Es menor	Es menor	Es mayor	0,22	18,50	0,00	1215,91	1216,13
1059,21	-20,00%	0,18	conv	4	2	0,37	2,00	Es menor	Es menor	Es mayor	0,37	10,96	0,00	1408,75	1409,11
997,81	-16,54%	0,03	conv	4	2	0,07	2,00	Es menor	Es menor	Es mayor	0,07	57,80	0,00	1715,92	1715,98
987,75	-5,11%	0,11	conc	4	2	0,46	4,00	Es mayor	Es menor	Es mayor	0,23	35,00	0,00	1776,54	1777,00
985,00	-3,08%	0,02	conv	4	2	0,04	2,00	Es menor	Es menor	Es mayor	0,08	98,52	0,00	1830,59	1830,63
983,16	-7,66%	0,05	conv	4	2	0,09	2,00	Es menor	Es menor	Es mayor	0,09	43,67	0,00	1890,37	1890,47
976,13	-0,31%	0,07	conc	4	2	0,29	4,00	Es mayor	Es menor	Es mayor	0,29	54,42	0,00	1982,03	1982,33
975,88	-	-	-	4	2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

Fuente: elaboración propia.

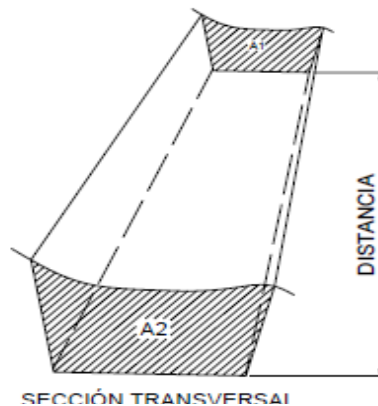
3.1.4. Movimiento de tierras

Esta es una de las actividades de mayor importancia en la construcción de carreteras, ya que afecta considerablemente en el costo de la misma. Por esto se debe lograr un balance óptimo entre el corte y el relleno, para que el costo sea mínimo sin afectar la calidad de la carretera.

3.1.4.1. Cálculo de áreas de secciones transversales

La sección transversal de una obra vial es el corte vertical normal al alineamiento horizontal de la carretera. Para el cálculo, primero se dibujan las líneas de localización a cada 20 m, con la sección típica de la carretera tipo E para regiones montañosas.

Figura 7. Volumen de movimiento de tierra



Fuente: Casanova M., Leonardo. *Elementos de geometría*. p. 1-24.

Utilizar el método gráfico mide las áreas por medio de un planímetro graduado, para la realización de la medida de las secciones que deben estar dibujadas en papel milimetrado.

También se utiliza el método de cálculo de área por determinantes, en el que con las coordenadas de los puntos que delimitan las áreas de corte y relleno se calcula el área.

Tabla XVIII. **Ejemplo de cálculo de áreas transversales por determinantes**

X	Y
X0	Y0
X1	Y1
X2	Y2
X3	Y3
X4	Y4
X5	Y5
X0	Y0

Fuente: elaboración propia.

$$\text{Área} = \sum \left[\frac{\sum (X_t * Y_{t+1}) - \sum (Y_t * X_{t+1})}{2} \right]$$

$$a = \sum (X * Y)$$

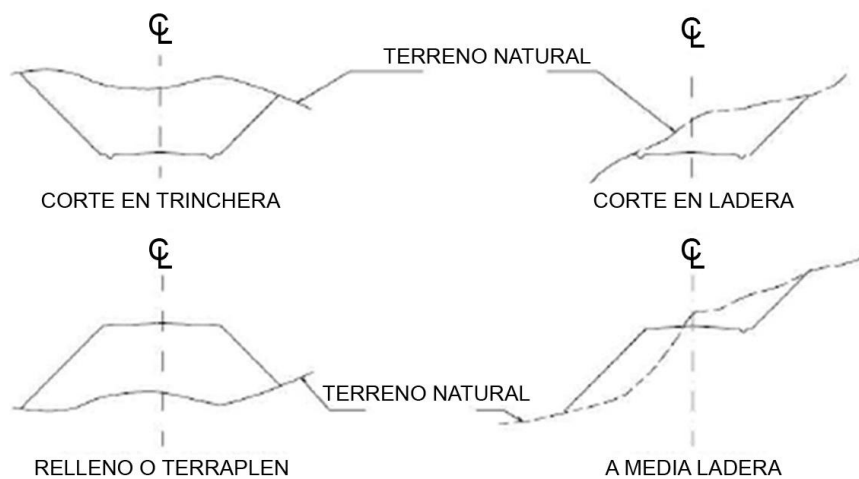
$$b = \sum (Y * X)$$

$$\text{ÁREA} = \frac{|a - b|}{2}$$

3.1.4.2. Cálculo de volúmenes de movimiento de tierras, balance y diagrama de masas

Este se realiza a partir de secciones transversales tomadas perpendicularmente a lo largo del eje central a cada 20 m, para calcular los volúmenes de corte y relleno. Las secciones transversales pueden ser: corte en trinchera, corte en ladera, en relleno o terraplén y a media ladera (figura 8).

Figura 8. Tipos de secciones transversales



Fuente: CASANOVA M., Leonardo. *Elementos de geometría*. p. 1-24.

Para el cálculo de los volúmenes de movimiento de tierra se utilizó el método de las áreas medias en donde el volumen entre dos secciones consecutivas del mismo tipo, en corte o en relleno (ver figura 9), está dado por:

$$\text{Vol} = \frac{(A1 + A2)}{2} \times d$$

Donde:

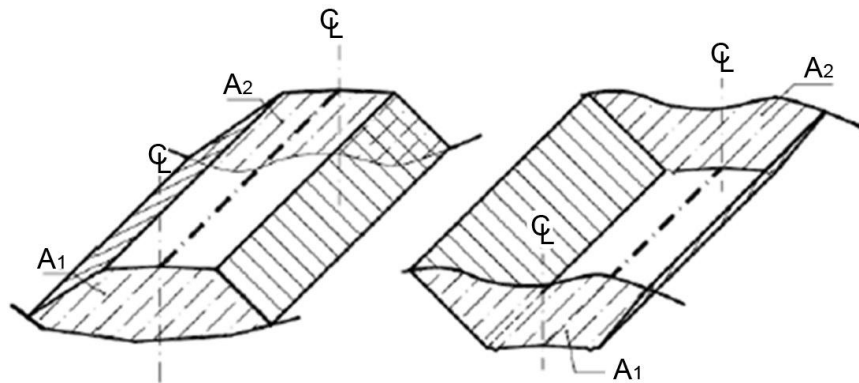
V = volumen entre ambas secciones [m^3]

A_1 y A_2 = áreas de secciones consecutivas [m^2]

d = distancia entre secciones en metros (para este caso 20 m)

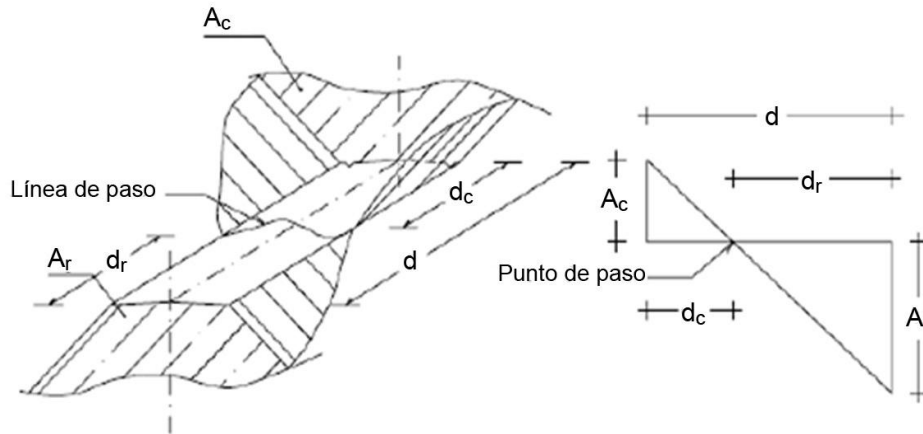
Quando existen dos secciones sucesivas de diferente tipo, se genera una línea de paso a lo largo de la cual la cota del terreno coincide con la cota de la superficie de subrasante, generando un volumen de corte y uno de relleno entre ambas secciones (ver figura 10).

Figura 9. **Volumen entre secciones del mismo tipo**



Fuente: CASANOVA M., Leonardo. *Elementos de geometría*. p. 1-25.

Figura 10. **Volumen entre secciones de diferente tipo**



Fuente: CASANOVA M., Leonardo. *Elementos de geometría*. p. 1-25.

Entonces se asume que la línea de paso es perpendicular al eje, donde el volumen de corte entre el área de corte (A_C) y el área de la línea de paso que es cero, y el volumen de relleno entre el área de relleno (A_R) y el área de la línea de paso.

$$V_C = \frac{1}{2} (A_C + A_0) d_C, \quad V_R = \frac{1}{2} (A_R + A_0) d_R$$

$$A_0 = 0$$

Donde:

V_C, V_R = volumen de corte y de relleno [m^3]

A_C, A_R = áreas de las secciones en corte y relleno [m^2]

A_0 = área de la sección en la línea de paso [m^2]

d_C, d_R = distancias de corte y relleno [m]

Por medio de relación de triángulos se determinan los valores de las distancias de corte y relleno.

$$d_C = \frac{A_C}{A_C + A_R} d, \quad d_R = \frac{A_R}{A_R + A_C} d$$

Para observar la tabla de volúmenes y secciones transversales, ver Plano 11 de áreas transversales en el apéndice.

3.1.5. Diseño de carpeta de rodadura

Es la capa sobre la cual se aplican directamente las cargas del tránsito. Está formada por una losa de concreto de cemento Portland cuando el pavimento es rígido o se coloca encima de la base y está formada por una mezcla bituminosa si el pavimento es flexible.

3.1.5.1. Selección del tipo de pavimento

El pavimento tiene por objetivo distribuir las cargas de tránsito sobre el suelo para disminuir su esfuerzo, proporcionar una superficie de rodadura suave para los vehículos y proteger al suelo de los efectos adversos del clima, los cuales afectan su resistencia y durabilidad.

Existen dos diferentes tipos de pavimentos, el rígido que consta de una losa de concreto de cemento Portland y el flexible que está constituido por asfaltos en los cuales, la carpeta de rodadura produce una mínima distribución de cargas.

Para este proyecto se consideró utilizar un pavimento rígido debido a la dificultad en el acceso a la zona y por el tránsito pesado (camiones y vehículos de carga) para las zonas de cosecha aledañas al tramo.

3.1.5.2. Diseño de pavimento rígido

Para diseñar el espesor de pavimentos rígidos existen dos métodos elaborados por la PCA (Asociación de Cemento Portland, por sus siglas en inglés).

- Método de capacidad: método que es utilizado cuando se tienen datos de distribución de carga por eje de tránsito.
- Método simplificado: este método es utilizado cuando no se cuenta con algún aforo vehicular, por lo cual se usan tablas con rangos de tránsito, tablas con distribución de cargas para distintas categorías de calles y carreteras.

Debido a que no se tiene ningún aforo vehicular del lugar se utilizará para este proyecto el método simplificado, se diseñará una resistencia del concreto de 4 000 psi utilizando agregados, cemento y agua de buena calidad estimando un módulo de ruptura del concreto de 600 psi.

Las diferentes partes de las que se forma el pavimento están:

- Capa de subrasante: esta capa soporta la estructura del pavimento y que se extiende hasta una profundidad en que no le afecte la carga de diseño correspondiente a la estructura prevista, cuya función es servir de soporte para el pavimento después de ser estabilizada, homogenizada y

compactada. Dependiendo de sus características soporta directamente la capa de rodadura de un pavimento rígido.

Según los resultados del laboratorio la calidad de la subrasante es excelente ya que su CBR es de 37 % y se encuentra en el rango de 20 – 50 %.

- Capa de subbase: es la primera capa de la estructura destinada a soportar, transmitir y distribuir con uniformidad el efecto de las cargas del tránsito provenientes de las capas superiores del pavimento, de tal manera que el suelo de la subrasante las pueda soportar. Está constituida por una capa de material selecto o estabilizado, de un espesor compactado, según las condiciones y características de los suelos existentes en la subrasante, pero en ningún caso menor de 10 cm ni mayor de 70 cm. Deberá estar libre de vegetales, basura, terrones de arcilla o cualquier otro material que pueda causar fallas en el pavimento.

Sus funciones son eliminar la acción del bombeo, aumentar el valor soporte y hacer mínimos los efectos de cambio de volumen en los suelos de la subrasante.

La subbase está compuesta por suelos granulares en estado natural o mezclados, los cuales deberán llenar los siguientes requisitos; valor soporte: debe tener un CBR mínimo de 20 (AASHTO T-193), efectuando sobre muestra saturada a 95 % de compactación (AASHTO T-180); granulometría: el tamaño máximo de las piedras del material que se utilice para subbase no debe ser mayor de 7 cm y no tener más del 50 % en peso, partículas que pasen el tamiz núm. 200; plasticidad y cohesión:

el material que pase por el tamiz núm. 40, no deberá tener un índice de plasticidad mayor de 6 % (AASHTO T-90), ni un límite líquido mayor que 25 % (AASHTO T - 89).

Ya que la calidad de la subrasante es excelente, se procederá a colocar una capa subbase de espesor 10 cm por estabilidad y drenaje.

- Capa de base: esta capa permite reducir los espesores de carpeta y drenar el agua atrapada dentro del cuerpo del pavimento a través de las carpetas y hombros hacia las cunetas; deberá de transmitir y distribuir las cargas provenientes de la superficie de rodadura y debido a que está en contacto directo con la superficie de rodadura, tendrá que ser resistente a los cambios de temperatura, humedad y desintegración por abrasión, producidas por el tránsito.

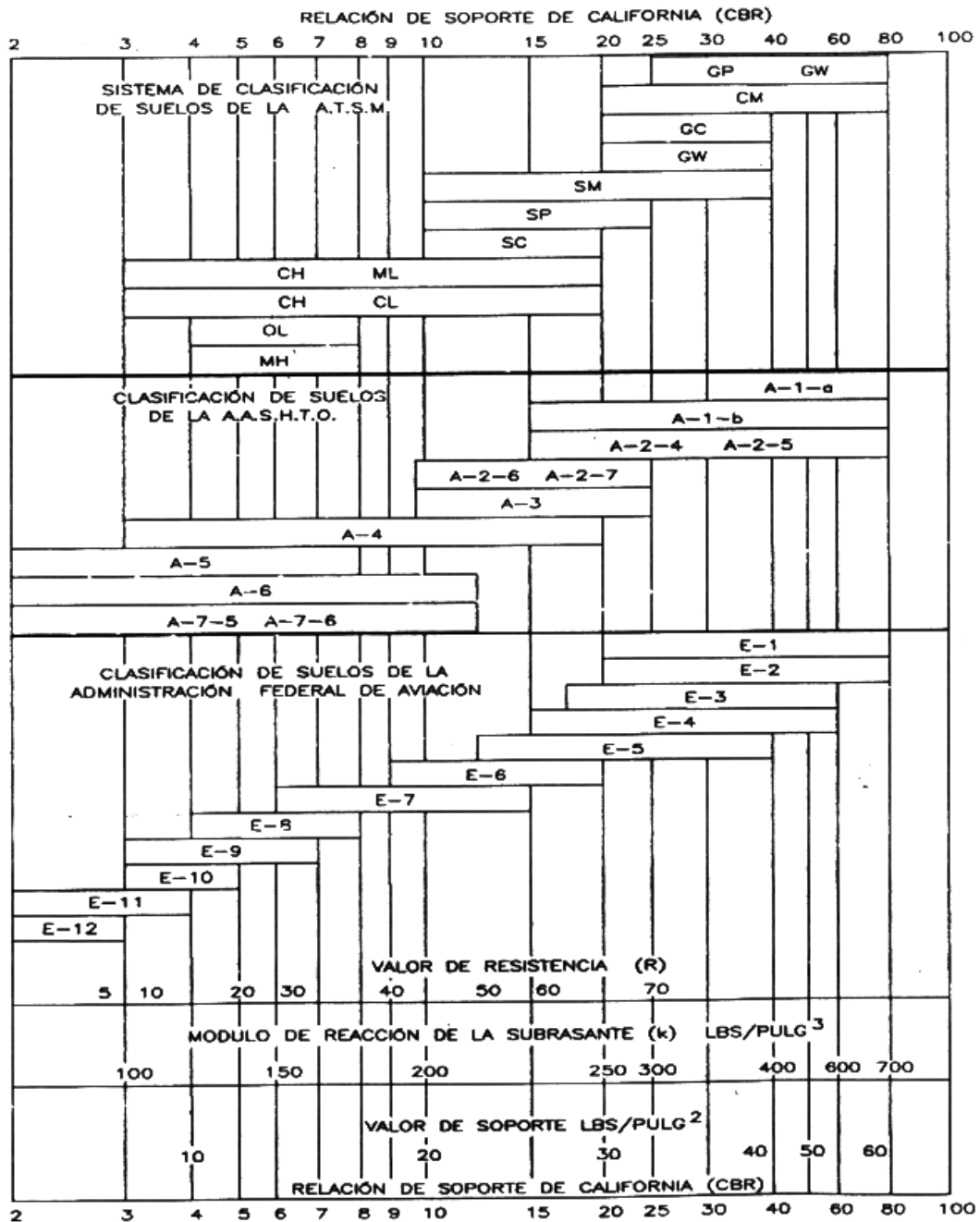
El material de base debe estar conformado de grava de buena calidad, triturada y mezclada con material de relleno y libre de materia vegetal, basura o terrones de arcilla y debe llenar los requisitos siguientes; valor soporte: debe tener un CBR mínimo de 90, efectuado sobre muestra saturada a 95 % de compactación (AASHTO T-180); abrasión: el material que quede retenido en el tamiz núm. 4, no debe de tener un desgaste mayor de 50 a 500 revoluciones en la prueba de la AASHTO T - 96.

Tabla XIX. **Espesor de capa base**

Valor del espesor de la base				
Subrasante valores de K	4 pulg.	6 pulg.	9 pulg.	12 pug.
Subbase valores K PSI				
50	65	75	85	110
100	130	140	160	190
200	220	230	270	320
300	320	330	370	430

Fuente: elaboración propia.

Figura 11. Correlación aproximada entre la clasificación de los suelos



Fuente: LONDOÑO, Cipriano. *Diseño, construcción y mantenimiento de pavimentos de concreto*. p. 77.

3.1.5.2.1. Tránsito

Se debe clasificar el tipo de tránsito que llevará la carretera, así es que se debe conocer primero el tránsito pesado promedio anual (TPDA) mediante la siguiente tabla.

Tabla XX. **Clasificación funcional de las carreteras regionales**

TPDA	> 20,000		20,000 - 10,000		10,000 - 3,000		3,000 - 500	
Clasificación Funcional	C	S	C	S	C	S	C	S
AR - Autopistas Regionales	6 a 8	Pav.	4 a 6	Pav.				
TS - Troncales Suburbanas	4	Pav.	2 a 4	Pav.	2	Pav.		
TR - Troncales Rurales	4	Pav.	2 a 4	Pav.	2	Pav.		
CS - Colectoras Suburbanas			2 a 4	Pav.	2	Pav.	2	Pav.
CR - Colectoras Rurales					2	Pav.	2	Pav.

Fuente: CORONADO ITURBIDE, Jorge. *Manual centroamericano para diseño de pavimentos*.
p. 2.

Donde:

TPDA = tránsito promedio diario anual

C = número de carriles

S = superficie de rodadura

Pav = pavimentadas

Por el tipo de vía que es el tramo carretero de dos carriles, puede ser clasificado como colectoras rurales (CR). Este es estimando un tránsito promedio diario anual (TPDA) de 800 según la tabla XX.

Tabla XXI. **Categorías de tráfico en función de cargas por eje**

Categoría por carga	Descripción	TPDA	TPPD		Carga máxima por eje	
			%	Por día	Sencillo	Doble
1	Calles residenciales, caminos rurales y secundarios (de bajo a medio*)	200 – 800	1 – 3	Hasta 25	22	36
2	Calles colectoras, caminos rurales y secundarios (altos*), Arterias principales y	700 – 5 000	5 – 18	40 – 1 000	26	44
3	Caminos primarios y arterias principales (medio*), viaductos, vías rápidas periféricos, vialidades urbanas y rurales (de bajo a medio*)	3 000 – 12 000 en 2 carriles, 3 000 – 50 000 en 4 carriles	8 – 30	500 – 1 000	30	52
4	Arterias principales, carreteras principales, viaductos (altos*), Carreteras y vías urbanas y rurales (de medios a alto*)	3 000 - 20 000 en 2 carriles, 3 000 - 150 000 4 carriles o más	8 – 30	1 500 – 8 000	34	60

Fuente: SALAZAR, Aurelio. *Guía para el diseño y construcción de pavimentos rígidos*. p. 148.

El tránsito pesado promedio diario TPPD está dado como un porcentaje del TPDA, y se puede clasificar como categoría 1 para este proyecto. Además se tomó un porcentaje de 3 % según la tabla XXI, dando como resultado un TPPD de 24 camiones pesados que pasan en el día.

Tiene una gran influencia en el diseño el tránsito futuro se estima un crecimiento anual del 1 al 2,5 % que corresponden a factores de proyección de tránsito a 20 años de 1,1 a 1,3 (ver tabla XXII), al no tener calles residenciales y tampoco llevar mucho tránsito.

Tabla XXII. **Porcentaje anual de crecimiento de tráfico y factores de proyección correspondientes**

Porcentaje anual de crecimiento %	Factor de proyección 20 años	Factor de proyección 40 años
1,0	1,1	1,2
1,5	1,2	1,3
2,0	1,2	1,5
2,5	1,3	1,6
3,0	1,3	1,8
3,5	1,4	2,0
4,0	1,5	2,2

Fuente: elaboración propia.

3.1.5.2.2. **Cálculo del espesor del pavimento**

Para encontrar el espesor del pavimento es necesario encontrar antes el módulo de reacción de la subrasante K. La relación entre el esfuerzo aplicado a una placa de suelo y la deformación que dicha placa sufra por efecto del esfuerzo.

El módulo K puede ser determinado por un ensayo *in situ*, pero dadas las condiciones se logró determinar por medio de la figura 11 vista anteriormente, que está en función del CBR y es igual a 375 psi aproximadamente. Al agregar una base de 6,00 pulg de acuerdo a la tabla XIX, este valor de la subrasante se obtiene por extrapolación y aumenta a 405 psi.

Tabla XXIII. **Tipos de suelo de apoyo y sus módulos de reacción aproximados**

Tipo de suelo	Condición de apoyo	Rango en los módulos de reacción K PSI
Limos y arcillas plásticas	Bajo	75 - 120
Arenas y mezclas de arena y gravas con cantidades moderadas de limo y arcilla	Medio	130 - 170
Arenas y mezclas de arena y gravas prácticamente libre de finos	Alto	180 - 220
Sub-bases estabilizadas con cemento	Muy alto	250 - 400

Fuente: SALAZAR, Aurelio. *Guía para el diseño y construcción de pavimentos rígidos*. p. 149.

Debido a las condiciones de apoyo del terreno y con un valor K de 405 psi, se procedió a ubicarse en la columna que corresponde a la condición de apoyo del terreno muy alto del lado izquierdo de la tabla XXIII.

Ahora en la tabla XXIV del lado izquierdo, donde el diseño no contempla la construcción de bordillo, se observa $M_r = 600 \text{ lbs/plg}^2$ (42 Kg/cm^2) el cual fue el módulo de ruptura asumido con una resistencia a la compresión de 4 000 psi, se ubica el número de tráfico pesado promedio (TPPD) igual a 24, el cual fue determinado anteriormente. Debido a que este valor exacto no se encuentra se ubica el siguiente valor de TPPD permisible, de 98 – 760.

Tabla XXIV. **Espesores de losa para categoría de carga por eje núm. 1, según el módulo de reacción K y módulo de ruptura optado**

SIN HOMBROS DE CONCRETO O BORDILLO				CON HOMBROS DE CONCRETO O BORDILLO			
Espesor de losa plg	SOPORTE DE SUBRASANTE Y SUB-BASE			Espesor de losa plg	SOPORTE DE SUBRASANTE Y SUB-BASE		
	BAJO	MEDIO	ALTO		BAJO	MEDIO	ALTO
MR = 650 PSI							
4,5			0,1	4 – 4,5	2	0,2 – 8	0,9 – 25
5 – 5,5	0,1 – 3	0,8 – 15	3 – 45	5 – 5,5	30 – 320	130	330
6 – 6,5	40 – 330	160	430				
MR = 600 PSI							
5 – 5,5	0,5	0,1 – 3	0,4 – 9	4 – 4,5	0,2	1	0,1 – 5
6 – 6,5	8 – 76	36 – 300	98 – 760	5 – 5,5	6 – 73	27 – 290	75 – 730
7 – 7,5	520			6	610		
MR = 550 PSI							
5,5	0,1	0,3	1	4,5		0,2	0,6
6 – 6,5	1 – 13	6 – 60	18 – 160	5 – 5,5	6 – 73	27 – 290	75 – 730
7 – 7,5	110 – 620	400		6	130	480	

Fuente: SALAZAR, Aurelio. *Guía para el diseño y construcción de pavimentos rígidos*. p. 149.

Al ubicar estos valores en la tabla XXV se determina un espesor de losa de 6 pulg (15 cm).

- Colocación de la losa de concreto: en el área de construcción de la losa de concreto, antes o después de colocar la formaleta. Se pueden producir baches por el movimiento de equipo y actividades propias de la construcción. Estas deben corregirse antes de colocar el concreto, llenándolas con material igual al de la superficie preparada y nunca con concreto, lechada, mortero o agregados para concreto. Seguidamente se

debe proceder a conformar y compactar el material, con compactadora mecánica de operación manual efectuándose el control de compactación conforme la sección de base que correspondiente. Todo el material excedente debe removerse, dejando la superficie nivelada y de acuerdo a la sección típica de pavimentación.

- Fundición: previo a cualquier fundición los encofrados deberán ser mojados y se retirarán los restos de cemento, aserrín, madera, hierro, papel u otro material que haya en el lugar de fundición y deberán ser removidos los restos de concreto. El concreto deberá ser propiamente mezclado, vibrado y curado con agua. Si el concreto se trabajara *in situ*, es necesario buscar un lugar que está libre de contaminación para el concreto y además se debe cuidar la relación agua cemento para que el concreto no pierda su resistencia y cumpla con las especificaciones requeridas. Si se usara concreto premezclado debe combinarse y entregarse de acuerdo a los requisitos establecidos en las especificaciones para concreto premezclado (Norma ASTM C-94).

3.1.5.2.3. Tipo de junta

Las juntas tienen como principal objetivo permitir la construcción del pavimento por losas separadas para evitar grietas de construcción, estableciendo al mismo tiempo una unión adecuada entre ellas, que asegure la continuidad de la superficie de rodadura y la buena conservación del pavimento. Esto para que cuando así se especifique deben proveer además una adecuada transferencia de carga a las losas contiguas.

Los tipos de juntas más utilizados son:

Juntas transversales: este tipo de juntas son construidas perpendicularmente al eje central de la carretera y a la vez espaciadas para controlar los agrietamientos causados por las contracciones, que resultan de los cambios de temperatura y humedad en el pavimento.

La separación entre juntas transversales no debe ser mayor de 5 m y el corte debe ser como mínimo de un tercio del espesor de la losa ($D/3$) y su ancho debe ser como mínimo de 3 mm. La formación de estas juntas debe realizarse dentro de un periodo considerable que evite el desmoronamiento del concreto en la cara de las juntas si este período es muy corto y si el periodo es muy largo puede producir agrietamientos en la losa. Este periodo está en función de las condiciones ambientales del lugar como temperatura, humedad, viento y la luz directa del sol, en el medio se puede considerar un periodo de 6-8 horas como óptimo.

Para este proyecto el espaciamiento de juntas transversales será de 3 m.

Juntas transversales de construcción: son juntas planas y no se benefician del engrape del agregado. Controlan principalmente, el agrietamiento natural del pavimento y deben construirse al concluir la operación de pavimentación, al final del día, o cuando surge cualquier interrupción de la colocación (por ejemplo, en los accesos a puentes o cuando hay falta de suministro de concreto). Estas juntas, siempre que sea posible, deben instalarse en la localización de una junta planificada previamente.

Juntas transversales de contracción: estas juntas se construyen transversalmente a las líneas centrales y espaciadas, para controlar el agrietamiento por esfuerzos causados por contracción del concreto o encogimiento y cambios de humedad o temperatura. Estas juntas están

orientadas en ángulos rectos a la línea central y borde de los carriles o franjas del pavimento.

Juntas longitudinales: este tipo de juntas son construidas paralelamente al eje longitudinal del pavimento, se colocan para prevenir la formación de grietas longitudinales causadas por los efectos de las cargas del tránsito y el alabeo (pandeo de la losa causado por los cambios de temperatura y humedad) de las losas. La formación de esta junta debe realizarse haciendo una ranura de un cuarto del espesor de la losa como mínimo ($D/4$) y la separación máxima de estas juntas es de 3,8 m.

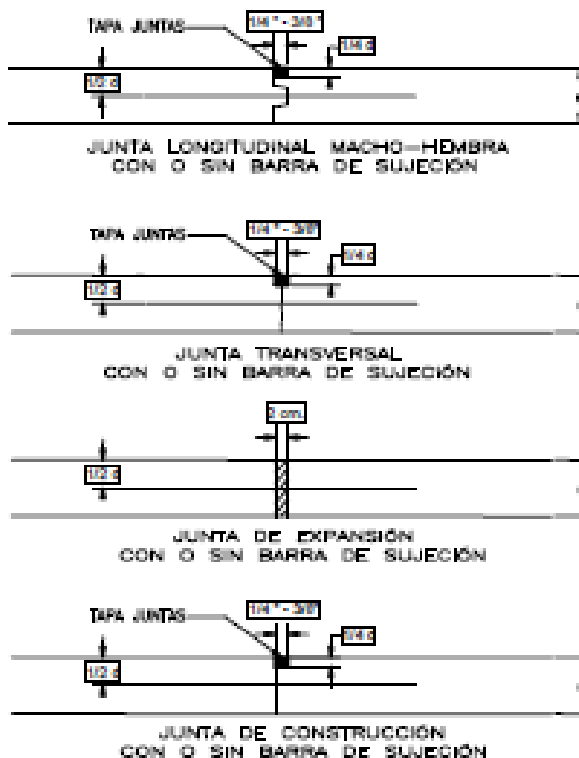
Para este proyecto se tiene en promedio un ancho de calzada de 5,50 m. Las juntas longitudinales serán colocadas al centro de la carretera por lo cual dichas juntas quedarán a una separación de 2,75 m.

Juntas de expansión: se colocan en localizaciones que permitan el movimiento del pavimento, sin dañar las estructuras adyacentes (puentes, drenajes, u otro) o el pavimento en sí, en áreas de cambios de dirección del mismo y deben tener de 19 a 25 mm ($\frac{3}{4}$ " a 1") de ancho.

En las juntas de expansión, un material premoldeado para relleno de junta, debe ocupar el vacío entre la subbase o subrasante y el sellador de la junta. El relleno debe quedar como 25,4 mm (1") más abajo del nivel de la superficie y debe extenderse en la profundidad y ancho total de la losa, el espesor de la losa debe aumentarse en un 20 % a lo largo de la junta de expansión. La transición de espesor es gradual, en una longitud de 6 a 10 veces el espesor del pavimento.

Juntas de aislamiento: la función principal de este tipo de junta es aislar al pavimento de una estructura, otra área ya pavimentada o algún otro objeto inamovible para disminuir los esfuerzos de compresión entre el pavimento y la otra estructura. El ancho de estas juntas debe ser entre 12 y 25 mm y rellenarse con un material no absorbente ni reactivo.

Figura 12. Esquema de juntas en un pavimento



Fuente: CHACÓN VALDEZ, Henry Ernesto. *Diseño de pavimento rígido de la calzada principal al Municipio de el Progreso*. p. 42.

- Formación de las juntas: el método a utilizar será el de juntas aserradas en el concreto endurecido, consiste en producir ranuras en la superficie del pavimento, con una sierra para concreto aprobada. El ancho,

profundidad, separación y alineamiento de las ranuras será la que se especifique en los planos para todas las juntas transversales y longitudinales de contracción. El corte con sierra debe iniciarse a las 4 o 6 horas de haberse colocado el concreto y debe finalizarse antes de las 24 horas, y una vez hecho el aserrado debe reponerse la membrana de curado sobre y a los lados de la junta recién cortada.

3.1.5.2.4. Hombro o bordillo

Son estructuras de concreto simple que se construyen al centro, en uno o en ambos lados de la carreta para encauzar el agua. Su uso reduce el espesor de la losa en algunos casos en una pulgada o más, además de ser útil en la reparación o prevención de accidentes en la carretera. El diseño de la carretera contempla la integración de bordillo, de sección 10 x 15 cm en ambos lados de la vía y se fundirá conjuntamente con la capa de rodadura del pavimento.

3.1.5.2.5. Diseño de mezcla del concreto

Para diseñar la mezcla del pavimento se utilizó el método del Instituto Americano del Concreto (ACI). Este establece que si la relación agua-cemento es fija, la resistencia del concreto a una determinada edad también es fija, siempre y cuando la mezcla sea plástica y manejable y el agregado sólido, durable y libre de materiales dañinos.

El proyecto requiere un concreto con una resistencia a la compresión ($f'c$) de 281 kg/cm^2 (4 000 psi) a los 28 días de curado.

Tabla XXV. **Revenimientos recomendados según estructura**

Tipos de construcción	Revenimiento, cm	
	Máximo	Mínimo
Muros de cimentación y zapatas	7,5	2,5
Zapatas, cajones de cimentación y muros de sub-estructura sencillos	7,5	2,5
Vigas y muros reforzados	10	2,5
Columnas para edificios	10	2,5
Pavimentos y losas	7,5	2,5
Concreto masivo	7,5	2,5

Fuente: Norma del ACI 211.1.

El tamaño máximo nominal del agregado puede estimarse en 2,54 cm (1") y el revenimiento para pavimentos es de 7,5 cm como máximo.

Tabla XXVI. **Cantidad de agua para el asentamiento en el diseño**

Asentamientos en cm	Cantidad agua litro/metro cúbico				
	3/8 "	1/2"	3/4 "	1"	1 1/2 "
3 a 5	205	200	185	180	175
8 a 10	225	215	200	195	180
15 a 18	240	230	210	205	200

Fuente: Método del Centro de Investigaciones de Ingeniería USAC.

Tabla XXVII. Relación agua cemento

Resistencia a la compresión a los 28 días kg/cm ²	Relación agua/cemento por peso	
	Concreto sin aire incluido	Concreto con aire incluido
420	0,41	-
350	0,48	0,40
280	0,57	0,48
210	0,68	0,59
140	0,82	0,74

Fuente: Norma del ACI 211.1.

La cantidad de agua por volumen de concreto es 195 l/m³ (para este proyecto es de 42 %) y la relación agua-cemento para una resistencia de 4 000 psi es 0,48 según la tabla XXVII.

- Pasos para el diseño de la mezcla: se debe calcular la cantidad de cemento (C), dividiendo la cantidad de agua por metro cúbico por la relación agua-cemento; tomando en cuenta que un litro de agua (Ag) pesa un kilogramo:

$$C = \frac{195}{0,48} = 406,25 \text{ kg/m}^3$$

Primero se calcula la cantidad de agregado (A):

$$A = \text{peso total} - (\text{peso agua} + \text{peso cemento})$$

$$A = 2\,400 - (195 + 406,25) = 1\,798,75 \text{ kg/m}^3$$

Tabla XXVIII. **Porcentaje de agregado fino**

Tamaño máximo del agregado grueso	% Arena sobre agregado Total
3/8"	48
1/2"	46
3/4"	44
1"	42
1 ½ "	40

Fuente: Método del Centro de Investigaciones de Ingeniería USAC.

Ahora se obtiene la cantidad de arena (Ar) y pedrín (Pr) con el porcentaje de arena de 0,42 % según la tabla XXVIII:

$$Ar = 0,42 * 1\ 798,75 = 755,48 \text{ kg/m}^3$$

$$Pr = 1\ 798,75 - 755,48 = 1\ 043,27 \text{ kg/m}^3$$

Se concluye que la proporción final en peso será de:

$$C : Ar : P : Ag$$

$$406,25/406,25 : 755,48/406,25 : 1\ 043,27/406,25 : 195/406,25$$

$$\text{Relación en peso} \quad 1 : 1,5 : 2,5 : 0,48$$

El volumen para 1 m³ se obtiene de la siguiente forma:

$$C = 406,25 \frac{\text{kg}}{\text{m}^3} \times 1\text{m}^3 = \frac{406,25 \text{ kg}}{42,5 \frac{\text{kg}}{\text{saco}}} = 10 \text{ sacos}$$

$$Ar = 755,48 \frac{\text{kg}}{\text{m}^3} \times 1\text{m}^3 = \frac{755,48 \text{ kg}}{1\,400 \frac{\text{kg}}{\text{m}^3}} = 0,54 \text{ m}^3$$

$$Pr = 1\,043,27 \frac{\text{kg}}{\text{m}^3} \times 1\text{m}^3 = \frac{1\,043,27 \text{ kg}}{1\,600 \frac{\text{kg}}{\text{m}^3}} = 0,65 \text{ m}^3$$

$$Ag = 195 \frac{\text{l}}{\text{m}^3} \times 1\text{m}^3 = \frac{195 \text{ l}}{3,785 \frac{\text{l}}{\text{gal}}} = 52 \text{ gal}$$

Finalmente se obtiene la relación en volumen del saco de cemento:

$$1\text{pie}^3 \times \left(\frac{1 \text{ m}}{3,28 \text{ pie}} \right)^3 = 0,028 * 10 = 0,28 \text{ m}^3$$

$$\frac{0,28}{0,28} : \frac{0,54}{0,28} : \frac{0,65}{0,28}$$

Proporción volumen 1: 2 : 2,4 : 52 gal/m³

Se deberán realizar en obra cajones de madera para medir los agregados y así conservar la proporción del diseño en volumen. Para la arena se utilizará un cajón de 15 x 15 x 15 pulg y para el pedrín 16 x 16 x 16 pulg, por cada saco de cemento. Se debe tener una estricta supervisión para asegurar la calidad de la mezcla y la resistencia.

3.1.5.3. Drenajes

El agua es el elemento que más problemas trae a una carretera, afecta las propiedades químicas y físicas de la estructura de pavimento, contribuye a la licuefacción, disminuye la resistencia al corte entre otras. Por lo que el objetivo del drenaje es desalojar el agua de manera rápida y controlada hasta su disposición final, preservando lo más posible la carretera.

3.1.5.3.1. Drenaje longitudinal

Es el conjunto de elementos que recogen la escorrentía superficial procedente de la plataforma y el agua que se filtra a través del terreno, y permiten conducir esta agua a un punto de desagüe. Entre los tipos de drenaje longitudinal están:

- **Cunetas:** son canales que se hacen a los lados de la vía en cortes y tienen como función interceptar el agua que escurre de la corona del talud del corte y del terreno natural adyacente. Esto para conducirla a una corriente natural o a una obra transversal para alejarla de la zona que ocupa la vía.
- **Bordillos y canales de encauzamiento:** son elementos que se construyen a los lados de la vía a manera de barrera. Su función es conducir al agua hacia los lugares para la disposición final e impedir que en el trayecto se produzcan infiltraciones por el borde de la vía.
- **Contra cunetas:** son zanjas que se construyen en la parte superior de los taludes y tienen como finalidad interceptar el agua que escurre por las laderas y conducirla hacia alguna cañada. Las contra cunetas deben

impermeabilizarse, de lo contrario más son los perjuicios que se producen por la infiltración del agua que los beneficios, al grado que el criterio de la ingeniería se inclina en el sentido de recomendar que no se construyan.

3.1.5.3.2. Drenaje transversal

Se llama así porque se ubica de forma perpendicular al eje de la carretera y el objetivo principal es permitir el paso al agua que cruza de un lado a otro de la vía por debajo de la carretera. Esto es para que no afecte la funcionalidad de la misma.

Se compone de una caja unificadora de caudal, que recibe el agua proveniente de la ladera para trasladarla por la tubería; muro cabezal de salida, que sirve para proteger la tubería y la carretera para que no se erosione y si la pendiente en corte es muy fuerte. Entonces se colocan disipadores de energía al final de la tubería para que el agua que se desfoga no erosione el suelo ni provoque hundimientos.

Figura 13. Mapa de la cuenca



Fuente: Dirección Municipal de Planificación DMP, Municipalidad de Amatitlán.

Para este proyecto se utilizó el método racional para determinar el caudal de lluvia destinado a drenar.

Datos:

- Área a drenar: 7 Ha
- Longitud de cauce: 1,34 km
- Pendiente: 2 %
- Coefficiente de escorrentía: 0,52
- Elevación entre cauce: 84 m
- Factor de rugosidad: 0,013

Tabla XXIX. Valores de coeficiente de escorrentía

Topografía y vegetación	Textura del suelo		
	Tierra franca arenosa	Arcilla y limo	Arcilla compacta
Bosques			
Llano, 0 - 5% pendiente	0,10	0,30	0,40
Ondulado 5 - 10% pendiente	0,25	0,35	0,50
Montañoso, 10 - 30% pendiente	0,30	0,50	0,60
Pastizales			
Llanos	0,10	0,30	0,40
Ondulados	0,16	0,36	0,55
Montañosos	0,22	0,42	0,60
Tierras cultivadas			
Llanos	0,30	0,50	0,60
Ondulados	0,40	0,60	0,70
Montañosos	0,52	0,72	0,82
Zonas Urbanas	30% de la superficie impermeable	50% de la superficie impermeable	70% de la superficie impermeable
Llanos	0,40	0,55	0,65
Ondulados	0,50	0,65	0,80

Fuente: Hydrology, USDA. *National Engineering Handbook*. cq Sec. 4: p. 3.

Se consideró el área del proyecto como una tierra cultivada en área montañosa. Esto con textura de suelo tierra franca arenosa, por lo que el coeficiente de escorrentía adecuado para el área es de 0,52.

Primero se encuentra el tiempo de concentración de la cuenca dicho tiempo se encuentra por medio de la siguiente fórmula:

$$t = \left(\frac{0,886 \times L^3}{H} \right)^{0,385} \times 60 = \left(\frac{0,886 \times 1,34^3}{84} \right)^{0,385} \times 60 = 14,08 \text{ min}$$

Para encontrar la intensidad de lluvia para el área de Amatitlán se utilizó la ecuación de intensidad de lluvia de la estación meteorológica Insivumeh ya que es la más cercana.

Tabla XXX. **Tiempo de concentración**

I = intensidad de lluvia	2 años	5 años	10 años	20 años
Ciudad de Guatemala	$\frac{2\ 838}{(t + 18)}$	$\frac{3\ 706}{(t + 22)}$	$\frac{4\ 204}{(t + 23)}$	$\frac{4\ 604}{(t + 24)}$
Bananera Izabal	$\frac{5\ 771,5}{(t + 48,98)}$	$\frac{7\ 103,95}{(t + 53,80)}$	$\frac{7\ 961,65}{(t + 56,63)}$	$\frac{8\ 667,77}{(t + 58,43)}$
Labor Ovalle, Quetzaltenango	$\frac{977,7}{(t + 3,80)}$	$\frac{1\ 128,5}{(t + 3,24)}$	$\frac{1\ 323,5}{(t + 3,48)}$	—————
El Pito Chicolá, Suchitepéquez	$\frac{11\ 033,6}{(t + 101,10)}$	$\frac{11\ 618,7}{(t + 92,19)}$	$\frac{13\ 455,2}{(t + 104,14)}$	—————
La Fragua, Zacapa	$\frac{3\ 700,5}{(t + 50,69)}$	$\frac{3\ 990,5}{(t + 41,75)}$	$\frac{4\ 049}{(t + 37,14)}$	—————

Fuente: Insivumeh.

En la tabla XXVI, la estación más cercana es la ciudad de Guatemala y el tiempo de concentración se toma para 20 años.

$$I = \frac{4\ 604}{t + 24}$$

Donde:

I = intensidad de lluvia

t = tiempo de concentración en minutos

$$I = \frac{4\,604}{14,08 + 24} = 120,90$$

Luego de encontrada la intensidad de lluvia se procedió a encontrar el caudal a drenar con la fórmula del método racional:

$$Q = \frac{CIA}{360} = \frac{0,52 * 120,90 * 7}{360} = 1,22 \text{ m}^3/\text{seg}$$

El diámetro hidráulico se encuentra con el caudal anteriormente calculado mediante la fórmula de Manning:

$$D = \left(\frac{Q \times n \times 4^{5/3}}{S^{1/2} \times \pi} \right)^{3/8}$$

Donde:

D= diámetro

Q= caudal a drenar

n= coeficiente de rugosidad del material

s= pendiente

$$D = \left(\frac{1,22 \times 0,013 \times 4^{5/3}}{0,02^{1/2} \times \pi} \right)^{3/8} = 0,68 \text{ m}$$

Posteriormente se encuentra el área hidráulica que corresponde al diámetro hidráulico en pulgadas y caudal anteriormente encontrado.

$$A = \pi \times \frac{D^2}{4} = \pi \times \frac{0,68^2}{4} = 0,36 \text{ m}^2$$

Para el diseño se utilizará un diámetro de 30 pulg de tubo de concreto. Con este diámetro el área es $0,45 \text{ m}^2$ el cual cubre el área requerida.

3.1.5.4. Consideraciones de operación y mantenimiento de pavimentos rígidos

Para los trabajos de construcción de las losas de concreto, el contratista debe someter a prueba el procedimiento, maquinaria, equipos y materiales que utilizará en las operaciones necesarias. Las mezcladoras deben distribuir uniformemente los materiales.

Las losas de concreto deben construirse sobre las superficies previamente preparadas en el área de construcción de la losa de concreto. Se puede hacer antes o después de colocar la formaleta pues para que se produzcan baches o presiones causadas por el movimiento de equipo y actividades propias de la construcción. Estas deben corregirse antes de colocar el concreto. Se llenan con material igual al de la superficie preparada y nunca con concreto, lechada o mortero.

Posteriormente se conforma y compacta el material con compactadora mecánica de operación manual, efectuándose el control de compactación conforme a lo establecido en los planos. Todo el material excedente debe removerse, dejando la superficie nivelada y de acuerdo a la sección típica de pavimentación.

Después de pasar el equipo vibra terminador, debe efectuarse un alisado longitudinal por medio de un flotador o niveladora maniobrada con un movimiento de uno a otro lado de la losa. Para el acabado final se utiliza una escoba, colocada en dirección transversal y operada con un movimiento rápido

de uno a otro lado de losa. El acabado final debe ejecutarse antes del endurecimiento, y en los bordes el acabado debe ser igual al de la superficie.

Después se aplica algún tipo de curador patentado o en defecto agua, con el objeto de evitar un fraguado brusco del concreto. El concreto debe dosificarse y producirse para asegurar una resistencia a la compresión promedio de 280 kg/cm^2 (4 000 psi) a los 28 días de haberse fundido. La resistencia del concreto debe basarse en pruebas de cilindros fabricados y aprobados de acero con el Método AASHTO estipulado. La resistencia a la compresión del concreto se basará en pruebas a los 7 y 28 días.

Las muestras para las pruebas de resistencia de cada clase de concreto producido por la planta mezcladora, deben consistir de dos o tres probetas para cada edad de prueba. Estas muestras deben tomarse no menos de una vez por cada 60 m^3 o fracción de concreto. Las muestras para prueba de resistencia deben tomarse de acuerdo al Método AASHTO T-24.

Para las formaletas, estas no pueden ser retiradas hasta después de transcurridas 12 horas de haber sido colocado el concreto, esta operación debe ser hecha con cuidado para evitar dañar los bordes del concreto. El material sellante debe colocarse en las juntas previamente secas y limpias, utilizando herramientas que penetren en la ranura de las juntas, no se permitirá que queden rebordes o túmulos, especialmente en las juntas transversales.

El pavimento no debe ser abierto al tránsito sino hasta transcurridos 14 días después de la colocación del concreto como mínimo o que lleguen las probetas de prueba, al ensayarlas a una resistencia de 250 kg/cm^2 (3 500 psi) a compresión. Este tiempo puede ser mejorado utilizando aditivos como acelerantes de fraguado rápido aunque no se recomienda su uso, salvo casos

especiales como en tiempo de mucho frío, ya que el frío retarda el endurecimiento del concreto.

Las fallas en los pavimentos rígidos pueden deberse a deficiencias de la propia losa, como utilización de materiales y agregados no adecuados, desintegración por reacción de los agregados del cemento. También puede deberse a defectos de construcción o de insuficiencia estructural en la losa, como la inapropiada colocación o insuficiente dotación de elementos de transmisión de carga, insuficiente resistencia entre las restricciones de fricción impuestas a los movimientos de la losa por la subbase, alabeo de las losas o mal comportamiento de las juntas de contracción y expansión.

Otra causa de falla en los pavimentos rígidos puede ser el inadecuado comportamiento estructural del conjunto losa, subbase, subrasante y aún terracería y terreno de cimentación. Los agrietamientos causados por trabajo defectuoso de los pasa juntas son debidos casi siempre a que estos elementos quedan mal lubricados y no permiten el movimiento para el que fueron diseñados. El espaciamiento excesivo de estos elementos también es fuente de problemas, como: grietas por adición de agua, abultamiento por mal acabado, superficie antiderrapante, deficiente curado, rajaduras o asentamientos.

3.2. Planos

Los planos constructivos para la pavimentación de la carretera de la aldea El Pepinal hacia la aldea Calderas se presentan en el apéndice y están conformados por los siguientes planos:

- Planta perfil
- Secciones transversales y tabla de volúmenes

- Detalles y especificaciones

3.3. Presupuesto

Para elaborar el presupuesto se calcularon renglones de trabajo, precios unitarios y mano de obra a destajo. Se cuantificaron los materiales con precios que se manejan en la cabecera municipal, en lo referente a la mano de obra (directa e indirecta) se aplicaron los salarios que la Municipalidad asigna.

3.3.1. Integración de precios unitarios

El precio unitario es el que determina el precio de una unidad de la obra, para elaborarlo se debe tomar en cuenta los materiales que se usarán en la obra, maquinaria y equipos propios o arrendados y gastos generales que se necesitan en la obra.

3.3.2. Resumen de presupuesto

El costo total del proyecto se obtuvo realizando la sumatoria de todos los costos totales por renglón. El resumen del presupuesto se presenta a continuación:

Tabla XXXI. **Presupuesto de la pavimentación**

Núm.	DESCRIPCIÓN	UNIDAD DE MEDIDA	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO	COSTO POR RENGLÓN
R 1	REPLANTEO TOPOGRÁFICO	Km	2,04	Q 2 706,37	Q 5 520,99
R 2	EXCAVACIÓN NO CLASIFICADA	M3	71 630,30	Q 149,78	Q 10 728 786,33
R 3	EXCAVACIÓN NO CLASIFICADA DE DESPERDICIO	M3	107 336,04	Q 71,56	Q 7 680 967,02
R 4	CONFORMACIÓN DE SUBRASANTE	M2	11 220,00	Q 53,70	Q 602 514,00
R 5	PAVIMENTO RÍGIDO e = 0,15 CM	M2	11 220,00	Q 397,80	Q 669 497,40
R 6,1	EXCAVACIÓN PARA DRENAJE	M3	43,20	Q 146,96	Q 6 348,47
R 6,2	CONCRETO CICLÓPEO	M3	3,50	Q 3 179,70	Q 11 128,95
R 6,3	TUBERÍA DE CEMENTO DE 30"	ML	36,00	Q 66,29	Q 1 193,22
R 7	CUNETAS REVESTIDAS	ML	4 080,00	Q 66,40	Q 283 152,00
R 8	BORDILLO	ML	4.080,00	Q 42,80	Q 174 624,00
COSTO TOTAL DE PROYECTO				Q	20 163 732,39

Fuente: elaboración propia.

3.4. Cronograma de ejecución física y financiera

Cada renglón de trabajo debe de ejecutarse en un tiempo determinado, debe de asignarse un monto por mes de construcción que servirá para tener el control del progreso del proyecto.

Tabla XXXII. Cronograma de ejecución física y financiera

No.	DESCRIPCIÓN	COSTO POR RENGLÓN EN %	MES 1				MES 2				MES 3				MES 4				MES 5			
			s1	s2	s3	s4	s1	s2	s3	s4	s1	s2	s3	s4	s1	s2	s3	s4	s1	s2	s3	s4
R 1	REPLANTEO TOPOGRÁFICO	0.09%	█																			
R 2	EXCAVACIÓN NO CLASIFICADA	53.21%																				
R 3	EXCAVACIÓN NO CLASIFICADA DE DESPERDICIO	38.09%																				
R 4	CONFORMACIÓN DE SUBRASANTE	2.90%																				
R 5	PAVIMENTO RÍGIDO e = 0.15 CM	3.32%																				
R 6	DRENAJES TRANSVERSALE	0.09%																				
R 7	CUNETAS REVESTIDAS	1.40%																				
R 8	BORDILLO	0.87%																				
COSTO MENSUAL DE PROYECTO			Q 4 274 120,48				Q 8 637 617,98				Q 6 342 332,01				Q 656 650,79				Q 253 011,14			
COSTO TOTAL DE PROYECTO			Q 20 163 732,39																			

Fuente: elaboración propia.

3.5. Estudio de Impacto Ambiental

En la construcción de vías pavimentadas, al igual que todos los proyectos de infraestructura, genera impactos en los componentes ambientales: ambiente físico, biológico y social. Para la construcción de un pavimento rígido los impactos generados poco significativos, debido a que generalmente no cruzan zona de alto valor escénico, área turística, sitio ceremonial, sitio arqueológico, área de protección agrícola, área de producción forestal, área de producción pecuaria.

Toda autorización derivada de un estudio de evaluación de impacto ambiental significativo, deberá garantizar su cumplimiento por parte de la persona interesada, individual o jurídica, por medio de una fianza que será determinada por el Ministerio de Ambiente.

Factores que pueden causar impacto ambiental y sus obras de mitigación.

- Suelos
 - Impacto: deslaves de material, erosión de cortes.
 - Medida de mitigación: prevención durante la construcción, prevención de erosión usando estabilización física.

- Recursos hídricos
 - Impacto: alteración del drenaje superficial.
 - Medida de mitigación: construcción durante estación seca, minimizar la erosión de la ribera del río.
 - Impacto: disminución de la calidad del agua.
 - Medida de mitigación: alteración mínima de corrientes de aguas naturales.

- Impacto: contaminación de cuerpos de agua por causa de insumos utilizados durante la construcción.
- Medida de mitigación: depositar los desechos de insumos en un lugar fuera de la zona del cauce del río.

- Calidad del aire
 - Impacto: contaminación del aire por polvo generado en construcción.
 - Medida de mitigación: uso de agua para minimizar la generación de polvo.

- Salud humana
 - Impacto: riesgos para la salud de los trabajadores.
 - Medida de mitigación: desarrollar plan de seguridad e higiene.
 - Impacto: generación de desechos sólidos derivados de las actividades de los trabajadores de la obra.
 - Medida de mitigación: hacer servicio sanitario provisional, colocar toneles para la basura y para posterior disposición en zona adecuada.

- Vegetación y fauna:
 - Impacto: remoción y afectación de cobertura vegetal.
 - Medida de mitigación: utilizar la infraestructura existente en la instalación de los trabajadores, separar la capa de material orgánico de la del material inerte, disponer adecuadamente el material orgánico para su posible reutilización, evitar el paso de maquinaria sobre el suelo de cobertura vegetal fuera del área de la obra, restaurar las zonas afectadas con especies establecidas en el lugar.

- Población
 - Impacto: incremento de los niveles de accidentes.
 - Medida de mitigación: transportar el material de excavación sin superar la capacidad del vehículo de carga, mantener una adecuada señalización en el área de la obra, en etapa de ejecución y operación, instalar cercos perimetrales en los frentes de trabajo.

CONCLUSIONES

1. La inversión para el sistema de abastecimiento de agua potable del cantón San Rafael de la aldea Las Trojes, garantizará un mejor nivel de vida, debido a que este proyecto beneficiará a 2 545 personas aproximadamente.
2. Se verán beneficiados 5 000 habitantes directamente más los que utilizan este camino como vía alterna, con la pavimentación de 2 040 m.
3. La Evaluación de Impacto Ambiental (EIA) para ambos proyectos tiene efectos negativos, ya presentan daños a la flora y fauna, debido a que altera las formas de vida existentes. Sin embargo, también tiene efectos positivos como mejora en la salud y aumento de las actividades agrícolas necesarios para que las comunidades logren superarse.
4. Para la subbase del diseño del pavimento rígido se realizaron estudios de suelos: granulometría, límites de Atterberg, CBR y proctor modificado; cuyos resultados mostraron que el suelo es apto y favorable para la construcción del pavimento rígido debido a las propiedades mecánicas del suelo.

RECOMENDACIONES

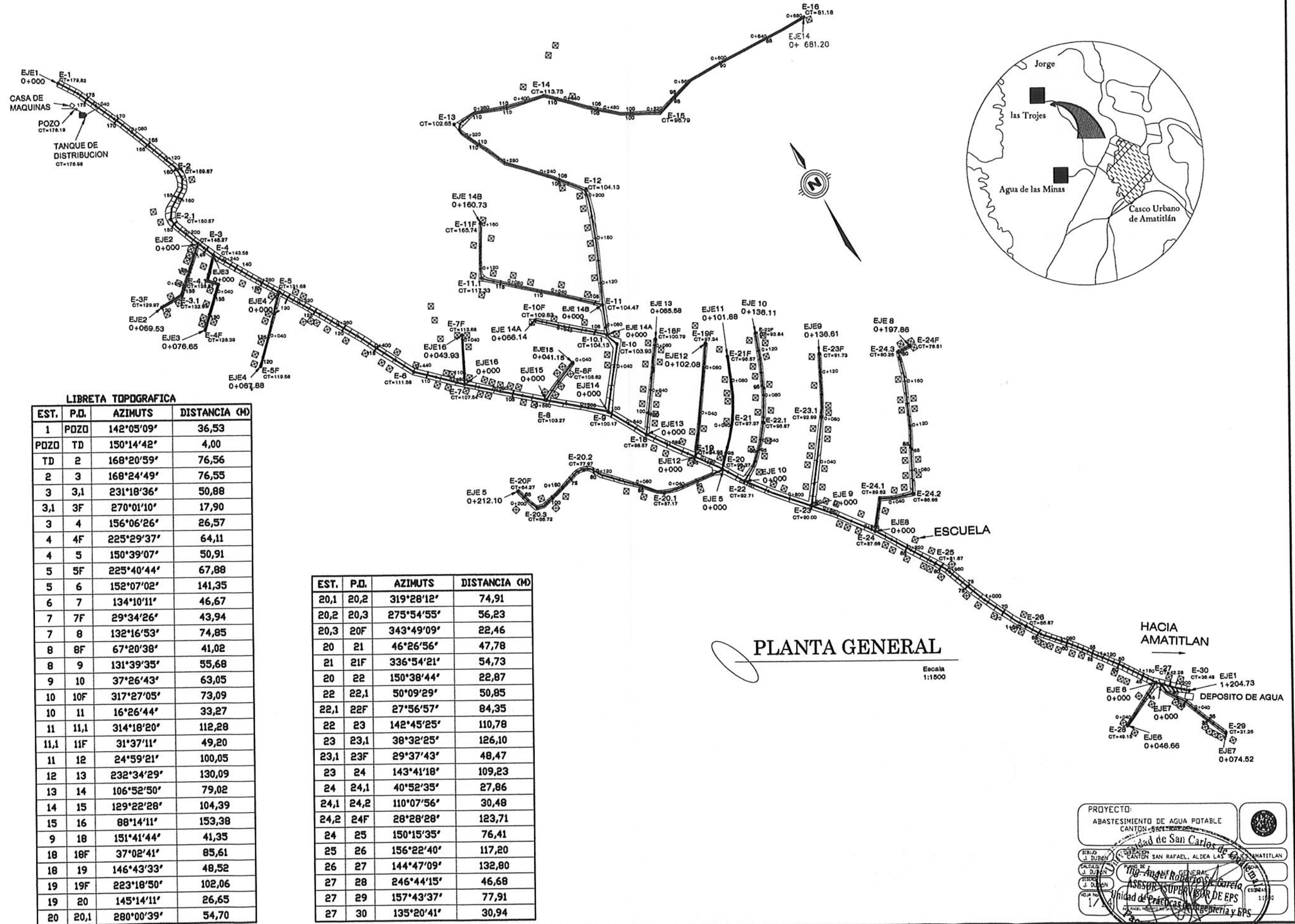
A la Municipalidad de Amatitlán, Guatemala

1. Con la supervisión técnica adecuada durante la construcción de los proyectos del sistema de abastecimiento de agua potable y de pavimentación, se garantiza que los trabajos proporcionen los resultados esperados durante el período de diseño.
2. Para que el sistema de abastecimiento de agua potable y la pavimentación trabajen a un nivel óptimo se debe dar el mantenimiento correcto a las obras.
3. Se debe mantener un control de calidad permanente a los materiales de construcción utilizados, para garantizar la vida útil del sistema de agua potable y de la pavimentación.
4. Capacitar a la población para que hagan correcto uso de los proyectos diseñados y así lograr el buen funcionamiento de los mismos.
5. Realizar un examen de laboratorio de suelos que incluya granulometría, límites de Atterberg y determinación de resistencia de suelo (CBR) cada 100 m para garantizar que las propiedades del suelo son uniformes a lo largo de la carretera.

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. 2007. 170 p.
2. CRESPO VILLALAZ, Carlos. *Mecánica de suelos y cimentaciones*. 4a ed. México: Limusa, 1999. 186 p.
3. Dirección General de Caminos, Ministerio de Comunicaciones y Obras Públicas. *Especificaciones generales para construcción de carreteras y puentes*. República de Guatemala, Impresos Industriales, 1975. 807 p.
4. GALICIA ORDOÑEZ, Caris Gabriela. *Diseño de ampliación de 1.45 km. de pavimento rígido en el sector 2 de la aldea Fray Bartolomé de las casas (El Cerinal) y escuela de párvulos de dos niveles del cantón Utzumazate del municipio de Barberena, Santa Rosa*. Trabajo de graduación de Ing. Civil. Universidad de San Carlos de Guatemala. Facultad de Ingeniería. 2006. 135 p.

APÉNDICES



LIBRETA TOPOGRAFICA

EST.	P.D.	AZIMUTS	DISTANCIA (M)
1	POZO	142°05'09"	36,53
POZO	TD	150°14'42"	4,00
TD	2	168°20'59"	76,56
2	3	168°24'49"	76,55
3	3,1	231°18'36"	50,88
3,1	3F	270°01'10"	17,90
3	4	156°06'26"	26,57
4	4F	225°29'37"	64,11
4	5	150°39'07"	50,91
5	5F	225°40'44"	67,88
5	6	152°07'02"	141,35
6	7	134°10'11"	46,67
7	7F	29°34'26"	43,94
7	8	132°16'53"	74,85
8	8F	67°20'38"	41,02
8	9	131°39'35"	55,68
9	10	37°26'43"	63,05
10	10F	317°27'05"	73,09
10	11	16°26'44"	33,27
11	11,1	314°18'20"	112,28
11,1	11F	31°37'11"	49,20
11	12	24°59'21"	100,05
12	13	232°34'29"	130,09
13	14	106°52'50"	79,02
14	15	129°22'28"	104,39
15	16	88°14'11"	153,38
9	18	151°41'44"	41,35
18	18F	37°02'41"	85,61
18	19	146°43'33"	48,52
19	19F	223°18'50"	102,06
19	20	145°14'11"	26,65
20	20,1	280°00'39"	54,70

EST.	P.D.	AZIMUTS	DISTANCIA (M)
20,1	20,2	319°28'12"	74,91
20,2	20,3	275°54'55"	56,23
20,3	20F	343°49'09"	22,46
20	21	46°26'56"	47,78
21	21F	336°54'21"	54,73
20	22	150°38'44"	22,87
22	22,1	50°09'29"	50,85
22,1	22F	27°56'57"	84,35
22	23	142°45'25"	110,78
23	23,1	38°32'25"	126,10
23,1	23F	29°37'43"	48,47
23	24	143°41'18"	109,23
24	24,1	40°52'35"	27,86
24,1	24,2	110°07'56"	30,48
24	25	150°15'35"	76,41
25	26	156°22'40"	117,20
26	27	144°47'09"	132,80
27	28	246°44'15"	46,68
27	29	157°43'37"	77,91
27	30	135°20'41"	30,94

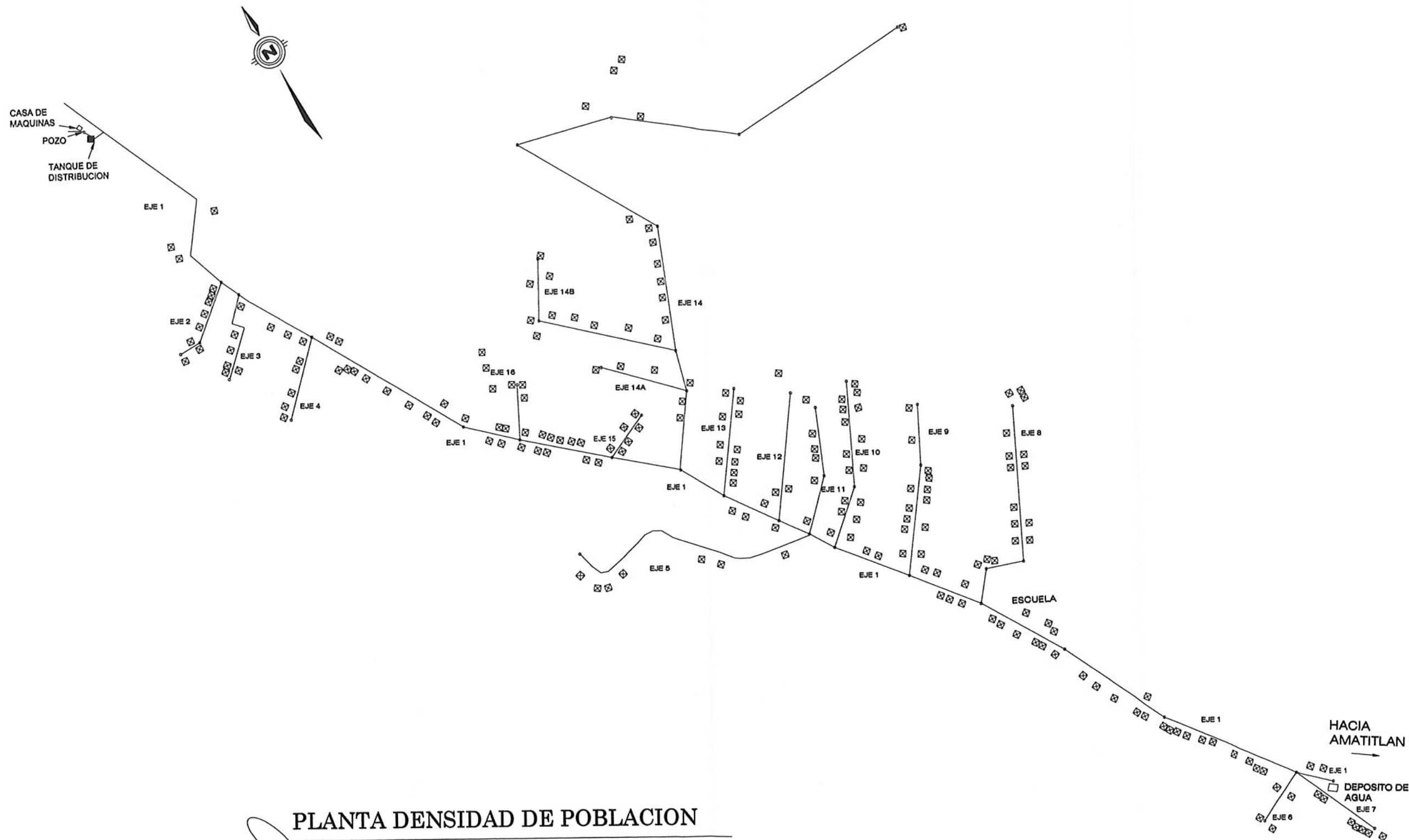
PLANTA GENERAL

Escala 1:1500

PROYECTO:
 ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE
 CANTON SAN RAFAEL, ALDEA LAS AMATITLAN

Ing. Angel Roberto...
 ASesor SUPERVISOR DE EPS
 Unidad de Practicas de Ingenieria y EPS

Comunidad de Ingenieria



PLANTA DENSIDAD DE POBLACION

Escala
1:1500

PROYECTO: ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE		
FECHA: 15/05/2014	UBICACION: SAN RAFAEL, ALDEA LAS 1000, AMATITLAN	
CALCULO: J. P. R.	ASESORIA: Ing. Roberto A. García	
REVISOR: J. D. R.	UNIDAD DE INVESTIGACION DE EPS	
FECHA: 2/14	FACULTAD DE INGENIERIA Y EPS	



PLANTA DIAGRAMA DE FLUJO

Escala 1:1500

PROYECTO:
ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE
ALDEA LAS TRONCAS AMATITLAN

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA

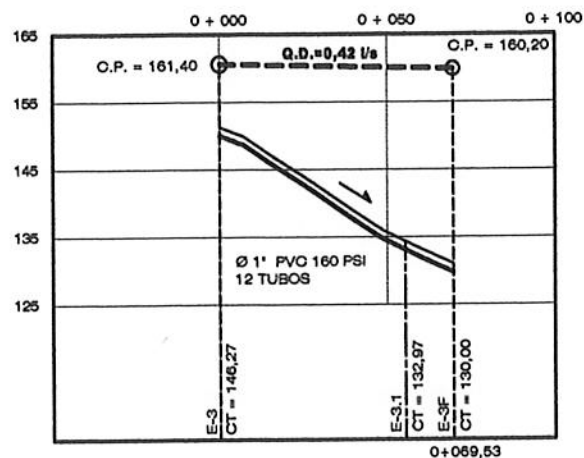
INGENIERO: Roberto Sotomayor

ASESOR: Roberto Sotomayor

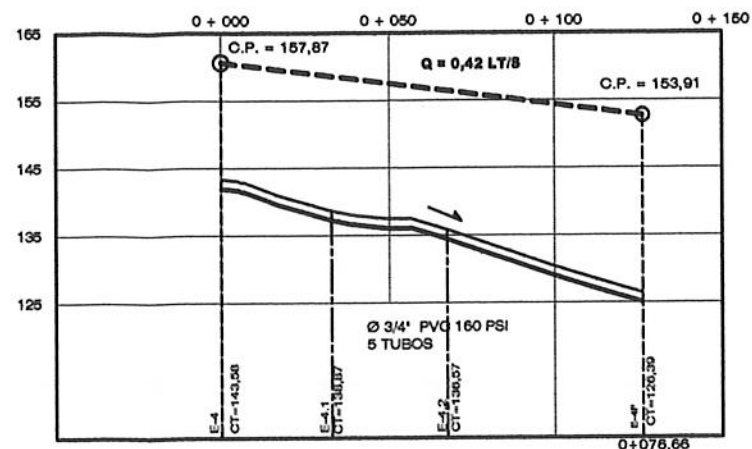
UNIDAD DE PRÁCTICAS DE INGENIERÍA Y EPS

FECHA: 3/14

ESCALA: 1:1500

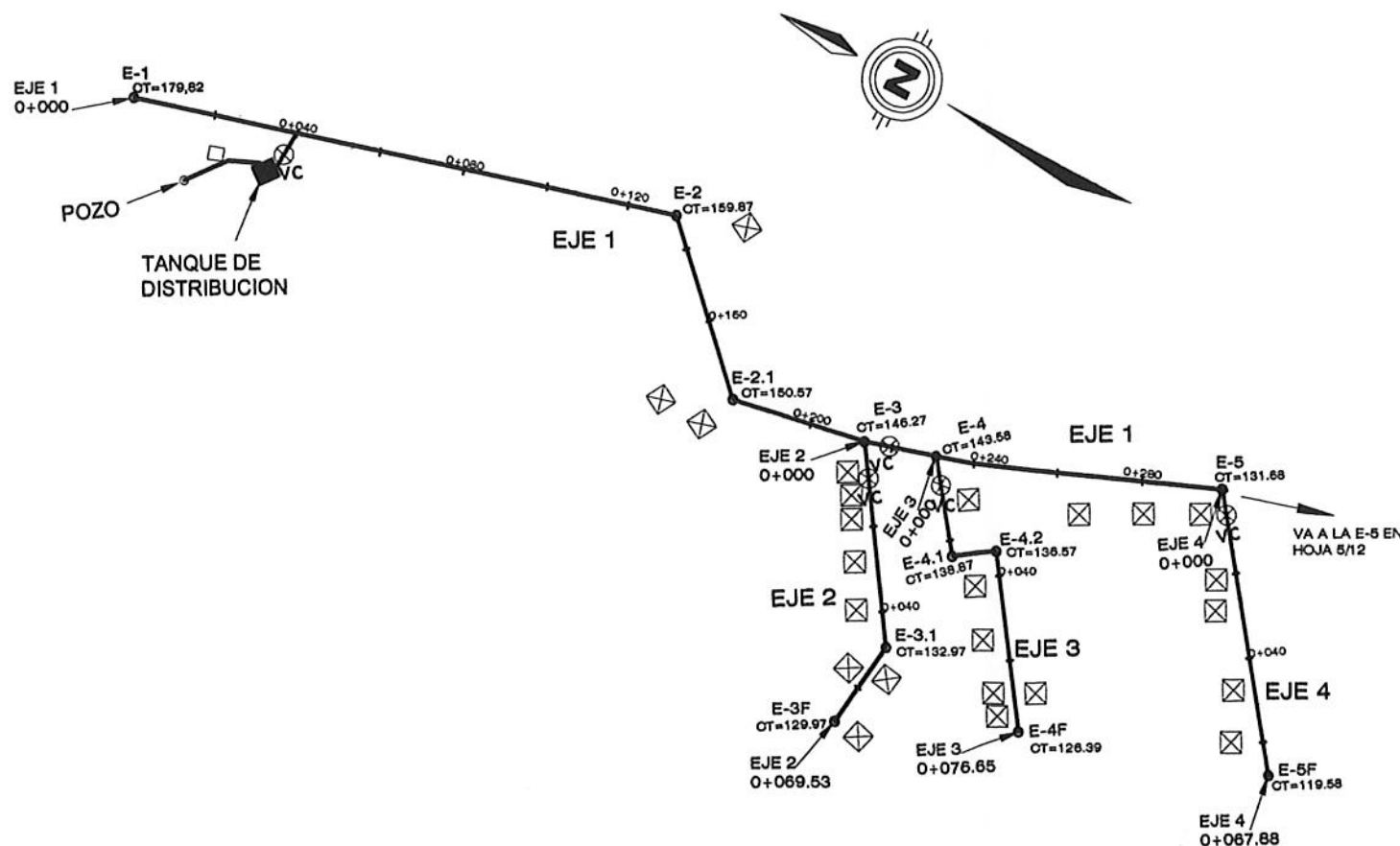


PERFIL EJE 2 DE 0+000 A 0+0+069,53
 ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
 ESCALA VERTICAL: 1:500



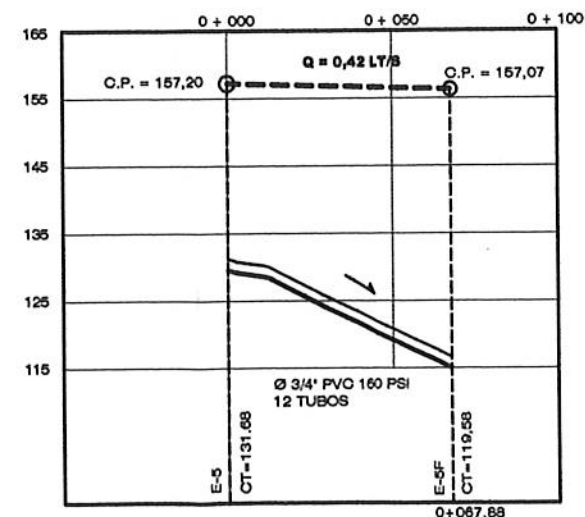
PERFIL EJE 3 0+000 A 0+076,66
 ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
 ESCALA VERTICAL: 1:750

NOMENCLATURA	
○	ESTACIÓN (E)
—	TUBERIA DE CONDUCCION
—	TUBERIA DE DISTRIBUCION
□	CASAS
■	TANQUE DE DISTRIBUCION
▣	TANQUE DE CAPTACION
⊗	VALVULA DE COMPUERTA
⊕	VALVULA DE LIMPIEZA
⊖	TAPON HEMBRA
▼	REDUCIDOR



PLANTA EJES 2, 3 - 4

Escala 1:1 000



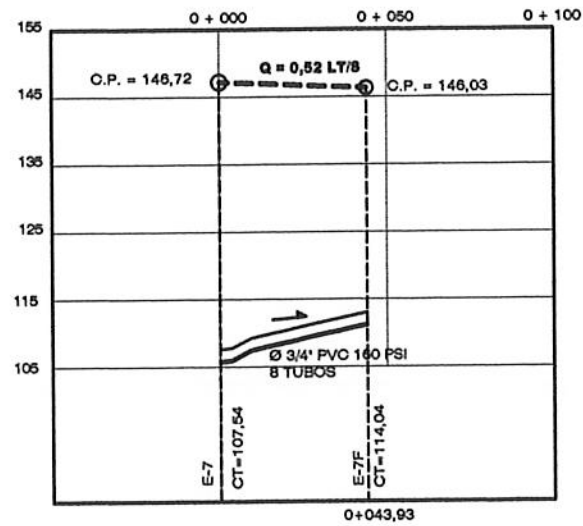
PERFIL EJE 4 0+000 A 0+067,88
 ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
 ESCALA VERTICAL: 1:500

PROYECTO:
 ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE
 CANTON SAN RAFAEL

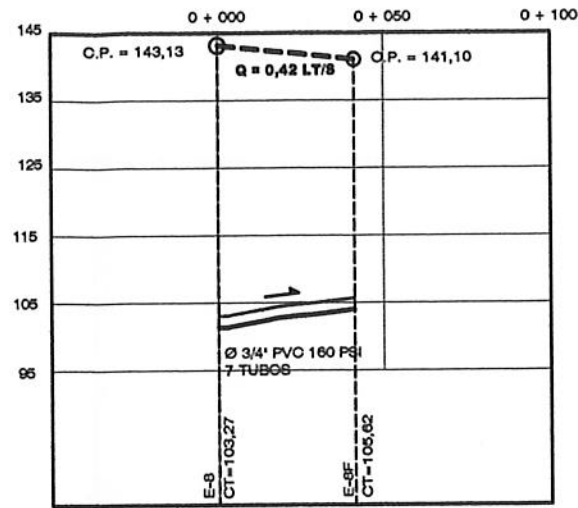
Universidad de San Carlos de Guatemala
 CANTON SAN RAFAEL, ALDEA LAS CORTES, DEPARTAMENTO DE MATITLAN

Ing. Angel Roberto Ste. Garcia
 ASesor Superior de EPS
 Unidad de Prácticas de Ingeniería y EPS

ESCALA: 1:1 000
 HOJA No. 4/14

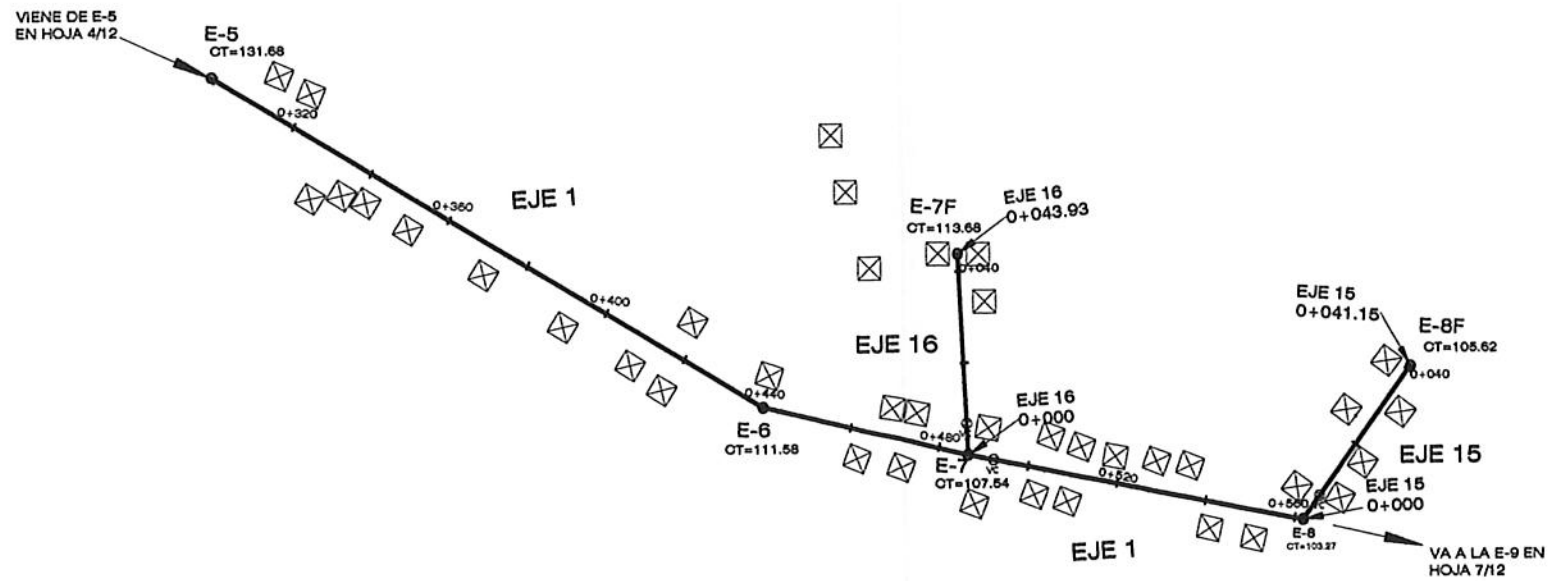


PERFIL EJE 16 0+000 A 0+043,93
 ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
 ESCALA VERTICAL: 1:500



PERFIL EJE 15 0+000 A 0+041,16
 ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
 ESCALA VERTICAL: 1:500

NOMENCLATURA	
○	ESTACIÓN (E)
—	TUBERIA DE CONDUCCION
—	TUBERIA DE DISTRIBUCION
□	CASAS
■	TANQUE DE DISTRIBUCION
■	TANQUE DE CAPTACION
⊗	VALVULA DE COMPUERTA
⊕	VALVULA DE LIMPIEZA
⊙	TAPON HEMBRA
▼	REDUCIDOR



PLANTA EJES 15 - 16

Escala

PROYECTO:
 ABASTESIMIENTO DE AGUA POTABLE
 CAMINO DE LA ALDEA LAS TIROJES

UNIVERSIDAD CARLOS DE GUATEMALA

INGENIERO EN AGUAS
 ASISTENTE DE INVESTIGACION
 PLAN DE ASESOR - SUPERVISOR DE EPS
 PERFILES

UNIDAD DE PRÁCTICAS DE INGENIERIA Y EPS
 FACULTAD DE INGENIERIA

ELABORADO POR:
 J. DURAN

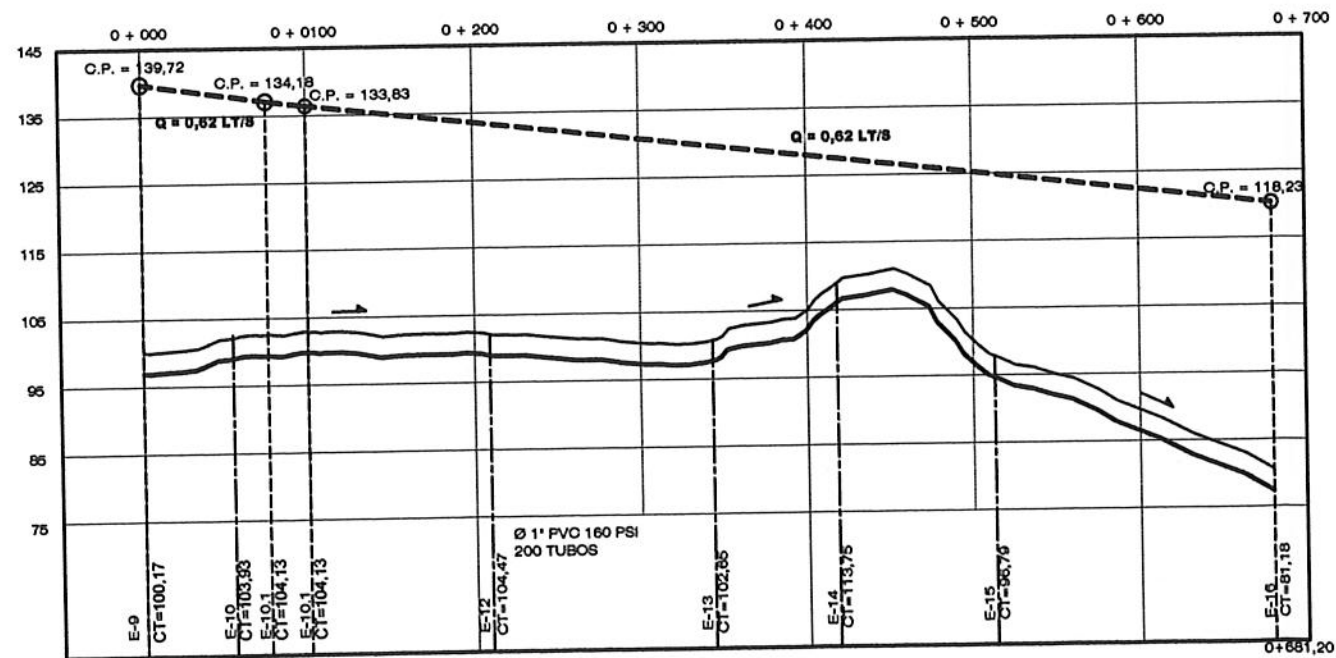
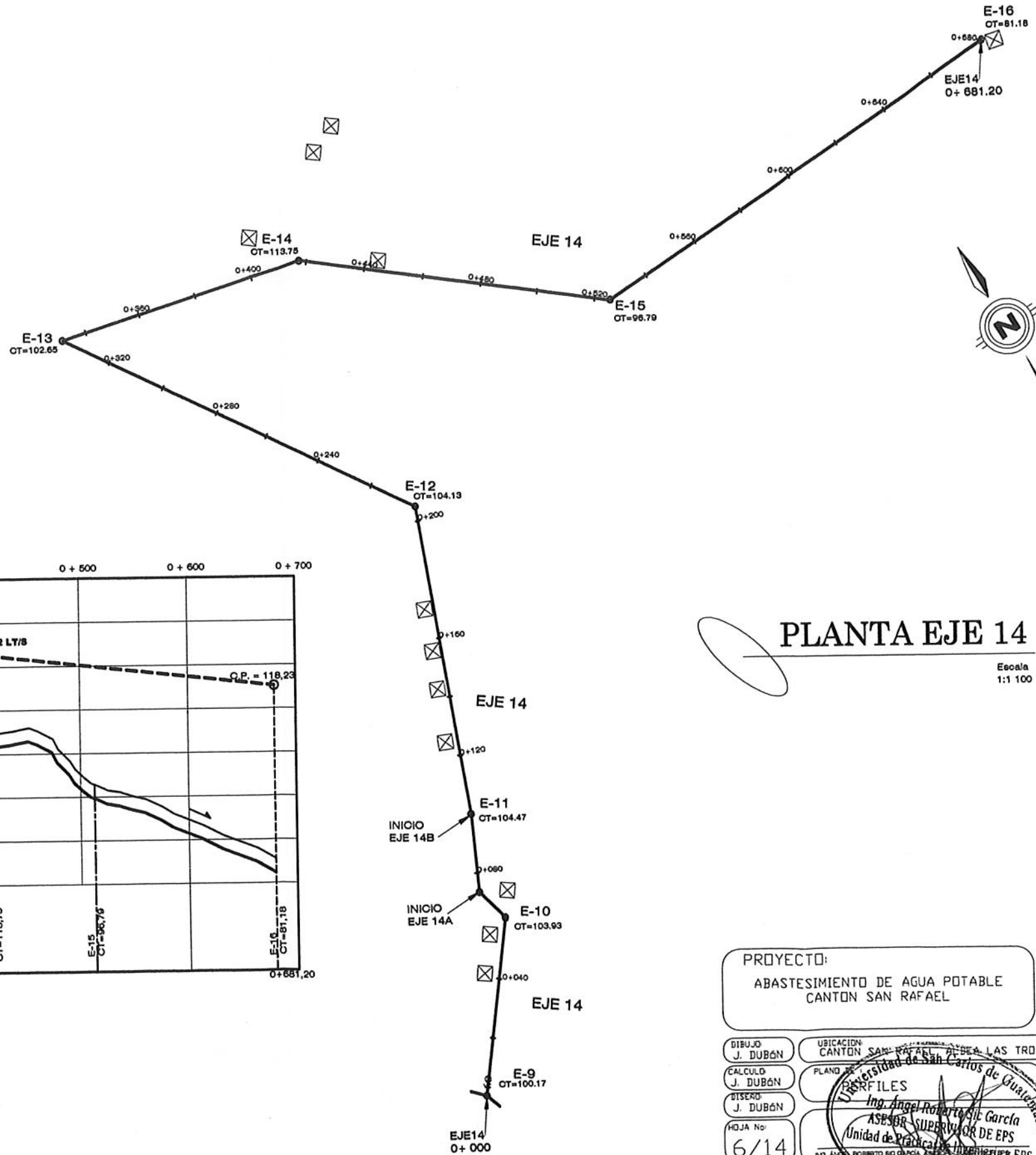
REVISADO POR:
 J. DURAN

FECHA:
 5/14

PRODUCED BY AN AUTODESK EDUCATIONAL PRODUCT

PRODUCED BY AN AUTODESK EDUCATIONAL PRODUCT

NOMENCLATURA	
○	ESTACIÓN (E)
—	TUBERIA DE CONDUCCION
—	TUBERIA DE DISTRIBUCION
□	CASAS
■	TANQUE DE DISTRIBUCION
▣	TANQUE DE CAPTACION
⊗	VALVULA DE COMPUERTA
⊕	VALVULA DE LIMPIEZA
⊖	TAPON HEMBRA
▼	REDUCIDOR

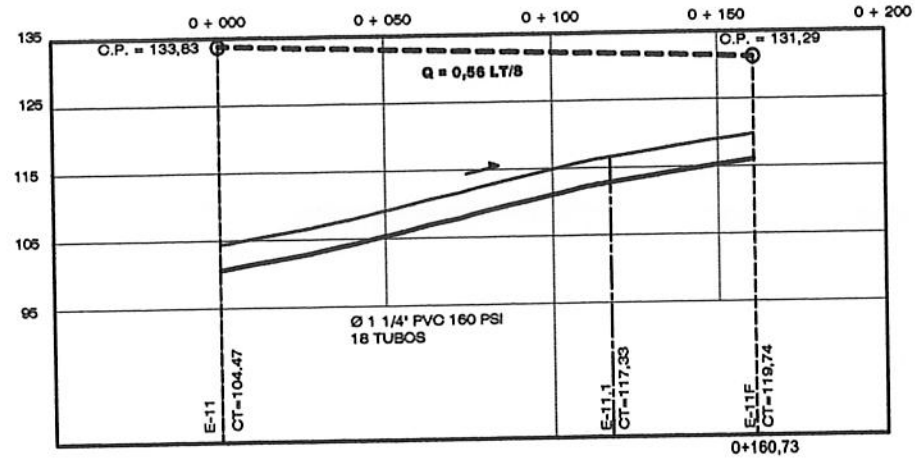


PERFIL DE EJE 14 0+000 A 0+681,20
 ESCALA HORIZONTAL: 1:2 000
 ESCALA VERTICAL: 1:500

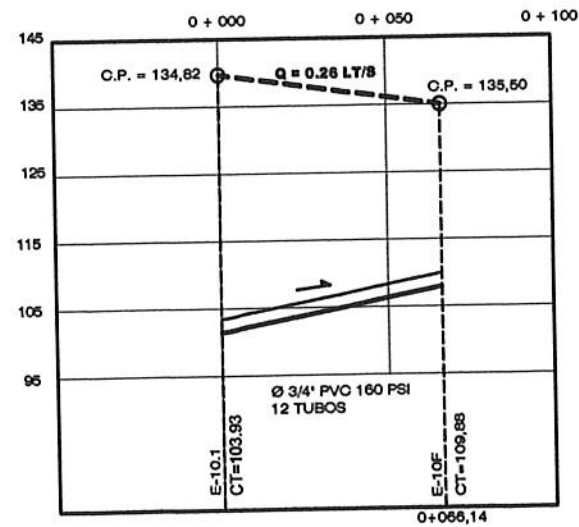
PLANTA EJE 14

Escala 1:1 100

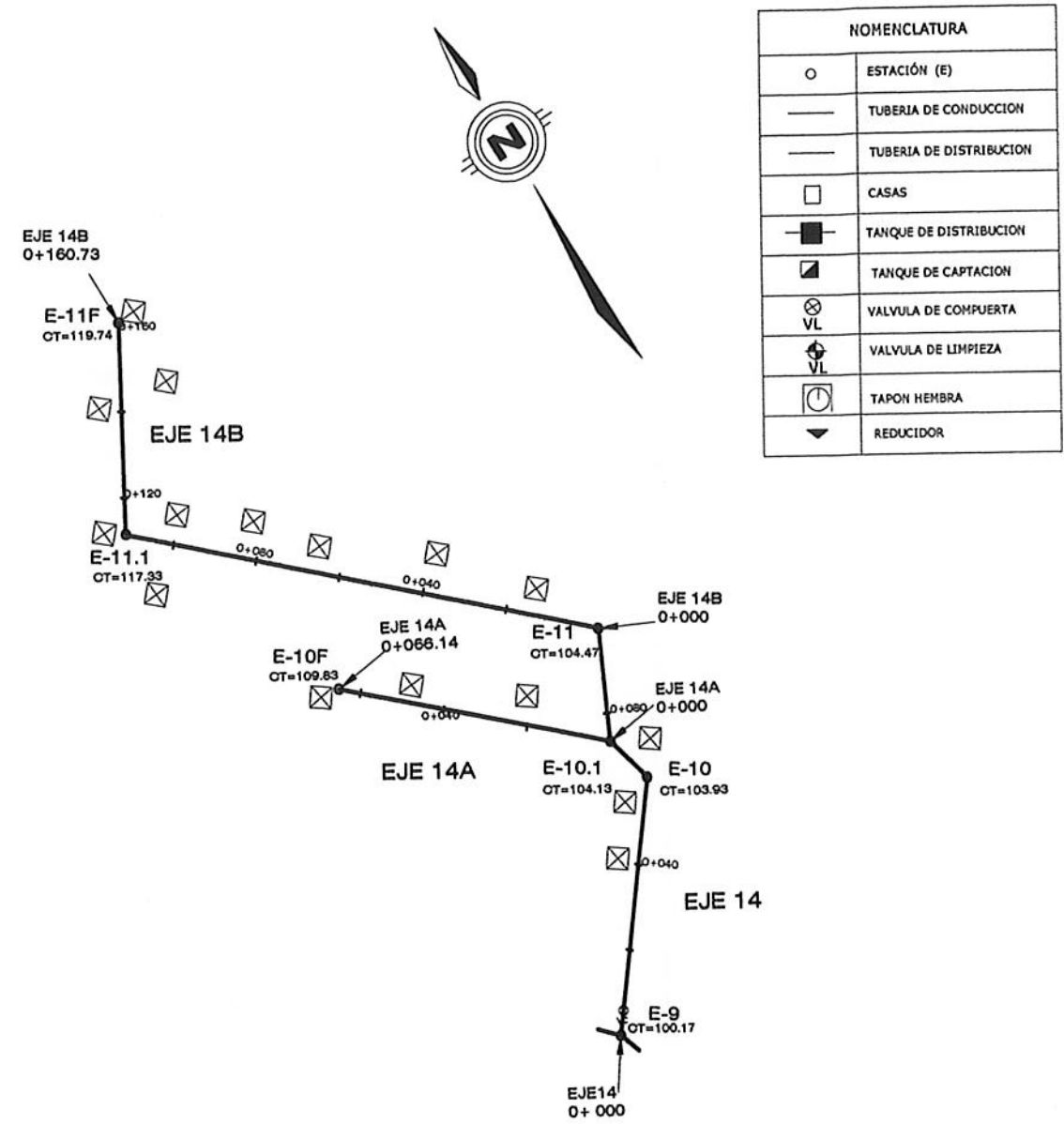
PROYECTO: ABASTESIMIENTO DE AGUA POTABLE CANTON SAN RAFAEL		
DIBUJO: J. DUBÓN	UBICACION: CANTON SAN RAFAEL ALDEA LAS TROJES AMATITLAN	
CALCULO: J. DUBÓN	PLANO DE: PERFILES	FECHA:
DISEÑO: J. DUBÓN	Ing. Angel Roberto J. Garcia ASESOR SUPERVISOR DE EPS Unidad de Prácticas de Ingeniería EPS	ESCALAS: INDICADAS
HOJA No: 6/14	No Aprobado por el Comité de Ingeniería y EPS Facultad de Ingeniería	



PERFIL EJE 14B 0+000 A 0+160,73
 ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
 ESCALA VERTICAL: 1:500



PERFIL EJE 14A 0+000 A 0+066,14
 ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
 ESCALA VERTICAL: 1:500



PLANTA EJE 14A Y 14B

Escala 1:1 100

PROYECTO:
 ABASTESIMIENTO DE AGUA POTABLE
 CANTON SAN RAFAEL

DIBUJO: J. DUBÓN
 CALCULO: J. DUBÓN
 DISEÑO: J. DUBÓN
 HOJA No: 7/14

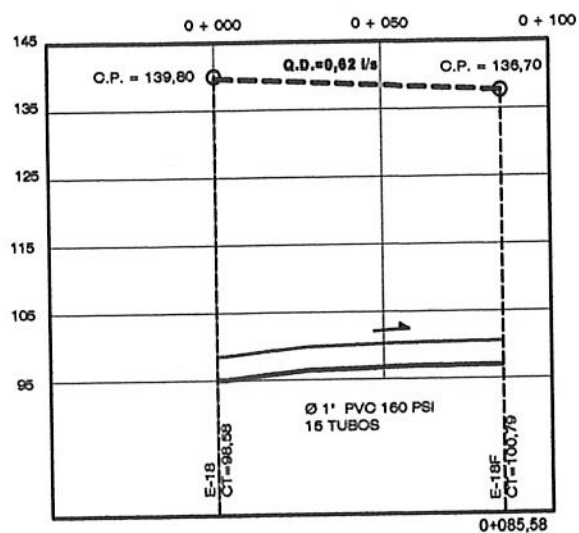
UBICACION: CANTON SAN RAFAEL, PARRIS, TROJES AMATITLAN
 PLANO: 555

FECHA:
 ESCALAS:
 INDICADAS

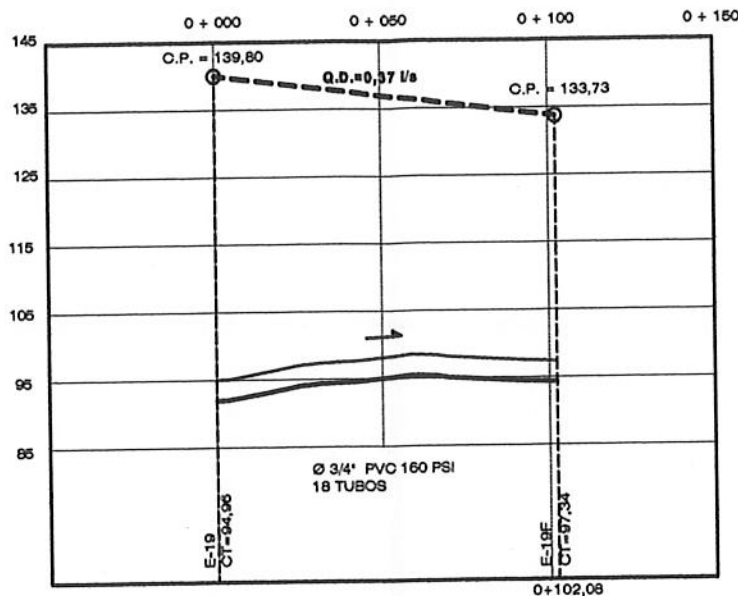
Ing. Angel Roberto de la Cruz
 ASesor - SUPERVISOR DE EPS
 Unidad de Prácticas de Ingeniería y EPS
 Facultad de Ingeniería

PRODUCED BY AN AUTODESK EDUCATIONAL PRODUCT

PRODUCED BY AN AUTODESK EDUCATIONAL PRODUCT

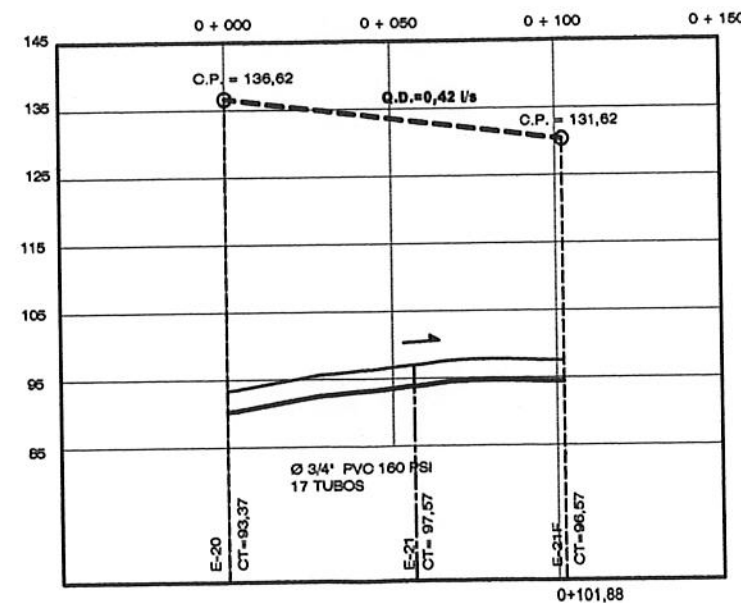


PERFIL EJE 13 0+000 A 0+085,58
 ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
 ESCALA VERTICAL: 1:500

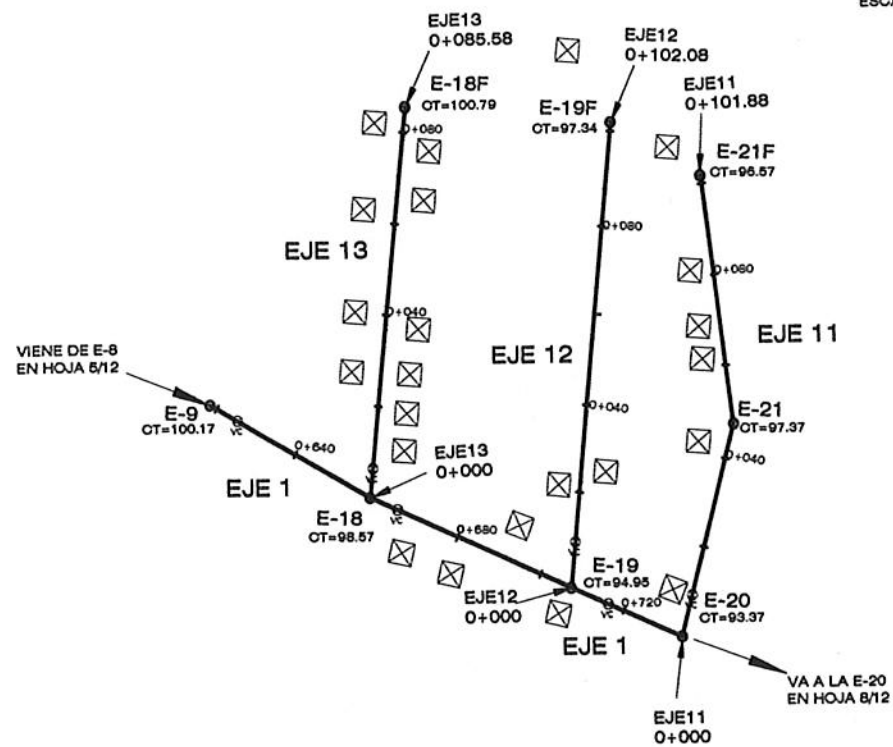


PERFIL EJE 12 0+000 A 0+102,08
 ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
 ESCALA VERTICAL: 1:500

NOMENCLATURA	
○	ESTACIÓN (E)
—	TUBERIA DE CONDUCCION
—	TUBERIA DE DISTRIBUCION
□	CASAS
■	TANQUE DE DISTRIBUCION
▣	TANQUE DE CAPTACION
⊗	VALVULA DE COMPUERTA
⊕	VALVULA DE LIMPIEZA
⊙	TAPON HEMBRA
▼	REDUCIDOR



PERFIL EJE 11 0+000 A 0+101,88
 ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
 ESCALA VERTICAL: 1:500



PLANTA EJES 11, 12 - 13

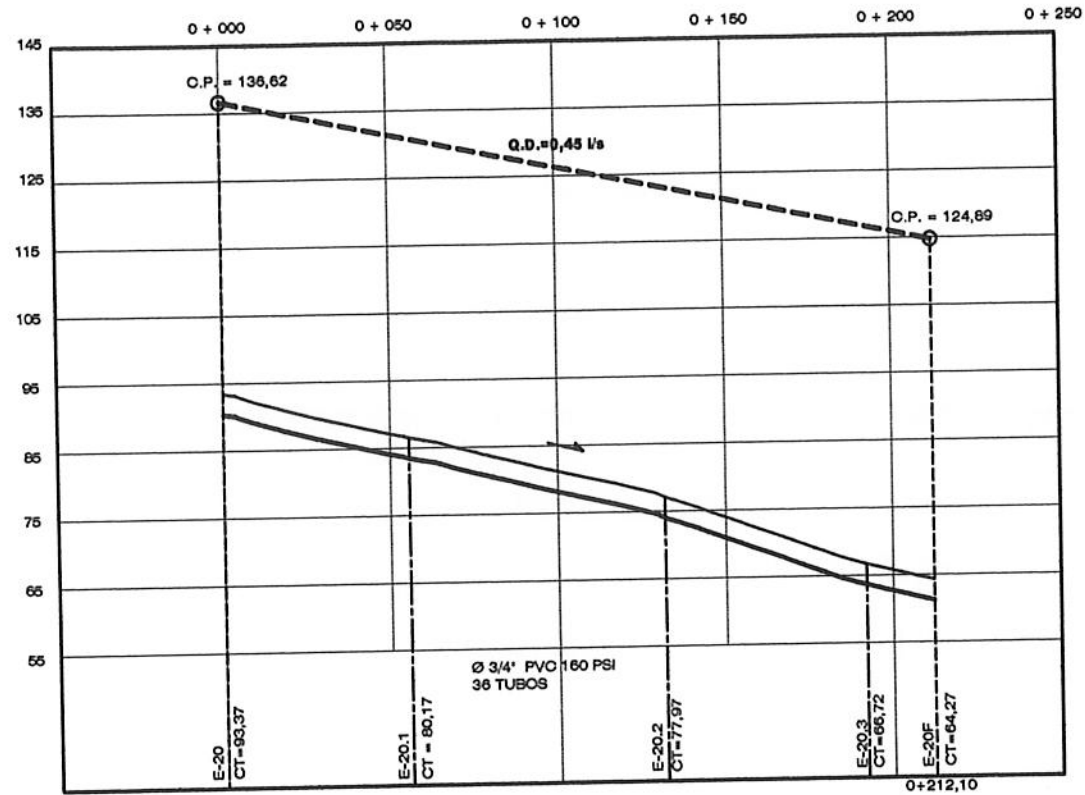
Escala 1:1 100

PROYECTO:
 ABASTESIMIENTO DE AGUA POTABLE
 CANTON SAN RAFAEL

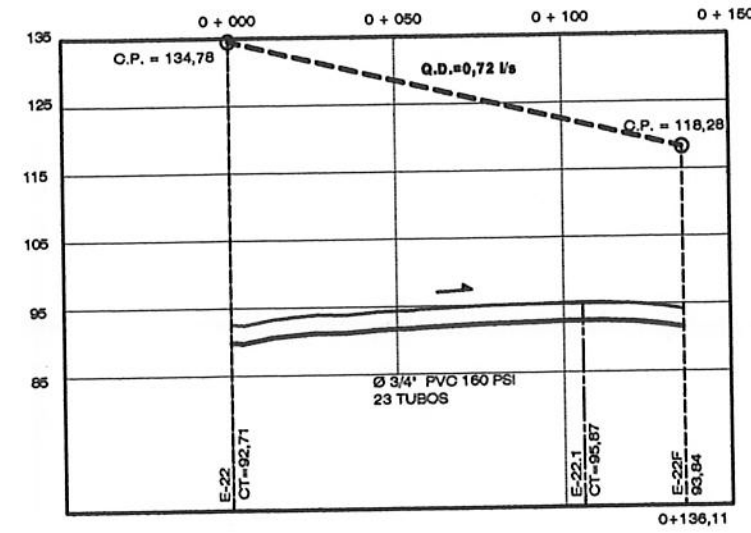
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA
 CANTON SAN RAFAEL, ALDEA LAS CERRILLAS, AMATITLAN

ING. ANGEL ROBERTO STEGEMANN
 ASesor - SUPERVISOR DE EFECTIVIDAD
 Unidad de Proyectos de Ingeniería y EPS
 Facultad de Ingeniería

HOJA No. 8/14

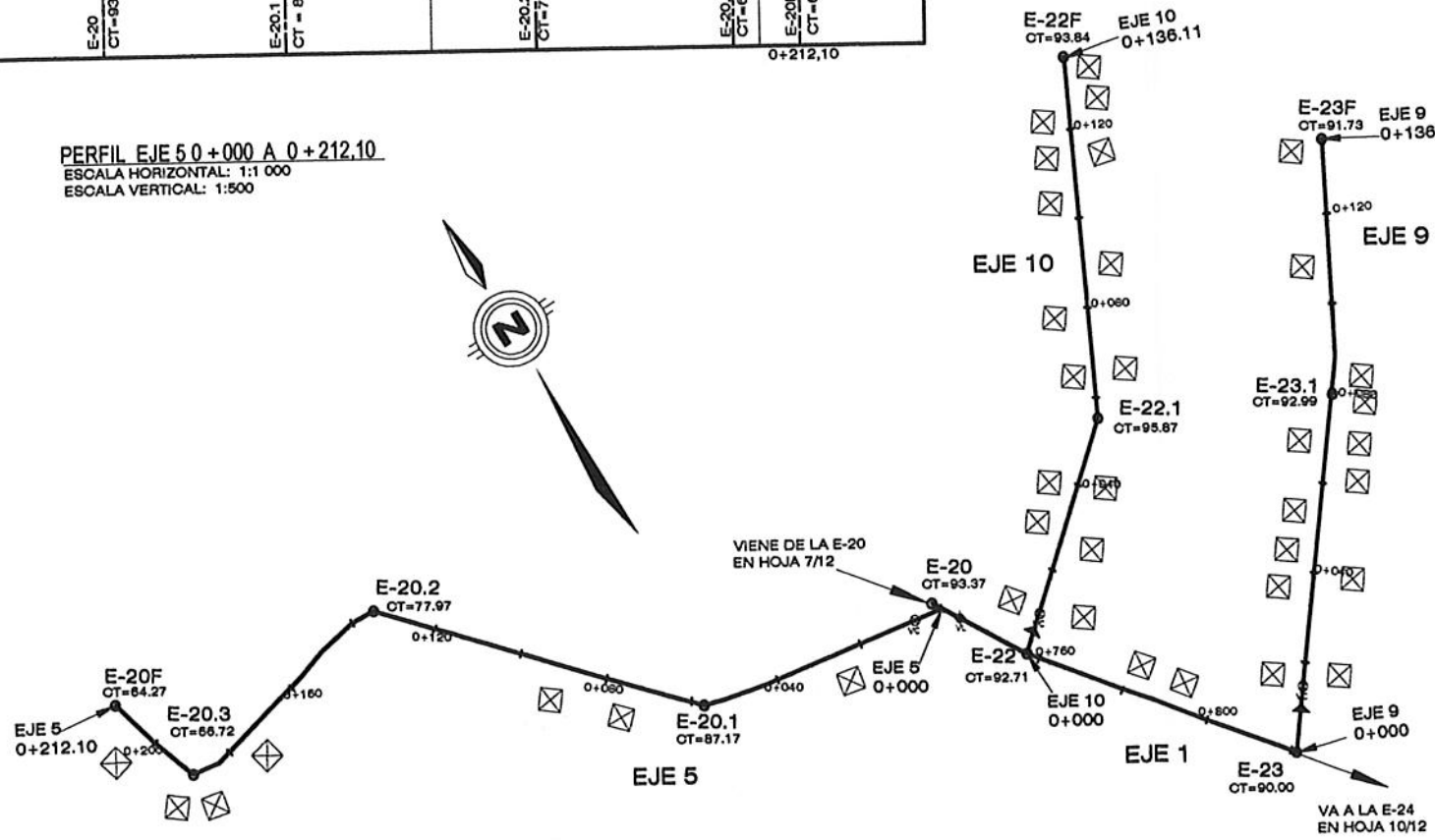


PERFIL EJE 5 0+000 A 0+212,10
ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
ESCALA VERTICAL: 1:500



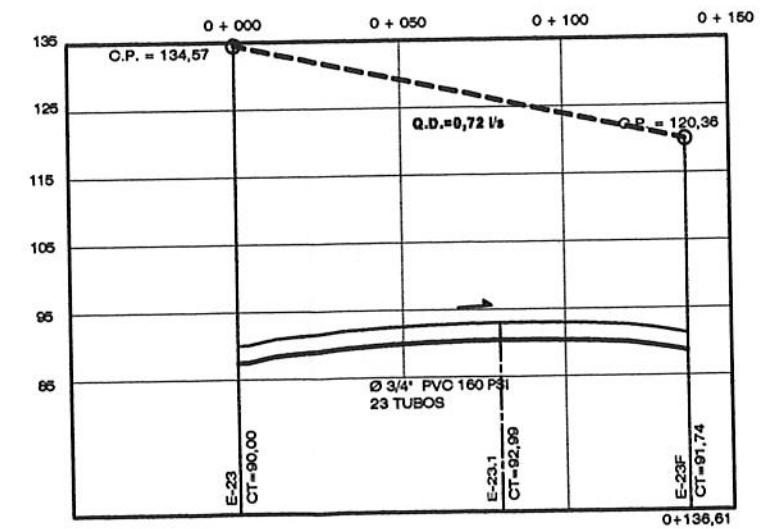
PERFIL EJE 10 0+000 A 0+136,11
ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
ESCALA VERTICAL: 1:500

NOMENCLATURA	
○	ESTACIÓN (E)
—	TUBERIA DE CONDUCCION
—	TUBERIA DE DISTRIBUCION
□	CASAS
■	TANQUE DE DISTRIBUCION
▣	TANQUE DE CAPTACION
⊗	VALVULA DE COMPUERTA
⊕	VALVULA DE LIMPIEZA
⊖	TAPON HEMBRA
▼	REDUCIDOR



PLANTA EJES 5, 9 - 10

Escala
1:1100

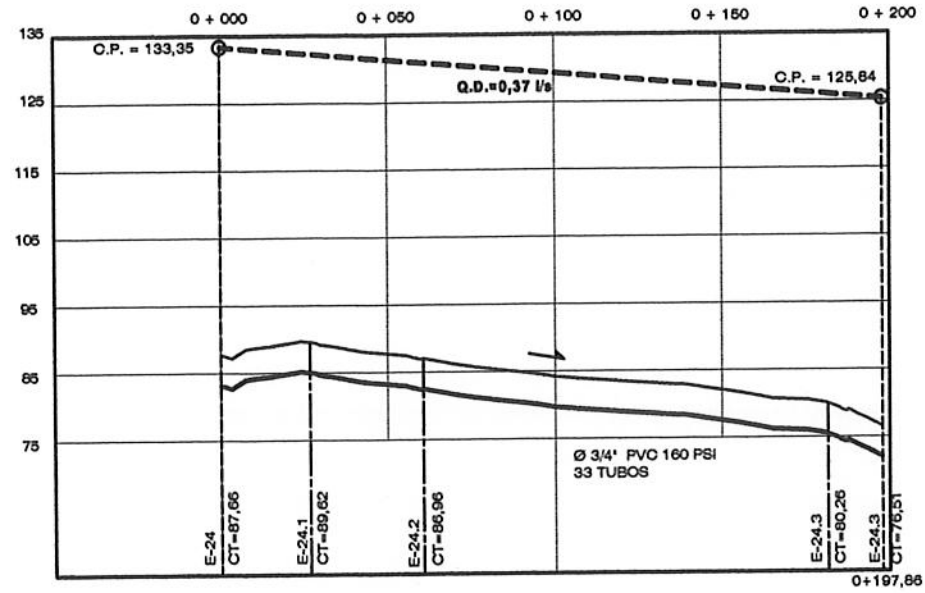


PERFIL EJE 9 0+000 A 0+136,61
ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
ESCALA VERTICAL: 1:500

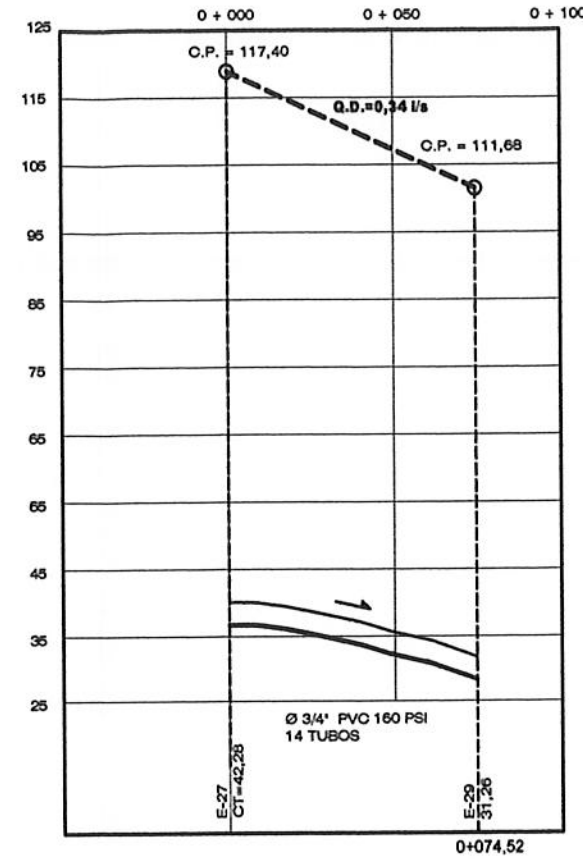
PROYECTO:
ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE
CANTON de San Carlos de Guaymas

DISEÑO: J. DUBON
CALCULO: J. DUBON
DIBUJO: J. DUBON
FECHA: 9/14

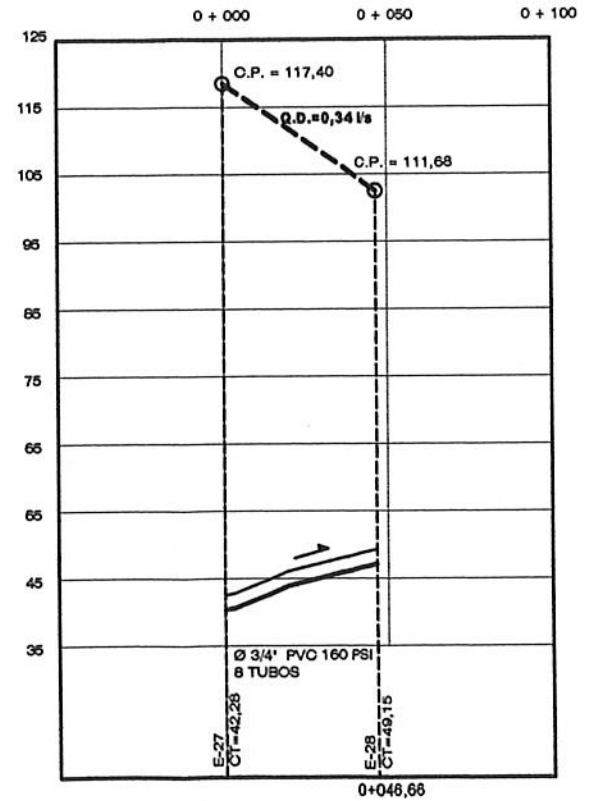
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUAYMAS
FACULTAD DE INGENIERIA
ASesor - SUPERVISOR DE EPS
Ing. Roberto S. Garcia
Unidad de Prácticas de Ingeniería y EPS
ESCALAS INDICADAS



PERFIL EJE 8 0+000 A 0+187,86
ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
ESCALA VERTICAL: 1:500

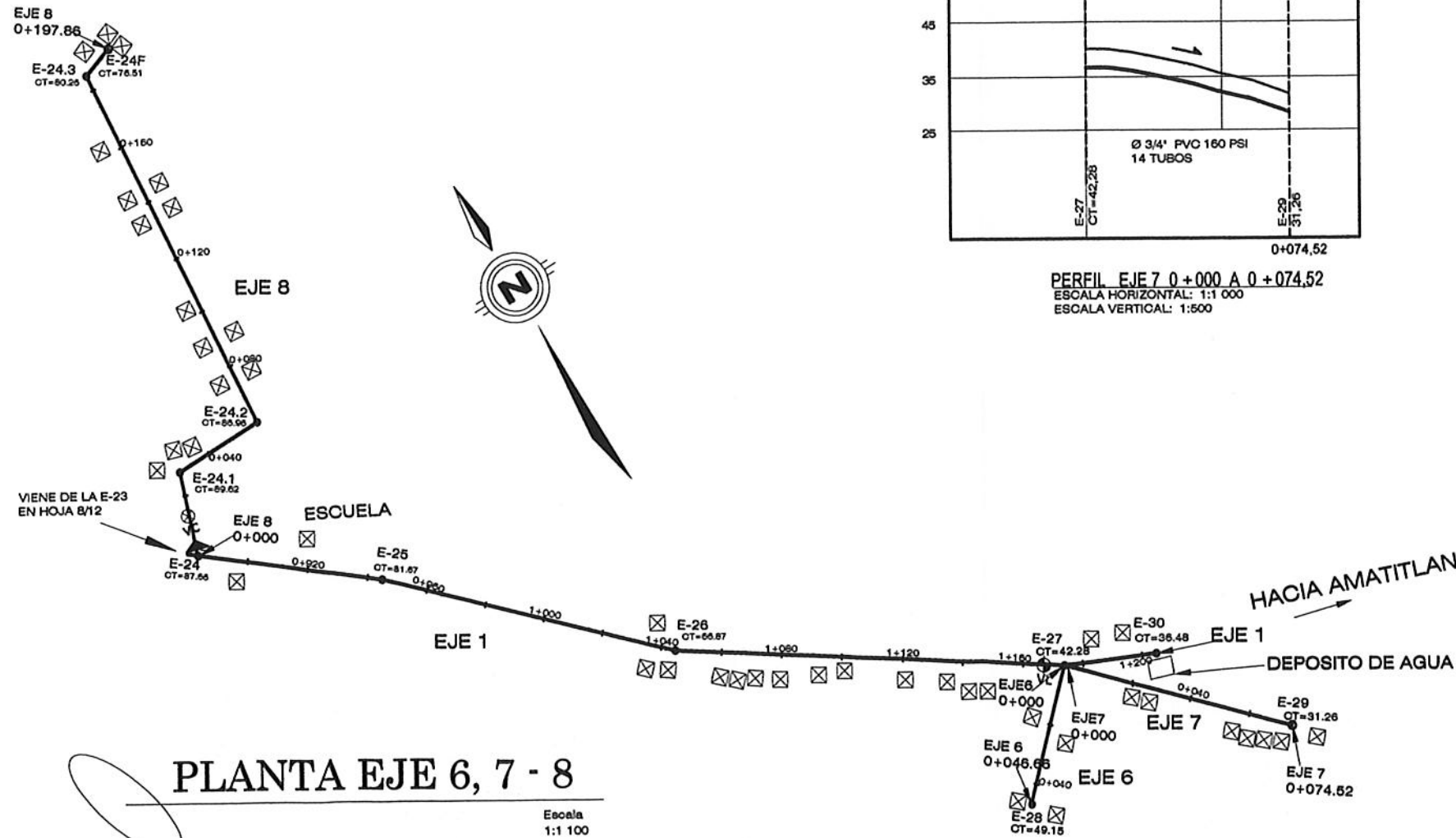


PERFIL EJE 7 0+000 A 0+074,52
ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
ESCALA VERTICAL: 1:500



PERFIL EJE 6 0+000 A 0+046,66
ESCALA HORIZONTAL: 1:1 000
ESCALA VERTICAL: 1:500

NOMENCLATURA	
○	ESTACIÓN (E)
—	TUBERIA DE CONDUCCION
—	TUBERIA DE DISTRIBUCION
□	CASAS
■	TANQUE DE DISTRIBUCION
▣	TANQUE DE CAPTACION
⊗	VALVULA DE COMPUERTA
⊕	VALVULA DE LIMPIEZA
⊖	TAPON HEMBRA
▼	REDUCIDOR



PLANTA EJE 6, 7 - 8

Escala 1:1 100

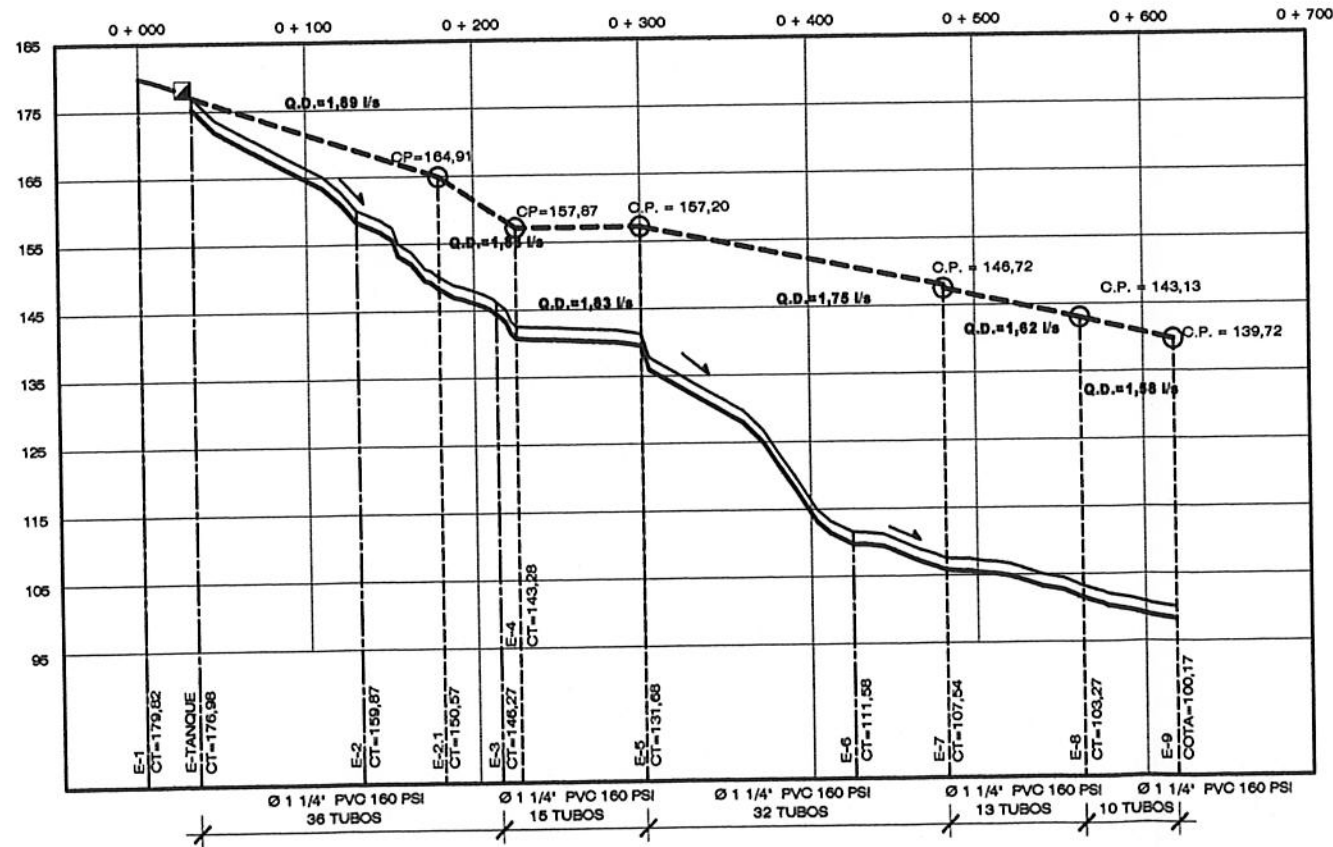
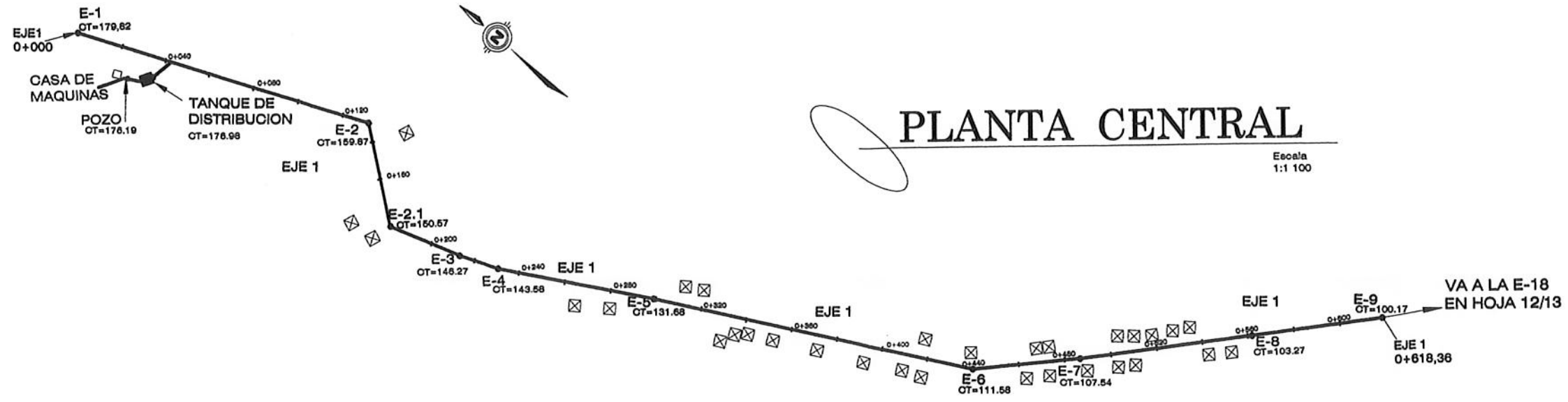
PROYECTO:
ABASTESIMIENTO DE AGUA POTABLE
CANTON SAN RAFAEL

ESTUDIO: J. DUBAN
CALCULO: J. DUBAN
DISEÑO: J. DUBAN

FECHA: 10/14

PROYECTO DE INGENIERIA
UNIDAD DE PRACTICAS DE INGENIERIA Y DISEÑO

ROBERTO ESCOBAR
INGENIERO EN SISTEMAS DE AGUA POTABLE



NOMENCLATURA	
○	ESTACIÓN (E)
—	TUBERIA DE CONDUCCION
—	TUBERIA DE DISTRIBUCION
□	CASAS
▣	TANQUE DE DISTRIBUCION
⊗	VALVULA DE COMPUERTA
⊕	VALVULA DE LIMPIEZA
⊙	TAPON HEMBRA
▼	REDUCIDOR

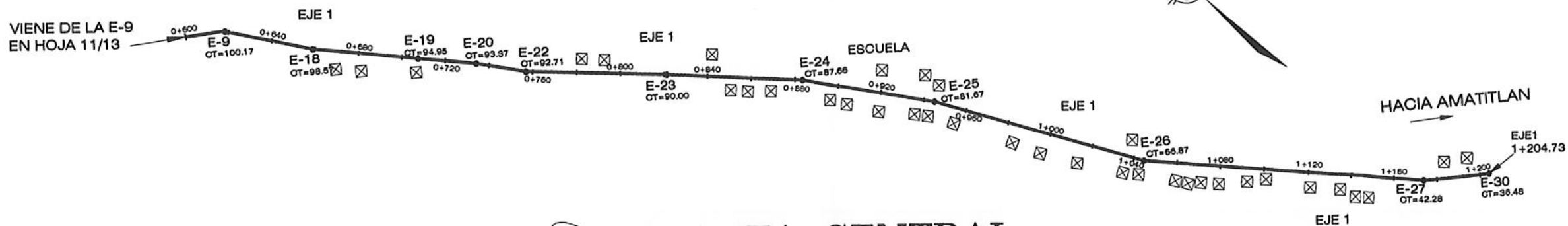
PROYECTO:
ABASTESIMIENTO DE AGUA POTABLE
CANTON SAN RAFAEL

PROYECTADO POR:
Ing. Angel Roberto García
Asesor SUPERVISOR DE EPS

UNIDAD DE TRABAJOS DE INGENIERIA Y EPS

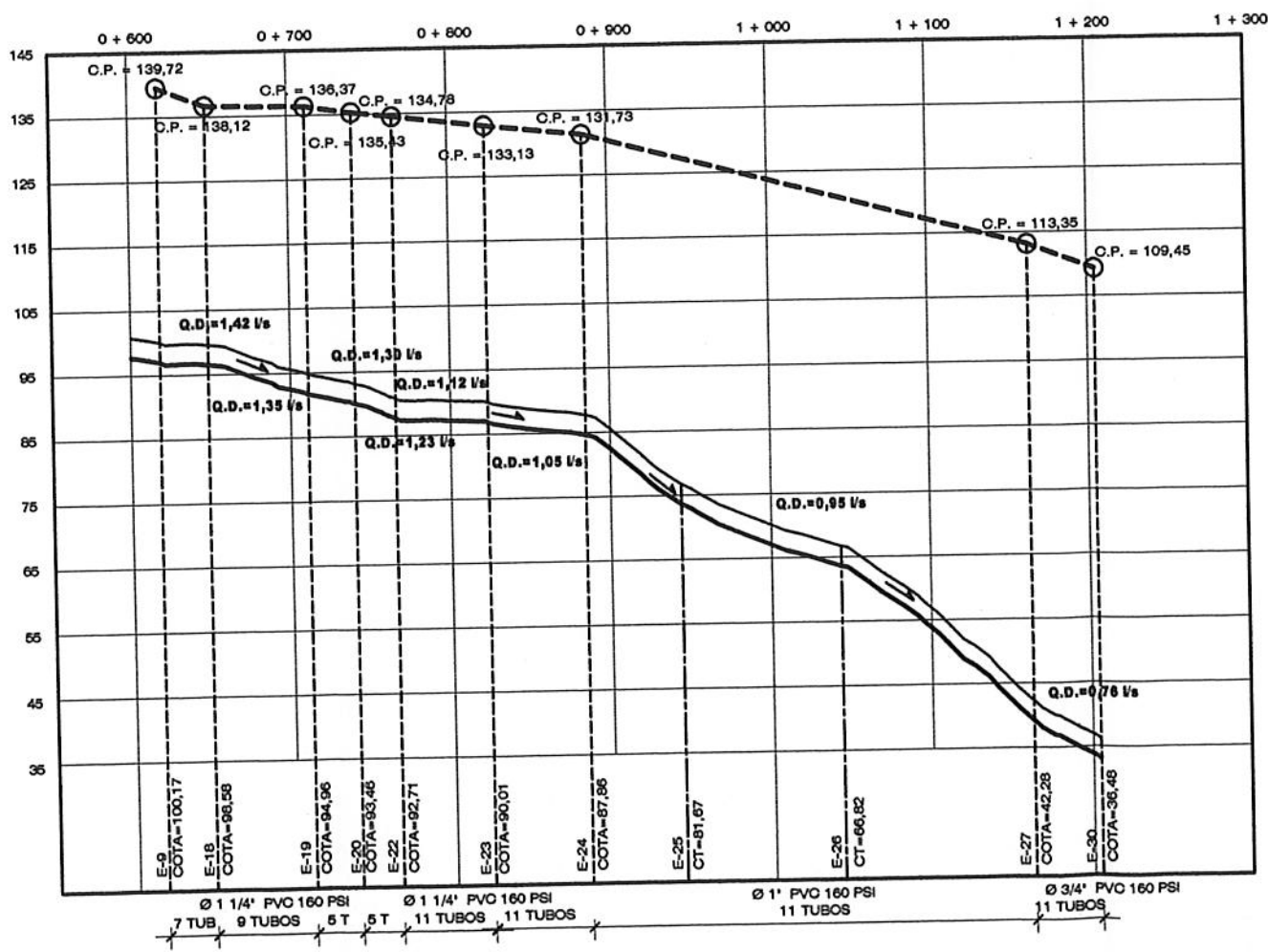
FECHA: 11/14

PROYECTO: CANTON SAN RAFAEL, ALDEA LAS ANATITLAN



PLANTA CENTRAL

Escala 1:1 100



NOMENCLATURA	
○	ESTACIÓN (E)
—	TUBERIA DE CONDUCCION
—	TUBERIA DE DISTRIBUCION
□	CASAS
■	TANQUE DE DISTRIBUCION
⊗	VALVULA DE COMPUERTA
⊕	VALVULA DE LIMPIEZA
⊙	TAPON HEMBRA
▼	REDUCIDOR

PERFIL EJE 1 DE 0 + 618,53 A 0 + 204,73
 ESCALA HORIZONTAL: 1:2 000
 ESCALA VERTICAL: 1:500

PROYECTO:
 ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE

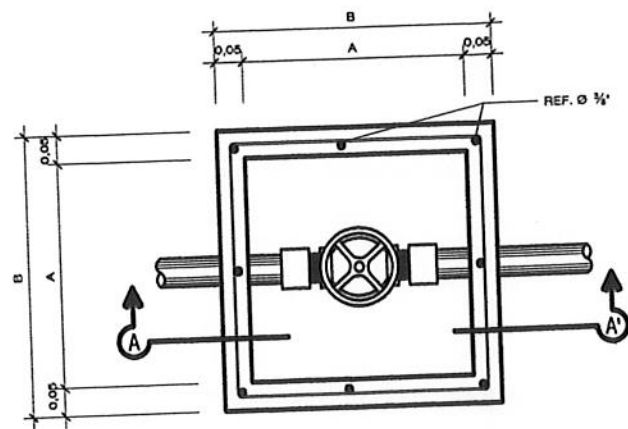
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA
 FACULTAD DE INGENIERIA

ING. Angel Roberto Sic Garcia
 ASISTENTE SUPERVISOR DE EPS

FECHA: 12/14

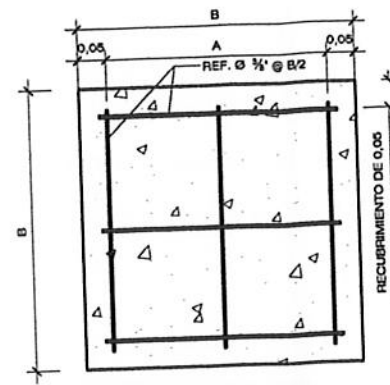
PRODUCED BY AN AUTODESK EDUCATIONAL PRODUCT

PRODUCED BY AN AUTODESK EDUCATIONAL PRODUCT



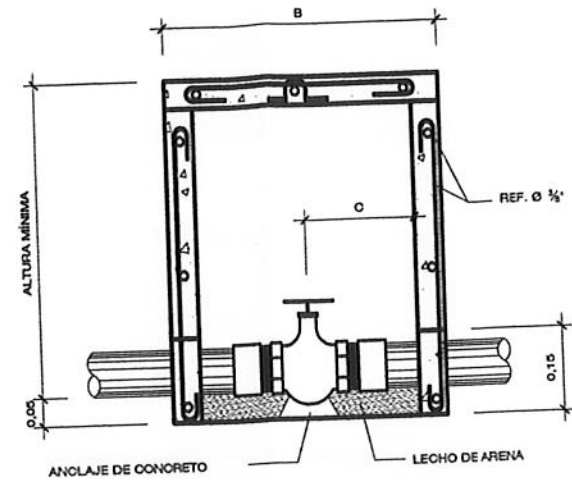
PLANTA DE CAJA PARA VÁLVULAS

SIN ESCALA



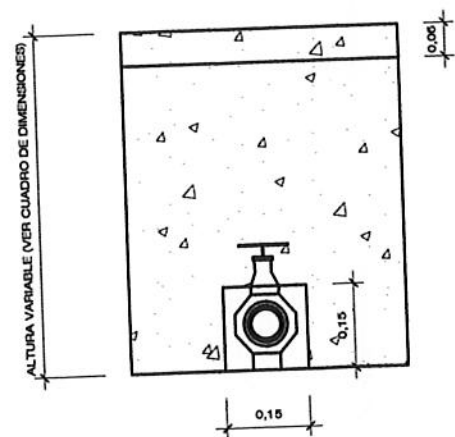
DETALLE EN PLANTA DE TAPADERA

SIN ESCALA



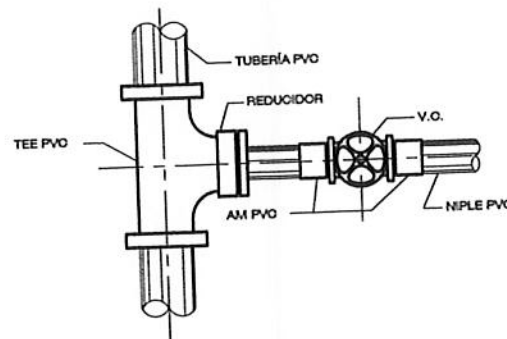
SECCIÓN A-A' DE CAJA PARA VÁLVULAS

SIN ESCALA



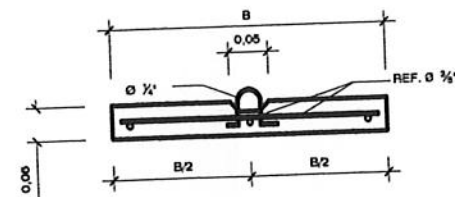
ELEVACIÓN DE CAJA PARA VÁLVULAS

SIN ESCALA



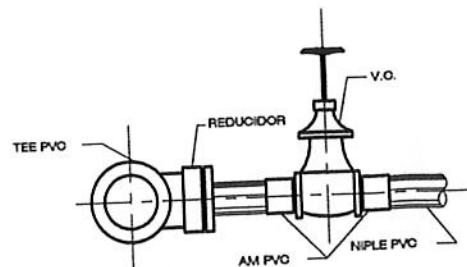
PLANTA VÁLVULA DE LIMPIEZA
TUBERÍA Y ACCESORIOS PVC

SIN ESCALA



DETALLE EN SECCIÓN DE TAPADERA

SIN ESCALA



ELEVACIÓN VÁLVULA DE LIMPIEZA
TUBERÍA Y ACCESORIOS PVC

SIN ESCALA

CUADRO DE DIMENSIONES (cm)

DIÁMETRO DE TUBERÍA	A	B	C	ALTURA MÍNIMA
1"	35	45	17,5	45
1 1/2"	40	50	20	50
2"	50	58	25	50

NOTAS GENERALES

1. LAS CAJAS Y TAPADERAS SE CONSTRUIRÁN DE CONCRETO $f_c = 210 \text{ kg/cm}^2$ (3 000 PSI).
2. TODAS LAS PAREDES SERÁN ALISADAS CON SABIETA PROPORCIÓN CEMENTO-ARENA DE R/Ó 1:2.
3. LAS VÁLVULAS SE ASENTARÁN SOBRE UN LECHO DE ARENA PARA FACILITAR EL DRENAJE.

REFERENCIA

PVC	CLORURO DE POLIVINIL
V.O.	VÁLVULA DE COMPLETA
V.A.	VÁLVULA DE APE
A.M.	ADAPTADOR MACHO
A.H.	ADAPTADOR HEMBRA

PROYECTO:

ABASTESIMIENTO DE AGUA POTABLE
CANTON SAN RAFAEL

DIBUJO

J. DUBÓN

CALCULO

J. DUBÓN

DISEÑO

J. DUBÓN

HOJA No:

13/14

UBICACION

CANTON

FECHA

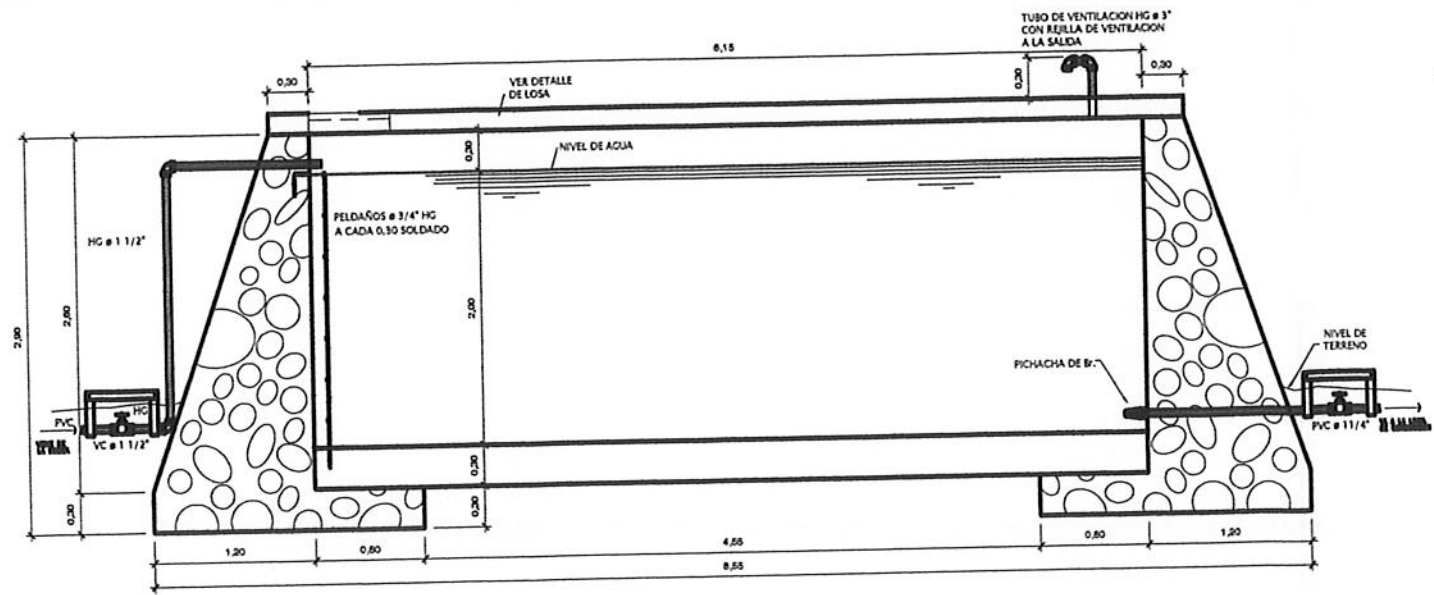
INDICADA

INDICADA

INDICADA

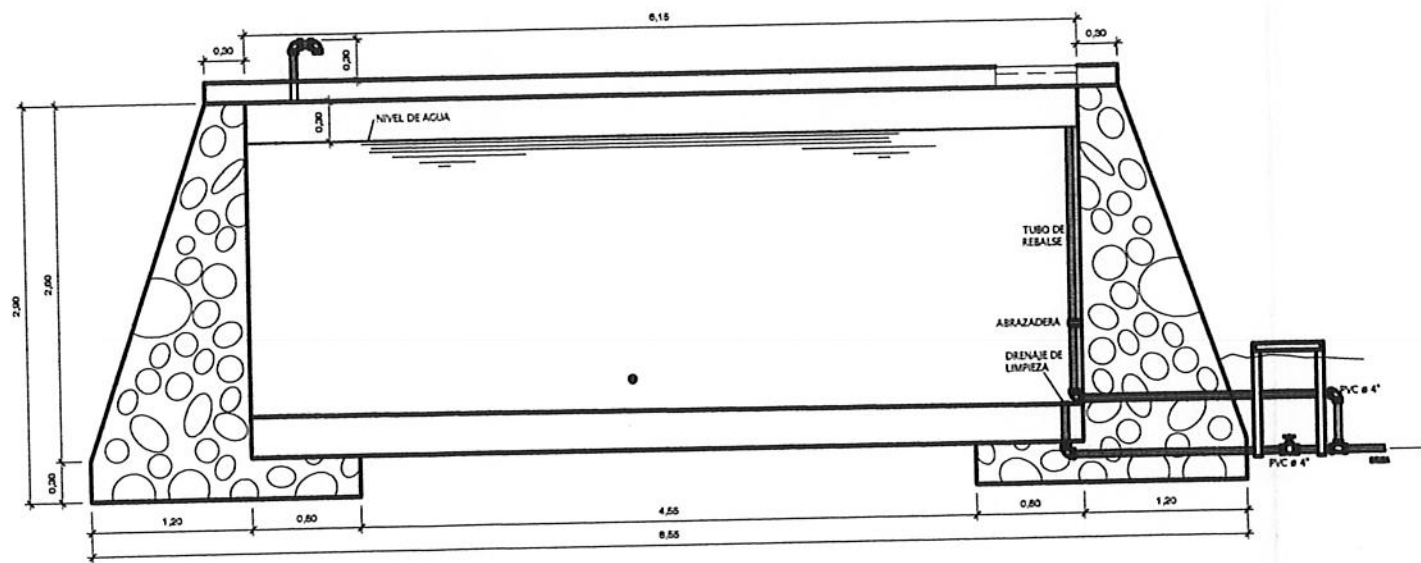
INDICADA

INDICADA



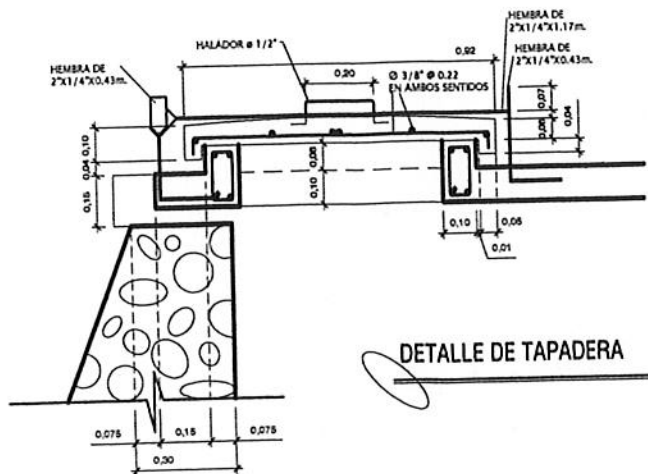
SECCION A-A

ESCALA 1:25



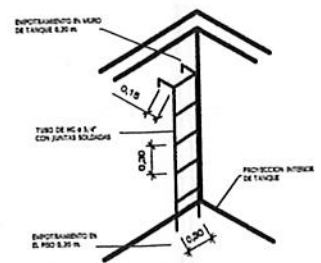
SECCION B-B

ESCALA 1:25

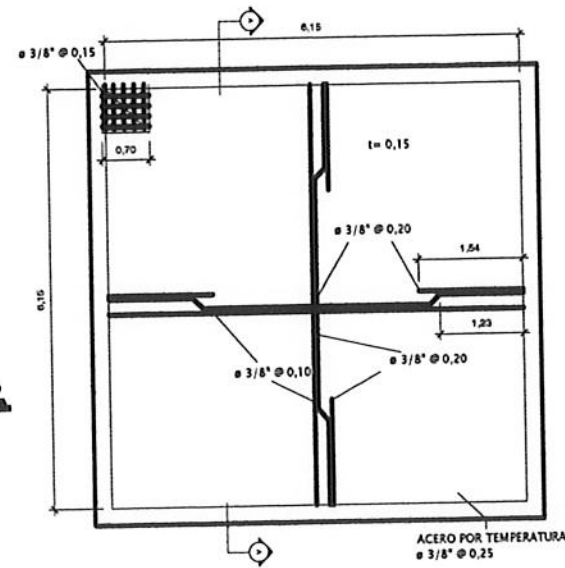


DETALLE DE TAPADERA

ESCALA 1:25

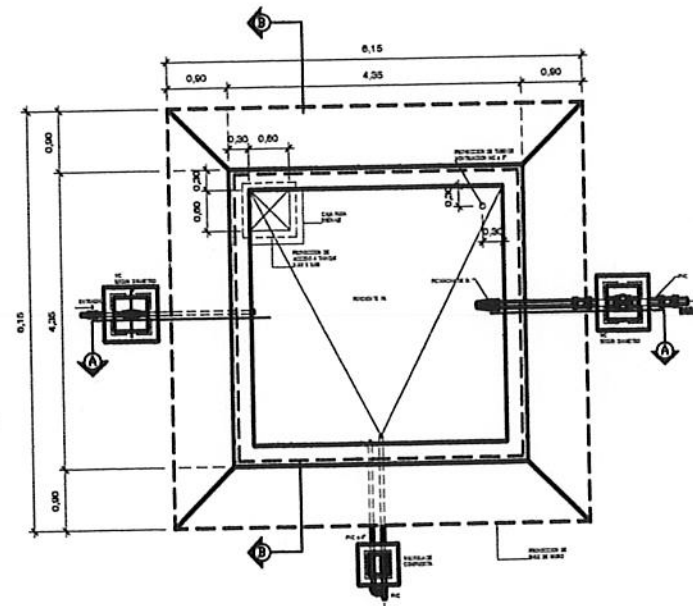


ISOMETRICO DE ESCALERA INTERIOR



PLANTA DE LOSA DE TECHO

ESCALA 1:50

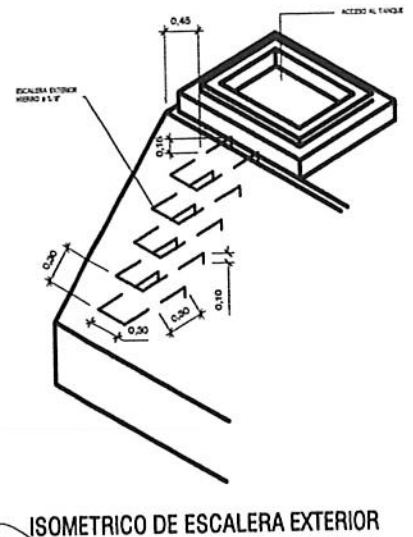


PLANTA DE TANQUE

ESCALA 1:50

NOTAS GENERALES

- MATERIALES:**
- 1.- CONCRETO: SE USARA CONCRETO CON ESFUERZO DE RUPTURA A COMPRESION DE 210 Kg/cm (3000 lb/Pig) A LOS 28 DIAS
 - 2.- ACERO DE REFUERZO: SE USARA ACERO DE REFUERZO DE $F_y = 2810 \text{ Kg/cm}$ (GRADO 40 KSI) ESPECIFICACION ASTH A615
 - 3.- VARIOS: LOS MUROS ESTAN DISENADOS PARA TRABAJAR TANTO SOBRE COMO BAJO TIERRA.
 - 4.- TODAS LA DIMENSIONES ESTAN DADAS EN METROS.
 - 5.- LOS RECUBRIMIENTOS SERAN DE 3cm. EXCEPTO DONDE SE INDIQUE LO CONTRARIO Y ESTE SE MEDIRA ENTRE EL ROSTRO DE LA BARRA Y LA SUPERFICIE DE CONCRETO.
 - 6.- EL TERRENO BAJO LA LOSA DEL PISO DEBERA SER PERFECTAMENTE APISONADO.
 - 7.- LA LOSA DEL TECHO DEBERA TENER UNA PENDIENTE DE 1% HACIA LOS LADOS.
 - 8.- LOS MUROS DE PIEDRA DEBERAN IMPERMEABILIZARSE EN SUS CARAS INTERIORES POR MEDIO DE UN CAPA DE SABIETA DE CEMENTO ARENA PROPORCION (1:2), DEBIDAMENTE ALISADA. CERNIDAS CON CEMENTO ARENA.
 - 9.- LOS MUROS DE TANQUE SERAN DE HAMPOSTERIA: 60% PIEDRA BOLA 40% SABIETA-CEMENTO-ARENA 1:2



ISOMETRICO DE ESCALERA EXTERIOR

LISTA DE MATERIALES			
DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	NOTAS
ACCESORIOS DE ENTRADA (# SEGUN DISEÑO)			
ADAPTADORES MACHOS (PVC)	1	U	
VALVULA DE COMPUERTA (BA)	1	U	
CODOS HG DE 90°	2	U	
TUBERIA HG	3	M.	
ACCESORIOS DE SALIDA (# SEGUN DIAMETRO)			
PICHACHA (BR)	1	U	
ADAPTADORES MACHO (PVC)	3	U	
VALVULA DE COMPUERTA (BA)	1	U	
ACCESORIOS DE DRENAJE Y REBALSE			
TEE PVC # 3"	1	U	
CODOS DE 90° PVC # 3"	3	U	
VALVULA DE COMPUERTA BR # 3"	1	U	
ADAPTADOR MACHO PVC # 3"	2	U	
TUBERIA PVC # 3"	6	M.	
ACCESORIOS DE VENTILACION			
NIPLE DE HG # 3\"/>			

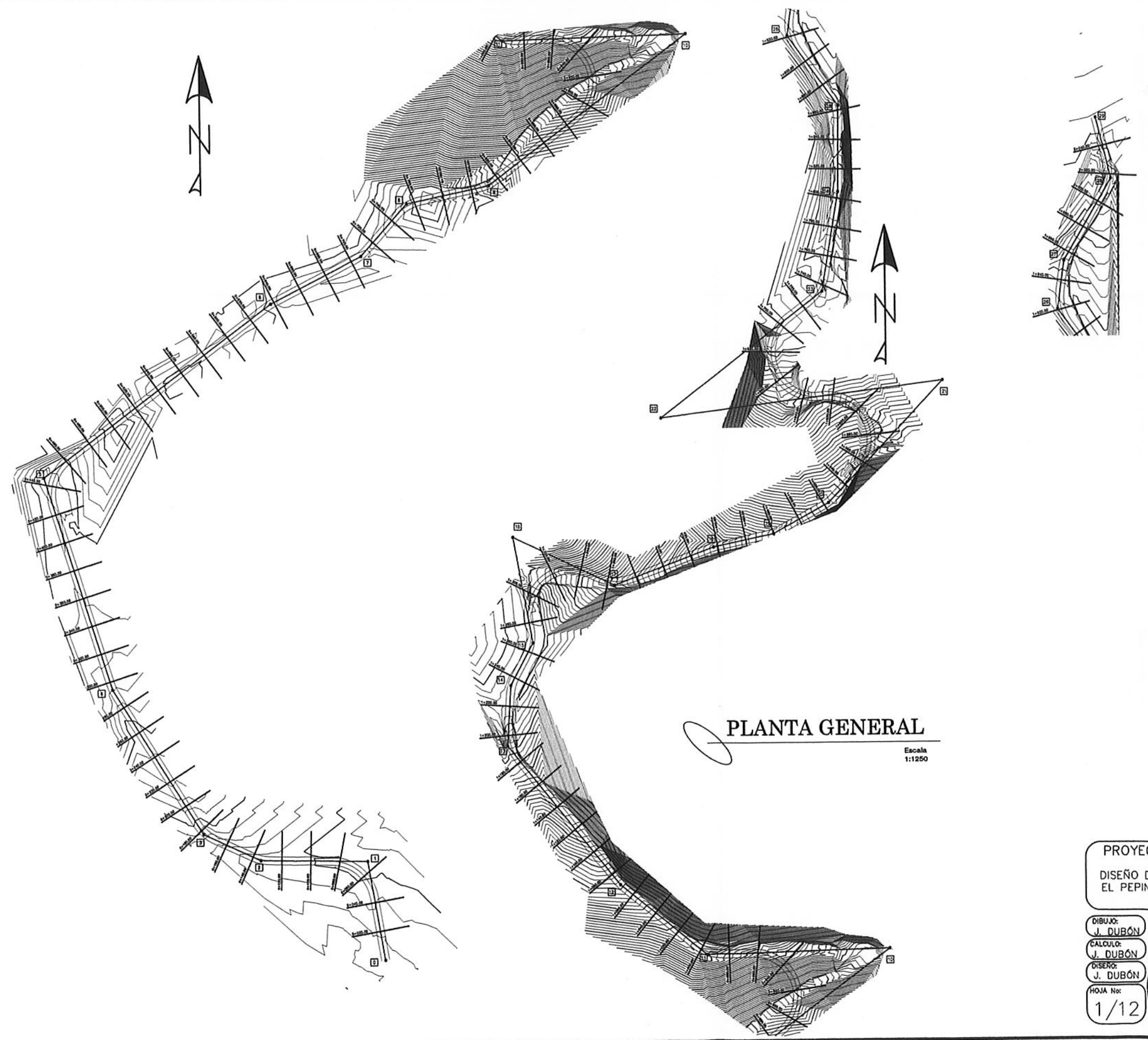
PROYECTO: ABASTECIMIENTO DE SAN CARLOS DE GUAYAMA

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUAYAMA

ING. Angel RIVERA LAS TORRES AMATEO

UNIDAD DE INGENIERIA Y EPS

14/14



EST	PO	RUMBOS	DISTANCIA
0	1	N 9°50'34" W	68.67
1	2	N 88°57'35" W	73.80
2	3	N 64°51'7" W	43.35
3	4	N 32°7'3" W	117.41
4	5	N 17°27'18" W	152.09
5	6	N 53°34'32" E	196.71
6	7	N 63°7'36" E	69.91
7	8	N 41°54'50" E	47.89
8	9	N 78°14'27" E	57.38
9	10	N 53°12'21" E	170.67
10	11	S 88°23'14" W	126.14
11	12	N 50°53'21" W	76.82
12	13	N 38°59'24" W	122.93
13	14	N 3°28'17" E	41.38
14	15	N 28°31'4" E	32.80
15	16	N 10°24'15" W	73.42
16	17	S 64°31'45" E	77.64
17	18	N 69°36'10" E	72.93
18	19	N 78°15'55" E	42.82
19	20	N 61°18'56" E	43.48
20	21	N 43°33'53" E	114.70
21	22	S 82°54'31" W	196.24
22	23	N 52°47'9" E	141.28
23	24	N 9°42'24" E	68.94
24	25	N 0°40'29" E	58.87
25	26	N 35°52'16" W	58.64
26	27	N 7°51'48" E	33.43
27	28	N 30°15'30" E	64.60
28	29	N 13°37'5" W	42.74

PLANTA GENERAL

Escala
1:1250

PROYECTO:
DISEÑO DE PAVIMENTACION DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS.

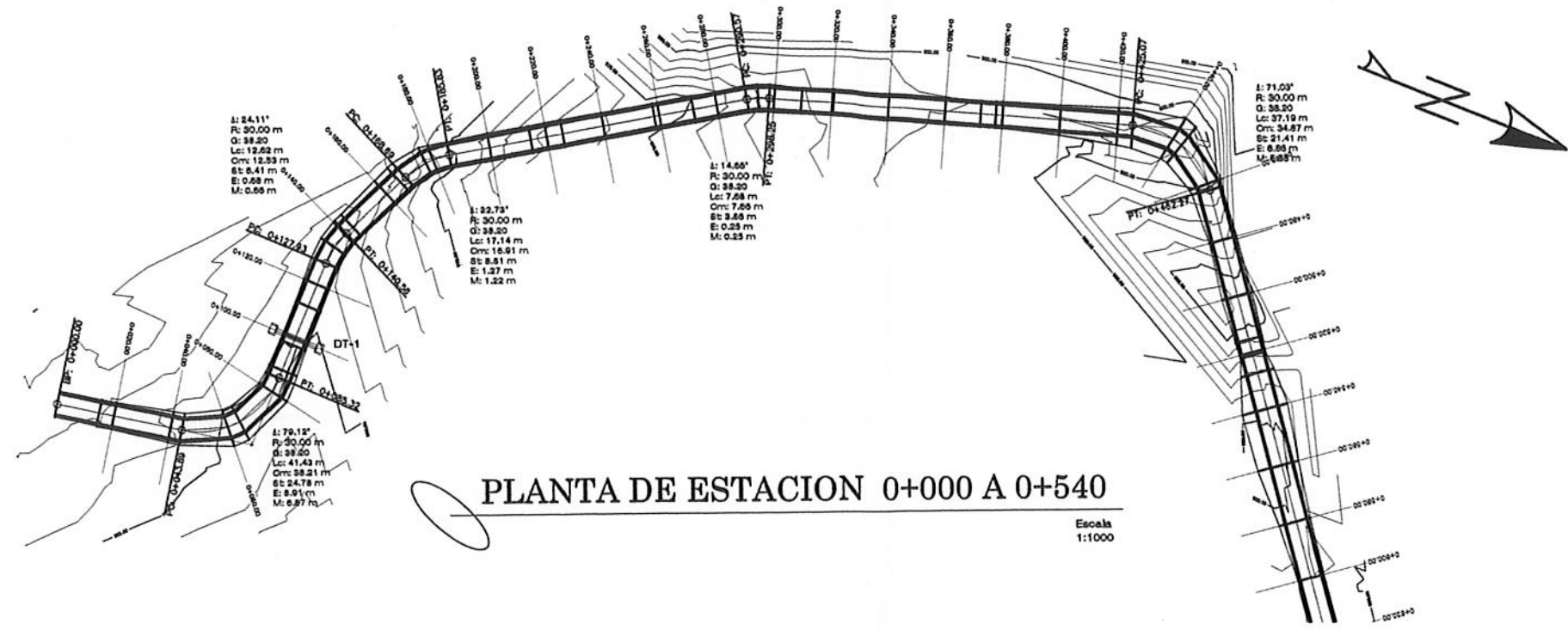
UBICACION:
ALDEA EL PEPINAL, AMATELAN, DEPARTAMENTO DE SAN CARLOS DE GUATEMALA

DIBUJO: J. DUBÓN
CALCULO: J. DUBÓN
DISEÑO: J. DUBÓN
HOJA No: 1/12

FECHA:
ESCALAS: 1/1250

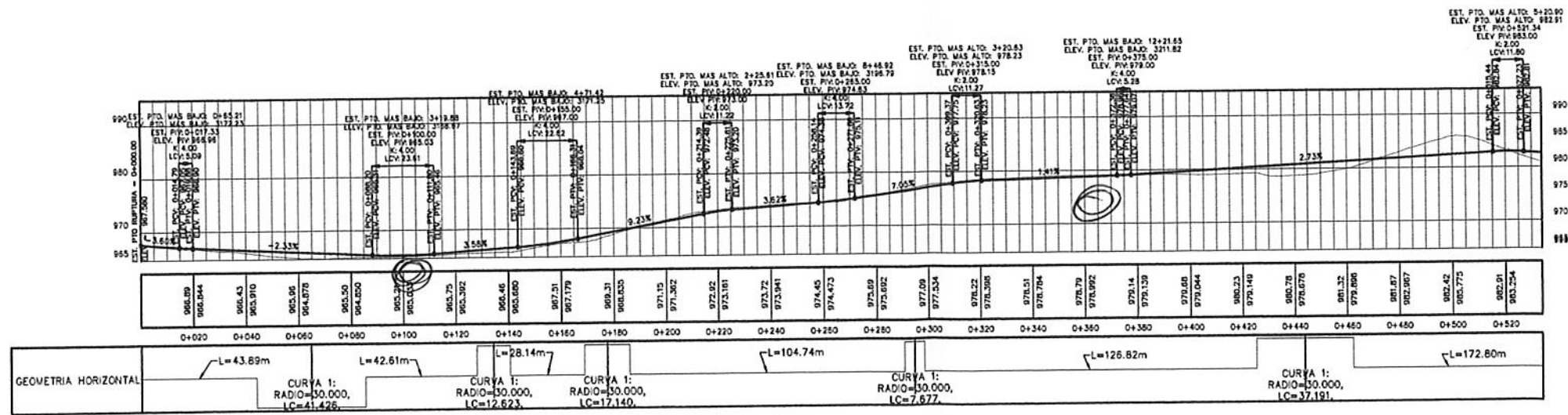
ASESOR - SUPERVISOR DE EPS:
Ing. Angel Roberto García
Unidad de Práctica de Ingeniería y EPS
Ing. Angel Roberto García, ASESOR - EPS, EPS
Facultad de Ingeniería





PLANTA DE ESTACION 0+000 A 0+540

Escala 1:1000



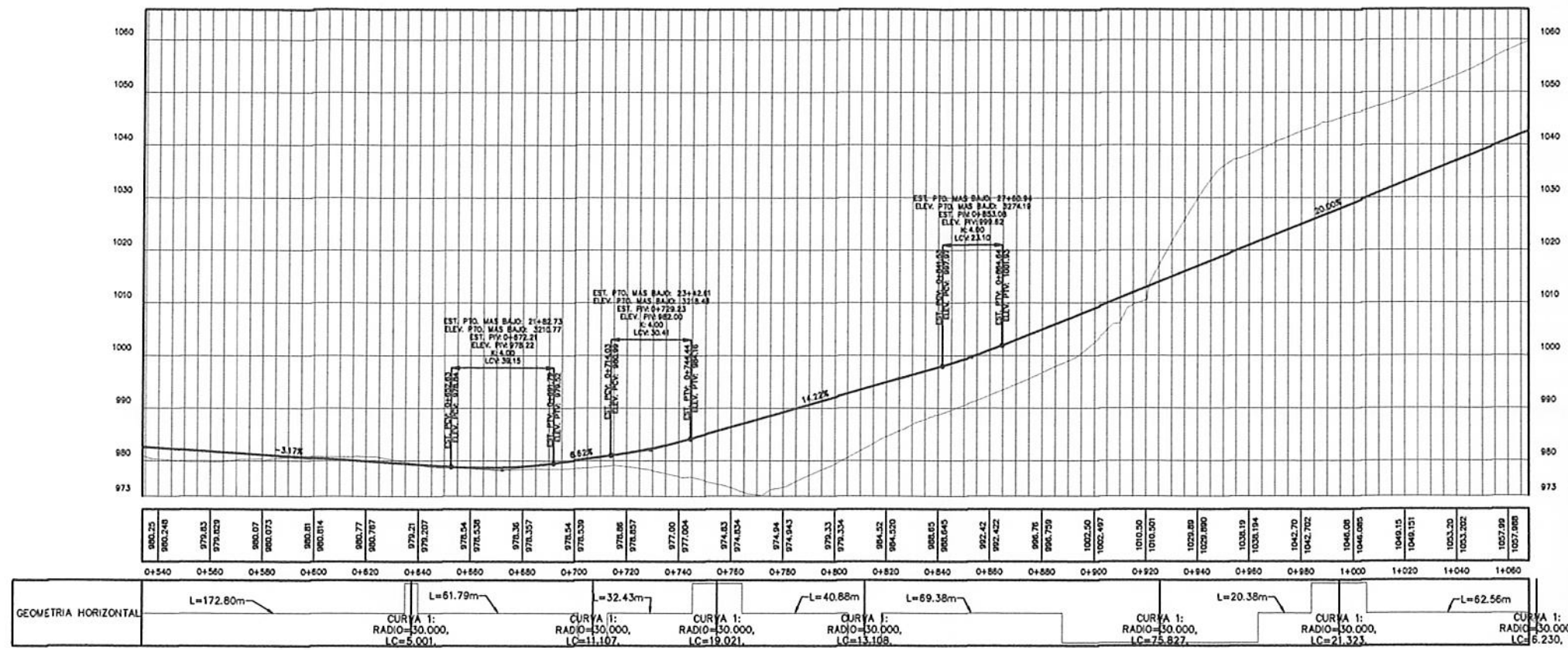
PERFIL DE ESTACION 0+000 A 0+540

Escala H: 1/1000
V: 1/500

PROYECTO:
DISEÑO DE PAVIMENTACION DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS.



DIBUJO: J. DUBÓN	UBICACION: ALDEA EL PEPINAL, AMATITLAN.	FECHA:
CALCULO: J. DUBÓN	PLANO RESERVA DE SAN CARLOS	ESCALAS: INDICADAS
DISEÑO: J. DUBÓN	PLANTA PERFIL DE ESTACION 0+000 A 0+540.	
HOJA No: 2/12		

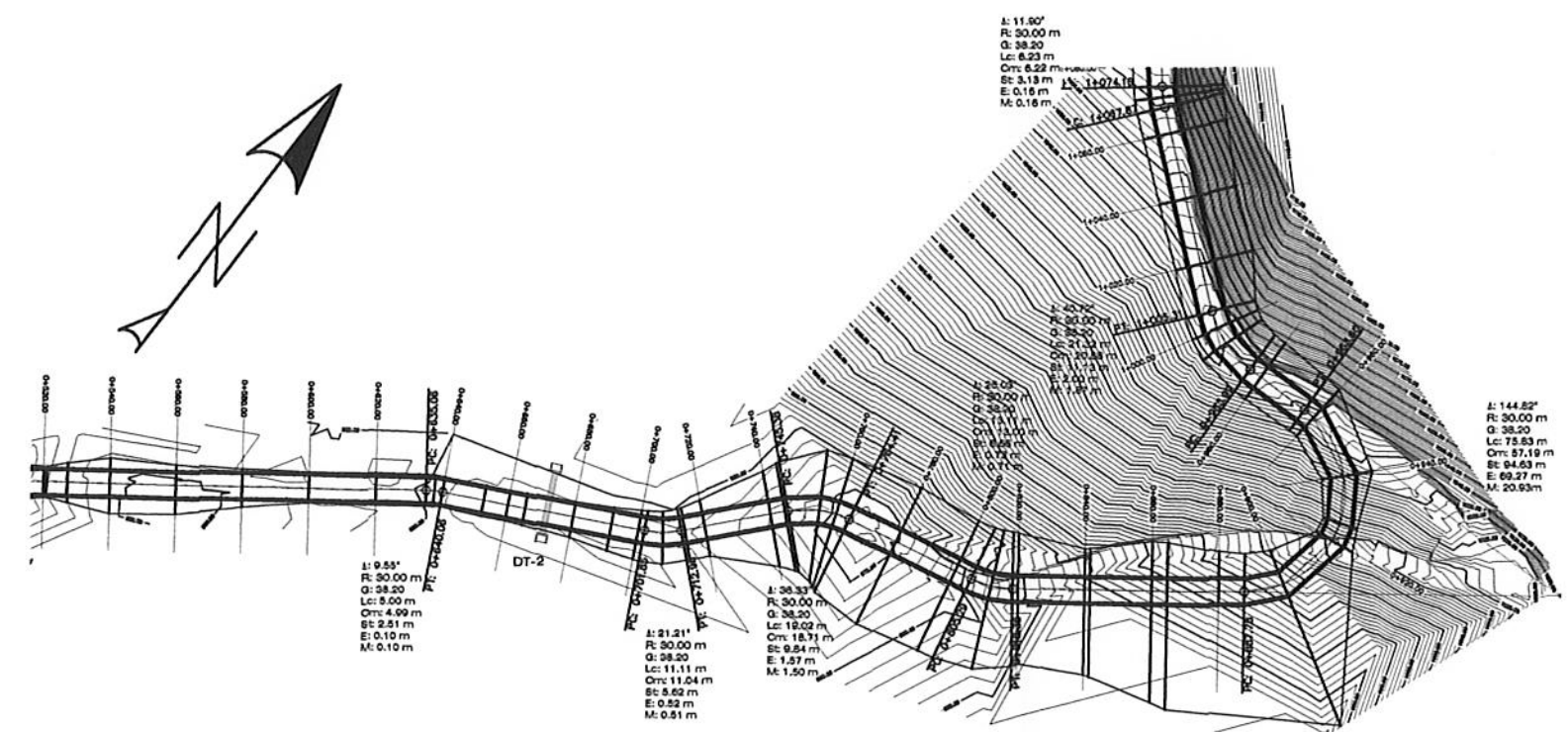


GEOMETRIA HORIZONTAL

L=172.80m	L=61.79m	L=32.43m	L=40.88m	L=69.38m	L=20.38m	L=62.56m
CURVA 1: RADIO=30.000, LC=5.001	CURVA 1: RADIO=30.000, LC=11.107	CURVA 1: RADIO=30.000, LC=19.021	CURVA 1: RADIO=30.000, LC=13.108	CURVA 1: RADIO=30.000, LC=75.827	CURVA 1: RADIO=30.000, LC=21.323	CURVA 1: RADIO=30.000, LC=6.230

PERFIL DE ESTACION 0+540 A 1+070

Escala H: 1/1000
V: 1/500



PLANTA DE ESTACION 0+540 A 1+070

Escala: 1/1000

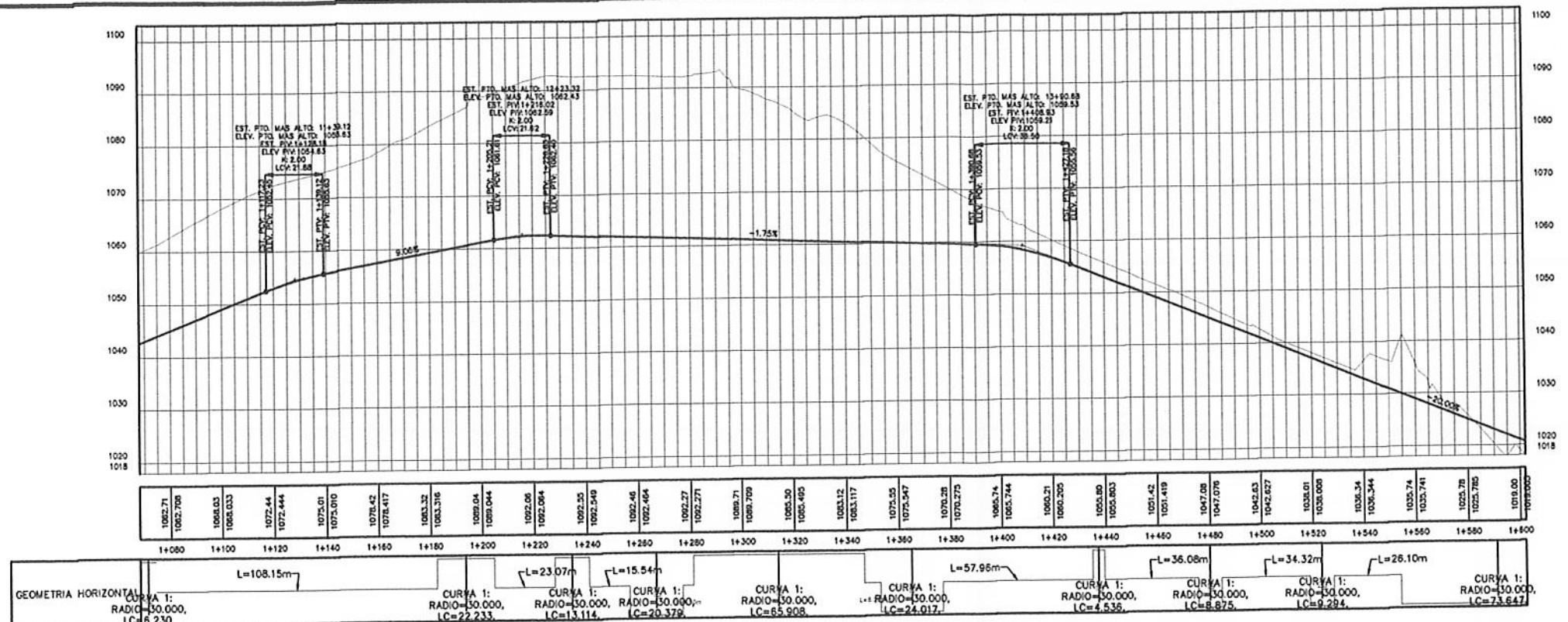
PROYECTO:
DISEÑO DE PAVIMENTACION DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS.

DIBUJO: J. DUBÓN
CALCULO: J. DUBÓN
DISEÑO: J. DUBÓN
HOJA No: 3/12

UBICACION: ALDEA EL PEPINAL, AMATITLAN.
PLANO DE: PLANTA PERFIL DE ESTACION 0+540 A ESTACION 1+070.

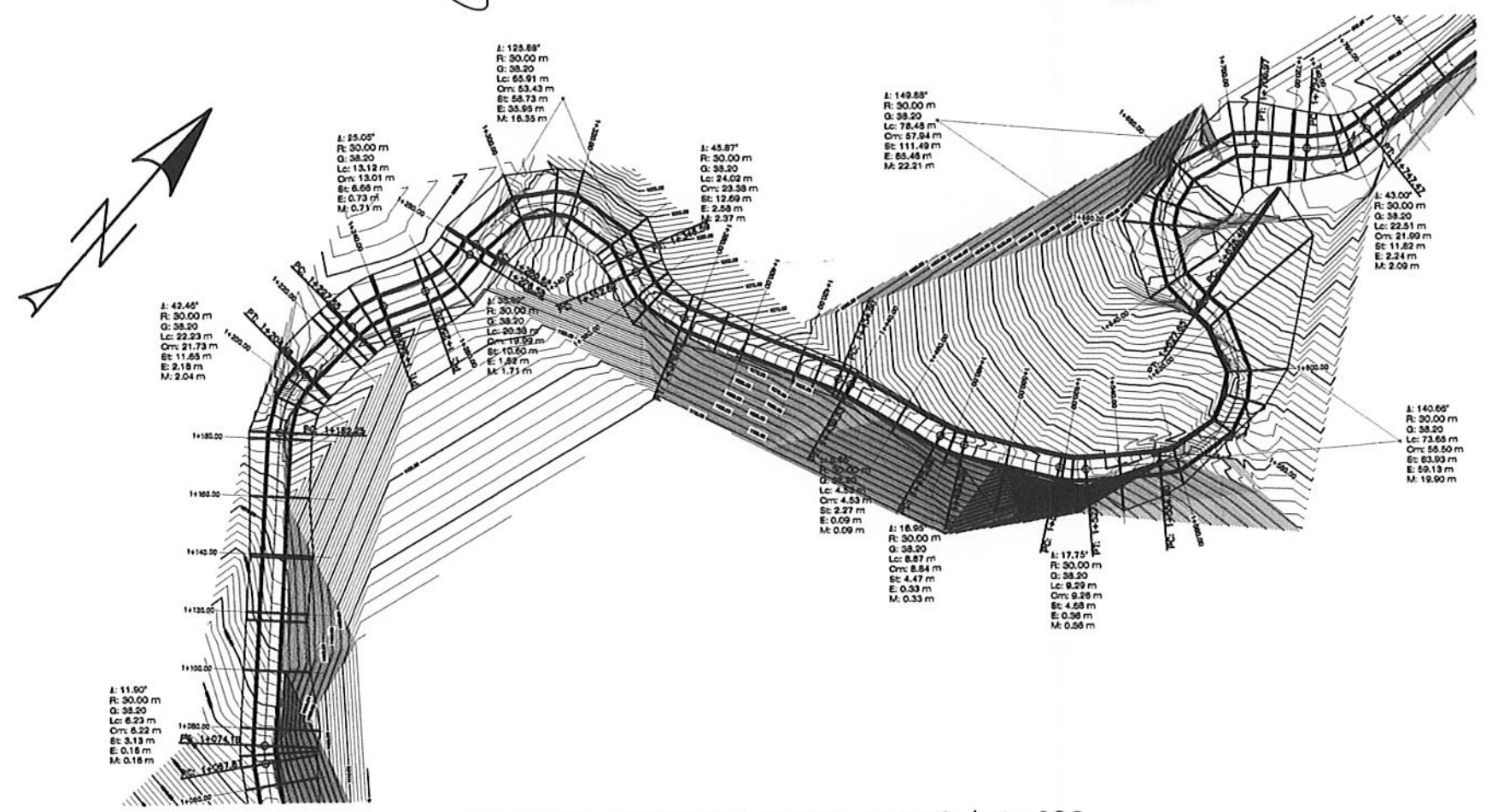
FECHA:
ESCALAS: INDICADA

SESOR (ASISTENTE) DE EPS
ING. ANDRÉS ROBERTO GÓMEZ GARCÍA, ASESOR - SUP. EPS



PERFIL DE ESTACION 1+070 A 1+600

Escala H: 1/1000
V: 1/500



PLANTA DE ESTACION 1+070 A 1+600

Escala: 1/1000

PROYECTO:
DISEÑO DE PAVIMENTACION DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS.

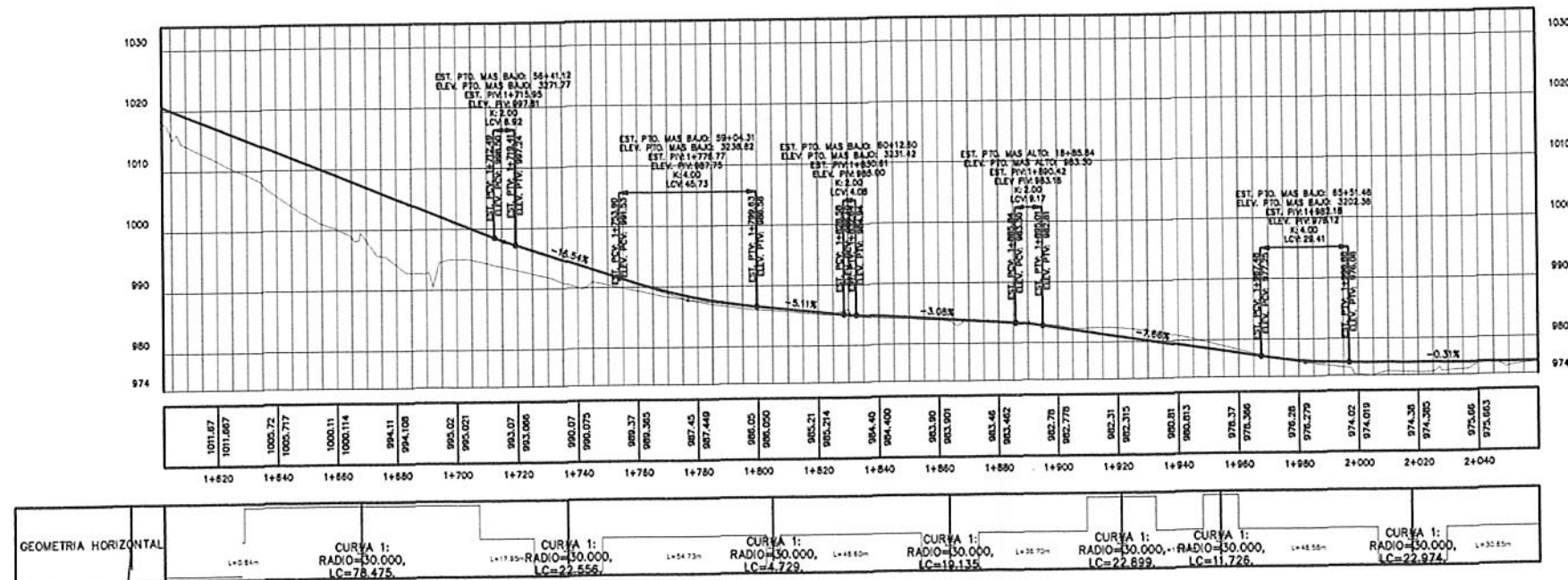
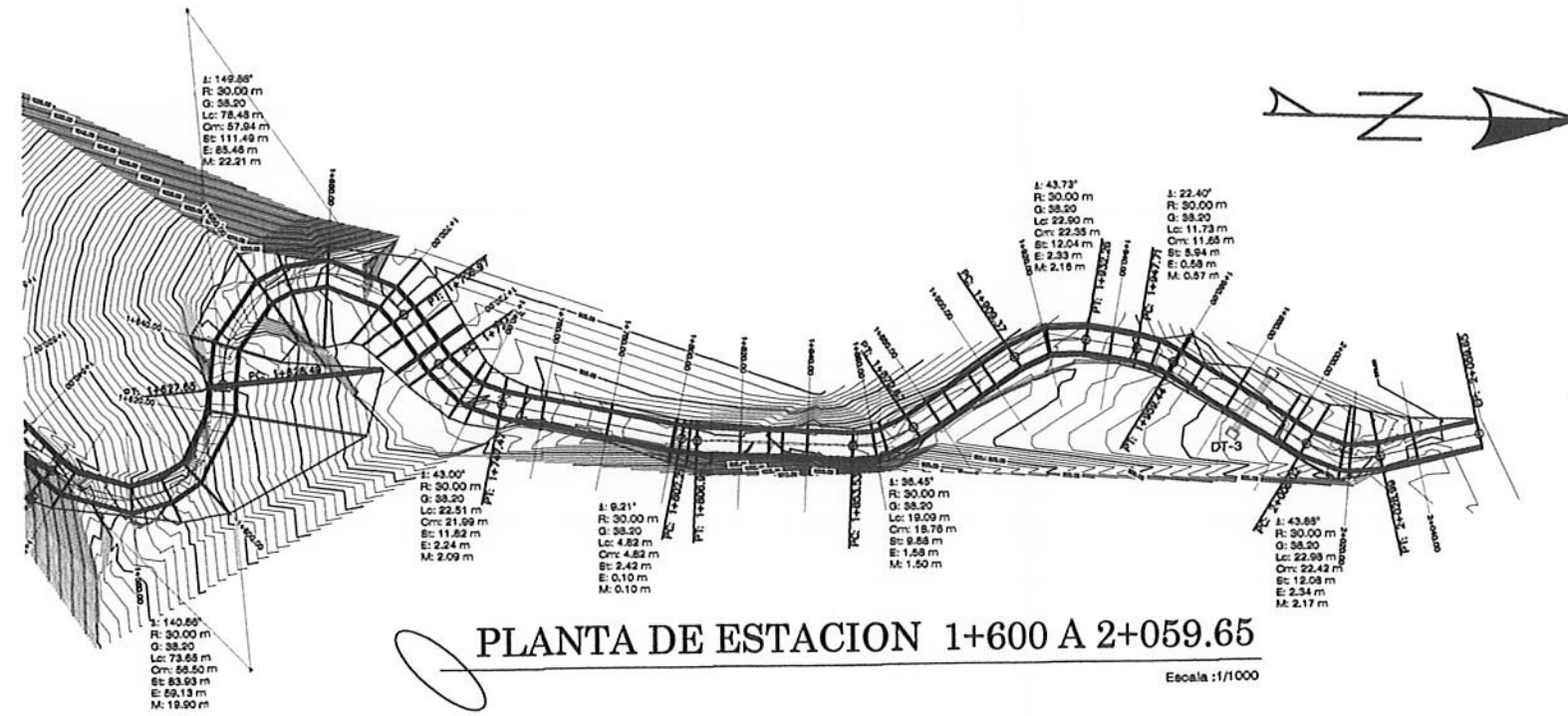
UBICACION:
ALDEA EL PEPINAL, AMATITLAN.

PLANO DE:
PLANTA-PERFIL DE ESTACION 1+070 A 1+600.

HOJA No:
4/12

INQ. ANGEL ROBERTO GARCIA, ASESOR - SUP. EPS

ESCALAS:
INDICADA



PERFIL DE ESTACION 1+600 A 2+059.65
Escala H: 1/1000
V: 1/500

PROYECTO:
DISEÑO DE PAVIMENTACION DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS.

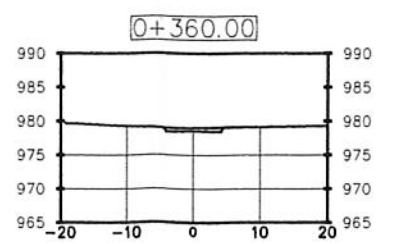
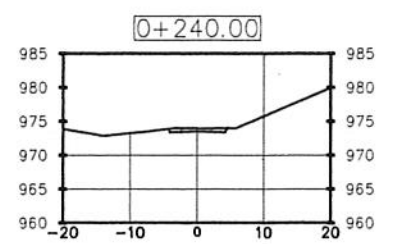
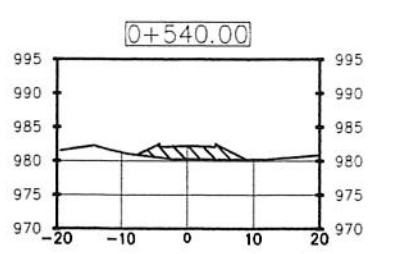
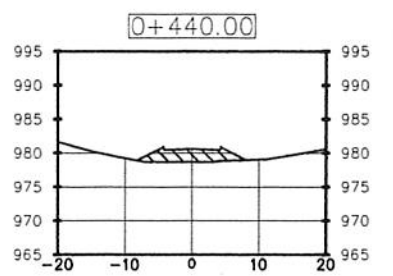
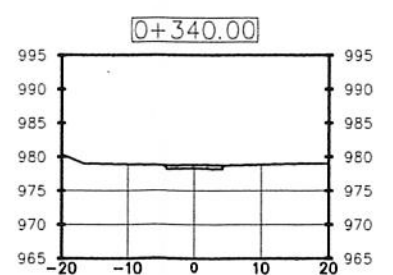
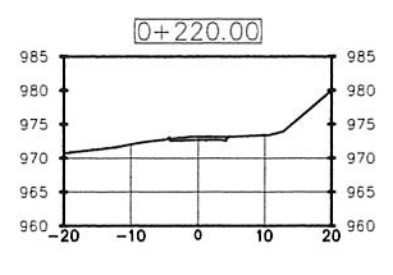
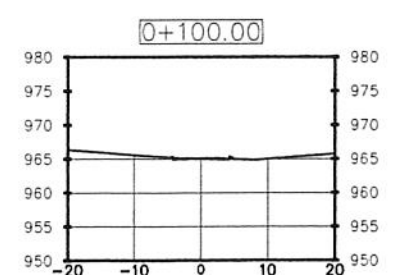
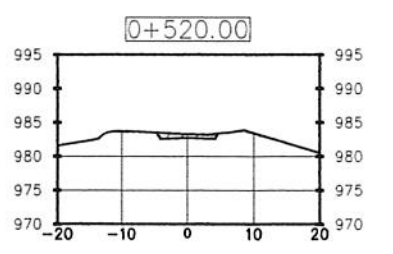
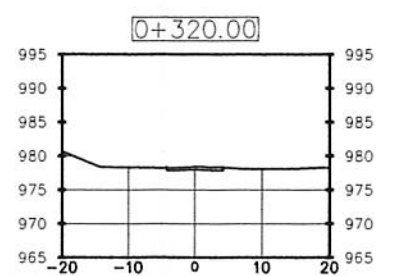
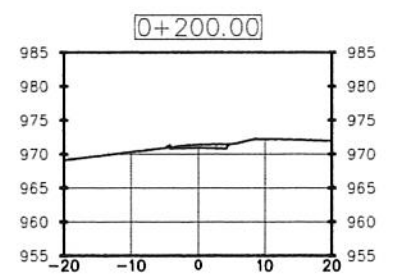
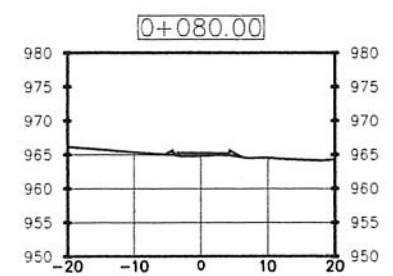
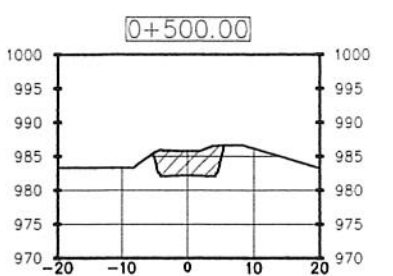
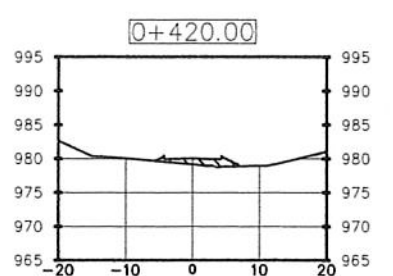
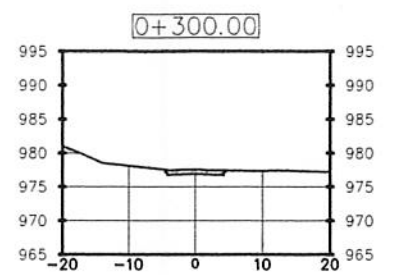
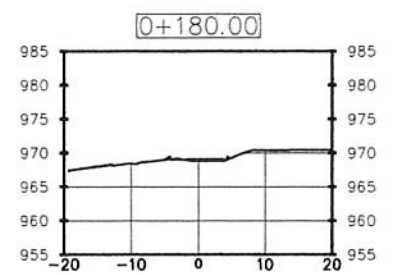
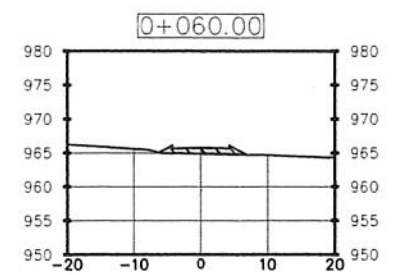
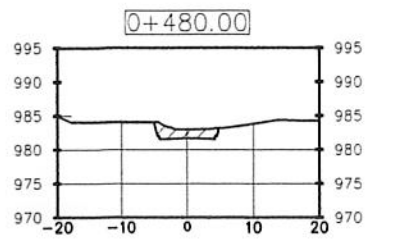
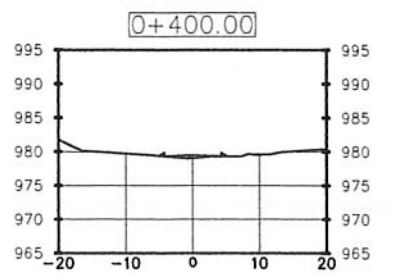
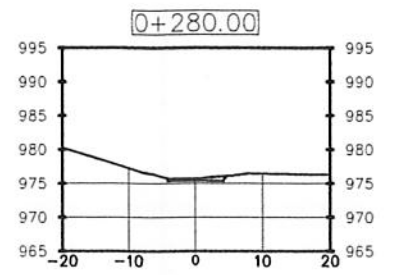
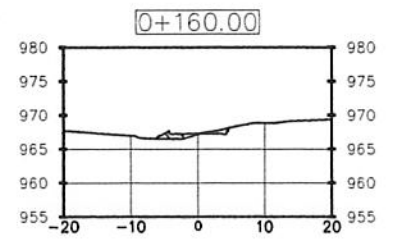
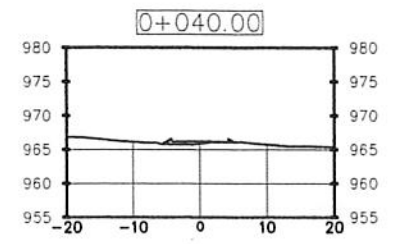
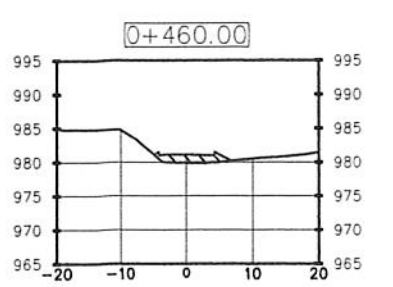
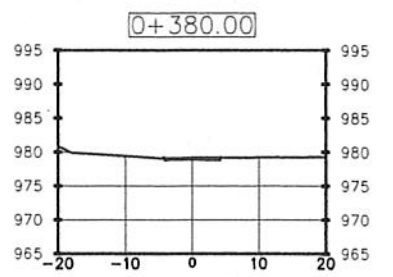
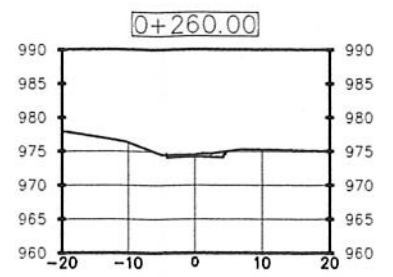
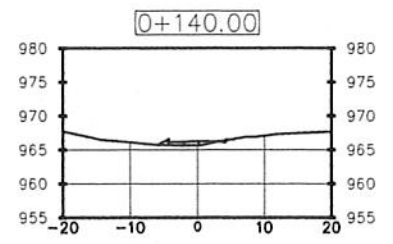
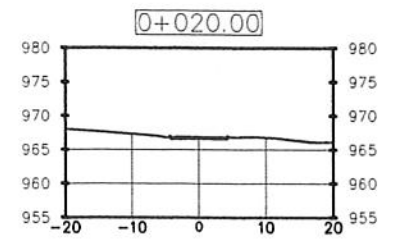
UBICACION:
ALDEA EL PEPINAL, AMATITLAN.

PLANO DE: San Carlos
PLANTA-PERFIL DE ESTACION 1+600 A 2+059.65.

ASesor: ING. ANGEL ROBERTO GARCIA, ASESOR - SUP. EPS

HOJA No: 5/12

ESCALAS: INDICADAS



PROYECTO:
DISEÑO DE PAVIMENTACION DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS.



DIBUJO:
J. DUBÓN

UBICACION:
ALDEA EL PEPINAL, SALI CARLOS, AMATITLAN

CALCULO:
J. DUBÓN

PLANO DE SECCIONES TRANSVERSALES DE EST. 0+000.00 A 0+540.00. Ing. An. *Bernardo Garcia*

DISEÑO:
J. DUBÓN

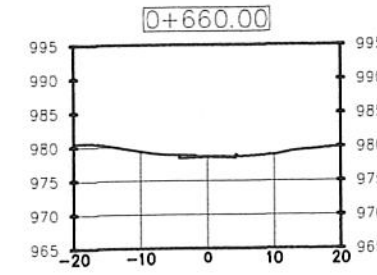
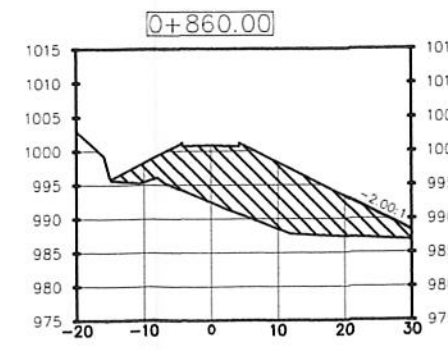
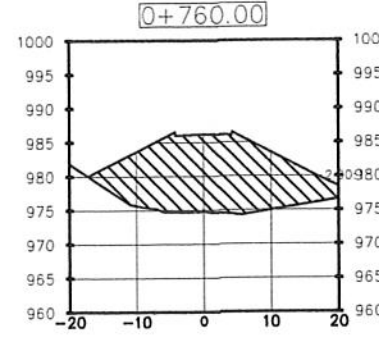
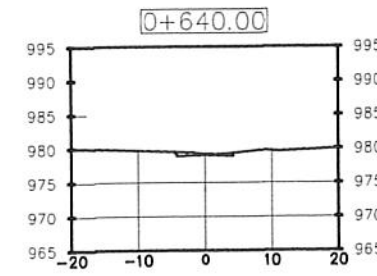
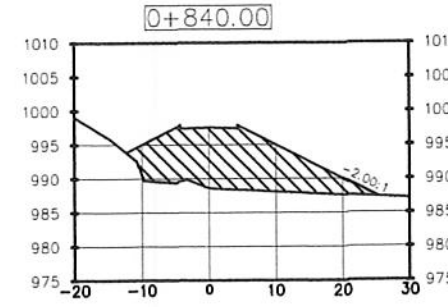
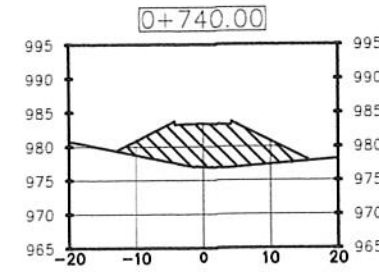
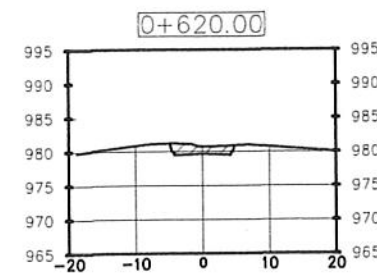
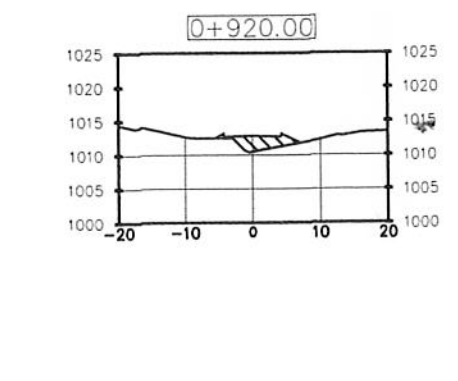
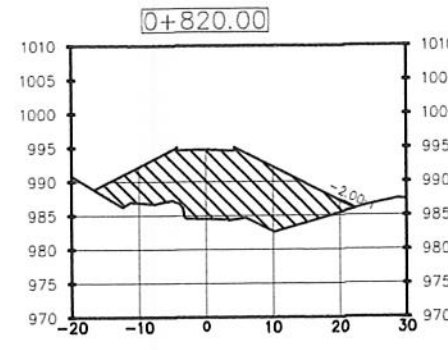
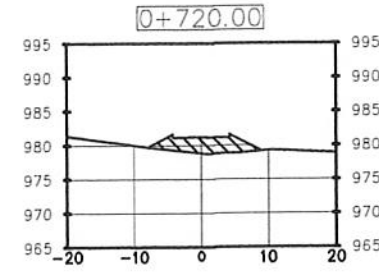
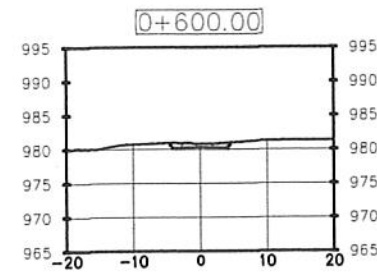
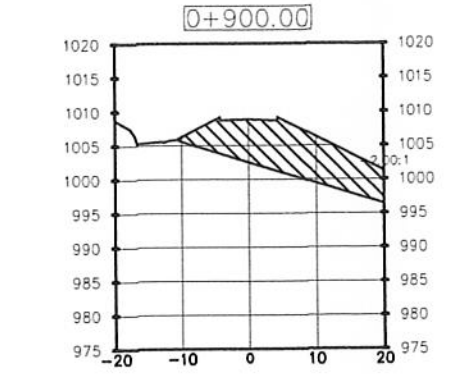
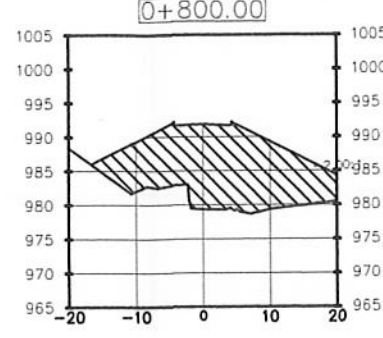
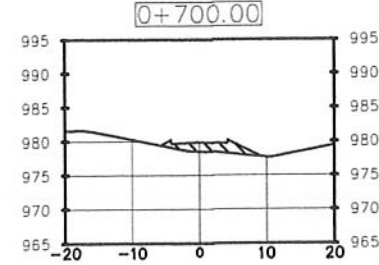
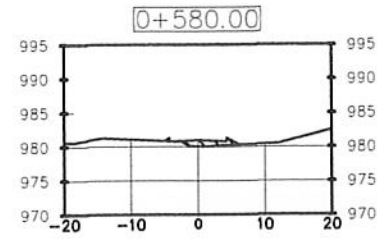
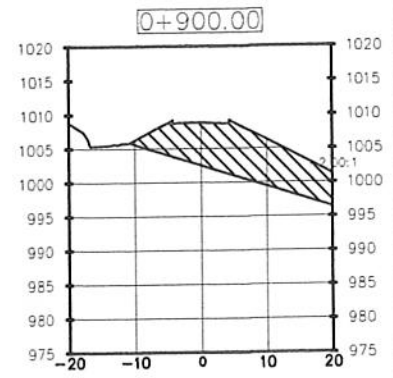
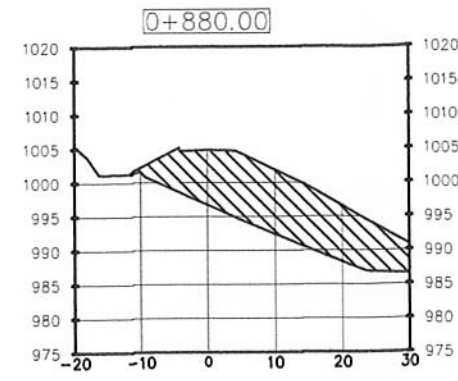
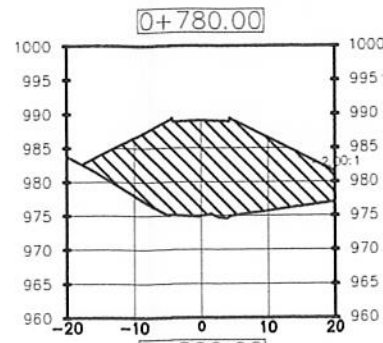
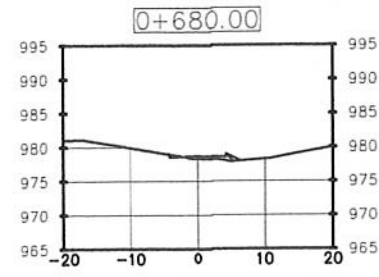
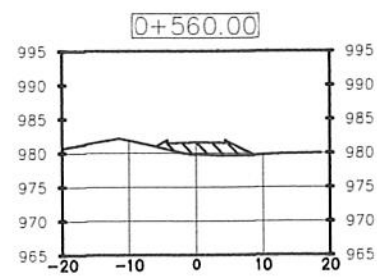
ASESOR: *Bernardo Garcia*
UNIDAD DE EPS

HOJA No:
6/12

NO. ANGELO FORRESTO SIO GARCIA, ASESOR - EPS

FECHA:

ESCALAS:
1/500



PROYECTO:
DISEÑO DE PAVIMENTACION DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS.

UBICACION:
ALDEA EL PEPINAL, AMATITLAN.

PLANO DE:
SECCIONES TRANSVERSALES DE EST. 0+560

FECHA:

DIBUJO:
J. DUBÓN

CALCULO:
J. DUBÓN

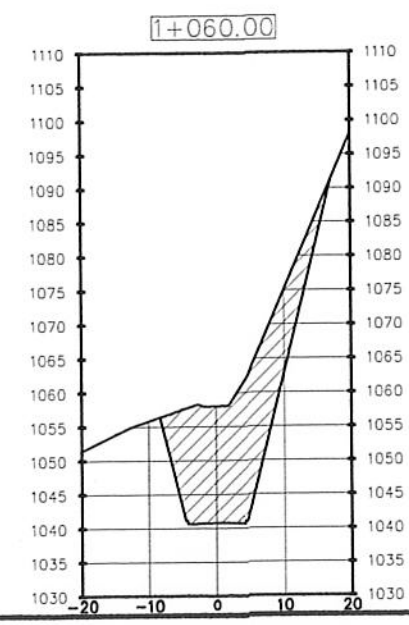
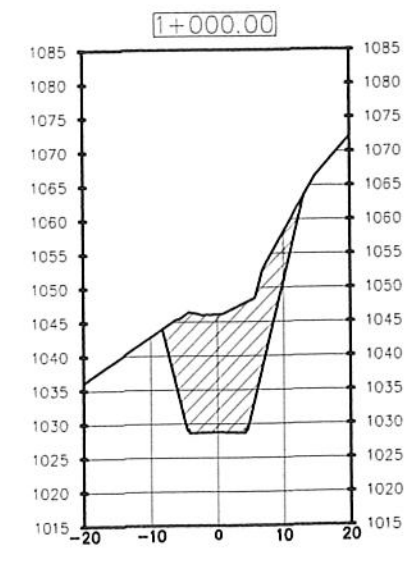
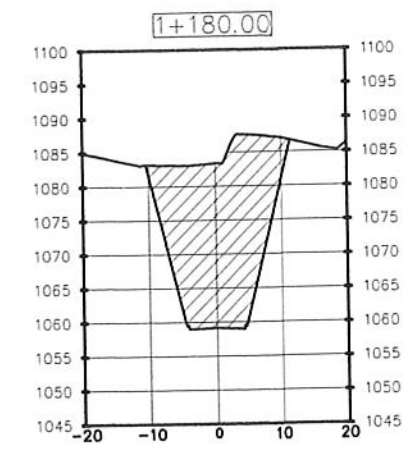
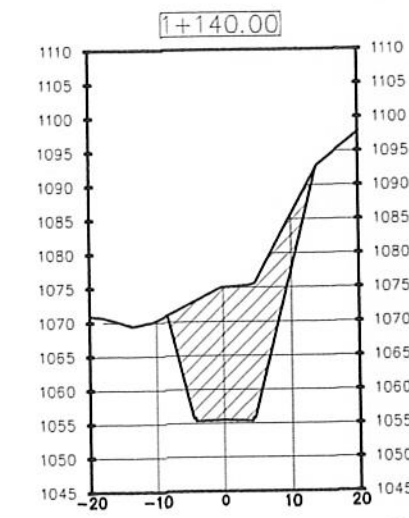
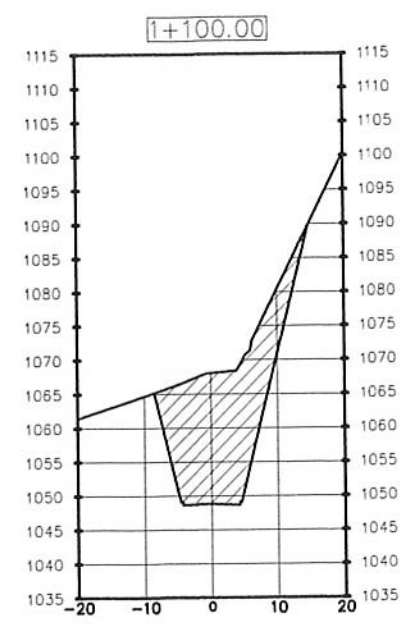
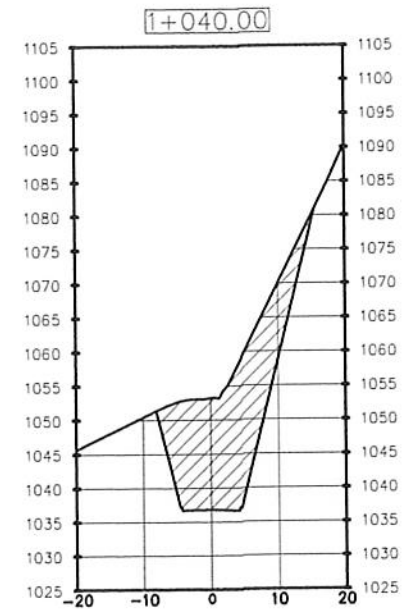
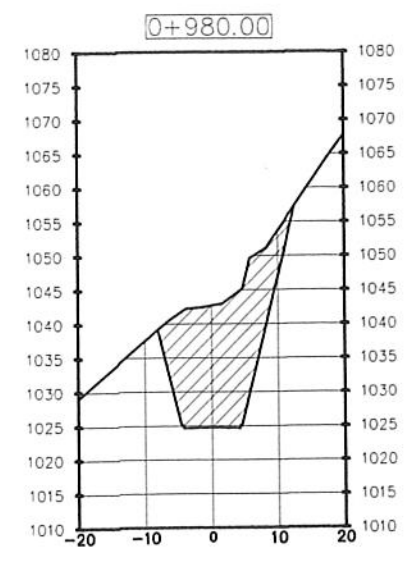
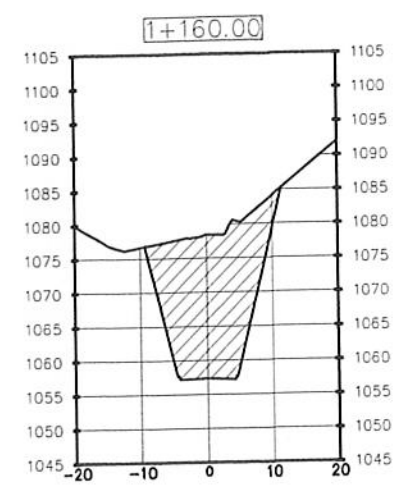
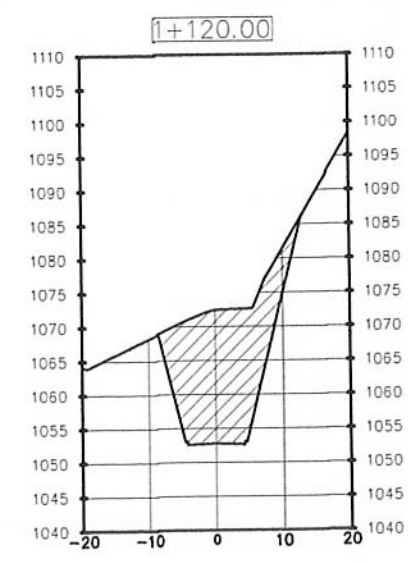
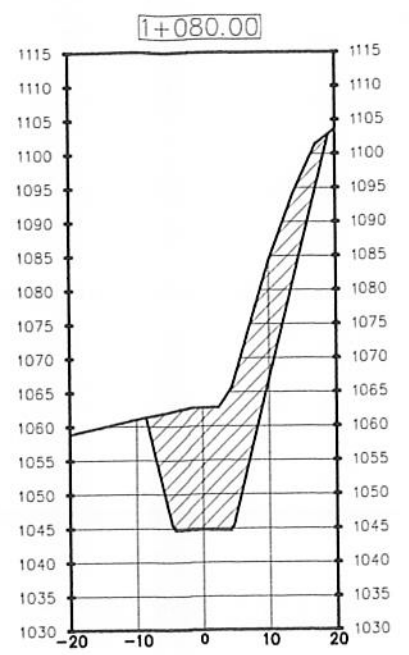
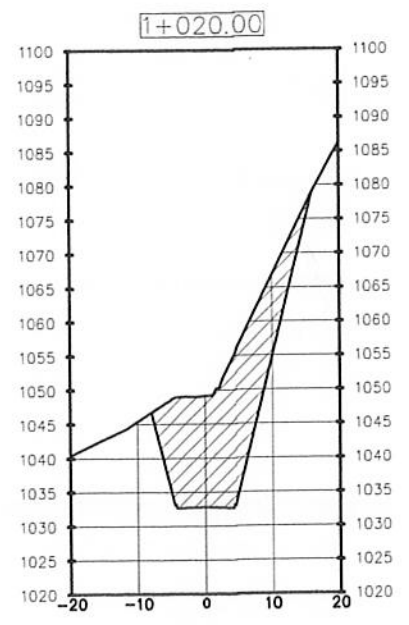
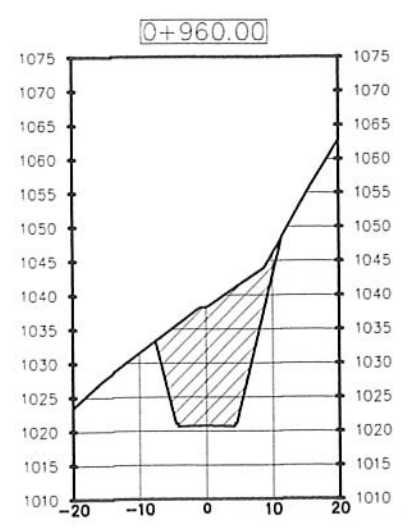
DISEÑO:
J. DUBÓN

HOJA No:
7/12

ESCALAS:
1/500

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA
FACULTAD DE INGENIERIA

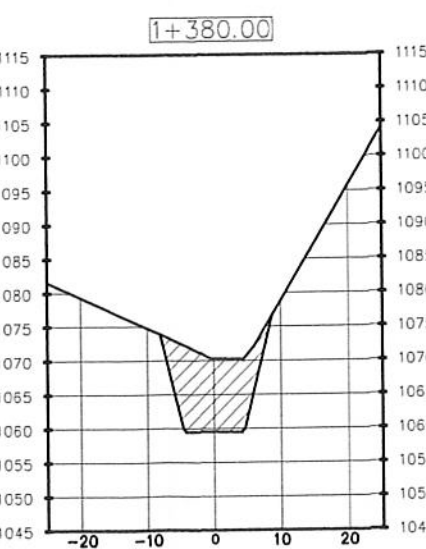
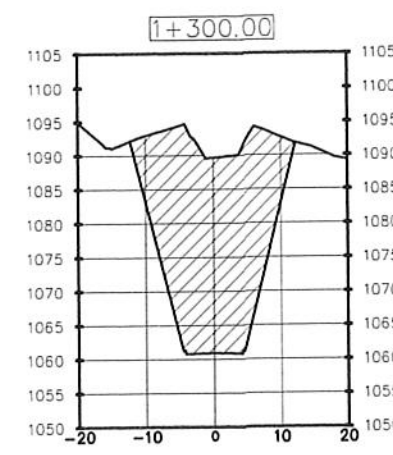
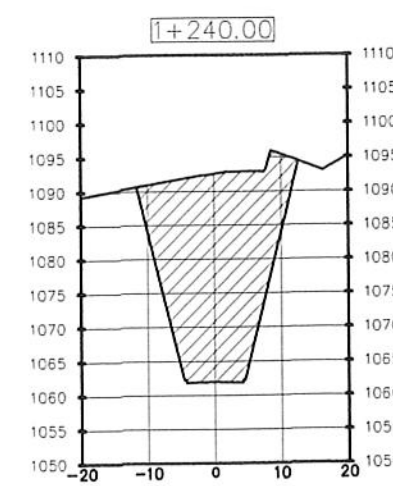
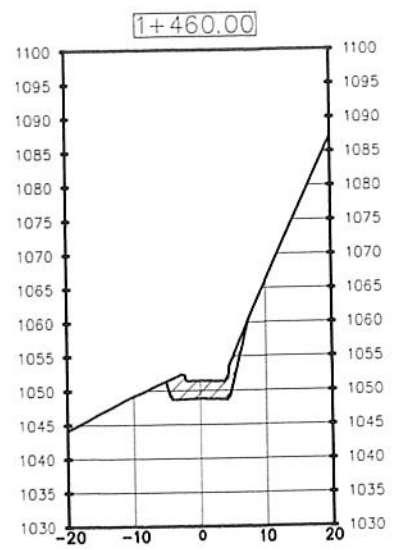
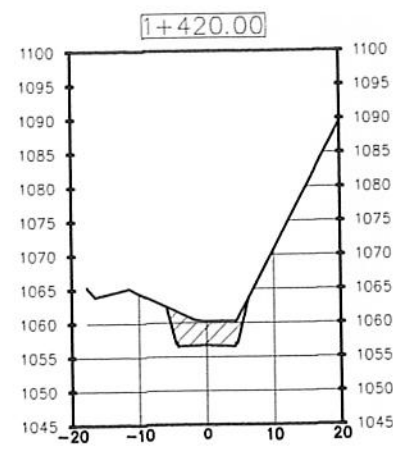
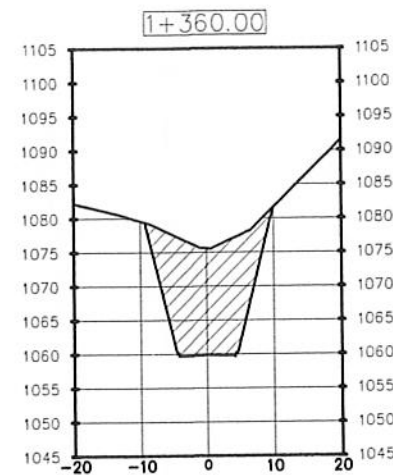
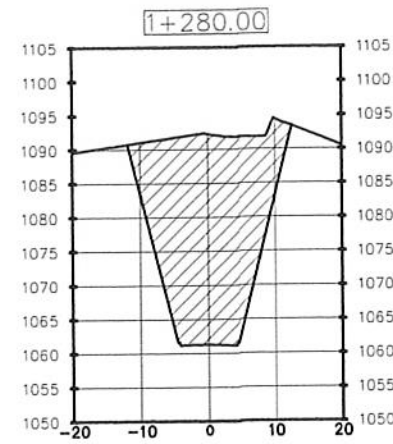
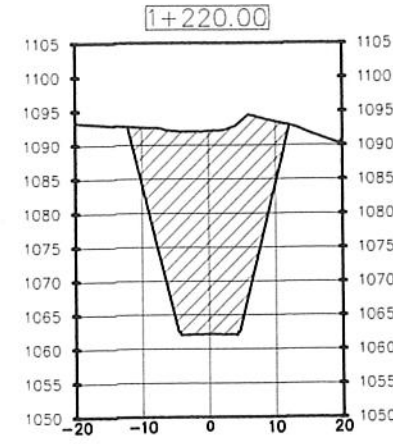
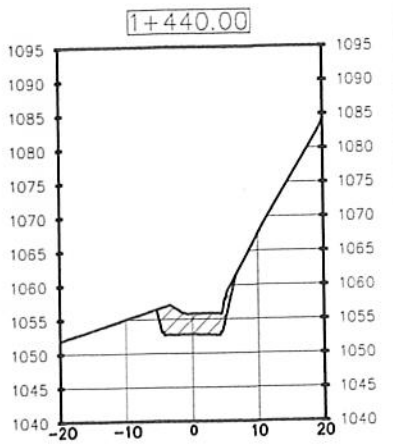
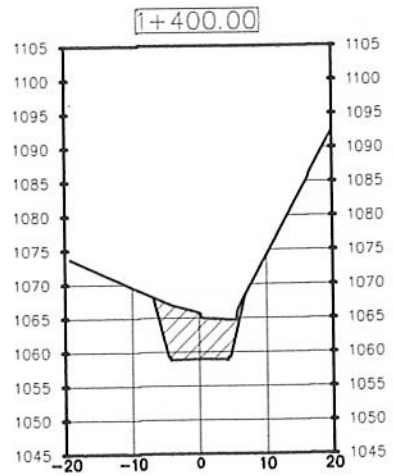
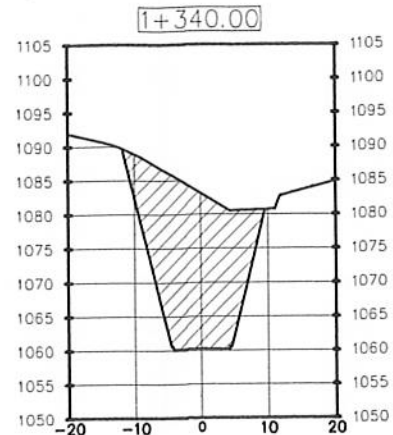
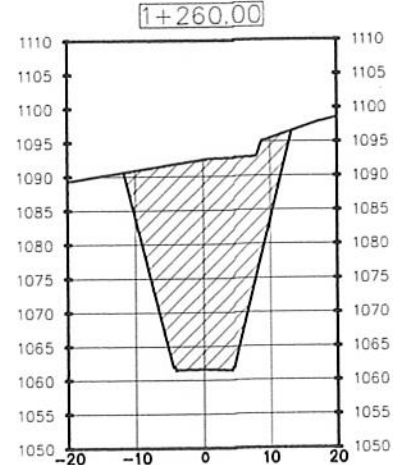
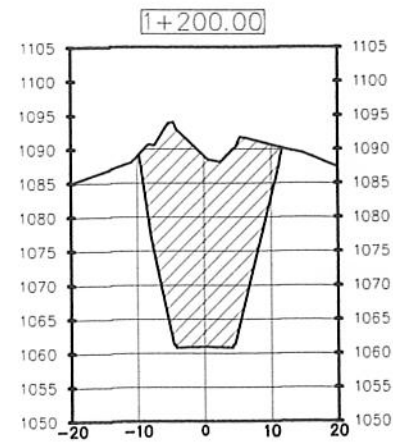
ASESOR (C. SUPERVISOR) DE EPS:
ING. ROBERTO G. TORRES



PROYECTO:
DISEÑO DE PAVIMENTACION DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS.



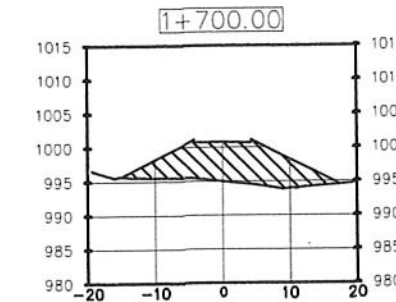
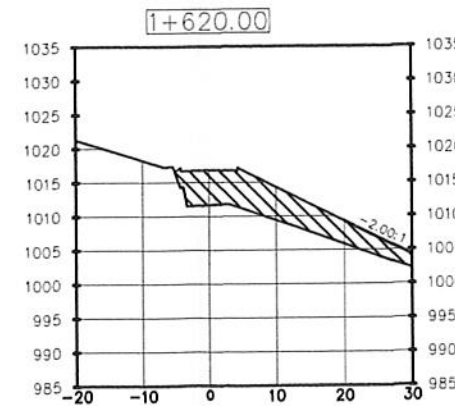
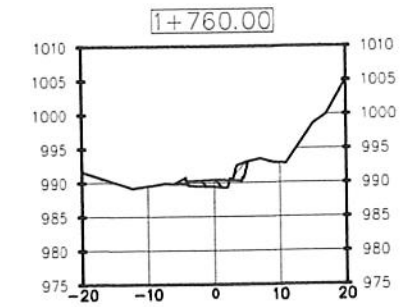
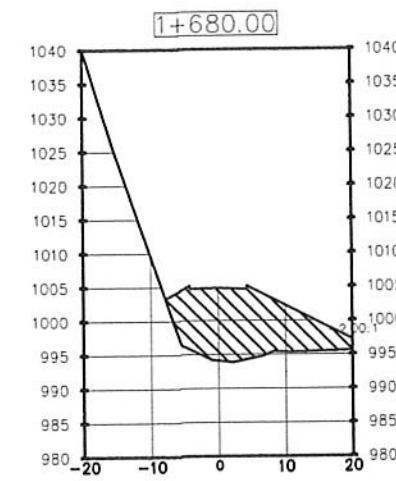
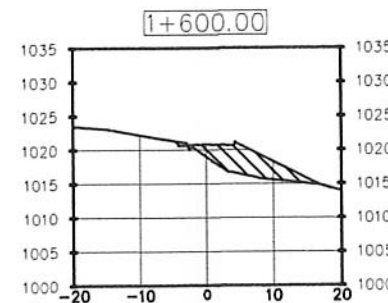
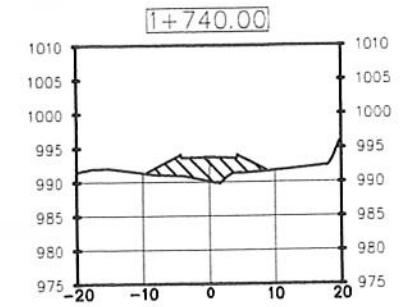
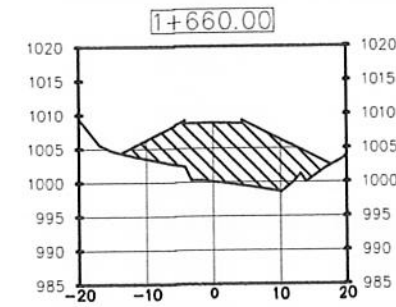
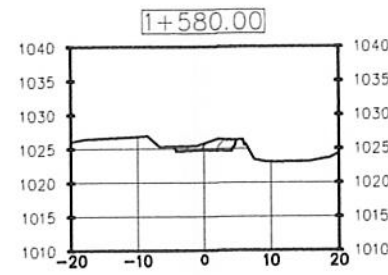
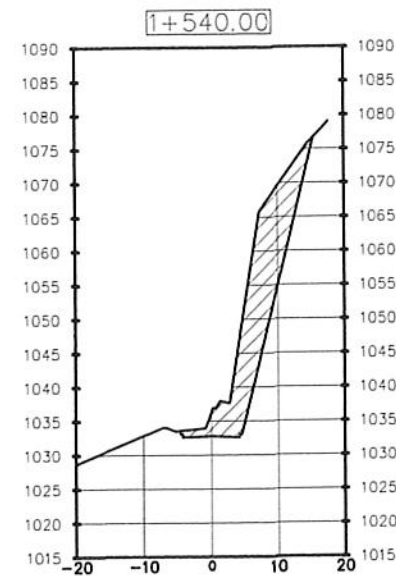
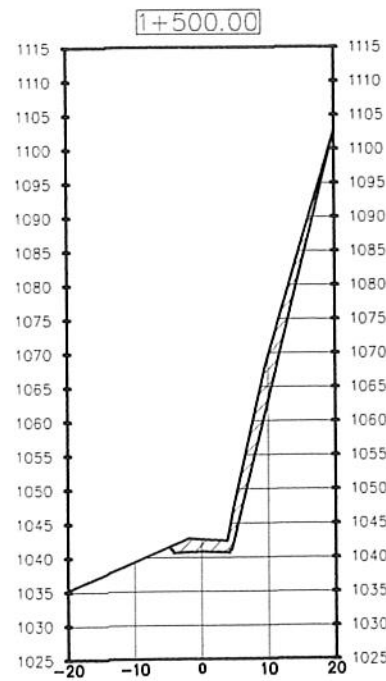
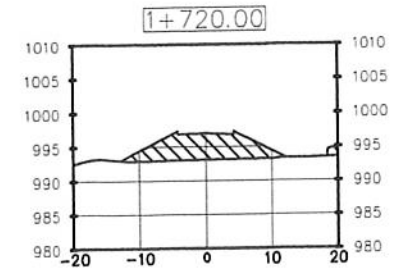
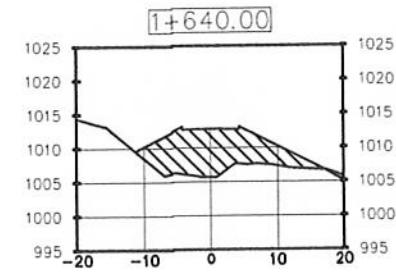
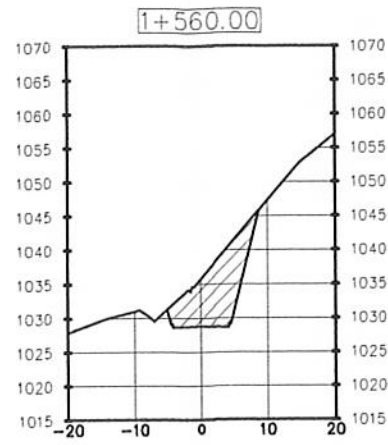
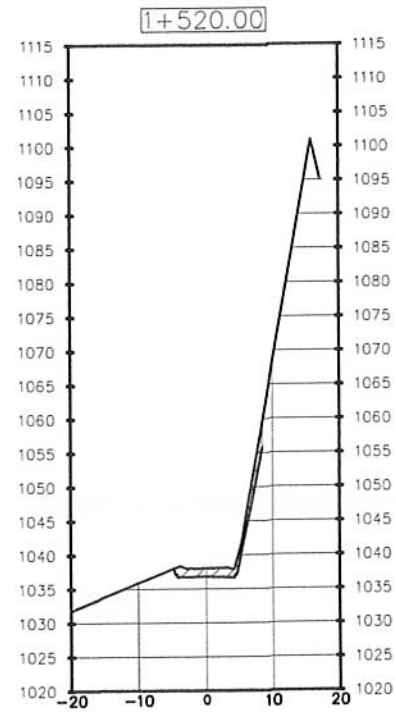
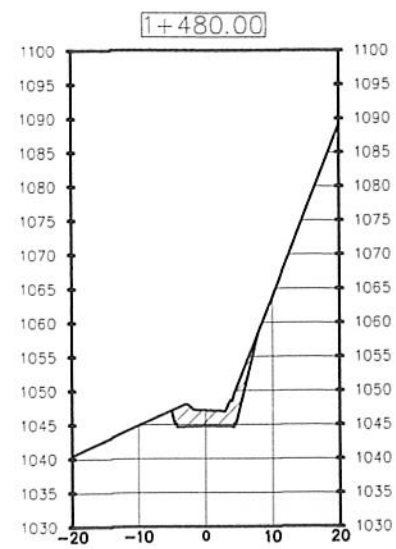
DIBUJO: J. DUBÓN	UBICACION: ALDEA EL PEPINAL, AMATITLAN.	FECHA:
CALCULO: J. DUBÓN	PLANO DE SECCIONES TRANSVERSALES DE EST. 0+960 A 1+180.	
DISEÑO: J. DUBÓN		
HOJA No: 8/12	ASEROKA S.A. DE EPS UNIDAD DE ASISTENCIA TECNICA Y EPS ING. ANGELO ROBERTO GARCIA, ASESOR - SUP. EPS	ESCALAS: 1/500



PROYECTO:
DISEÑO DE PAVIMENTACION DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS.



DIBUJO: J. DUBÓN	UBICACION: ALDEA EL PEPINAL, AMATITLAN.	FECHA:
CALCULO: J. DUBÓN	PLANO DE SECCIONES TRANSVERSALES DE EST. 1+200 A 1+460	ESCALAS: 1/500
DISEÑO: J. DUBÓN		
HOJA No: 9/12		



PROYECTO:
DISEÑO DE PAVIMENTACION DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS.



DIBUJO: J. DUBÓN	UBICACION: ALDEA EL PEPINAL, AMATITLAN.	FECHA:
CALCULO: J. DUBÓN	PLANO DE SECCIONES TRANSVERSALES DE EST. 1+480 A 1+760.	ESCALAS: 1/500
DISEÑO: J. DUBÓN		
HOJA No: 10/12	ASESORÍA (S) DE EPS Ciudad de Panamá de Ingeniería y EPS ING. ANGEL ROBERTO BOCARDO, ASESOR - SUP. EPS Facultad de Inge.	

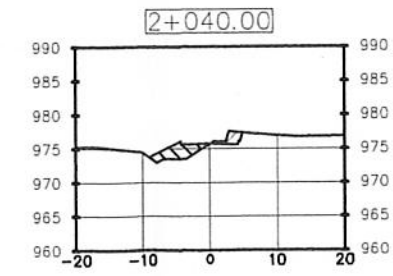
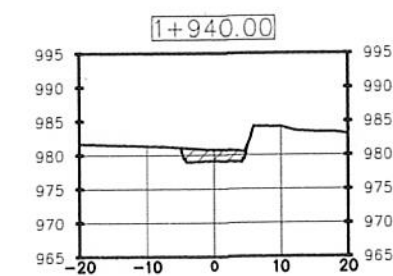
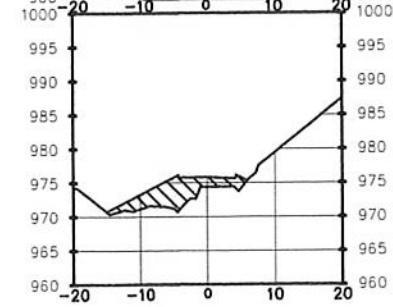
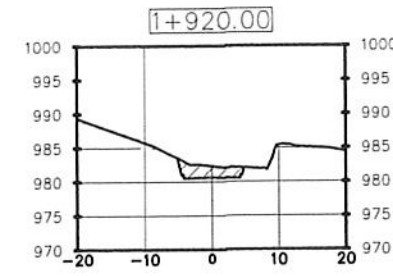
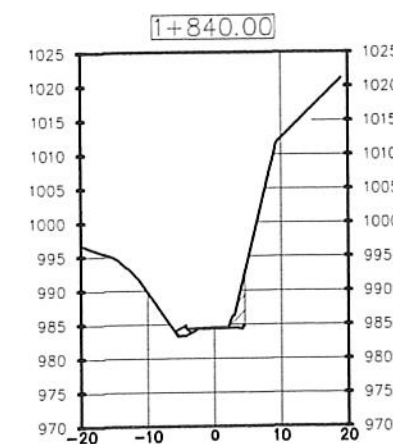
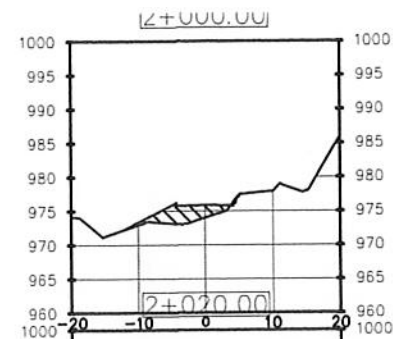
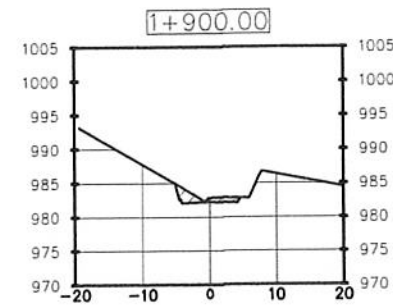
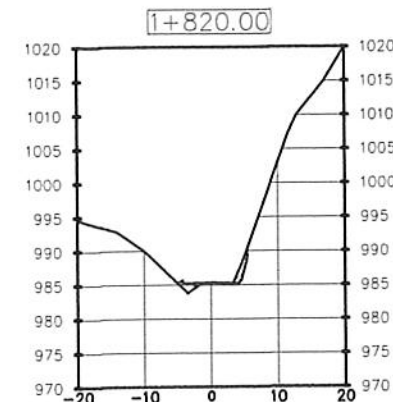
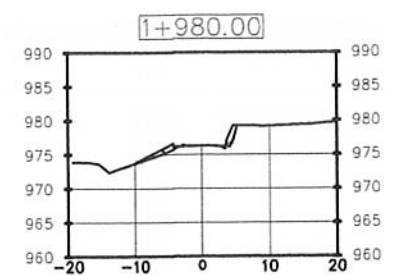
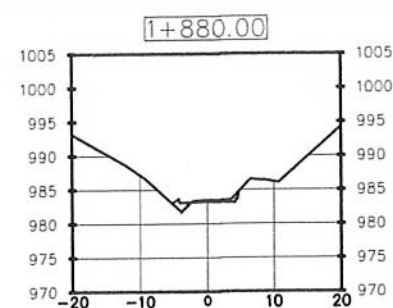
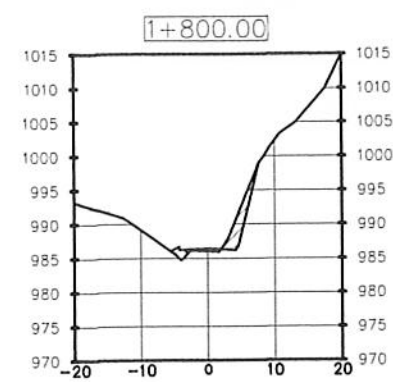
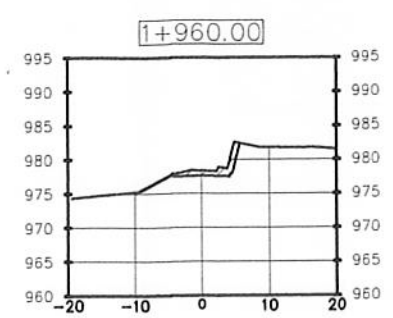
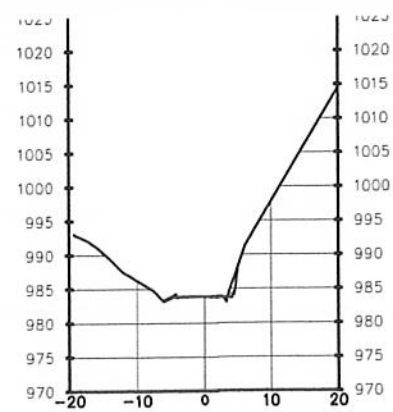
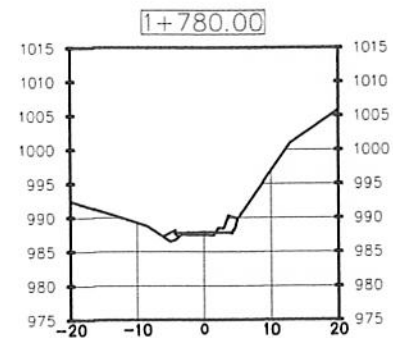


TABLA DE VOLUMENES.

ESTACION	AREA DE PAVIMENTO	AREA DE CARRIL	RESERVA DE CARRIL	RESERVA DE CARRIL	RESERVA DE CARRIL	RESERVA DE CARRIL
2+200.00	0.07	1.87	0.00	0.00	8.00	0.00
2+240.00	2.83	0.00	29.06	18.66	28.08	18.66
2+280.00	12.00	0.00	128.33	0.00	157.42	18.66
2+320.00	4.23	0.00	144.11	0.00	301.51	18.66
2+360.00	0.16	0.81	44.01	8.11	243.52	26.77
2+400.00	0.87	0.19	10.33	8.99	353.85	26.75
2+440.00	3.86	0.14	48.78	3.56	454.82	36.82
2+480.00	3.82	1.81	74.96	17.45	474.58	37.27
2+520.00	1.59	0.19	54.18	17.15	533.77	37.41
2+560.00	0.10	3.72	18.50	36.91	605.47	113.32
2+600.00	0.07	3.59	1.72	75.13	651.39	188.42
2+640.00	0.00	4.34	0.70	76.29	653.28	265.71
2+680.00	0.00	3.34	0.18	76.72	653.24	342.43
2+720.00	0.01	3.12	0.18	84.46	653.29	426.90
2+760.00	0.00	5.79	0.00	88.70	653.40	495.59
2+800.00	0.02	3.18	0.17	89.78	653.56	565.34
2+840.00	0.00	4.45	0.17	76.28	653.73	661.62
2+880.00	0.00	4.17	0.00	86.18	653.73	747.80
2+920.00	0.04	2.06	0.44	62.35	654.18	815.15
2+960.00	2.58	0.00	26.21	20.83	650.39	830.78
2+000.00	8.79	0.00	123.83	0.00	704.02	830.78
2+040.00	23.98	0.00	335.35	0.00	1039.37	830.78
2+080.00	11.88	0.00	358.95	0.00	1396.32	830.78
2+120.00	0.00	14.53	118.44	145.56	1514.75	978.35
2+160.00	0.00	37.54	0.00	520.71	1514.75	1487.06
2+200.00	0.00	5.92	0.00	434.61	1514.75	1921.67
2+240.00	24.77	0.00	247.88	58.22	1782.44	1950.89
2+280.00	18.79	0.00	445.81	0.00	2258.06	1950.89
2+320.00	6.21	0.00	260.03	0.00	2488.08	1950.89
2+360.00	0.00	5.77	62.10	37.68	2530.19	2048.57
2+400.00	0.00	12.06	0.00	178.17	2530.19	2228.74
2+440.00	0.00	3.73	0.00	178.17	2530.21	2375.03
2+480.00	0.07	1.55	0.69	42.81	2530.90	2417.84
2+520.00	0.26	0.44	33.26	18.94	2584.16	2437.78
2+560.00	15.47	0.00	197.30	4.43	2751.48	2442.21
2+600.00	29.82	0.00	461.72	0.00	3215.16	2442.21
2+640.00	118.77	0.00	1485.98	0.00	4599.74	2442.21
2+680.00	294.78	0.00	4015.29	0.00	6714.43	2442.21
2+720.00	568.15	0.00	6528.98	0.00	10244.41	2442.21
2+760.00	308.31	0.00	6744.52	0.00	13984.93	2442.21
2+800.00	258.82	0.00	6005.16	0.00	17994.10	2442.21
2+840.00	218.01	0.00	4748.55	0.00	22742.35	2442.21
2+880.00	280.21	0.00	4962.17	0.00	27754.52	2442.21
2+920.00	301.51	0.00	5817.18	0.00	33211.71	2442.21
2+960.00	171.26	0.00	5621.51	0.00	39123.22	2442.21
2+000.00	15.76	0.00	2330.16	0.00	45353.38	2442.21
2+040.00	0.00	183.33	164.43	1887.85	5157.80	4730.06
2+080.00	0.00	248.61	0.00	4248.49	9157.80	8376.55
2+120.00	0.00	281.60	0.00	5318.82	13517.80	12687.37
2+160.00	0.00	274.47	0.00	5571.82	17905.28	16905.28
2+200.00	0.00	318.98	0.00	5788.14	21793.43	20793.43
2+240.00	0.00	328.14	0.00	6241.39	25134.78	24234.78
2+280.00	0.00	327.35	0.00	6241.39	27996.83	27996.83
2+320.00	0.00	328.72	0.00	6243.42	31340.25	31340.25
2+360.00	0.00	311.07	0.00	7097.14	34137.39	34137.39
2+400.00	0.00	288.83	0.00	5996.47	37133.86	37133.86
2+440.00	0.00	297.30	0.00	5809.26	40333.10	40333.10
2+480.00	0.00	317.68	0.00	6149.85	43882.94	43882.94
2+520.00	0.00	306.52	0.00	7142.01	47824.95	47824.95
2+560.00	0.00	455.42	0.00	8458.77	52133.72	52133.72

TABLA DE VOLUMENES.

ESTACION	AREA DE PAVIMENTO	AREA DE CARRIL	RESERVA DE CARRIL	RESERVA DE CARRIL	RESERVA DE CARRIL	RESERVA DE CARRIL
1+220.00	0.00	506.87	0.00	970.77	5157.80	8426.42
1+240.00	0.00	510.31	0.00	1029.24	5157.80	12432.64
1+260.00	0.00	518.83	0.00	1031.68	5157.80	17524.32
1+280.00	0.00	517.72	0.00	1043.48	5157.80	22652.81
1+300.00	0.00	517.72	0.00	1073.53	5157.80	28028.34
1+320.00	0.00	408.58	0.00	9406.42	5157.80	34582.78
1+340.00	0.00	303.45	0.00	7913.53	5157.80	42354.29
1+360.00	0.00	124.58	0.00	5886.72	5157.80	50183.02
1+380.00	0.00	145.04	0.00	3795.81	5157.80	58261.83
1+400.00	0.00	74.77	0.00	2198.04	5157.80	66158.87
1+420.00	0.00	47.22	0.00	1139.85	5157.80	74863.72
1+440.00	0.00	36.19	0.00	774.14	5157.80	84293.86
1+460.00	0.00	33.56	0.00	697.41	5157.80	94571.27
1+480.00	0.00	33.83	0.00	678.99	5157.80	105647.26
1+500.00	0.00	80.09	0.00	1211.48	5157.80	118082.73
1+520.00	0.00	21.67	0.00	1055.10	5157.80	132737.83
1+540.00	0.00	181.56	0.00	2202.12	5157.80	149728.95
1+560.00	0.00	91.81	0.00	2874.38	5157.80	17884.53
1+580.00	0.00	103.23	0.00	1291.05	5157.80	17895.28
1+600.00	45.89	0.64	554.03	108.25	5071.84	17707.483
1+620.00	141.38	0.00	2458.78	5.63	9452.81	17702.37
1+640.00	118.55	1.03	2908.56	9.05	9704.51	17702.37
1+660.00	183.28	0.00	2841.37	3.79	9881.49	17702.37
1+680.00	201.07	0.00	2443.77	0.00	8238.08	17702.37
1+700.00	128.94	0.00	2341.95	0.00	6621.21	17702.37
1+720.00	89.85	0.00	1843.22	0.00	6974.43	17702.37
1+740.00	42.82	0.00	1104.70	0.00	69279.13	17702.37
1+760.00	8.56	0.95	470.70	41.48	69749.83	17702.37
1+780.00	4.13	4.25	108.94	82.00	69934.87	17702.37
1+800.00	3.87	13.83	78.05	178.75	69934.87	17702.37
1+820.00	3.21	3.43	87.31	178.87	70002.12	17702.37
1+840.00	3.07	8.89	82.73	123.18	70044.83	17702.37
1+860.00	0.97	2.58	34.91	118.17	70099.76	17702.37
1+880.00	2.33	2.01	28.79	48.73	70126.55	17702.37
1+900.00	0.00	8.71	23.28	127.24	70149.83	17702.37
1+920.00	0.00	16.59	0.00	298.54	70149.83	17702.37
1+940.00	0.00	18.20	0.00	330.27	70149.83	17702.37
1+960.00	0.00	10.34	8.77	281.81	70158.81	17702.37
1+980.00	3.31	2.59	28.05	129.32	70158.81	17702.37
2+000.00	23.65	0.33	289.55	28.20	70455.21	17817.87
2+020.00	45.42	0.00	829.06	3.82	71990.28	17821.28
2+040.00	12.56	4.30	540.02	45.03	7430.30	17898.54

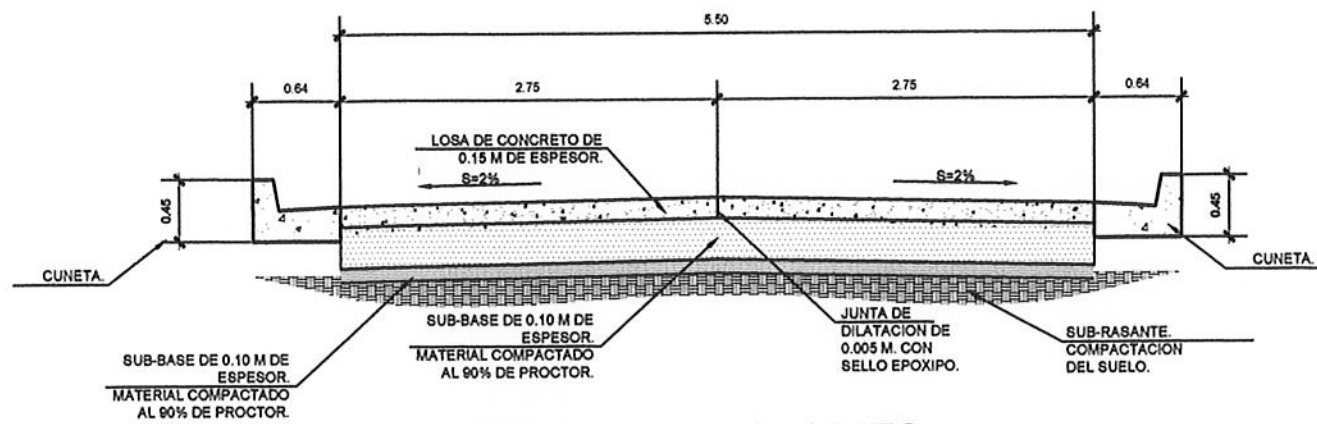
PROYECTO:
DISEÑO DE PAVIMENTACION DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS.

DIBUJO: J. DUBÓN
CALCULO: J. DUBÓN
DISEÑO: J. DUBÓN
HOJA No: 11/12

UBICACION: ALDEA EL PEPINAL, AMATILAN.
PLANO DE: SECCIONES TRANSVERSALES DE EST. 1+780 A 2+040, TABLA DE VOLUMENES.
Escalas: 1/500

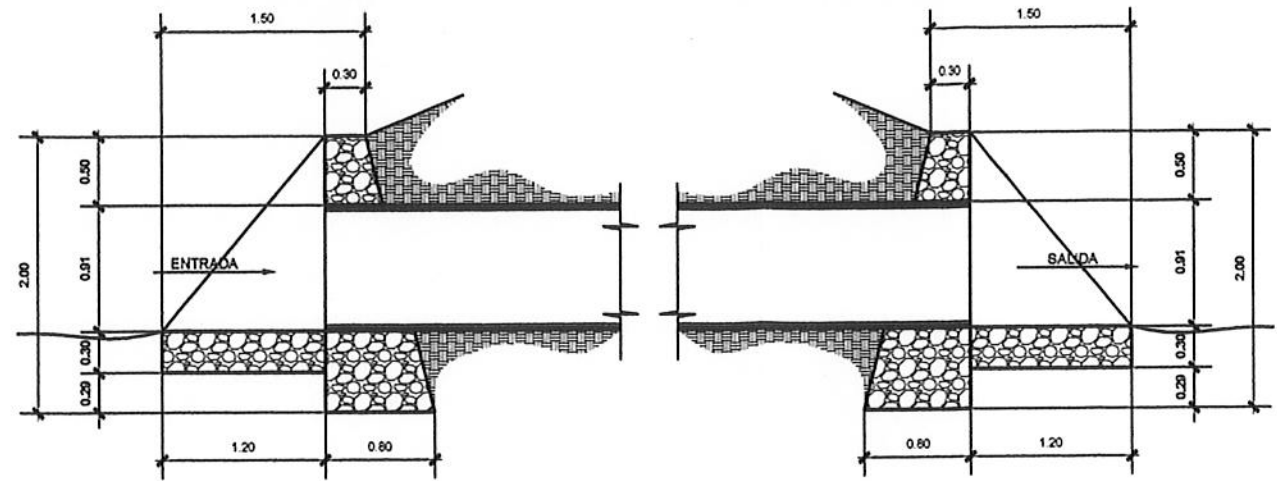
FECHA:
ESCALAS: 1/500

ING. ANSELMO ROBERTO GARCIA, ASESOR - SUP. EPS



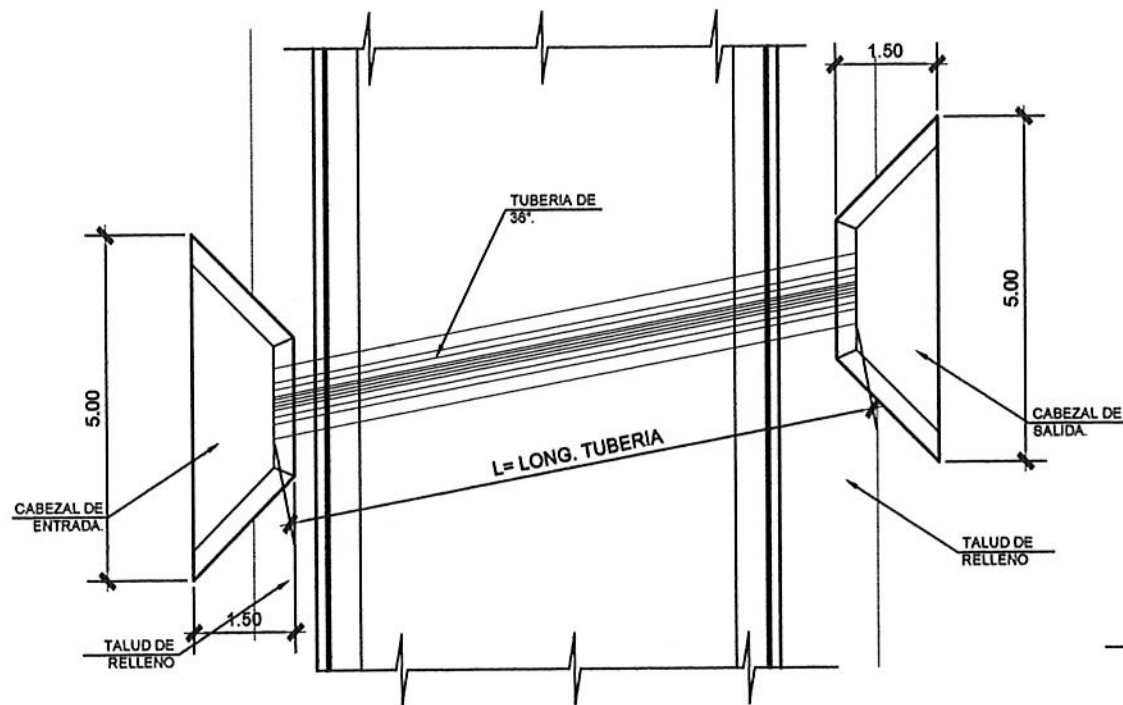
DETALLE DE GABARITO

Escala 1:25



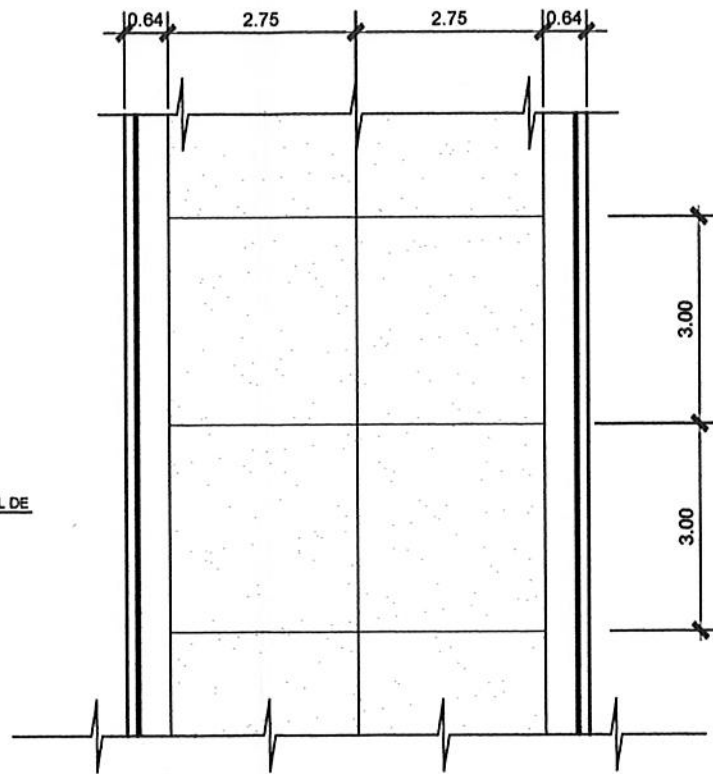
DETALLE DE CABEZALES

Escala 1:25



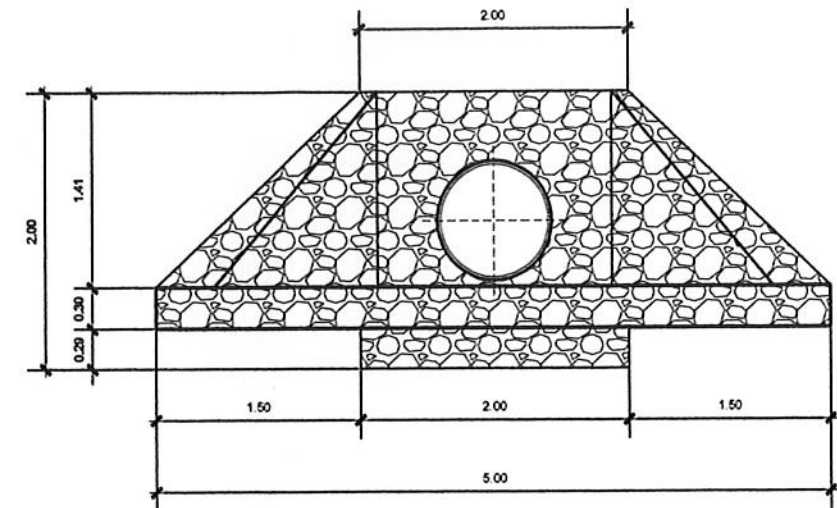
PLANTA DE ALCANTARILLADO

Escala 1:50



PLANTA DE PLANCHAS DE CONCRETO

Escala 1:50



ELEVACION DE CABEZAL

Escala 1:25

ESPECIFICACIONES

SUBRASANTE (0.10 Espesor acondicionada):

-MATERIALES APROPIADOS PARA SUBRASANTE:
SUELOS DE PREFERENCIA GRANULARES CON MENOS DEL 5% DE INCHAMIENTO AASHTO T191 QUE NO TENGAN CARACTERISTICAS DIFERENTES A LOS SUELOS QUE SE ENCUENTRAN EN EL TRAMO O SECCION QUE SE ESTÁ TRABAJANDO.

-DE LA COLOCACION:
SE DEBE ESCARIFICAR, HOMOGENIZAR, MEZCLAR, UNIFORMAR Y COMPACTAR LA CAPA DE SUBRASANTE DE ESPESOR DEFINIDO. LA CAPA DEBE MANTENER SU ESPESOR EN LOS HOMBROS.

-CAPA DE ASIENTO:
PUEDE EMPLEARSE EL MATERIAL QUE CUMPLE LOS REQUISITOS PARA USARSE COMO AGREGADO FINO (arena) EN LA FABRICACION DE CONCRETO O EL QUE CUMPLA CON LOS SIGUIENTES REQUISITOS:

- CBR = 70
- INCHAMIENTO MAXIMO = 50 %
- GRADUACION = PORCENTAJE QUE PASA TAMIZ No. 4, 65-100
- = PORCENTAJE QUE PASA TAMIZ No. 200, 0-15
- COEFICIENTE DE UNIFORMIDAD = > 8
- FABRICACION = QUE PASA EL TAMIZ No. 40 (P < 0.8, LL < 25)

BASE:

-SERÁ DE MATERIAL SELETO, MEZCLADO CON 1.5% DE CEMENTO Y 8% DE AGUA EN PESO. DEBE TENER UNA RESISTENCIA A LA COMPRESION 20.99, 17.34 Y 14.28 kg/cm² A LOS 7 DÍAS, PARA SUELOS ARENOSOS, LIMOSOS Y ARCILLOSOS RESPECTIVAMENTE. SE DEBE COMPACTAR AL 95% DE LA DENSIDAD MÁXIMA.

-RELLENO DE JUNTA: ARENA MEDIA SEGUN ESCALA DE TAMAÑOS ASTM. TAMIZADO DE MATERIAL CON CAPA DE ASIENTO.

-SELLO DE JUNTA: MEZCLA EN SECO DE ARENA PARA RELLENO DE JUNTA CON EL 35% EN PESO DE ARCILLA.

TABLA DE ALCANTARILLAS			
NO.	ESTACION	L	DIAMETRO
DT-1	0+100	8.84	36"
DT-2	0+670	10.64	36"
DT-3	1+1985	13.30	36"

PROYECTO:

DISEÑO DE PAVIMENTACION DE LA ALDEA EL PEPINAL HACIA LA ALDEA CALDERAS.



DIBUJO:
J. DUBÓN

UBICACION:
ALDEA EL PEPINAL, AMATITLAN.

CALCULO:
J. DUBÓN

PLANO DE
DETALLE DE CONSTRUCCION

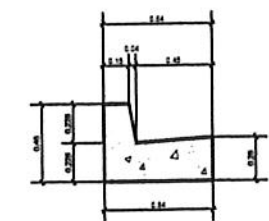
DISEÑO:
J. DUBÓN

FECHA:

HOJA No:
12/12

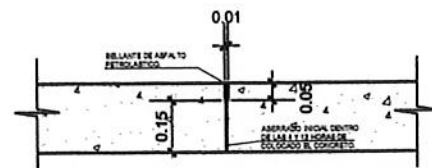
Escalas:
INDICADA.

Ing. Angel Roberto Sic Garcia
PERSONA SUPERVISOR DE EPS SUP. EPS
ING. ANGEL ROBERTO SIC GARCIA, ASOCIADO
Facultad de Ingenieria y EPS



DETALLE DE CUNETETA

Escala 1:20




DETALLE DE JUNTA

Escala 1:20


ANEXOS

Tabla XXXIII. Resultados de análisis físico químico sanitario



**CENTRO DE INVESTIGACIONES DE INGENIERIA
FACULTAD DE INGENIERIA
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA**

ANÁLISIS FÍSICO QUÍMICO SANITARIO



O.T. No. 23 223 FPP. No. 23 402

INTERESADO: JUAN ROYANBO BARRÓN GARCÍA, CARNÉ No. 20018049	PROYECTO: EPS: "DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE PARA EL CANTÓN SAN RAFAEL, ALREA LAS TIERRAS, AMATITLÁN GUATEMALA"
RECOLECTADA POR: Ingeniero	DEPENDENCIA: FACULTAD DE INGENIERIA/USAC
LUGAR DE RECOLECCIÓN: Canton San Rafael, Aldea Las Tierras	FECHA Y HORA DE RECOLECCIÓN: 2013-05-29, 08:30 am
PUNTE: Sistema	FECHA Y HORA DE LLEGADA AL LAB.: 2013-05-29, 09:30 am
HEMOCIO: Ingeniería	CONDICIÓN DEL TRANSPORTE: Con refrigeración
DEPARTAMENTO: Guatemala	

RESULTADOS

1. ASPECTO: Claro	4. OLORES: Incoloro	7. TEMPERATURA: 20.5°C
2. COLOR: 20.00 Unidades	5. SABOR: -----	8. CONDUCTIVIDAD ELÉCTRICA: 22.30 µmhos/cm
3. TURBIDEZ: 23.00 UNT	6. pH: 05.50 unidades	

SUSTANCIAS	mg/L	SUSTANCIAS	mg/L	SUSTANCIAS	mg/L
1. AMONÍACO (NH ₃)	0.00	6. CLORURO (Cl ⁻)	00.00	11. SÓLIDOS TOTALES	34.00
2. NITRITO (NO ₂ ⁻)	0.00	7. FLUORURO (F ⁻)	00.00	12. SÓLIDOS VOLÁTILES	00.00
3. NITRATO (NO ₃ ⁻)	00.70	8. SULFATO (SO ₄ ²⁻)	00.00	13. SÓLIDOS FIJOS	21.00
4. CLORO RESIDUAL	---	9. HIERRO TOTAL (Fe)	00.00	14. SÓLIDOS EN SUSPENSIÓN	02.00
5. MANGANESO (Mn)	00.00	10. DUREZA TOTAL	14.00	15. SÓLIDOS DISUELTOS	02.00

ALCALINIDAD Y CLASIFICACIÓN


BIóxidos	CARBONATOS	BIcarbonatos	ALCALINIDAD TOTAL
mg/L	mg/L	mg/L	mg/L
00.00	00.00	12.00	12.00

OTRAS DETERMINACIONES: _____


OBSERVACIONES: *Desde el punto de la vista de la calidad física y química el agua cumple con la norma. Seale serían recomendaciones de la Organización Mundial de la Salud para Fuentes de Agua.*

SE ENVIÓ A LA OFICINA DE CONTROL DE CALIDAD DEL AGUA POTABLE DE LA USAC PARA SU ANÁLISIS Y CONTROL DE CALIDAD DEL AGUA POTABLE.

Guatemala, 2013-11-13



Vc. Sr.
Ing. Tania Méndez Pineda
DIRECTORA EJECUTIVA



Zoraida Méndez
Ing. en Ingeniería Sanitaria
Laboratorio de Ingeniería Sanitaria

FACULTAD DE INGENIERIA—USAC—
Edificio T-5, Ciudad Universitaria zona 12
Teléfono direct: 2415-8115, Planta: 2418-8000 Ext. 80289 y 80221 Fax: 2415-9121
Página web: http://ci.igac.usac.gt

Fuente: Centro de Investigaciones de Ingeniería.

Tabla XXXIV. Resultados de examen bacteriológico



CENTRO DE INVESTIGACIONES DE INGENIERIA
FACULTAD DE INGENIERIA
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA



EXAMEN BACTERIOLOGICO

O.T. No. 32223	INF. No. A - 316511
INTERESADO: <u>JUAN FERNANDO DUDÓN GARCÍA</u> <small>(CARNÉ No. 200614309)</small>	PROYECTO: <u>EPS DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE PARA EL CANTÓN SAN RAFAEL - ALDEA LAS TROES, AMATILÁN, GUATEMALA.</u>
MUESTRA RECOLECTADA POR: <u>Estudiante</u>	DEPENDENCIA: <u>FACULTAD DE INGENIERIA ISAC</u>
LUGAR DE RECOLECCIÓN DE LA MUESTRA: <u>Cantón San Rafael, Aldea Las Troes</u>	FECHA Y HORA DE RECOLECCIÓN: <u>2013-10-20, 08:00 am.</u>
FUENTE: <u>Nacimiento</u>	FECHA Y HORA DE LLEGADA AL LABORATORIO: <u>2013-10-20, 10:00 am.</u>
MUNICIPIO: <u>Amatitlán</u>	CONDICIONES DE TRANSPORTE: <u>Con refrigeración</u>
DEPARTAMENTO: <u>Escuintla</u>	<u>Lit. cantidad</u>
SABOR: <u>-----</u>	SUSTANCIAS EN SUSPENSIÓN: <u>-----</u>
ASPECTO: <u>Claro</u>	OLOR RESIDUAL: <u>-----</u>
OLOR: <u>Inodoro</u>	

INVESTIGACION DE COLIFORMES (GRUPO COLI - AEROGENOS)

PRUEBAS NORMALES	PRUEBA PRESUNTIVA FORMACION DE GAS - 35°C	PRUEBA CONFIRMATIVA	
		FORMACION DE GAS	
		TOTAL	FECAL 44.5 °C
10,00 cm ³	+++++	+++++	+++++
01,00 cm ³	+++++	+++++	+++++
00,10 cm ³	+++++	+++++	+++++
RESULTADO: NÚMERO MAS PROBABLE DE GERMENES COLIFORMES/100cm ³		> 1 600	> 1 600

TÉCNICA "STANDARD METHODS FOR THE EXAMINATION OF WATER AND WASTEWATER" DE LA A.P.H.A. - W.E.F. 21^{ra} NORMA COGUANOR NGO 4 010. SISTEMA INTERNACIONAL DE UNIDADES (SI), GUATEMALA.

OBSERVACIONES: Bacteriológicamente el agua se encuentra en la CLASIFICACIÓN II. Calidad bacteriológica que permite la aplicación de los métodos habituales de tratamiento (coagulación, filtración, desinfección). Según normas internacionales de la Organización Mundial de la Salud para Tratamiento de Agua.

Guatemala, 2013-11-13

Vo.Bo. **Inga. Tereza Martínez Cans Morales**
DIRECTORA CIENIAE C. I. C.



Inga. Tereza Martínez Cans Morales
M. Sc. en Ingeniería Civil
M. Sc. en Ingeniería Sanitaria
M. Sc. Técnico Laboratorio

FACULTAD DE INGENIERIA - USAC -
Edificio T-5, Ciudad Universitaria zona 12
Teléfono fijo: 2418 8115, Planta: 2418 8800 Cel: 90289 y 80221 Fax: 2418 8121
Página web: <http://ciencia.usac.edu.gt>

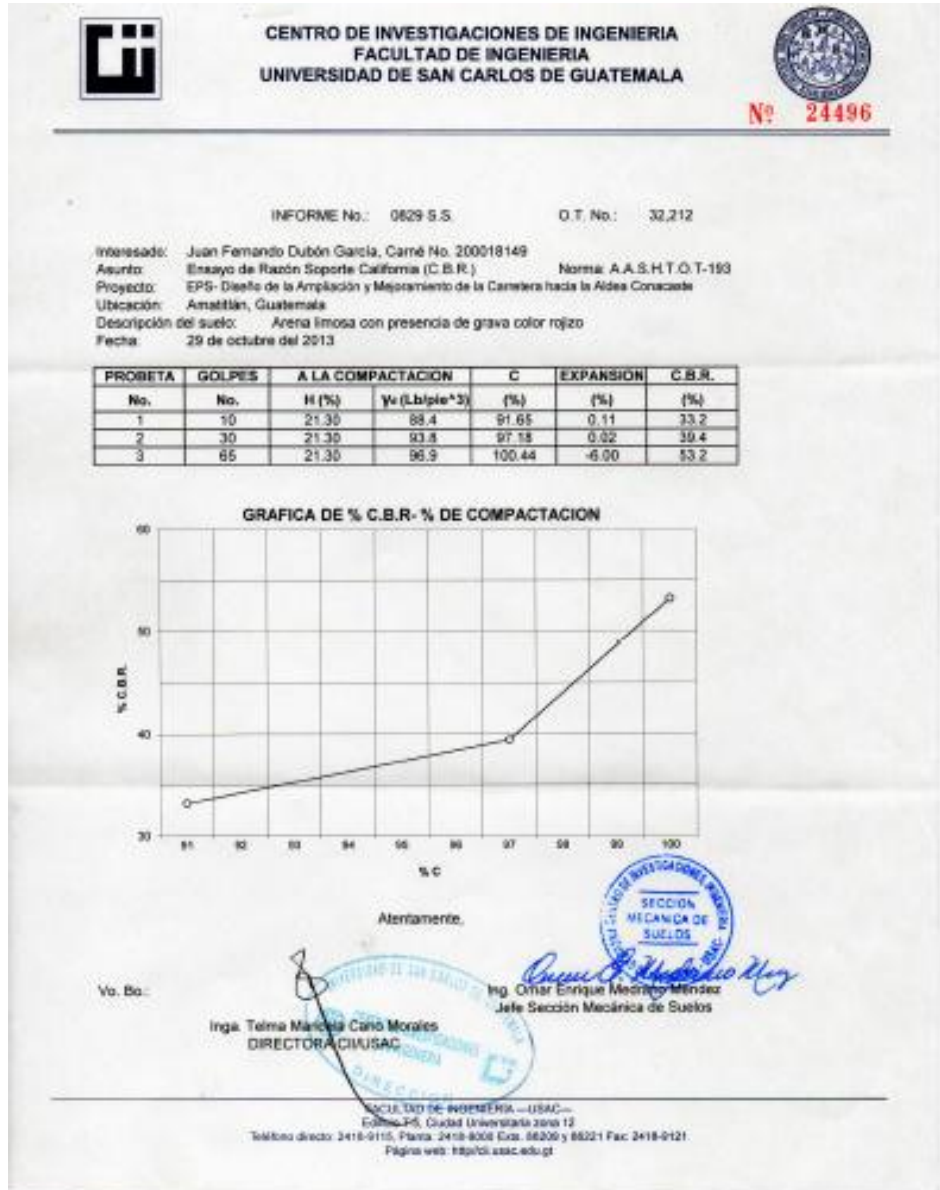
Fuente: Centro de Investigaciones de Ingeniería.

Tabla XXXV. Resultados de ensayo de compactación





Fuente: Centro de Investigaciones de Ingeniería.

Tabla XXXVI. Resultados de ensayo CBR



Fuente: Centro de Investigaciones de Ingeniería.

Tabla XXXVII. Resultados de ensayo límites de Atterberg


CENTRO DE INVESTIGACIONES DE INGENIERIA
FACULTAD DE INGENIERIA
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA


Nº 24497

INFORME No. 0830 S.S. Q.T.: 32,212

Interesado: Juan Fernando Dubón García, Carné No. 200018140
 Proyecto: EPS-Diseño de Pavimentación de La Aldea El Papinol Hacia La Aldea Cakleras, Amasán, Guatemala
 Asunto: ENSAYO DE LIMITES DE ATTERBERG
 Norma: AASHTO T-99 Y T-60
 Ubicación: Amasán, Guatemala
 FECHA: martes, 29 de octubre de 2015.

RESULTADOS:


ENSAYO No.	MUESTRA No.	L.L. (%)	U.P. (%)	CLASIFICACION *	DESCRIPCION DEL SUELO
1	1	0.0	0.0	ML	Arena incoherente con partículas de grava color rojo

(*) CLASIFICACION SEGUN CARTA DE PLASTICIDAD


Observaciones: Muestra tomada por el interesado.

Atentamente,

Va. Bn.



Inga. Teina Marcial Caro Morales
DIRECTORA DE USAC





Óscar Enrique Meléndez Méndez
Ing. Oscar Enrique Meléndez Méndez
Jefe Sección Mecánica de Suelos

FACULTAD DE INGENIERIA —USAC—
 Edificio T-5, Ciudad Universitaria zona 12
 Teléfono direct: 2415-9110, Fax: 2415-8000 Ext: 86206 y 86221 Fax: 2418-9121
 Página web: <http://oi.usac.edu.gt>

Fuente: Centro de Investigaciones de Ingeniería.

Tabla XXXVIII. Resultados de ensayo granulométrico



Fuente: Centro de Investigaciones de Ingeniería.

