



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

**DISEÑO DE LA RED DE ALCANTARILLADO SANITARIO Y
PAVIMENTACIÓN DEL ACCESO PARA LA ALDEA LAS
VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL
CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA**

Marco Antonio Tzoc Menchú

Asesorado por el Ing. Manuel Alfredo Arrivillaga Ochaeta

Guatemala, noviembre de 2006

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA



FACULTAD DE INGENIERÍA

**DISEÑO DE LA RED DE ALCANTARILLADO SANITARIO Y
PAVIMENTACIÓN DEL ACCESO PARA LA ALDEA LAS
VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL
CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA**

TRABAJO DE GRADUACIÓN

PRESENTADO A LA JUNTA DIRECTIVA DE LA
FACULTAD DE INGENIERÍA

POR

MARCO ANTONIO TZOC MENCHÚ

ASESORADO POR EL ING. MANUEL ALFREDO ARRIVILLAGA OCHAETA

AL CONFERÍRSELE EL TÍTULO DE
INGENIERO CIVIL

GUATEMALA, NOVIEMBRE DE 2006

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA

FACULTAD DE INGENIERÍA



NÓMINA DE JUNTA DIRECTIVA

DECANO	Ing. Murphy Olympo Paiz Recinos
VOCAL I	Inga. Glenda Patricia García Soria
VOCAL II	Lic. Amahán Sánchez Alvarez
VOCAL III	Ing. Julio David Galicia Celada
VOCAL IV	Br. Kenneth Issur Estrada Ruiz
VOCAL V	Br. Elisa Yazminda Vides Leiva
SECRETARIA	Inga. Marcia Ivonne Véliz Vargas

TRIBUNAL QUE PRACTICÓ EL EXAMEN GENERAL PRIVADO

DECANO	Ing. Murphy Olympo Paiz Recinos
EXAMINADOR	Ing. Manuel Alfredo Arrivillaga Ochaeta
EXAMINADOR	Ing. William Yon Chavarría
EXAMINADOR	Ing. Oswaldo Romeo Escobar Álvarez
SECRETARIA	Inga. Marcia Ivonne Véliz Vargas

HONORABLE TRIBUNAL EXAMINADOR

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

DISEÑO DE LA RED DE ALCANTARILLADO SANITARIO Y PAVIMENTACIÓN DEL ACCESO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA,

tema que me fuera asignado por la Dirección de la Escuela de Ingeniería Civil, el 27 de julio de 2006.

Marco Antonio Tzoc Menchú



REF. EPS. MAO SUP. 013.2006

Guatemala,
11 de agosto de 2006

Ingeniero
Ángel Roberto Sic García
Director de EPS
Unidad de Prácticas de Ingeniería y EPS
Facultad de Ingeniería
USAC

Respetable Ingeniero Sic García

Por medio de la presente, envío a usted el informe final correspondiente a la práctica del Ejercicio Profesional Supervisado (EPS), titulado: DISEÑO DE LA RED DE ALCANTARILLADO SANITARIO Y PAVIMENTACIÓN DEL ACCESO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS, DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA.

Este trabajo lo desarrolló el estudiante MARCO ANTONIO TZOC MENCHÚ quien fue asesorado y supervisado por el suscrito.

Por lo que, habiendo cumplido con los objetivos y los requisitos de ley, solicito darle el trámite correspondiente.

Sin otro particular, me es grato suscribirme de usted.

Atentamente,

"ID Y ENSEÑAR A TODOS"

Ing. Manuel Alfredo Arrivillaga Ochoa
Supervisor de EPS



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS
DE GUATEMALA



FACULTAD DE INGENIERÍA
UNIDAD DE EPS
Tel. 24423509

"Judo por ti Casalinga Mía"
Dr. Carlos Martínez Ducón
2006: Centenario de su Nacimiento

Guatemala, 21 de septiembre de 2006
Ref. EPS. C. 512.09.06

Ing. Oswaldo Romeo Escobar Álvarez
Director Escuela de Ingeniería Civil
Facultad de Ingeniería
Presente

Estimado Ingeniero Escobar Álvarez.

Por este medio atentamente le envío el informe final correspondiente a la práctica del Ejercicio Profesional Supervisado, (E.P.S) titulado **"DISEÑO DE LA RED DE ALCANTARILLADO SANITARIO Y PAVIMENTACIÓN DEL ACCESO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA"** que fue desarrollado por el estudiante universitario **MARCO ANTONIO TZOC MENCHÚ**, quien fue debidamente asesorado y supervisado por el Ing. Manuel Alfredo Arrivillaga Ochaeta.

Por lo que habiendo cumplido con los objetivos y requisitos de ley del referido trabajo y existiendo la aprobación del mismo por parte del asesor y supervisor, en mi calidad de coordinador apruebo su contenido; solicitándole darle el trámite respectivo.

Sin otro particular, me es grato suscribirme.

Atentamente,

"Id y Enseñad a Todos"

Ing. Angel Roberto Sic García
Coordinador Unidad de EPS



ARSG/jm

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS
DE GUATEMALA



FACULTAD DE INGENIERÍA
ESCUELA DE INGENIERÍA CIVIL

Guatemala, 9 de octubre de 2006

Ingeniero
Oswaldo Romeo Escobar Álvarez
Director de la Escuela de Ingeniería Civil
Facultad de Ingeniería
Presente

Estimado Ing. Escobar Álvarez.

Le informo que he revisado el trabajo de graduación **DISEÑO DE LA RED DE ALCANTARILLADO SANITARIO Y PAVIMENTACIÓN DEL ACCESO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA**, desarrollado por el estudiante de Ingeniería Civil Marco Antonio Tzoc Menchú, quien contó con la asesoría del Ing. Manuel Alfredo Arrivillaga Ochaeta.

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

Atentamente,

¡DID Y ENSEÑAD A TODOS

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



FACULTAD DE INGENIERÍA
DEPARTAMENTO
DE
HIDRAULICA
USAC

"YODOPOR TI CROLENGIA MIA"

Dr. Carlos Martínez Durán, 2006 aniversario de su nacimiento

bbdeb.

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS
DE GUATEMALA



FACULTAD DE INGENIERÍA
ESCUELA DE INGENIERÍA CIVIL

Guatemala, 25 de octubre de 2006

Ingeniero
Oswaldo Romeo Escobar Álvarez
Director de la Escuela de Ingeniería Civil
Facultad de Ingeniería
Presente

Estimado Ing. Escobar Álvarez.

Le informo que he revisado el trabajo de graduación **DISEÑO DE LA RED DE ALCANTARILLADO SANITARIO Y PAVIMENTACIÓN DEL ACCESO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA**, desarrollado por el estudiante de Ingeniería Civil Marco Antonio Tzoc Menchú, quien contó con la asesoría del Ing. Manuel Alfredo Arrivillaga Ochaeta.

Tomado en cuenta lo expresado por el Ing. Alejandro Castañón, Revisor por el Área de Topografía y Transporte, doy mi aprobación al mismo.

Atentamente,

Y ENSEÑAD A TODOS

Ing. Fernando Amilcar Boitón
Coordinador del Área de Topografía y Transporte

ESCUELA DE INGENIERÍA CIVIL
FACULTAD DE INGENIERÍA
DEPARTAMENTO DE TRANSPORTES
USAC

"TODO POR TI CAROLINGUA MIA"
Dr. Carlos Martínez Durán, 2006 centenario de su nacimiento

/bbdeb.

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. Manuel Alfredo Arrivillaga Ochaeta y del Coordinador de E.P.S., Ing. Ángel Roberto Sic García, al trabajo de graduación del estudiante Marco Antonio Tzac Menchú, titulado DISEÑO DE LA RED DE ALCANTARILLADO SANITARIO Y PAVIMENTACIÓN DEL ACCESO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA, da por este medio su aprobación a dicho trabajo.


a.i. Ing. Fernando Amílcar Boitón Velásquez



Guatemala, noviembre 2006.

/bbdeb.

"TODO POR TI CAROLINGIA MÍA"
Dr. Carlos Martínez Durán, 2006 centenario de su nacimiento

ACTO QUE DEDICO A:

- DIOS NUESTRO SEÑOR** Por la bendición que hoy me da, en permitirme alcanzar este anhelado triunfo.
- MIS PADRES** Antonio Francisco Tzoc García y Florencia Menchú de Tzoc
Con mucho amor, cariño, aprecio y un agradecimiento muy especial por sus sacrificios en todos estos años.
- MIS HERMANOS** Gaby, Eduardo y Hector, por todo el cariño y apoyo que me han brindado.
- MIS ABUELOS** Eduardo Tzoc Barreno (Q.D.E.P.)
Gabina García
José Marcos Menchú (Q.D.E.P.)
Josefa Pérez
por sus consejos para que no desmayara ante los problemas de la vida.
- MIS CUÑADOS** Juan José y Vilma, con cariño y aprecio.
- MIS TÍOS** Con cariño y aprecio para cada uno de ellos.
- MIS PRIMOS** Por su amistad y afecto.
- MIS AMIGOS Y COMPAÑEROS DE ESTUDIO** Por compartir buenos y difíciles momentos de nuestra vida de juventud, deseándoles éxitos.

AGRADECIMIENTOS A:

DIOS NUESTRO SEÑOR	Por haberme dado la vida y guiarme en el camino correcto para alcanzar una de mis metas.
ING. MANUEL ARRIVILLAGA	Por el apoyo técnico y moral brindado de manera incondicional y por su valiosa asesoría al presente trabajo de graduación.
FACULTAD DE INGENIERÍA, USAC	Por permitirme forjar en sus aulas uno de mis más grandes anhelos.
LA MUNICIPALIDAD DE SAN MANUEL CHAPARRÓN	Por el apoyo proporcionado y la oportunidad de compartir mis conocimientos para realizar este trabajo.
LAS SEÑORITAS DE LA O.M.P.	Roxana, Maribel y Nancy, Por su colaboración y amistad.
LOS CATEDRÁTICOS	Que con sus sabias enseñanzas me han formado como profesional.
A LOS INGENIEROS	Byron Eduardo Quexel, Joel Ramos, por su colaboración en la realización de este trabajo.

A TODAS LAS PERSONAS QUE ME BRINDARON SU APOYO Y COLABORACIÓN PARA QUE ESTE TRABAJO SE REALIZARA.

GRACIAS.

ÍNDICE GENERAL

ÍNDICE DE ILUSTRACIONES	VII
LISTA DE SÍMBOLOS	IX
GLOSARIO	XI
RESUMEN	XV
OBJETIVOS	XVII
INTRODUCCIÓN	XIX

1 INVESTIGACIÓN

1.1 Monografía de la aldea Las Ventanas	1
1.1.1 Ubicación geográfica	1
1.1.2 Límites y colindancias	3
1.1.3 Topografía	3
1.1.4 Suelo	3
1.1.5 Situación socio económica	4
1.1.6 Clima	4
1.1.6.1 Precipitación pluvial	5
1.1.6.2 Radiación solar	5
1.1.6.3 Vientos y humedad	5
1.1.7 Servicios públicos	9
1.1.7.1 Educación	9
1.1.7.2 Comunicación	9
1.1.7.3 Centro de salud	9
1.1.7.4 Agua entubada	9
1.1.7.5 Transporte	9
1.1.7.6 Energía eléctrica	10

1.2	Encuesta sanitaria	10
1.2.1	Datos de la población	10
1.2.2	Datos de la vivienda	11
1.2.3	Datos sobre el uso del agua	12
1.2.4	Disposición de aguas servidas	12
1.3	Investigación sobre las necesidades de servicios Públicos en la aldea	13

2 FASE DE SERVICIO TÉCNICO – PROFESIONAL

2.1	Diseño de la red de alcantarillado sanitario	
2.1.1	Descripción del proyecto	15
2.1.2	Levantamiento topográfico	15
2.1.2.1	Levantamiento planímetro	16
2.1.2.2	Levantamiento altimétrico	16
2.1.3	Estimación de la población de diseño	17
2.1.3.1	Método de incremento geográfico	17
2.1.4	Determinación del caudal de aguas servidas	18
2.1.4.1	Población tributaria	18
2.1.4.2	Dotación	18
2.1.4.3	Factor de retorno al sistema	19
2.1.4.4	Factor de flujo instantáneo	19
2.1.4.5	Relación de diámetros y caudales	20
2.1.4.6	Caudal domiciliar	20
2.1.4.7	Caudal de infiltración	21
2.1.4.8	Caudal comercial	22
2.1.4.9	Caudal industrial	22
2.1.4.10	Caudal de conexiones ilícitas	23
2.1.4.11	Factor de caudal medio (FQM)	24
2.1.4.12	Caudal de diseño	25
2.1.4.13	Volumen de excavación	26
2.1.4.14	Volumen de relleno	26

2.1.4.15	Volumen de retiro	26
2.1.4.16	Diseño de la red de alcantarillado sanitario	27
2.1.4.16.1	Parámetros de diseño	29
2.1.5	Criterios adoptados para la integración del presupuesto del alcantarillado sanitario	36
2.1.5.1	Presupuesto de materiales	37
2.1.5.2	Presupuesto de mano de obra	37
2.1.5.3	Resumen general del presupuesto	38
2.1.6	Evaluación socio-económica	
2.1.6.1	VPN	42
2.1.6.2	TIR	46
3	TRATAMIENTO DE AGUAS NEGRAS	
3.1	Propuesta de tratamiento	49
3.1.2	Fosas sépticas	49
3.1.2.1	Eliminación de sólidos	49
3.1.2.2	Tratamiento biológico	49
3.1.2.3	Almacenamiento de cieno y natas	50
3.1.2.4	Localización	50
3.1.2.5	Operación y mantenimiento	51
3.1.2.6	Inspección	51
3.1.2.7	Limpieza	52
3.1.2.8	Diseño de fosa séptica	54
4	DISEÑO DEL PAVIMENTO PARA LA VÍA DE ACCESO	
4.1	Evaluación de la vía principal para el acceso existente	55
4.2	Trabajo de campo	55
4.2.1	Levantamiento topográfico	55
4.2.1.1	Levantamiento planimétrico	56
4.2.1.2	Levantamiento altimétrico	56
4.3	Estudios de la calidad del suelo y sus normas	57
4.4	Clasificación de los suelos	57

4.4.1	Ensayo de granulometría	57
4.4.2	Ensayos de límites de Attembenrg	59
4.5	Ensayo para el control de la construcción	61
4.5.1	Ensayo de Proctor modificado	61
4.6	Ensayo para la resistencia del suelo	62
4.6.1	Ensayo del CBR	62
4.6.2	Ensayo de equivalente de arena	64
4.7	Teoría y diseño sobre pavimentos rígidos	64
4.8	Diseño geométrico del pavimento rígido	64
4.8.1	Capa de rodadura	66
4.8.2	Juntas	66
4.8.3	Tránsito	67
4.8.4	Descripción de los métodos de diseño para Pavimentos rígidos	68
4.8.5	Procedimiento para el diseño de pavimentos rígidos	68
4.9	Diseño de drenaje pluvial	86
4.9.1	Periodo de diseño	89
4.9.2	Caudal de diseño	89
4.10	Criterios adoptados para la integración del presupuesto pavimento rígido	91
4.11	Presupuesto de materiales	92
4.12	Presupuesto de mano de obra	92
4.13	Resumen general del presupuesto	93

5 EVALUACIÓN DE IMPACTO AMBIENTAL

5.1	Como incide el proyecto en el medio ambiente	97
5.2	Causas	97
5.3	Efectos	97
5.4	Lista para tratar los impactos ambientales del proyecto de alcantarillado sanitario de la aldea La Ventanas	98

CONCLUSIONES	103
RECOMENDACIONES	105
BIBLIOGRAFÍA	107
ANEXOS	109

ÍNDICE DE ILUSTRACIONES

FIGURAS

1.	Plano de localización del municipio	1
2.	Diagrama de flujo	45
3.	Sección típica	65
4.	Interrelación aproximada de las clasificaciones de suelos y valores de soporte	72

TABLAS

I	Población actual de la aldea Las Ventanas	11
II	Materiales usados en la construcción de viviendas en la aldea Las Ventanas	11
III	Abastecimiento de agua de la aldea Las Ventanas	12
IV	Evacuación de excretas en la aldea Las Ventanas	13
V	Parámetros de diseño	29
VI	Presupuesto drenaje sanitario aldea Las Ventanas	39
VII	Valores mínimos de C.B.R	63
VIII	Categorías de carga por eje	71
IX	Tipos de suelo de subrasante y valores aproximados de K	73
X	Valores de K para diseño sobre bases granulares (PCA)	74
XI	Valores de K para diseño sobre bases de suelo cemento de (PCA)	74
XII	TPDC permisible, carga por eje categoría 1, pavimentos con Junta de trabe por agregados	75
XIII	TPDC permisible, carga por eje categoría 2, pavimento con Juntas doveladas	76
XIV	TPDC permisible, carga por eje categoría 2, pavimentos con Juntas con agregado de trave	77

XV	TPDC permisible, carga por eje categoría 3, pavimentos con Juntas doveladas	78
XVI	TPDC permisible, carga por eje categoría 3, pavimentos con Juntas con agregados de trave	79
XVII	TPDC permisible, carga por eje categoría 4, pavimento con Juntas doveladas	80
XVIII	TPDC permisible, carga por eje categoría 4, pavimento con Juntas agregados de trave	81
XIX	Revenimiento recomendado para algunas estructuras de concreto	84
XX	Relación agua-cemento para concreto de diferentes resistencias	84
XXI	Relación asentamiento-agua-tamaño de agregado grueso	85
XXII	Relación tamaño máximo de agregado grueso - % de agua	85
XXIII	Coeficiente C del terreno drenado	89
XXIV	Presupuesto pavimento acceso a la aldea Las Ventanas	94
XXV	Listas para tratar los impactos ambientales	98

LISTA DE SÍMBOLOS

lts/hab/día	Litros por habitante por día
q.	Caudal de diseño expresado en m^3/s
Q.	Caudal a sección llena en tuberías expresada en m^3/s
V.	Velocidad a sección llena de la tubería expresada en m/s
D.	Diámetro de la tubería expresada en m
v/V.	Relación de velocidades
d/D.	Relación de diámetros
q/Q.	Relación de caudal / caudal a sección llena
m/s	Metros por segundo
m²	Metros al cuadrado
m³/s	Metros cúbicos por segundo
I.	Intensidad de lluvia
C.	Coefficiente de escorrentía superficial
mm/h	Milímetros por hora
n.	Coefficiente de rugosidad
S.	Pendiente
Rh.	Radio hidráulico
Min.	Mínima
Máx.	Máxima
Dist.	Distancia
Hab.	Habitantes

P.V.	Pozo de visita
INFOM	Instituto de Fomento Municipal
INSIVUMEH	Instituto de Sismología, Vulcanología, Meteorología e Hidrología
mts/seg	Metros sobre segundo
K	Modulo de reacción.
AASHTO	Asociación de carreteras estatales y oficiales de Transporte, por sus siglas en inglés.

GLOSARIO

Aguas negras	El agua que se ha utilizado en actividades domésticas, comerciales o industriales.
Agua potable	Agua sanitariamente segura y agradable a los sentidos, no produce efectos adversos a su salud.
Alcantarillado	Conducto subterráneo o sumidero construido para recoger las aguas residuales y darles paso.
Altimetría	Parte de la topografía que trata de la medida de las alturas.
Anaeróbico	Condición en la cual no se encuentra presencia de oxígeno.
Base de diseño	Parámetros que se utilizarán en la elaboración de un diseño; como la población, el clima, tipos de comercio, caudales.
Bombeo	Pendiente dada a la corona de las tangentes del alineamiento horizontal, hacia uno y otro lado del eje, para evitar la acumulación del agua sobre la superficie de rodamiento.
Candela	Fuente donde se reciben las aguas negras provenientes del interior de la vivienda y conduce éstas mismas, al colector del sistema de drenaje.

Carril	Superficie de rodamiento, el cual tiene el ancho suficiente para permitir la circulación de una hilera de vehículos.
Caudal	Es el volumen de líquido que circula a través de una Tubería, en una unidad de tiempo determinado.
Caudal de diseño	Suma de los caudales que se utilizarán para diseñar un tramo de alcantarillado.
Colector	Conjunto de tuberías, pozos de visita y obras accesorias que se utilizarán para la descarga de las aguas servidas o aguas de lluvia.
Compactación del suelo	Procedimiento que consiste en aplicar energía al suelo suelto para consolidarlo y eliminar espacios vacíos, aumentando así su densidad y, en consecuencia, su capacidad para soporte de cargas.
Cota invert	Cota o altura de la parte inferior interna de la tubería ya instalada.
Cuneta	Zanja en cada uno de los lados del camino o carretera, en la cual, el agua circula debido a la acción de la gravedad.
Densidad de vivienda	Relación existente entre el número de viviendas por unidad de área.
Descarga	Lugar donde se descargan la aguas de lluvia que proviene de un colector.

Dotación	Estimación de la cantidad de agua que se consume en promedio por habitante diariamente.
Fórmula de Manning	Fórmula para determina la velocidad de un flujo en un canal abierto; esta fórmula se relaciona con la rugosidad del material con que está construido el canal, la pendiente y el radio hidráulico de la sección.
Fosa séptica	Consiste en un deposito cubierto y hermético, diseñado para que las aguas negras se mantengan a una velocidad muy baja, por un tiempo determinado, durante el cual se efectúa un proceso anaerobio de eliminación de sólidos sedimentales.
Grado máximo de curvatura	De acuerdo con el tipo de carretera, se fija un grado máximo de curva a usarse. Éste debe llenar las condiciones de seguridad para el tránsito de la velocidad de diseño.
Hábitat	Es el ambiente natural de un animal o planta.
Impacto Ambiental	Consecuencia, efectos o cambios en el ambiente derivados de la ejecución de un proyecto en particular. Su influencia puede ser a corto o largo plazo, directa o indirecta, positiva o negativa y su acción temporal o permanente.
Monografía	Breve descripción sobre características físicas, económicas, sociales y culturales de una región o pueblo
Planimetría	Parte de la topografía que trata de la mediciones horizontales de una superficie.

Pozo de visita	Estructura subterránea que sirve para cambiar de dirección, pendiente, diámetro, y para iniciar un tramo.
Revenimiento	Hundimiento.
Sección típica	Es la representación gráfica transversal y acotada, la cual muestra las partes y componentes de una carretera.
Sub-rasante	Es la superficie del suelo que sostiene la estructura del pavimento.
Sub-base	Es la capa del pavimento que transmite directamente las cargas a la sub-rasante y absorbe las irregularidades de la sub-rasante para que no afecten las capas superiores.
Superficie de Rodadura	Área designada a la circulación de vehículos.
Talud	Inclinación de un terreno que pertenece a la sección típica; la cual delimita los volúmenes de corte o terraplén y está contenido entre la cuneta y el terreno original.
Terracería	Prisma de corte o terraplén, en el cual se construyen las partes de la carretera mostradas en la sección típica.
Tramo inicial	Primer tramo a diseñar o construir en un drenaje.
Tirante	Altura de las aguas residuales dentro de una tubería o un canal abierto.

RESUMEN

El presente trabajo de graduación es el resultado del Ejercicio Profesional Supervisado, en la Municipalidad de San Manuel Chaparrón del departamento de Jalapa.

Se investigo y se determinó que deberá atender lo siguiente.

Diseño de la red de alcantarillado sanitario y pavimentación del acceso para la aldea.

Es necesario la elaboración del sistema de alcantarillado sanitario, ya que, este sector de la población cuenta con el servicio de agua potable, por lo que las aguas negras están siendo drenadas en la superficie del suelo, lo que provoca deterioro de las calles y contaminación afectando la salud de los habitantes de la localidad. Se tomo en cuenta criterios de diseño tales como: ubicación de los pozos de visita, colector, candelas, entre otros.

El tramo carretero de 1,253.61 m. que comprende el acceso a la aldea Las Ventanas es necesario, donde actualmente, se encuentra en mal estado, debido a la falta de mantenimiento, por lo que hace difícil el acceso a la aldea, principalmente, en época de invierno esto afecta a los pobladores, debido a que no pueden transportar las diferentes mercaderías.

OBJETIVOS

GENERAL

- Diseñar el alcantarillado sanitario y la pavimentación del acceso para la aldea Las Ventanas, del municipio de San Manuel Chaparrón, departamento de Jalapa, mejorando así las condiciones sanitarias y la infraestructura para mejorar las condiciones de vida de sus habitantes, mediante el apoyo de la Facultad de Ingeniería de la Universidad de San Carlos.-

ESPECÍFICOS

1. Realizar una investigación monográfica y diagnóstica de la aldea Las Ventanas, que sirva para conocer las características de la población.-
2. Elaborar el estudio de los proyectos, para su posterior ejecución y así la comunidad pueda contar con los servicios básicos de saneamiento ambiental e infraestructura.-
3. Elaborar el presupuesto de las obras a la municipalidad de San Manuel Chaparrón.-

INTRODUCCIÓN

El presente documento, es el resultado del estudio de una serie de necesidades que se tienen en la comunidad de la aldea Las Ventanas, y llegando a la conclusión que la prioridad es el **“DISEÑO DE LA RED DE ALCANTARILLADO SANITARIO Y PAVIMENTACIÓN DEL ACCESO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA”**

Aldea Las Ventanas se ubica a una distancia de 9.00 Km., aproximadamente, de la cabecera municipal de San Manuel Chaparrón, con una población de alrededor de 280 personas; actualmente, no cuenta con drenajes de las aguas negras provenientes de las distintas casas, que en total suman 56 viviendas.

En la actualidad, se utiliza el servicio de letrinas aboneras y fosas sépticas domiciliarias, asimismo no se utilizan de manera adecuada, además de que la función habilidad de ésta presenta deterioro en las paredes donde se deposita la materia orgánica, ya que, existen fugas de aguas negras que corren en algunas calles y emanación de malos olores. Ante la situación de dicha aldea se ve la necesidad de llevar a cabo el diseño de la red de alcantarillado sanitario, pues, así se benefician de manera directa a las 56 familias, evitando, de esta manera, la alta contaminación ambiental.

Otro problema es el acceso por ser una vía de terracería ya que en época de invierno es, prácticamente, intransitable, el acceso no reúne las condiciones básicas para poder transitarlo, por lo que, también, se plantea la necesidad de pavimentar 1,256.61 metros lineales de pavimento rígido esto debido a que la municipalidad cuenta con personal y equipo para realizar

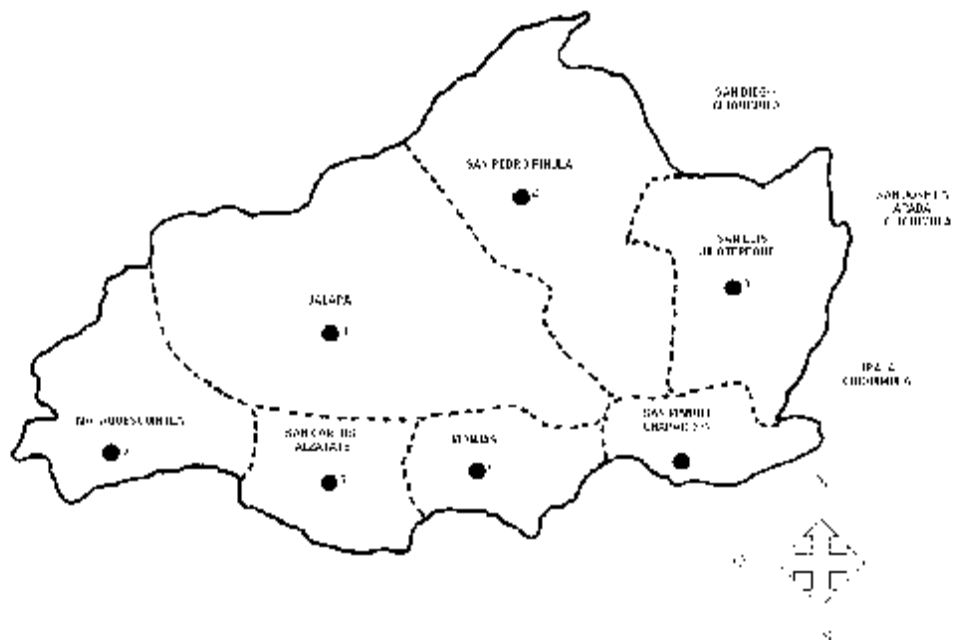
este tipo de pavimento y no existe una planta de pavimento flexible cerca del municipio.-

1 INVESTIGACIÓN

1.1 Monografía de la aldea Las Ventanas

1.1.1 Ubicación geográfica

Figura 1. Plano de localización del municipio



Fuente: Instituto Geográfico Nacional

El municipio está ubicado en la ribera del río Chaparrón, a una elevación de los 915 m.s.n.m., en las coordenadas geográficas siguientes: a 14°31'05" latitud Norte y a 89°46'08" longitud Oeste.

Geográficamente se localiza al sur-oriente de la cabecera departamental de Jalapa. Ocupa parte de las tierras altas volcánicas. Esta a una distancia de 51 kilómetros de la cabecera departamental, 36 son de asfalto y 15 pendientes de asfaltar. El trayecto de la ciudad Capital, vía Jutiapa es de 175 kilómetros y de 136 kilómetros vía Sanarate.

Algunos opinan que el nombre de Chaparrón proviene de un árbol frondoso que da un fruto amarillo de sabores exquisitos. Este árbol crecía en las riveras del río que hoy se conoce con el nombre del Chaparrón, que atravesaba grandes extensiones de la siembra de los Godoy.

El nombre original del municipio fue Chaparrón, según la demarcación política de la Republica de Guatemala de la Oficina de estadística de 1892 mientras que en el boletín estadístico de 1913 aparece ya con el nombre actual de San Manuel Chaparrón.

En síntesis, el Chaparrón fue hacienda primero, luego paso a ser una aldea considerable, formada por familias con propiedad de la hacienda, en cuyos terrenos se formo de la misma manera otra aldea llamada Las Ventanas y juntas formaron el municipio. San Manuel Chaparrón fue fundado según Decreto 106 de fecha 24 de noviembre 1873.

1.1.2 Límites y colindancias

Las Ventanas se encuentra a 820 m.s.n.m en la latitud 14°31'32" y en la longitud 89°42'52", colinda al norte con la aldea El Terrerito, al sur con la aldea Vivares, al oriente con la aldea Poza Verde y al poniente con San Manuel Chaparrón. En cuanto al municipio, al norte colinda con San Pedro Pinula y San Luis Jilotepequé, departamento de Jalapa; al sur con Santa Catarina Mita,

departamento de Jutiapa y con Monjas, departamento de Jalapa; al oriente con el Municipio de Ipala, departamento de Chiquimula y Agua Blanca, departamento de Jutiapa; al poniente con los municipios de Monjas y Jalapa, departamento de Jalapa.

1.1.3 Topografía

Su área en general es plana, pero cuenta con partes quebrados e inclinado y en los mismos la vegetación es escasa.

- Accidentes orográficos :
 - Cerros : Agua Caliente, Amatillo, La Peña, El Guineo, El Gallo, La Paja, El Carrizal.

- Accidentes hidrográficos:
 - Ríos : Chaparrón, Los Amates, Los Lobos
 - Riachuelos: El Jute, Las Pilas.
 - Quebradas: del León, del Limón, de las Pintas, El Garrobo, El Lagartero, El Palote, el Quequexcal, El Roble, El Tambor, Hondo, La Jabilla, La Mina.

Fuente: IGN

1.1.4 Suelo

El tipo de suelo es variado, pero predomina el de tipo pedregoso, para este caso se clasifica como un suelo Limo Areno Arcilloso color gris con partículas de grava según ensayos de laboratorio.

Los suelos presentan una alta susceptibilidad a la erosión por falta de técnicas para la conservación.

1.1.5 Situación socio económica

Las actividades socio-económicas a que se dedican los habitantes son de tipo agrícola y pecuario, es de mencionar que existen otras, pero de menor importancia. La mayor parte de la producción agrícola es de maíz y frijol, destinado para el autoconsumo principalmente; la generación de empleo es mínima debido a que el núcleo familiar se dedica al cultivo, salvo ciertas labores agrícolas en que se contratan personas adicionales a la familia.

En el sector pecuario el ganado bovino es de mayor importancia por su aporte a la economía del sector. La producción de ganado porcino es de tipo domestico, criados en forma empírica, esta actividad no se desarrolla formalmente para fines comerciales.

En el sector avícola, la mayoría de familias poseen aves de corral, que no tienen una alimentación apropiada; algunas familias poseen gallineros. Las aves son aprovechadas para la producción de huevos y el consumo de carnes.

1.1.6 Clima

El municipio pertenece a la zona de vida de bosque seco subtropical, con áreas de clima semicalido seco y en menor medida templado. Las temperaturas máximas absolutas (mayores valores registrados en 20 años), se registraron entre los 30.8 grados centígrados en el mes de julio y 36.2 en marzo.

La temperatura media presenta poca variación entre 20.2 grados centígrados en enero a 24.1 en mayo. Las temperaturas mínimas absolutas

(menores valores registrados en 20 años), se encuentra entre los 2.5 grados centígrados en enero y a los 12.6 en junio.

1.1.6.1 Precipitación pluvial

La precipitación anual del municipio de San Manuel Chaparrón es de 800 a 1,000 mm., distribuida en un 95 por ciento en los meses de mayo a octubre de cada año. Este favorece la producción de cultivos, especialmente de tomate, chile pimiento, pepino, sandía, etc., ya que durante la época lluviosa no se tienen altas precipitaciones, lo que evita la propagación de hongos y enfermedades en los cultivos agrícolas. Además, si se hacen reservorios de agua para almacenar los excedentes de escorrentía en las hondonadas, también se pueden tener cultivos con riego en la época seca, aunque en áreas limitadas a la disponibilidad de agua que se almacena.

1.1.6.2 Radiación solar

El nivel climático del municipio tiene como recurso principal su alta radiación solar global durante el año, con promedios de 484 watts/metro cuadrado, y máximos durante los meses de marzo a mayo, alrededor de 551 watts/metro cuadrado; se considera con estos valores, como sitio de alta radiación, que incide en óptimas características organolépticas de producción de frutos.

1.1.6.3 Vientos y humedad

El municipio de San Manuel Chaparrón se ve influenciado por los siguientes vientos:

- **Viento norte**

El aire que constituye la atmósfera en la capa mas inmediata a la superficie terrestre, se ve obligado a desviarse, como cualquier fluido, por las irregularidades del terreno. Posteriormente, desciende con poca humedad en las laderas al sur y sobrepasa el área del municipio de San Manuel Chaparrón. Como régimen de viento predominante y de tendencia norte, no favorece los procesos de formación de nubes de lluvia; por lo contrario hace descender la temperatura del aire hasta 2.5 grados centígrados, en los meses de temporada fría de noviembre a febrero.

- **Viento este**

Parte del escurrimiento de las lluvias del área, es hacia el vértice del mar Caribe por el río grande de Zacapa, el sentido de este escurrimiento se revierte en la atmósfera con la penetración de humedad del aire, asciende por las laderas y condensa su humedad en forma de nubes. En el área del municipio los procesos formativos de nubes de lluvia adquieren componentes noreste o sureste, por el relieve local, y los volcanes de Ipala y Suchitan.

- **Viento sur**

La mayor parte de escurrimiento de las lluvias en el área, es hacia el vértice del océano Pacifico por el río Grande de Mita; el sentido de escurrimiento se revierte en la atmósfera con la penetración de humedad del aire por la parte sur del departamento de Jalapa, el aire asciende por las laderas y condensa su humedad en forma de nubes. El viento con tendencia sur es importante en los procesos de formación de nubes lluviosas, adquiere finalmente componentes sureste por el encajonamiento que sufre entre los volcanes y montañas.

- **Viento oeste**

Este viento no constituye régimen en la meseta central del país por el flanqueo de los grandes sistemas montañosos. El área oriental donde se ubica el municipio esta flanqueada por las montañas de Miramundo y Potrero Carrillo, accidentes geográficos muy importantes en la distribución de los elementos del tiempo atmosférico y el clima de la región.

- **Régimen de humedad**

Las corrientes de vientos que provienen del vértice del mar Caribe y océano Pacífico, posee características iniciales de abundante humedad y calor que se refleja en regiones de climas muy húmedos, localizadas especialmente en las laderas expuestas a estos regímenes de humedad. Por el contrario, las depresiones y valles inter montañoso del oriente del país ejercen una gran influencia de entorno a la posición geográfica del municipio, que disminuye la posibilidad de humedad hasta la categoría de clima semiseco, con una humedad relativa de 40 por ciento

En agricultura y especialmente en regiones en cierto índice de aridez (relación de la precipitación y de un valor de evaporación potencial), el análisis puntual de las lluvias tiene gran importancia en el manejo de este vital recurso y para planear las actividades agrícolas. La distribución de la lluvia varía de un sitio a otro y de un año al siguiente, pero esa variabilidad se hace en referencia al comportamiento histórico de la lluvia en la región, que es de 800 a 1,000 milímetros anuales, se hace necesario representar la distribución del procedimiento de la lluvia a lo largo del año y de un valor promedio de evaporación y transpiración de un cultivo de porte bajo que cubra por lo menos la necesidad de humedad para el establecimiento de cultivos o que estos se

encuentren en sus primeras fases de crecimiento; estas representaciones son conocidas como balances climáticos de humedad.

El balance climático de humedad en este sector se caracteriza por lo siguiente:

- Las lluvias promedio superan en lo mínimo en 25 por ciento a las perdidas por evaporación durante el periodo del mes de junio a septiembre, temporada lluviosa en la región.
- El primer máximo pluviométrico de junio supera ligeramente al de septiembre.
- La primera disminución promedio de lluvia o canícula, se registra del 6 al 22 de julio, con una duración media de 17 días, un porcentaje de ocurrencia de 67 por ciento, 14 días sin lluvia y tiende a declinar en la ultima semana del mes.
- La segunda distribución de lluvia o canícula, se registra del 13 al 30 de agosto, con una duración de 16 días, un porcentaje de ocurrencia de 57 por ciento, 12 días sin lluvia y tiende a declinar hasta el final del mes.
- El déficit de humedad en los meses de diciembre a marzo es alrededor del valor de evapotranspiración, se incrementa, esta ultima desde el mes de febrero por efecto de la temperatura del aire.

1.1.7 Servicios públicos

1.1.7.1 Educación

En el sector se cuenta con una escuela propia en donde se imparten las clases en idioma español, enseñanza pre-primaria y primaria. Carece de un establecimiento donde se imparta la educación básica y los estudiantes que cursan el nivel básico y diversificado deben realizarlo en el municipio de San Manuel Chaparrón

1.1.7.2 Comunicación

El sector cuenta con teléfonos tipo residencial, prestado por las diferentes empresas de telefonía

1.1.7.3 Centro de salud

Actualmente no se cuenta con un centro de salud, las personas recurren al municipio.

1.1.7.4 Agua entubada

Los habitantes del lugar se abastecen de un pozo mecánico ejecutado por la respectiva municipalidad, la red de agua domiciliar ya esta instalada.

1.1.7.5 Transporte

Se cuenta con poco transporte, además es de tipo extraurbano, el cual circula a ciertas horas del día.

1.1.7.6 Energía eléctrica

El servicio de energía eléctrica es prestado por DEORSA (Distribuidora de Energía de Oriente Sociedad Anónima), el cual se extiende en toda la aldea, beneficiando directamente al 90 por ciento de la población, cuentan con servicio de alumbrado publico en todas las calles.

1.2 Encuesta sanitaria

Por falta de información confiable y no actualizada con respecto a la comunidad para determinar las distintas características en cuanto a habitantes, vivienda, sistema de abastecimiento de agua, forma de evacuación y control de aguas negras, se realizo un censo de la aldea Las Ventanas, para así tomar toda la información actualizada y concerniente al diseño del alcantarillado sanitario; a continuación se describen de forma especifica.

1.2.1 Datos de población

La población de la aldea Las ventanas es en un 100 por ciento ladina, no existiendo otra etnia; esta se encuentran vecindados en la municipalidad de San Manuel Chaparrón. Para la clasificación de la población por edades, se obtuvieron los siguientes datos:

Tabla I. Población actual de la aldea Las Ventanas

HABITANTES	HOMBRES	MUJERES	TOTAL
De 00-06 años	24	29	53
De 07-14 años	25	37	62
De 15 -64 años	64	91	155
De 65 en adelante	4	6	10
TOTAL DE PERSONAS	117	163	280

1.2.2 Datos de vivienda

El 100 por ciento de la población cuenta con vivienda propia. En lo que respecta al tipo de vivienda se determino que un 25 por ciento son de paredes de block con techo de lamina; un 62.5 por ciento son paredes de adobe, con techo de lamina y otros de teja; y un 12.5 por ciento son paredes de block y adobe, con techo de teja.

Tabla II. Materiales usados en la construcción de viviendas en la aldea Las Ventanas

	MATERIAL	CANTIDAD	%
TECHO	LÁMINA	14	25.00
	TEJA	7	12.50
	LÁMINA Y TEJA	35	62.50
	TOTALES	56	100.00
PARED	BLOCK	14	25.00
	ADOBE	35	62.50
	BLOCK Y ADOBE	7	12.50
	TOTALES	56	100.00

1.2.3 Datos sobre el uso del agua

El agua se utiliza exclusivamente para el consumo humano, en lo que respecta a la agricultura, utilizan otras fuentes de abastecimiento. La forma de abastecimiento de agua es en su mayoría por el uso de agua entubada proveniente de un pozo mecánico perforado en el área de la aldea, así mismo utilizan otras fuentes para el consumo.

Tabla III. Abastecimiento de agua de la aldea Las Ventanas

PROCEDENCIA	CANTIDADES DADAS	%
MANANTIAL	0	0.00
POZO	7	12.50
RÍO	0	0.00
CHORRO PÚBLICO	0	0.00
AGUA ENTUBADA	49	87.50
TOTAL	56	100.00

1.2.4 Disposición de aguas servidas

Las aguas servidas son el principal problema que aqueja la aldea Las Ventanas, ya que cuenta con servicios públicos como los que se mencionaron anteriormente (agua potable, energía eléctrica, transporte, etc.), pero carece de un sistema de alcantarillado sanitario, apropiado para poder evacuar las aguas servidas de una mejor manera.

Se observa que en algunas calles corre el agua gris, esta proviene de las distintas casas, producto de las pilas, lavado de ropa, ya que no cuentan con pozos de absorción para este tipo de aguas. La situación empeora ya que

prolifera moscas, cucarachas, zancudos y mosquitos, transmitiendo enfermedades entre los pobladores del lugar.

Para la evacuación de las excretas utilizan letrinas, pero estas al llenarse el agua contaminada se infiltra en las cavidades receptoras de las letrinas, esto agrava aun mas la situación, ya que se contamina el medio ambiente con la emanación de malos olores y la salida de líquidos que contaminan el manto freático. Pocas personas utilizan fosa séptica particular con pozo de absorción.

Tabla IV. Evacuación de excretas en la aldea Las Ventanas

TIPO DE SERVICIO	CANTIDAD DE CASAS	%
Inodoros conectados a fosa séptica particular	14	25.00
Letrinas o pozos ciegos	35	62.50
Evacuados al aire libre	7	12.50
TOTALES	56	100.00

1.3 Investigación sobre las necesidades prioritarias de servicios públicos en la aldea

Esta se realizo debido a la falta de servicios básicos, se determino que la comunidad prioriza las siguientes necesidades:

- Alcantarillado sanitario
- Pavimentación de calles
- Basurero comunal
- Salón comunal
- Puesto de Salud

2. FASE DE SERVICIO TÉCNICO–PROFESIONAL

2.1 Diseño de la red de alcantarillado sanitario

2.1.1 Descripción del proyecto

El diseño de la red de alcantarillado sanitario para la aldea Las ventanas, se efectuó mediante un estudio detallado de la población, conociendo las características del lugar, para determinar los factores que influyen en el diseño de dicho proyecto.

Se inicio el estudio mediante una investigación de tipo monográfica de la región, luego se realizo el levantamiento topográfico, por medio del cual se determino la longitud de la línea principal que es de 650.00 metros. Por la topografía del lugar se ubico el punto de descarga, al cual se le debe colocar un sistema de tratamiento, previo a descargar las aguas servidas al cuerpo receptor, se procedió a realizar el diseño hidráulico, elaboración de planos y presupuesto.

Se colocaron varios puntos de marca en lugares visibles hasta llegar al punto de desfogue en el cuerpo receptor. Encontrando para este dos terrenos para el respectivo tratamiento.

2.1.2 Levantamiento topográfico

Para realizar el levantamiento topográfico se tomo la posición relativa de puntos en la superficie de la tierra, esto para conocer las pendientes, áreas, distancias, línea de descarga, localización exacta de calles y zonas edificadas.

Los datos del levantamiento topográfico deben quedar en libretas de campo de una manera clara.

2.1.2.1 Levantamiento planímetro

El levantamiento planímetro de la aldea Las Ventanas, se realizo por medio del método de conservación de azimut, con vuelta de campana. En este levantamiento se uso el equipo siguiente:

- Una brújula
- Un teodolito
- Un estadal
- Dos plomadas
- Una cinta métrica de 50 metros
- Estacas de madera

2.1.2.2 Levantamiento altimétrico

El levantamiento altimétrico se realizo por medio de nivelación taquimetrica, las lecturas de nivel se tomaron a cada 20 metros o menos en casos especiales, tales como, cruces de calles y cambios de pendientes. En este levantamiento se uso el equipo siguiente:

- Un teodolito
- Un estadal
- Una cinta métrica de 50 metros
- Estacas de madera
- Pintura
- Clavos

2.1.3 Estimación de la población de diseño

Un sistema de alcantarillado sanitario debe diseñarse para trabajar hidráulicamente bien, desde que se pone en funcionamiento, hasta el final del periodo de diseño, por lo tanto, es indispensable conocer la población a la cual se va a servir al inicio y al final de su periodo de vida. Para estimar el número de habitantes a futuro de una población, existen varios métodos a mencionar:

- Método del incremento aritmético
- Método del incremento geométrico
- Método del incremento de incremento

Para el cálculo de la población se utilizó el método del incremento geométrico.

2.1.3.1 Método del incremento geométrico

El método de incremento geométrico es el más utilizado para el cálculo de poblaciones en los países en vías de desarrollo, como Guatemala debido a que la población crece a un ritmo geométrico o exponencial. Este método tiene la ventaja de que no requiere de muchos datos para su aplicación y se adapta más a la realidad; su desventaja es que se puede sobreestimar la población.

$$P_f = P_o \times (1+r)^n$$

Donde:

P_f = Población buscada

P_o = Población de último censo

r = Tasa de crecimiento

n = Diferencia de años

Al utilizar el método de incremento geométrico se evaluó el crecimiento de la población a servir, con los datos de tasa de crecimiento de 3.5 por ciento dato obtenido en el INE (Instituto Nacional de Estadística) y con la población actual obtenida de la investigación de campo se obtuvo la población para el periodo de 20 años:

$$P_{2026} = 175 \times (1+0.035)^{20} = 348 \text{ habitantes}$$

2.1.4 Determinación del caudal de aguas servidas

En los sistemas de alcantarillado sanitario el caudal de diseño se determina con los parámetros siguientes:

2.1.4.1 Población tributaria

En este caso se obtuvo la población tributaria teniendo el número de viviendas localizadas en cada tramo, multiplicado por el número de los habitantes promedio por casa. Para la aldea Las Ventanas se obtuvo la densidad de habitantes por vivienda de la siguiente forma:

$$\text{Habitantes por vivienda} = \frac{\text{Número de habitantes}}{\text{Número de casas}}$$

2.1.4.2 Dotación

Es la cantidad de agua asignada a una persona durante un día y se expresa en litros / habitante, los factores que se consideran en el consumo de agua son los siguientes: clima, costumbres higiénicas, nivel de vida, actividad productiva, medición de consumo, tamaño de la comunidad, servicios públicos,

calidad de agua, facilidad de drenajes, administración del sistema y presión del mismo.

La dotación de agua de la aldea Las Ventanas es de 125 litros/habitante/día, esta se tomo según la información proporcionada por la OMP (Oficina Municipal de Planificación) de la municipalidad de San Manuel Chaparrón.

2.1.4.3 Factor de retorno al sistema

Es el factor que indica la cantidad de agua que las personas retornan al alcantarillado sanitario, la cual se considera entre el 70 por ciento y 80 por ciento de la dotación del agua potable asignada a la comunidad.

Es sabido que no todo el 100 por ciento de la dotación de agua potable que entra a una vivienda regresa al alcantarillado sanitario por razones de uso en riegos de terrenos agrícolas y patios, etc., para este proyecto se utilizo un factor de retorno del 80 por ciento, considerando perderse un 20 por ciento por infiltración y evaporación, además de las condiciones anteriormente descritas del uso del agua.

2.1.4.4 Factor de flujo instantáneo

También llamado Factor de Harmond (F.H.), este factor representa la probabilidad de que múltiples accesorios sanitarios de las viviendas se estén utilizando simultáneamente en una comunidad. Este factor actúa en las horas picos, es decir, en las horas que mas se utiliza el sistema de drenaje, para su calculo se procede de la siguiente manera:

$$F.H. = \frac{(18 + P^{\frac{1}{2}})}{(4 + P^{\frac{1}{2}})}$$

Donde:

F.H. = Factor Harmond

P = Población en miles de habitantes

El factor de flujo instantáneo no es constante para todo el sistema de alcantarillado, si no por el contrario varia por cada tramo de acuerdo al numero de habitantes acumulados en ese tramo, por lo tanto también es diferente el valor de flujo actual al valor de flujo futuro.

2.1.4.5 Relación de diámetros y caudales

La relación q/Q no deberá ser menor a 0.10 ni mayor a 0.75 del diámetro interno de la tubería, esto para que el drenaje funcione como un canal abierto, en el cual circula el flujo por efecto de la gravedad sin ninguna presión, ya que la superficie libre del liquido esta en contacto con la atmósfera. Aunque existen sus excepciones, como los sifones invertidos y las tuberías de impulsión de las estaciones elevadas, que trabajan siempre a presión.

También puede suceder que el canal este cerrado, como en el caso de los conductos que sirven de alcantarillado para que circule el agua de desecho, que eventualmente se produzca alguna presión debido a la formación de gases.

2.1.4.6 Caudal domiciliar

Es el agua que ha sido utilizada para limpieza o producción de alimentos, la cual es desechada y conducida a la red de alcantarillado, el agua de desecho

domestico esta relacionada con la dotación y suministro de agua potable, menos una porción que no será vertida al alcantarillado sanitario, correspondiente al lavado de vehículos, riego de jardines, etc.. El caudal domiciliar esta dado por la formula siguiente:

$$Q_{\text{domiciliar}} = \frac{(\text{dotación} \times \# \text{ hab.} \times \text{factor})}{86,400}$$

donde:

$Q_{\text{domiciliar}}$ = Caudal domiciliar (litros/seg)

Dotación = Dotación (litros/habitante/dia)

Hab. = Numero de habitantes

Factor = Factor de retorno

86,400 = Constante

2.1.4.7 Caudal de infiltración

Es el caudal que se infiltra en el alcantarillado, el cual depende de la profundidad de la tubería, de la permeabilidad del terreno, altura de la napa freática, la posibilidad de inundaciones periódicas, la determinación de futuras roturas en juntas y otras estructuras, debido a los temblores de tierra o asentamientos, al tipo de juntas y a la calidad de mano de obra utilizada y a la supervisión técnica. Puede calcularse de dos formas: en litros por hectárea o litros diarios por kilómetro de tubería; se incluye la longitud de la tubería de las conexiones domiciliarias, que supone un valor de 6.00 metros por cada casa, cuya dotación de infiltración varia entre 12,000 y 18,000 litros/km/dia.

$$Q_{\text{infiltración}} = \frac{\left(\frac{\text{dotación} \times (\text{metro tubo} + \# \text{ casas} \times 6.00 \text{ metros})}{1,000} \right)}{86,400}$$

Donde:

$Q_{\text{infiltración}}$ = Caudal (litros/seg)

Dotación = Dotación (litros/kilometro/dia)

86,400 = Constante

2.1.4.8 Caudal comercial

Es el agua que se desecha de los comercios, restaurantes, hoteles, etc. La dotación comercial varia según el establecimiento a considerarse y puede estimarse entre 600 a 3,000 litros/comercio/dia.

$$Q_{\text{comercial}} = \frac{(\# \text{ ind.} \times \text{dotación})}{86,400}$$

Donde:

$Q_{\text{comercial}}$ = Caudal (litros/seg.)

Dotación = Dotación (litros/comercio/dia)

Com. = Numero de comercios

86,400 = Constante

2.1.4.9 Caudal industrial

Es el agua negra proveniente de las industrias, como fabricas de textiles, licoreras, alimentos, etc. Si no se cuenta con un dato de dotación de agua

suministrada, se puede estimar entre 1,000 y 1,800 litros/industria/día, el cual dependerá del tipo de industria.

$$Q_{\text{industrial}} = \frac{(\# \text{ ind.} \times \text{dotación})}{86,400}$$

Donde:

$Q_{\text{industrial}}$ = Caudal (litros/seg.)

Dotación = Dotación (litros/industria/día)

Ind. = Numero de industrias

86,400 = Constante

2.1.4.10 Caudal de conexiones ilícitas

Es producido por las viviendas que conectan las tuberías del sistema de agua pluvial al alcantarillado sanitario, se estima un porcentaje de viviendas que pueden realizar conexiones ilícitas que varía de 0.5 a 2.5 por ciento.

Según el INFOM (Instituto de Fomento Municipal), este valor se puede tomar como un 10 por ciento del caudal domiciliar, sin embargo, en áreas en donde no hay alcantarillado pluvial, podrá usarse un valor más alto. Como el cálculo de caudal de conexiones ilícitas va directamente relacionado con el caudal producido por las lluvias; una de las formas para calcularlo es por el Método racional, dada la siguiente fórmula:

$$Q_{\text{conexiones ilícitas}} = \frac{(C \times i \times A)}{360}$$

Donde:

$Q_{\text{conexiones ilícitas}}$ = Caudal (mts³/seg)

C = Coeficiente de escorrentía, varia en función del suelo y topografía del área por integrar

i = Intensidad de lluvia (mm/hora)

A = Área a drenar en hectáreas

360 = Constante

2.1.4.11 Factor de caudal medio (FQM)

Este valor regula la aportación de caudal en la tubería. Una vez computado el valor de los caudales anteriormente descritos, se procede a integrar el caudal medio del área a drenar:

$$Q_{\text{medio}} = Q_{\text{domiciliar}} + Q_{\text{comercial}} + Q_{\text{industrial}} + Q_{\text{infiltraciones}} + Q_{\text{conexiones ilícitas}}$$

Este a su vez, al ser distribuido entre el número de habitantes, produce un factor de caudal medio:

$$f_{\text{qm}} = \frac{Q_{\text{medio}}}{\text{número de habitante}}$$

Donde:

f_{Qm} = Factor de caudal medio

Para facilitar la obtención de este valor las instituciones que se han dedicado al diseño de sistemas de alcantarillado sanitario, establecen, en base a la experiencia:

- $F_{qm} = 0.0046$ según INFOM
- $F_{qm} = 0.0030$ según Municipalidad de Guatemala
- $0.0020 \leq F_{qm} \leq 0.0050$ según DGOP (Dirección General de Obras Publicas), si el factor esta entre esos dos limites, se utiliza el calculado, en cambio si es inferior o excede se utiliza el limite mas cercano, según sea el caso.

2.1.4.12 Caudal de diseño

Para realizar la estimación de la cantidad de agua negra que transportara el alcantarillado sanitario en los diferentes puntos donde esta fluya, se tendrán que integrar los valores que se describen en la siguiente formula:

$$Q_{\text{medio}} = \# \text{ habitantes} \times F.H. \times f_{qm}$$

Donde:

Habitantes = numero de habitantes (actual, futuro)

F.H. = Factor de Harmond

f_{qm} = Factor de caudal medio

2.1.4.13 Volumen de excavación

Es el volumen de tierra que habrá de remover para la instalación adecuada de la tubería del colector principal; se calcula en base al volumen del prisma, generado por la profundidad de dos pozos de visita, la distancia entre ellos y el ancho de la zanja, según la altura y el diámetro de la tubería. Este calculo se puede obtener mediante la relación siguiente:

$$\text{Vol}_{\text{excavación}} = \left(\frac{H_1 + H_2}{2} \right) \times d \times t$$

Donde:

Vol. excavación = Volumen de excavación (mts)

H₁ = Profundidad del primer pozo de visita (mts)

H₂ = Profundidad del segundo pozo de visita (mts)

d = Distancia entre los dos pozos de visita

t = Ancho de la zanja (mts)

2.1.4.14 Volumen de relleno

Es el volumen que resulta de la diferencia entre el volumen de excavación menos el volumen del tubo que se va a instalar.

2.1.4.15 Volumen de retiro

Concluida la excavación y el relleno, quedara un excedente de volumen de suelo, el cual tendrá que retirarse del lugar y depositarlo en un lugar apropiado.

2.1.4.16 Diseño de la red de alcantarillado sanitario

Para que el diseño del alcantarillado sanitario cumpla con lo previsto se emplearan las especificaciones técnicas para tubería de PVC, utilizando diversas formulas, para que funcione de manera optima.

- **Cálculo hidráulico**

La pendiente a utilizar en el diseño, deberá ser de preferencia, la misma que tiene el terreno para evitar un sobre-costo por excavación excesiva, sin embargo: en todos los casos se deberá cumplir con las relaciones hidráulicas y restricciones de velocidad. Dentro de las viviendas, se recomienda utilizar una pendiente mínima del 2 por ciento, lo cual asegura el arrastre de las excretas. En todo el proyecto se manejo la pendiente mínima de 0.50%.

- **Diámetros mínimos**

El diámetro mínimo a utilizar en los alcantarillados sanitarios será de 8" para tubos de concreto ó de 6" para tubos de P.V.C. En las conexiones domiciliars, el diámetro será de 6" en concreto y de 4" en P.V.C. usando en este último caso un reductor de 4" * 3" como protección de obstrucciones, a la entrada de la conexión, en la candela de registro domiciliar, la cual será un diámetro mínimo de 12".

El diámetro de tubería a utilizar para el colector principal sanitario será de 6 y 8 pulgadas, según la norma ASTM 3034, según lo requerido por la Municipalidad de San Manuel Chaparrón; y de 4 pulgadas para las conexiones domiciliars. Para las candelas domiciliars se empleara un tubo de concreto de 12 pulgadas de diámetro.

- **Velocidades máximas y mínimas**

La velocidad del flujo dentro de la alcantarilla, deberá estar dentro del rango de; 0.60 m/s a 3.00 m/s para tubería de concreto (T.C), 0.40 m/s a 4.00 m/s para tubería de P.V.C.

- **Profundidad de las tuberías**

La profundidad mínima del coronamiento de la tubería con respecto a la superficie del terreno será de 1.00 metro. Cuando la altura de coronamiento de la tubería principal resulte a una profundidad mayor de 3.00 metros bajo la superficie del terreno, se diseñara una tubería auxiliar, sobre la principal para las conexiones domiciliarias del tramo correspondiente.

- **Pozo de visita**

Son empleados como medio de inspección y limpieza, las normas para construcción de red de alcantarillado recomiendan colocar pozos en los siguientes casos:

- En los cambios de diámetro
- En distancias no mayores de 100 a 120 metros
- En todo cambio de dirección o pendiente
- Al comienzo de todo colector
- En toda intersección de colectores

Los pozos generalmente tienen dimensiones en la parte superior un marco y una tapadera, con una apertura neta de 0.50 a 0.60 metros, el marco descansa sobre las paredes que se ensanchan hasta alcanzar un diámetro de

1.20 a 1.50 metros. En los pozos demasiados profundos se tendrán que disponer de escalones para poder bajar y hacer las limpiezas.

- **Cotas invert**

Es la operación que nos da las alturas de los pozos de visita, habiendo cota invert de entrada y cota invert de salida se recomienda darle 3 cm. de diferencia.

2.1.4.16.1 Parámetros de diseño

Tabla V. Parámetros de diseño

Tipo de sistema:	Alcantarillado sanitario
Tiempo de vida útil:	20 años
Población actual:	280 habitantes
Población de diseño:	557 habitantes
Tasa de crecimiento:	3.5%.
Densidad de vivienda	5 habitantes / casa
Material a utilizar:	Tubería PVC, norma ASTM 3034
Coefficiente de rugosidad:	0.009.
Diámetro de la tubería	6"
Conexión domiciliar:	4"
	Pendiente mínima: 2 %
	Pendiente máxima: 6 %
Dotación de agua:	125 litros / habitante / día
Factor de retorno de aguas negras	0.80.
Longitud del alcantarillado	650.00 metros lineales
Longitud de tubería domiciliar:	4.00 metros por casa.

- **Cálculo de un tramo del alcantarillado**

Se tomo el tramo comprendido entre los pozos de visita PV 2 y PV 3:

- **Cotas del terreno:**

Cota inicial: 1005.87 mts

Cota final: 1001.45 mts

- **Longitud entre los pozos:**

DH = 43.75 mts

- **Pendiente del terreno:**

$$S = \frac{1005.87 - 1001.45}{43.75} \times 100 = 10.10$$

- **Número de casa del tramo:**

2 casas

- **Número de casas acumuladas:**

5 casas

- **Densidad de vivienda:**

5 habitantes / casa

- **Cálculo de la población a servir:**

$$\begin{aligned} \text{Población actual} &= (\text{Densidad de vivienda} * \# \text{ casas acumuladas}) \\ &= 5 * 5 = 25 \text{ habitantes} \end{aligned}$$

- **Población futura**

$$P = 25 * (1 + 0.035)^{20} = 50 \text{ habitantes}$$

- **Caudal medio:**

$$Q_{\text{medio}} = Q_{\text{domiciliar}} + Q_{\text{comercial}} + Q_{\text{industrial}} + Q_{\text{infiltraciones}} + Q_{\text{conexiones ilícitas}}$$

$$Q_{\text{domiciliar}} = \frac{(\text{dotación} \times \# \text{ hab} \times \text{factor})}{86,400}$$

$$Q_{\text{domiciliar}} = \frac{(125 \text{ lts} / \text{ hab} / \text{ día} \times 50 \times 0.80)}{86,400} = 0.058 \text{ lts} / \text{ seg.}$$

$$Q_{\text{comercial}} = 0.058 \text{ lts} / \text{ seg} \times 0.20 = 0.012 \text{ lts} / \text{ seg.}$$

según INFOM 20 % del caudal domiciliar

$$Q_{\text{infiltraciones}} = 0.00 \text{ ya que el material a utilizar es P.V.C.}$$

$$Q_{\text{dconexiones ilícitas}} = \frac{(125 \text{ lts} / \text{ hab} / \text{ día} \times 50)}{86,400} = 0.072 \text{ lts} / \text{ seg.}$$

$Q_{\text{industrial}} = 0.00$ ya que no existen industrias en la aldea Las Ventanas.

- $Q_{\text{medio}} = 0.142 \text{ lts} / \text{ seg.}$

- **Factor de caudal medio:**

$$f_{\text{qm}} = \frac{Q_{\text{medio}}}{\# \text{ habitantes}}$$

$$f_{\text{qm}} = \frac{0.142 \text{ lts} / \text{ seg}}{50} = 0.003$$

El factor de caudal medio se encuentra dentro del rango permitido:

$0.0020 \leq f_{\text{qm}} \leq 0.0050$, según DGOP (Dirección General de Obras Publicas)

- **Factor de Harmond:**

$$F.H. = \frac{(18 + P^{\frac{1}{2}})}{(4 + P^{\frac{1}{2}})}$$

$$F.H. \text{ actual} = \frac{(18 + (25/1000)^{\frac{1}{2}})}{(4 + (25/1000)^{\frac{1}{2}})} = 4.37$$

$$F.H. \text{ futuro} = \frac{(18 + (50/1000)^{\frac{1}{2}})}{(4 + (50/1000)^{\frac{1}{2}})} = 4.32$$

- **Caudal de diseño:**

$$Q_{\text{medio}} = \# \text{ habitantes} \times F.H. \times f_{qm}$$

$$Q_{\text{diseño actual}} = 25 \times 4.37 \times 0.003 = 0.33 \text{ lts / seg.}$$

$$Q_{\text{diseño futuro}} = 50 \times 4.32 \times 0.003 = 0.64 \text{ lts / seg.}$$

- **Velocidad a sección llena:**

Utilizando la fórmula de Manning para realizar el cálculo correspondiente a la velocidad a sección llena de la tubería de 6", se obtiene el valor de:

$$V = \left(\frac{1}{0.009} \right) \times \left(\frac{6 \times 0.0254}{4} \right)^{\frac{2}{3}} \times \left(\frac{8.62}{100} \right)^{\frac{1}{2}} = 3.69 \text{ mts / seg.}$$

- **Caudal a sección llena:**

$$Q = A \times V = \frac{\pi}{4} \times (\text{diámetro} \times 0.0254)^2 \times V$$

$$Q = \frac{\pi}{4} \times (6 \times 0.0254)^2 \times 3.69 \times 1000 = 67.37 \text{ lts / seg.}$$

- **Relación q/Q (caudales):**

Teniendo el valor de la relación q/Q y buscando este valor en las tablas de diseño hidráulico, se puede obtener el valor de v/V:

$$\frac{q}{Q} = \text{actual} = \frac{0.33}{67.37} = 0.005$$

$$\frac{q}{Q} = \text{afuturo} = \frac{0.64}{67.37} = 0.010$$

- **Relación v/V (velocidades):**

Se recomienda que la velocidad de flujo para tuberías de PVC no sea menor de 0.40 mts/seg, ni mayor de 4.00 mts/seg.

$$v \text{ actual} = \frac{v}{V} \times V$$

$$\frac{v}{V} \text{ actual} = 0.26; V \text{ actual} = 3.69 \times 0.26 = 0.96 \text{ mts / seg.}$$

$$0.40 \text{ mts/seg} < 0.96 \text{ mts/seg} \text{ (correcto)}$$

$$\frac{v}{V} \text{ futuro} = 0.32; V \text{ futuro} = 3.69 \times 0.32 = 1.18 \text{ mts / seg.}$$

$$1.18 \text{ lts/seg} < 4.00 \text{ mts/seg (correcto)}$$

Ambos valores de V son correctos, ya que están entre los valores permitidos de $0.40 \leq v/V \leq 4.00$, por lo que los cálculos son correctos.

- **Relación d/D (Tirantes):**

Para que no exista taponamiento en la tubería, ni sobrepase la capacidad del tubo, el tirante debe cumplir con la siguiente condición:

$$0.10 \leq d/D \leq 0.75$$

$$d \text{ futuro} = \frac{d}{D} \times D$$

$$d = 0.071 \times (6'' \times 0.0254) = 0.011 \text{ mts.}$$

$$d = 0.75 \times (6'' \times 0.0254) = 0.114 \text{ mts.}$$

$$1.10 \text{ cms} < 11.40 \text{ cms (correcto).}$$

Como se puede observar, el tirante de agua es mayor a 0.10 y menor a 0.75, por lo que los cálculos son correctos.

- **Cotas invert:**

$$\begin{aligned} \text{Cota invert de inicio} &= \text{cota terreno inicial} - h \text{ pozo anterior} - 0.05 \\ &= 1005.87 - 2.05 = 1003.82 \text{ mts.} \end{aligned}$$

Cota invert final = cota invert inicial – (dist. Horizontal * (S% tubo))

$$= 1003.82 - \left(43.75 \times \left(\frac{8.62}{100} \right) \right) = 1000.05$$

- **Altura de pozos:**

Altura de pozo inicio = cota terreno inicial – cota invert inicial

$$= 1005.87 - 1003.82 = 2.05 \text{ mts}$$

Altura de pozo final = cota de terreno final – cota invert final

$$= 1001.45 - 1000.05 = 1.40 \text{ mts}$$

- **Volumen de excavación:**

$$\text{vol excavación} = \left(\frac{H1 + H2}{2} \right) \times d \times t$$

$$\text{vol excavación} = \left(\frac{2.05 + 1.40}{2} \right) \times 43.75 \times 0.5 = 37.73 \text{ mts}^3$$

(Ver tabla de diseño hidráulico en ANEXOS)

2.1.5 Criterios adoptados para la integración del presupuesto

- Para el calculo de materiales de los pozos de visita, se tomo como base el costo individual.
- El concreto para la fundición de los pozos de visita se calculo por metro cúbico.
- La cantidad de arena de río (agregado fino) y el piedrín (agregado grueso),
 - se calculo por medio de metro cúbico de fundición.
- La cantidad de refuerzo y alambre de amarre se calculo en quintal por cada pozo de visita.
- Las conexiones domiciliare se calcularon en forma unitaria.
- Los materiales a utilizar serán locales y los que sean necesarios se transportaran de los distintos lugares del municipio, los precios de transporte se tomaron en base a los manejados actualmente por la OMP (Oficina Municipal de Planificación).
- Así mismo, los precios de los materiales se tomaron a los que la OMP (Oficina Municipal de Planificación) maneja, para así tener y conocer el precio exacto de los materiales.
- La mano de obra calificada consistirá en uno o dos maestros de obra, personal elegido por la misma municipalidad, así como el bodeguero, planillero y albañiles. En lo que respecta a la mano de

obra no calificada, en este caso los distintos ayudantes, será aportada por parte de los vecinos de la aldea Las Ventanas, en la cual se desarrollara dicho proyecto.

- Los salarios de mano de obra, se tomaron de los que se manejan en la OMP (Oficina Municipal de Planificación), esto para tener el precio exacto de pago de mano de obra.

2.1.5.1 Presupuesto de materiales

Para realizar el presupuesto de materiales de cualquier proyecto de infraestructura se debe de tener presente que surgen imprevistos, estos ocasionan que se utilice mas material que el calculado así como mano de obra.

Por ejemplo, cuando se hace la excavación, se podría dañar la tubería de la distribución del agua potable, un drenaje transversal o si se excava en una calle que esta pavimentada. Por lo que se tendrá que reparar el daño ocasionado con mano de obra y materiales respectivamente; y cuando se integre un presupuesto se deberá de incluir en el costo del proyecto, el valor de la reparación de los daños ocasionados, si se conoce la magnitud de las reparaciones a efectuarse, de lo contrario, se debe incluir un factor de imprevistos en el costo total del proyecto a ejecutar.

2.1.5.2 Presupuesto de mano de obra

Para la integración del presupuesto de mano de obra, se tomo en base a los precios que maneja la OMP (Oficina Municipal de Planificación) para la construcción de obras de alcantarillados sanitarios. Se calculo el precio unitario por pozo promedio, al igual que las conexiones domiciliars por metro de instilación de tubería.

2.1.5.3 Resumen general del presupuesto

Para la integración del presupuesto total, además de considerar los gastos de materiales, mano de obra no calificada y costos indirectos, se desarrollan los gastos de planificación, prestaciones, supervisión, topografía, administración, imprevistos, maquinaria y herramientas; esto por cada renglón de trabajo: pozos de visita, conexiones domiciliarias y colector principal.

El monto total del costo del proyecto del alcantarillado sanitario, se determino no solo en moneda nacional (quetzales) si no que también en moneda internacional (dólares).

Tabla VI. Presupuesto drenaje sanitario aldea Las Ventanas

Proyecto: Drenaje sanitario aldea Las Ventanas
Municipio: San Manuel chaparrón
Departamento: Jalapa

No.	REGLÓN	UNIDAD	CANTIDAD	UNITARIO	TOTAL
1	COLECTOR P.V.C.				Q81,498.71
1.1	tubería p.v.c.				
1.1.1	Materiales				Q65,213.81
1.1.1.2	tubo p.v.c. de 6"	unidad	101	Q583.68	Q58,951.68
1.1.1.3	tubo p.v.c. de 8"	unidad	7	Q894.59	Q6,262.13
1.1.2	Mano de obra				Q16,284.90
1.1.2.1	excavación línea central	ml	650	Q10.00	Q6,500.00
1.1.2.2	colocación de tubería de p.v.c.	unidad	110	Q3.00	Q330.00
1.1.2.3	relleno y compactación al 85 % del proctor modificado	m ³	460	Q10.00	Q4,600.00
1.1.2.4	implementos	global	1	Q342.90	Q342.90
1.1.2.5	prestaciones	global	1	Q4,512.00	Q4,512.00
2	POZOS DE VISITAS				Q47,142.10
2.1	materiales				Q33,062.10
2.1.1	ladrillo tayuyo	unidad	11600	Q2.00	Q23,200.00
2.1.2	cemento	sacos	105	Q40.00	Q4,200.00
2.1.3	arena	m ³	23.5	Q80.00	Q1,880.00
2.1.4	piedrin	m ³	7.5	Q120.00	Q900.00
2.1.5	acero AG 40 No. 4	varillas	30	Q32.25	Q967.50
2.1.6	acero AG 40 No. 3	varillas	84	Q21.90	Q1,839.60
2.1.7	acero AG 40 No. 2	varillas	0	Q9.75	Q0.00
2.1.8	alambre de amarre	Lb	20	Q3.75	Q75.00
2.2	mano de obra				Q12,800.00
2.2.1	construcción de pozos	unidad	16	Q800.00	Q12,800.00
2.3	costos indirectos				Q1,280.00
2.3.1	fletes		1	Q1,280.00	Q1,280.00

Continuación

3	CONEXIONES DOMICILIARES				Q32,131.45
3.1	materiales				Q22,895.45
3.1.1	tubo de cemento de 12"	unidad	56	Q60.00	Q3,360.00
3.1.2	tubo de p.v.c. de 4" para conexión dom.	unidad	27	Q261.69	Q7,065.63
3.1.3	codos de 90 de 4"	unidad	56	Q37.37	Q2,092.72
3.1.4	silletas de p.v.c. de 6" x 4"	unidad	56	Q132.58	Q7,424.48
3.1.5	empaque para silleta de 6" x 4"	unidad	56	Q2.50	Q140.00
3.1.6	adhesivo novafor de 300 ml.	unidad	35	Q55.00	Q1,925.00
3.1.7	pegamento para p.v.c. tangit	galón	2	Q443.81	Q887.62
3.2	mano de obra				Q9,236.00
3.2.1	excavación conexión domiciliar	ml	162	Q10.00	Q1,620.00
3.2.2	colocación de tubo de cemento de 12"	unidad	56	Q36.00	Q2,016.00
3.2.3	conexión domiciliar	unidad	56	Q25.00	Q1,400.00
3.2.4	brocal + tapadera	unidad	56	Q75.00	Q4,200.00
4	PLANTA DE TRATAMIENTO				Q282,903.20
4.1	TANQUE IMHOFF				
4.1.1	tanque imhoff global	unidad	1		Q275,000.00
4.2	bomba				
4.2.1	bomba de 1/2 caballo de fuerza de 115 voltios, descarga de 2"	unidad	1		Q6,000.00
4.3	CAJA DE SUCCION 12 M^3				
4.3.1	materiales				Q403.20
4.3.1.1	block	unidad	6	Q1.55	Q9.30
4.3.1.2	acero No. 3	varillas	6	Q21.90	Q131.40
4.3.1.3	alambre de amarre	Lb	6	Q3.75	Q22.50
4.3.1.4	cemento	qq	6	Q40.00	Q240.00
4.4	mano de obra				
4.4.1	construcción de caja	unidad	1	Q1,500.00	Q1,500.00

continuación

5	CABEZAL Y DESCARGA				Q4,448.50
5.1	materiales				Q2,954.00
5.1.1	pedrin	m ³	3.5	Q150.00	Q525.00
5.1.2	cemento	sacos	53	Q38.00	Q2,014.00
5.1.3	arena de rio	m ³	2.5	Q70.00	Q175.00
5.1.4	pedra bola	m ³	2	Q120.00	Q240.00
5.2	mano de obra				Q994.50
5.2.1	excavación	m ³	3.5	Q20.00	Q70.00
5.2.3	retiro de sobrante	m ³	3.5	Q17.00	Q59.50
5.2.4	fundición de cabezal de descarga	m ³	3.5	Q110.00	Q385.00
5.2.5	hechura de concreto ciclópeo	m ³	6	Q80.00	Q480.00
5.3	costos indirectos				
5.3.3	fletes	global	1	Q500.00	Q500.00

COSTOS UNITARIOS

No.	RENLÓN	TOTAL
1	COLECTOR P.V.C.	
	materiales	Q38,488.64
	mano de obra	Q16,284.90
	TOTAL COLECTOR P.V.C.	Q54,773.54
	PRECIO UNITARIO	Q84.27

No.	RENLÓN	TOTAL
2	POZOS DE VISITAS	
	materiales	Q33,062.10
	mano de obra	Q12,800.00
	costos indirectos	Q1,280.00
	TOTAL POZOS DE VISITAS	Q47,142.10
	PRECIO UNITARIO	Q2,946.38

No.	RENLÓN	TOTAL
3	CONEXIONES DOMICILIARES	
	materiales	Q22,895.45
	mano de obra	Q9,236.00
	TOTAL CONEXIONES DOMICILIARES	Q32,131.45
	PRECIO UNITARIO	Q573.78

continuación

RESUMEN

No.	ACTIVIDAD	SUB-TOTAL
1	COLECTOR P.V.C	Q81,498.71
2	POZOS VISITAS	Q47,142.10
3	CONEXIONES DOMICILIARES	Q32,131.45
4	PLANTA DE TRATAMIENTO	Q282,903.20
5	CABEZAL Y DESCARGA	Q4,448.50
		Q448,123.96
	SUPERVISIÓN (8%)	Q35,849.92
	IMPREVISTOS (7%)	Q31,368.68
	GASTOS ARMINISTRATIVOS (5%)	Q22,406.20
	UTILIDAD (10%)	Q44,812.40
		Q134,437.19
	COSTO TOTAL	Q582,561.15
	COSTO POR ML	Q717.44

Costo Total del Proyecto US\$ = 77,674.82

Tipo de cambio: US\$ 1.00 = Q 7.50

Tipo de cambio para el 28 de agosto de 2,006

2.1.6 Evaluación socio-económica

2.1.6.1 Valor Presente Neto (V.P.N)

El objetivo de cualquier empresa es encontrar una ganancia real que supere los costos a los que tiene que recurrir para llevar a cabo un proyecto. Antes que la empresa tome la decisión de llevarlo a la realidad, se debe evaluar si realmente genera ganancias para la misma.

El criterio del cálculo del valor presente neto (VPN) es solamente uno entre varios que llevan a decisiones de inversión, es importante saber que muchos de estos no llevan a la mejor decisión de inversión en comparación con este que también es llamada valor actual neto.

El VPN es el mejor criterio para hacer una evaluación financiera porque este reconoce que un quetzal de hoy vale más que un quetzal de mañana, cualquiera que no tome en cuenta lo anterior no puede evaluar correctamente un proyecto.

Por otro lado el VPN depende nada más de los flujos procedentes del proyecto y del costo de oportunidad del capital, si se toman en cuenta cuestiones externas se conducirá a malas decisiones.

El valor presente neto de una inversión se puede determinar cuando todos los ingresos y egresos a lo largo de un período analizado se trasladan a la actualidad o a un punto en común.

El análisis correspondiente se realizará de diversas formas para poder tener mayor certeza de que la inversión a realizar es la más adecuada y será realizada de la mejor forma.

La Herramienta a utilizar para este análisis será la fórmula matemática de valor presente neto la cual es la siguiente:

$$F = P * (1+i)^N$$

Donde:

F = Valor futuro de la inversión a realizarse en la actualidad

P = Valor Presente de la inversión a realizarse en la actualidad

i = Taza de interés ponderado

N = Número de períodos a evaluar el proyecto

Esta fórmula para poder ser aplicada directamente a nuestro análisis se deben de realizar algunos despejes en la misma por lo que la fórmula ya despejada nos dará como resultado el siguiente:

$$P = \frac{F}{(1+i)^N}$$

Con respecto a la tasa de interés que será utilizada en este análisis se considero que como en nuestro país esta tasa es un poco variable se realizará una ponderación de la misma por lo que se utilizará la siguiente tasa de interés.

- **Cálculo de costo y mantenimiento:**

Fontanero = Q. 1,300.00 * 12 meses = Q. 15,600

Accesorios = Q. 400.00 * 12 meses = Q. 4,800.00

Teniendo un total de = Q. 15,600 + Q. 4,800.00 = Q 20,400.00

Donde el total = Q. 20,400.00 quetzales anuales para el funcionamiento del proyecto.

Tomando en cuenta que en la actualidad existen 56 viviendas en la aldea Las Ventanas, se divide este costo dentro de este número de vivienda.

Q. 20,400 / 56 vivienda = 364.30 anual y

Q 364.30 / 12 meses = Q. 30.36 mensual / vivienda

Por lo que la tarifa a pagar en la aldea Las Ventanas por el funcionamiento del proyecto es de Q. 364.30 anual por vivienda.

- **Cálculo del V.P.N.**

Para analizar el proyecto se propone una tasa de 5% anual, lo cual el proyecto es de tipo social y no lucrativo.

La cantidad del costo del proyecto es de Q. 582,561.15

Como todo proyecto de desarrollo debe contar con cierto aporte por parte de los beneficiados, en este caso se propone que la municipalidad cobre una cuota simbólica a los pobladores por motivo de conexión domiciliar la cual se propone que sea el 25 % del costo total del proyecto.

$$Q. 582,561.15/4 = Q. 145,640.28 / 56 viviendas = Q. 2,600.72 \text{ c/vivienda}$$

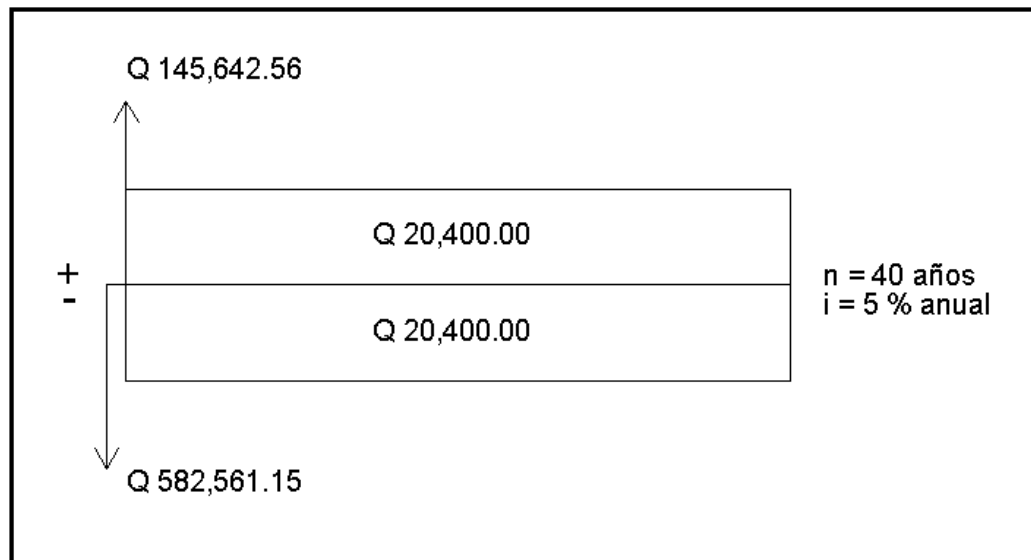
Pagados a un año

$$Q. 2,600.72 / 12 \text{ meses} = Q. 216.73 \text{ mensuales}$$

$$Q. 216.73 * 12 \text{ meses} = Q, 2,600.76 \text{ anual.}$$

$$Q. 2,600.76 * 56 \text{ viviendas} = Q. 145,642.56 \text{ anual por todo el proyecto.}$$

Figura 2. Diagrama de flujo.



Presenta dado un futuro $P = F [(1)/(1+i)^n]$

$$P = \frac{145,642.56}{(1+0.05)^1} = 138,707.20$$

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

$$P = 20,400 \left[\frac{(1+0.05)^{40} - 1}{0.05(1+0.05)^{40}} \right] = 350,045.36$$

Este valor presente es el mismo para los ingresos como para los egresos por lo cual al realizar la sumatoria algebraica se elimina mutuamente.

$$\text{V.P.N.} = -582,561.15 + 138,707.20 = -443,853.95$$

El V.P.N. es negativo lo cual nos indica que el proyecto no es rentable.

2.1.6.2 Tasa de Interés de Retorno (TIR)

La tasa interna de retorno (TIR) es la tasa de descuento que hace que el valor presente neto sea cero, es decir que es la tasa que iguala la suma de los flujos descontados a la inversión inicial. El valor presente neto se puede expresar en términos de tasa interna de retorno debido a la relación que tienen entre si.

Tenemos un V.P.N. = -443,853.95 necesitamos otro V.P.N. positivo lo cual se obtiene de la siguiente manera.

Usamos una tasa de -75%

$$P = \frac{145,642.56}{(1-0.75)^1} = 582,570.24$$

$$\text{V.P.N.} = -582,561.15 + 582,570.24 = 9.090$$

5% VPN = -582,561.15

TIR VPN = 0

-75% VPN = 582,570.24

$$\text{TIR} = \left[\frac{(5 - (-75))(0 - (582,570.24))}{(-582,561.15 - (582,570.24))} \right] + (-75) = -35 \%$$

La tasa de interés de retorno del proyecto es -35 % lo cual nos indica que no es rentable debido a que la tasa es negativa, pero es un proyecto social y no lucrativo y beneficiara a las 56 familias de al aldea.

3 TRATAMIENTO DE AGUAS NEGRAS

3.1 Propuesta de tratamiento

3.1.2 Fosas sépticas

Una fosa séptica es un contenedor hermético cerrado en donde se acumulan las aguas negras y donde se les da un tratamiento primario, separando los sólidos de las aguas negras. Parte de los sólidos, se asientan en el fondo del tanque mientras que los sólidos que flotan (aceites y grasas) suben a la parte superior. Para darles tiempo a los sólidos a asentarse, el tanque debe retener las aguas negras por lo menos 24 horas. Algunos de los sólidos se eliminan del agua, algunos se digieren y otros se quedan en el tanque.

3.1.2.1 Eliminación de sólidos

El atascamiento del suelo con el efluente de la fosa varía directamente con la cantidad de sólidos suspendidos en el líquido. A medida que el agua negra procedente del alcantarillado entra en la fosa séptica, su velocidad de flujo se reduce de tal modo que los sólidos mayores se hunden en el fondo o suben a la superficie. Estos sólidos se retienen en el depósito y el efluente clarificado es descargado.

3.1.2.2 Tratamiento biológico anaerobio

Los sólidos o líquidos en la fosa son sometidos a descomposición por procesos naturales y bacteriológicos. Las bacterias presentes son de la variedad llamada anaerobia que prosperan en la ausencia de oxígeno libre.

Esta descomposición o tratamiento de aguas negras en condiciones anaerobias es llamada “séptica”. El agua negra que ha sido sujeta a tal tratamiento causa menos atascamiento que el agua negra no tratada que contenga la misma cantidad de sólidos en suspensión.

3.1.2.3 Almacenamiento de cieno y natas

Cieno es una acumulación de sólidos en el fondo de la fosa, mientras que las natas son un conjunto, parcialmente sumergido, de sólidos flotantes que pueden formarse en la superficie del líquido dentro de la fosa.

Cieno y natas, en un menor grado, serán digeridas y compactadas a un menor volumen. Sin embargo, por eficiente que sea el proceso, siempre permanecerá un residuo sólido de materia inerte. Si las fosas sépticas se diseñan, construyen, conservan y operan adecuadamente, serán efectivas en el desempeño de su función.

Los sólidos más pesados del agua negra se asientan en el fondo del tanque, formando un manto de cieno, los sólidos más ligeros, incluyendo grasas, suben a la superficie y forman una capa de natas. Una porción considerable del cieno y de natas se licua a través de la descomposición o digestión, durante este proceso, el gas es liberado del cieno, llevando una porción de los sólidos a la superficie, donde se acumulan como natas.

3.1.2.4 Localización

Las fosas sépticas deben localizarse donde no puedan provocar la contaminación de ningún pozo, manantial o cualquier fuente de abastecimiento

de agua. La contaminación subterránea puede viajar en cualquier dirección y a una distancia considerable, a menos que se filtre adecuadamente.

El nivel de agua freática se mueve en dirección de la pendiente del nivel freático, por esta razón, las fosas sépticas se deben localizar debajo de las fuentes de agua.

La fosa séptica no puede construirse a menos de 1.5 metros de cualquier edificación, para evitar daños estructurales durante su construcción o por las filtraciones. No deben localizarse las fosas en áreas pantanosas o sujetas a inundaciones.

3.1.2.5 Operación y mantenimiento

La inspección y limpieza de una fosa séptica requiere de ciertos procedimientos y técnicas, con el fin de que posteriormente funcione en forma adecuada. Para ello se sugiere aplicar los procesos siguientes.

3.1.2.6 Inspección

- Localizar perfectamente el lugar donde se encuentra la fosa séptica, lo que puede hacerse por medio de los planos de construcción.
- Una vez identificado el lugar, se procederá a excavar, tomando en cuenta que estos dispositivos hidráulicos suelen encontrarse a poca profundidad del nivel del suelo.
- Descubiertas las tapas de registro, se pueden golpear con firmeza en los bordes, con el cabo de la pala, a fin de que se aflojen; así podrán

levantarse fácilmente. Primero se levanta la que se encuentra sobre el deflector de salida, cuidando a la vez, de no aspirar los gases que puedan emanar de la fosa séptica, ya que pueden ser tóxicos.

- Levantadas las tapas de registro, es conveniente dejarlas así por un tiempo para que emanen los gases que contiene la fosa séptica ya que pueden ser tóxicos.
- Levantadas las tapas de registro, es conveniente dejar que la fosa séptica se ventile previamente durante cinco minutos, a fin de que escapen los gases tóxicos e inflamables que se generan en su interior, pues son peligrosos.
- Se debe verificar que no hayan natas acumuladas entre la pared de la fosa séptica y el tabique difusor de entrada, si lo hubiere.

3.1.2.6 Limpieza

Luego de realizar la inspección, se procede a la limpieza, si se considera necesario. Para ello, se opera de la siguiente manera:

- Se debe verificar que no hayan natas acumuladas entre la pared de la fosa séptica y el tabique difusor de entrada, si lo hubiere.
- Si se cuenta con equipo de bombeo y camión cisterna, se introduce la manguera de la bomba en la superficie en donde están las natas, para extraerlas y depositarlas en la cisterna.

- A medida que va disminuyendo el volumen del contenido de la fosa, se llega a los lodos, teniendo cuidado de que al extraer estos, se deje un pequeño residuo, para propósito de inoculación de bacterias.
- Si no se cuenta con el equipo mencionado, el contenido de la fosa puede extraerse por medio de cubetas provistas de mango largo y depositarlo en carretillas. Al llegar a los lodos, se debe dejar un residuo para inoculación de bacterias.
- Vaciada la fosa séptica, se deben revisar las bocas de entrada y salida, verificando que se encuentren completamente libres.
- Las fosas sépticas no deben desinfectarse después de su limpieza.
- Una vez vaciada la fosa, deben colocarse nuevamente las tapas de registro, cuidando que queden bien instaladas, para evitar posibles fugas de olores o gases. Se procederá luego a rellenar sobre las tapas, y si es posible se coloca una marca sobre ellas, para facilitar la localización en futuras operaciones
- El material retirado de la fosa, puede enterrarse en lugares deshabitados o en zanjas que tengan un mínimo 60 centímetros de profundidad.

Las natas, líquidos y lodos extraídos de una fosa séptica suelen contener partes sin digerir, que siguen siendo nocivas, pudiendo ser peligrosas para la salud. Por tanto, estos fangos, si se desearan usar como fertilizantes no se

podrían aprovechar de inmediato, por lo que se deben mezclar convenientemente con otros residuos orgánicos (basura, ripio, etc.).

3.1.2.8 Diseño de fosa séptica

- **Diseño hidráulico**

Los siguientes datos son que se utilizaron para el diseño de las respectiva fosas séptica.

Periodo de retención = 24 horas.

Numero de habitantes = 56 habitantes.

Dotación = 125 lts/hab/día.

Factor de retorno = 0.80

$Q = \text{dotación} \times \#\text{habitantes} \times \text{F.R.}$

$Q = 125 \text{ lts/hab/día} \times 56 \times 0.80 = 5,600 \text{ lts/día}$

$Q = 5.60 \text{ mts}^3/\text{día}$

$\text{Volumen fosa séptica} = 60.00 + 0.75 \times (Q)$

$\text{Volumen fosa séptica} = 60.00 + 0.75 \times 5,600 = 4,260.00 \text{ lts/día}$
 $= 42.60 \text{ mts}^3$

dimensiones de la fosa séptica:

$$\text{Ancho} = \sqrt{\frac{\text{Volumen fosa séptica}}{2 \times (\text{profundidad asumida})}}$$

$$\text{Ancho} = \sqrt{\frac{42.60}{2 \times (1.50)}} = 3.77 \text{ mts} = 4.00 \text{ mts}$$

Longitud = 2 x ancho = 2 x 4.00 = 8.00 mts

Prefundida = 1.50 mts

4 DISEÑO DEL PAVIMENTO PARA LA VÍA DE ACCESO

4.1 Evaluación de la vía principal para el acceso existente

La Vía de acceso a la aldea Las Ventanas, se conserva en malas condiciones debido al invierno y a la falta de mantenimiento periódico.

4.2 Trabajo de campo

Se realizaron varias visitas de campo, entre estas se tienen, de observación, de alineación para la línea central, de nivelación, extracción de las respectivas muestras de suelo .

Los trabajos realizados son los siguientes:

- Levantamiento planimétrico
- Levantamiento altimétrico
- Tomas de muestras de suelo.

4.2.1 Levantamiento topográfico

Se realizan para determinar la posición horizontal y vertical de puntos sobre la superficie terrestre, por medio de ángulos y distancias. Una información detallada se obtiene relacionando las elevaciones (altimetría) con las localizaciones de accidentes geográficos naturales o hechos por el hombre (planimetría). Esta información conjunta es colocada en planos llamados planos topográficos .

4.2.1.1 Levantamiento planimétrico

Los levantamientos planos se hacen sobre áreas tan pequeñas en relación al tamaño de la tierra, que los efectos de la curvatura de ésta pueden despreciarse.

La gran mayoría de levantamientos son de este tipo y pueden mostrarse que son lo suficientemente exactos, menos para áreas demasiado grandes. Puede demostrarse que una distancia medida a lo largo de un arco de superficie terrestre de 18.5066 Km., es solo 1.542 cm. mas largo que una distancia o cuerda entre sus extremos. El método utilizado para el levantamiento planimétrico de la aldea Las Ventanas fue por conservación de azimut.

4.2.1.2 Levantamiento altimétrico

Las elevaciones se determinan por medio de nivelaciones, utilizando el aparato llamado nivel. La nivelación es indispensable para trabajos de carreteras, ferrocarriles, canales, irrigaciones, presas, acueductos , alcantarillados, etc., sus datos sirven para la determinación de las pendientes, para el calculo de terraplenes, para excavaciones que requieran obras de drenaje, o simplemente para saber la extensión y altura que va a tener un puente, o para proyectar edificaciones. La nivelación, puede decirse, absorbe la mitad de trabajo en la topografía, pues además de los datos descritos requiere el dibujo de perfiles, de secciones o de curvas de nivel. El levantamiento altimétrico se realizo por medio de nivelación taquimetrica, las lecturas de nivel se tomaron a cada 20 metros o menos en casos especiales, tales como, cruces de calles y cambios de pendientes.

4.3 Estudio de la calidad de suelo y sus normas

Los estudios de calidad de suelo sirven básicamente para conocer las propiedades físicas de los mismos; enseñan como tratar de una mejor manera a los suelos ya que algunos pueden soportar cargas sin deformarse y otros no, también se observa el calculo de la humedad óptima para una mejor compactación.

4.4 Clasificación de los suelos

Existen varios métodos de clasificación de los suelos: el Sistema Unificado de Clasificación de Suelos (USCS), el de la Asociación Americana de Agencias Oficiales de Carreteras y Transportes (AASHTO), el Sistema del Departamento de Agricultura de los Estados Unidos (USDA), EL Sistema de la ASTM y el Sistema de la Agencia Federal de Aviación (FAA), para nombrar solo unos cuantos. Actualmente, la Dirección General de Caminos en Guatemala utiliza el sistema de clasificación AASHTO Y USCS.

En todos los sistemas de clasificación es absolutamente esencial acompañar el símbolo de clasificación con la descripción debida del suelo, pues el símbolo particular del grupo es demasiado amplio y general como criterio de clasificación para suelos específicos. Para este caso se clasifica como un suelo Limo Arenoso arcilloso color gris con partículas de grava.

4.4.1 Ensayo de granulometría

La granulometría es la propiedad que tiene los suelos naturales de mostrar diferentes tamaños en su composición. En la clasificación de los suelos para el uso en ingeniería se acostumbra utilizar algún tipo de análisis

granulométrico, este ensayo constituye una parte de los criterios de aceptabilidad de suelos para carreteras.

El análisis generalmente se hace en dos etapas.

- a) La primera se realiza por medio de una serie de tamices convencionales para suelos de granos grandes y medianos o suelos granulares como: piedra triturada, grava y arenas.

El análisis consiste en pasar la mezcla que se analizara por mallas de aberturas conocidas, después se pesa el material retenido en cada una de las mallas y la información obtenida del análisis granulométrico se presenta en forma de curva, para poder comparar el suelo y visualizar más fácilmente la distribución de los tamaños gruesos presentes como una masa total. Los tamaños inferiores a la malla # 200 se consideran finos.

- a) La segunda por un proceso de vía húmeda para suelos de granos finos como limos, limos-arenosos, limos-arcillosos y arcillas. Este análisis mecánico vía húmeda se basa en el comportamiento de material granular en suspensión dentro de un líquido al sedimentarse. Para suelos excesivamente finos se deberá usar el método del hidrómetro, pero este caso no es muy aplicado a carreteras, pues los materiales finos son materiales poco recomendables para bases y sub-bases de pavimentos. Solamente en el caso de que más del 12% de la muestra pase a través del tamiz # 200. Es necesario el procedimiento de la granulometría por hidrómetro según AASHTO T 88. Todo el análisis granulométrico deberá ser echo por vía húmeda según lo descrito en AASHTO T 27.

4.4.2 Ensayo de límites de atterbeneg

Sirven para determinar, las propiedades plásticas de suelos arcillosos o limosos. Los límites de consistencia de los suelos, están representados por su contenido de humedad: se dividen en:

Límite Líquido (L.L.)

Límite Plástico (L.P.)

- **Límite Líquido (L.L)**

Es el estado del suelo cuando se comporta como una pasta fluida. Se define como el contenido de agua necesario para que, a un determinado número de golpes (normalmente 25), en la copa de casa grande, se cierre 1.27 cm. a lo largo de una ranura formada en un suelo remoldado, cuya consistencia es la de una pasta dentro de la copa.

El límite líquido fija la división ante el estado casi líquido y el estado plástico. El límite líquido en ocasiones puede utilizarse para estimar asentamientos en problemas de consolidación, ambos límites juntos son algunas veces útiles para predecir la máxima densidad en estudios de compactación.

El límite líquido es una medida de la resistencia al corte del suelo a un determinado contenido de humedad. Las investigaciones muestran que el límite líquido aumenta a medida que el tamaño de los granos o partículas presentes en el suelo disminuyen. El procedimiento analítico para la determinación de este límite se basa en la norma AASHTO T 89 teniendo como obligatoriedad al hacerlo sobre muestra preparada en húmedo.

- **Límite Plástico (L.P.)**

Es el estado límite de suelo ya un poco endurecido, pero sin llegar a ser semisólido. El límite plástico es el contenido de humedad por debajo del cual el suelo se comporta como un material plástico. A este nivel de contenido de humedad el suelo ésta en el vértice de cambiar su comportamiento al de un fluido viscoso.

El límite plástico se define como el contenido de agua (expresado en porcentaje del peso seco), con el cual se agrieta un cilindro de material de 3 mm (1/8 de pulgadas) de diámetro al rodarse con la palma de la mano o sobre una superficie lisa. El proceso analítico para este ensayo se encuentra en la norma AASHTOT90.

- **Índice de Plasticidad (I.P.)**

Tanto el límite líquido como el límite plástico, dependen de la calidad y del tipo de arcilla; sin embargo, el índice de plasticidad, depende generalmente, de la cantidad de arcilla en el suelo.

Cuando un suelo tiene un índice plástico (I.P.) igual a cero el suelo es no plástico; cuando el índice plástico es menor de 7, es suelo es de baja plasticidad; cuando el índice plástico esta comprendido entre 7 y 17 se dice que el suelo es medianamente plástico, y cuando el suelo presenta un índice plástico mayor de 17 se dice que es altamente plástico.

4.5 Ensayo para el control de la construcción

4.5.1 Ensayo proctor modificado

Si la masa de suelo se encuentra suelta, tiene mayor número de vacíos, los que conforme se someta a compactación, van reduciéndose hasta llegar a un mínimo, que es cuando la masa del suelo alcanza su mayor densidad y su mayor peso, esto se conoce como “DENSIDAD MÁXIMA” y para alcanzar la densidad máxima, es necesario que la masa del suelo tenga una humedad determinada, la que se conoce como “HUMEDAD OPTIMA”.

Entonces, el suelo al alcanzar su máxima densidad tendrá mejores características, que las que tenía en su estado natural, tales como:

- La reducción del volumen de vacíos y la capacidad de absorber humedad.
- Aumenta la capacidad del suelo, para soportar mayores cargas.
- Mejor acomodación de las partículas que forman la masa de un suelo, aumentando el peso unitario o densidad.
- Al tener la humedad optima mas baja, las operaciones de riego son mas económicas, por lo que facilita la compactación.

Este ensayo (proctor modificado) debe realizarse bajo las siguientes condiciones:

- Peso del martillo = 10 Lbs.
- Altura de caída = 18 Plg.
- Capas a compactar = 5
- Numero de golpes = 25

Los resultados obtenidos que se encuentran en el anexo . fueron los
Siguientes:

DENSIDAD MÁXIMA = 113.8 lb/pie³

HUMEDAD OPTIMA = 11.5 %

4.6 Ensayos para la resistencia del suelo

4.6.1 Ensayo de C.B.R. (California Bearing Ratio)

El valor relativo de soporte de un suelo (C.B.R.), es un índice de su resistencia al esfuerzo cortante, en condiciones determinadas de compactación y humedad, se expresa en porcentaje de la carga requerida, para producir la misma penetración, en una muestra estándar de piedra triturada.

Para este ensayo es necesario conocer la humedad óptima y la humedad actual del suelo, para así, poder determinar la cantidad de agua que se añadirá a la muestra de suelo. Los cilindros se compactan en cinco capas, para 10, 30 y 65 golpes, por cada capa. Para cada cilindro compactado se obtendrá el porcentaje de compactación (%C), el porcentaje de expansión y el porcentaje de CBR. El procedimiento analítico se rige por la norma AASHTO T 193.

Expansión

A cada cilindro se le coloca un disco perforado, con vástago ajustable y el disco de 10 a 13 lb. Sobre el vástago ajustable, se coloca el extensometro, montado sobre un trípode, ajustando la lectura a cero.

Luego se sumerge en el agua durante cuatro días, tomando lecturas a cada 24 hrs, controlando la expansión del material.

Determinación de la resistencia a la penetración Después de haber tenido la muestra en saturación durante cuatro días, se saca del agua escurriéndola durante quince minutos, se le quita la pesa, el disco perforado y el papel filtro, se mide la resistencia a la penetración. Cuando se empieza la prueba, se coloca nuevamente sobre la muestra, el peso, el extensómetro ajustado a cero con el pistón colocado sobre la superficie de la muestra, se procede a hincar el pistón, y se procede a tomar las lecturas de deformación.

Ya con las lecturas tomadas, se procede a encontrar por medio de fórmula, la carga correspondiente a cada una de éstas, haciendo por último el gráfico que representa nuestro suelo.

Tabla VII. Valores mínimos de C.B.R.

C.B.R.	CLASIFICACIÓN
0 - 5	Subrasante muy mala
5 - 10	Subrasante mala
11 - 20	Subrasante regular o
21 - 30	Subrasante muy buena
31 - 50	Subrasante buena
51 - 80	Base buena
81 - 100	Base muy buena

4.6.2 Ensayo de equivalente de arena

Este ensayo se efectúa con el fin de conocer el porcentaje relativo de finos plásticos que contienen los suelos y los agregados pétreos; es un método rápido que se puede hacer tanto en el campo como en el laboratorio. Se lleva a cabo, principalmente, cuando se trata de materiales que se usaran para base, sub-base y en bancos de préstamos.

4.7 Teoría y diseño sobre pavimento rígidos

Pavimento rígido, es el que esta constituido por una losa de concreto, la que distribuye las cargas al suelo, en una superficie mayor, tomando en cuenta la resistencia a la flexión del concreto.

La función de la losa, es distribuir las cargas a la base y subrasante. Es por ello que cuando la subrasante es de muy buena calidad, la losa se puede construir directamente sobre esta. En caso contrario, si la subrasante no es de buena calidad, debe colocarse una base.

4.8 Diseño geométrico del pavimento rígido

Por la simplicidad en cuanto a variaciones de la vía de acceso a la aldea Las Ventanas, únicamente se referirá a los siguientes aspectos que contiene la geometría del proyecto.

- **Ancho de corona**

Es la superficie de la carretera comprendida entre las aristas del relleno y/o las interiores cunetas. Los elementos que definen la corona son la rasante,

la pendiente transversal, el ancho de la calzada y los hombros, siendo su ancho de 6.00 m.

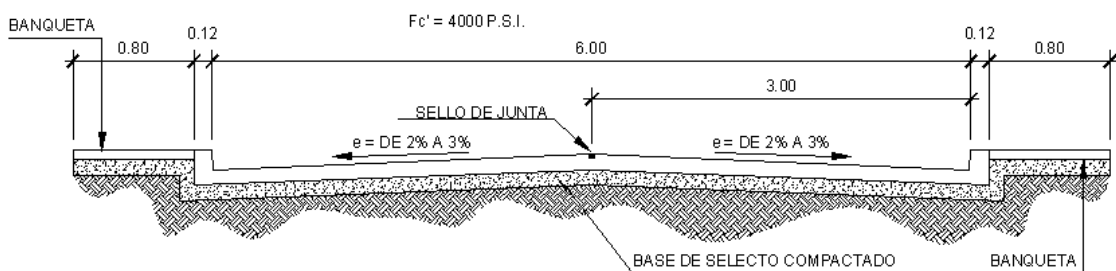
- **Rasante**

Es la línea que se obtiene al proyectar sobre un plano vertical el desarrollo de la corona del camino.

- **Ancho de calzada o carril**

Es la parte de la corona destinada a la circulación de vehículos y para este caso este constituida por dos carriles de 3.00 m. de ancho para cada uno. Entendiendo por carril a la superficie de rodamiento que tiene el ancho suficiente para permitir la circulación de una hilera de vehículos.

Figura 3. Sección típica



4.8.1 Capa de rodadura

El cemento, para la construcción de pavimento rígidos debe cumplir con las especificaciones de la ASTM. American Society for Testing Material C-595.

El agregado grueso, debe ser resistente al desgaste para los concretos utilizados en pavimentos, tomando en cuenta que el máximo desgaste permitido debe ser 10 % en la prueba de abrasión. Se recomienda grava bien graduada, con tamaño máximo de 3", las cuales se ha observado que dan buenos resultados.

El agregado fino, también debe ser limpio y libre de impurezas organizas, para no disminuir la resistencia del concreto.

El agua, debe estar limpia de sustancias dañinas tanto para el mezclado como para el curado del concreto.

4.8.2 Juntas

La mayoría de grietas que aparecen en los pavimentos, son principalmente a causa de tres tipos de esfuerzos, que son:

- a. Esfuerzos resistivos, por causa de **cambio de volumen**
- b. Esfuerzos directos, por **cargas aplicadas**
- c. Esfuerzos de flexión, por **pandeo**

Estos esfuerzos aparecen donde el esfuerzo de tensión es mayor al esfuerzo resistente.

Las juntas deben construirse en lugares donde el concreto por encogimiento tiende a fracturarse, dentro de los tipos de juntas mas comunes están las siguientes:

- 1) Juntas longitudinales: Estas juntas van paralelamente al eje longitudinal del pavimento. Su función es prever las grietas longitudinales, pueden realizarse en forma mecánica, es decir unión macho hembra. La profundidad de la ranura debe ser menor o igual a $\frac{1}{4}$ del espesor de la losa y de 6 mm. De ancho.
- 2) Juntas de contracción: controla las grietas causadas por la retracción del fraguado del concreto. La ranura de la junta, debe tener una profundidad del $\frac{1}{4}$ de espesor de la losa. Se construyen perpendicular a la dirección del tránsito.
- 3) Juntas de construcción: esta junta debe realizarse cuando, se suspenderá la construcción por mas de 30 minutos, como sucede en donde los tramos son demasiado largos y la forma de construcción es similar a las juntas de contracción.
- 4) Juntas de expansión: son necesarias cuando existan estructuras fijas, tales como: puentes, parqueos, aceras, alcantarillados, etc., y donde sea necesario. Deben tener una separación de 2 cm. como mínimo.

4.8.3 Tránsito

Este es uno de los factores mas importantes en el diseño de espesores del pavimento, depende del numero de vehículos y del peso por eje.

Para el diseño es necesario conocer el T.P.D. (Tránsito Promedio Diario) y el T.P.D.C. (Tránsito Promedio de Camiones), este ultimo puede ser

expresado como un porcentaje del T.P.D. en ambas direcciones. Además solo incluye camiones de 6 llantas o mas, de dos ejes.

4.8.4 Descripción de los métodos de diseño para pavimentos rígidos

La PCA, Asociación del Cemento Pórtland, ha desarrollado dos métodos, para determinar el espesor de las diferentes capas de un pavimento que resista las cargas que ocasiona el transito.

- Método de capacidad:

Este método se utiliza cuando es posible obtener datos exactos de carga del transito.

- Método simplificado:

Este reduce considerablemente el espesor de losa, fue publicado por la PCA. Para este método fue generado una serie de tablas de diseño, basadas en la distribución de ejes de carga que representan las diferentes categorías de carreteras y tipos de calles. Estas tablas muestran datos, para periodos de diseño de 20 años, y también muestran los esfuerzos combinados de subrasante y base, ya que mejoran la estructura del pavimento. Para efecto de procedimiento se selecciono el método simplificado.

4.8.5 Procedimiento para el diseño de pavimento rígido

Los pasos del diseño son los siguiente:

- 1) Estimar ADTT (Transito Promedio Diario Pesado, en dos direcciones); excluyendo camiones de dos ejes y 4 llantas.
- 2) Seleccionar la categoría del eje de carga, según la Tabla VIII
- 3) Encontrar el espesor de la losa requerida en las tablas XII, XIII, XIV

4) Periodo de diseño: El periodo de diseño utilizado fue de 20 años

- **Diseño del pavimento rígido de la aldea Las Ventanas**

- a. Se utilizó un módulo de ruptura de 600 lb. /pulg²
- b. Por medio de los valores de CBR de 12 % entramos en la Fig. 4. Y encontramos el modulo de ruptura, que en nuestro caso se tiene los valores para 12 %. Se obtiene un valor de $K = 225 \text{ lb./pul}^3$.
- c. Posteriormente nos trasladamos a la Tabla X, en donde encontramos los valores de K_s con respecto a los valores de K , de la Fig. 4. para sub-base no tratadas. Se cae entre 220 a 230, se utiliza un espesor de 6 pulgadas igual a 16 cm.
- d. Con este dato se diseña con respecto a la Tabla IX, en donde hay valores para subrasantes aproximados para K_s . En nuestro caso se cae en rango alto.
- e. Según el cálculo de transito por conteo elaborado en encuesta, corresponde a la Tabla VIII, la categoría No.1 30 ADTT, de una máxima carga: por eje sencillo 22,000 lb. y eje tandem de 36,000 lb.
- f. Con estos datos se utiliza la Tabla XII, juntas de Trabe con Agregados, con hombros de concreto o bordillo, donde se encuentra el valor alto del soporte de la subrasante, sub-base y bajamos, en donde esta el rango del modulo de ruptura MR 600 lb / pulg², lo que tomamos para nuestro proyecto y entonces: como nuestro transito es de 30 ADTT nos ubicamos

en el valor de 75 por que 730 es muy alto; al cual le corresponde una losa de concreto de 13 cm. de espesor (5 pulgadas).

Por lo que realmente se tiene, el diseño del pavimento rígido queda de la siguiente manera:

Para C.B.R. 12 %

13 cm. de losa .

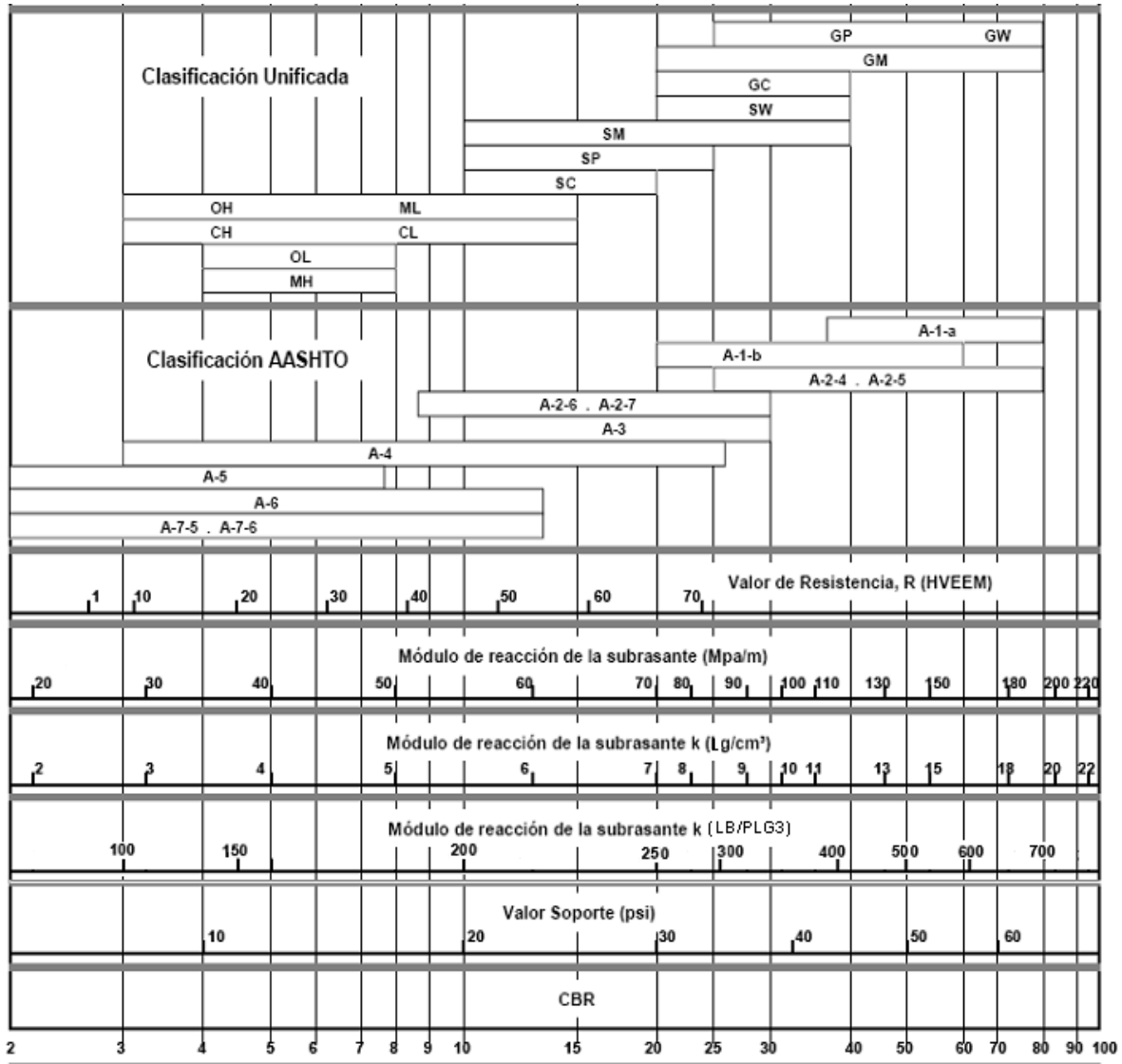
16 cm. de sub-base

29 cm. espesor total del pavimento.

Tabla VIII. Categorías de carga por eje

CARGA POR EJE CATEGORÍA A	DESCRIPCIÓN	TRÁFICO			MÁXIMA CARGA POR EJE, KIPS	
		TPD	TPDC		Eje sencillo	Eje tandem
			%	Por día		
1	Calles residenciales, carreteras rurales y secundarias (bajo a medio)	200 a 800	1 a 3	Arriba de 25	22	36
2	Calles colectoras, carreteras rurales y secundarias (altas), carreteras primarias y calles arteriales (bajo)	700 a 5000	5 a 18	De 40 a 1000	26	44
3	Calles arteriales y carreteras primarias (medio), supercarreteras o interestatales urbanas y rurales (bajo a medio)	3000 a 12000 2 carriles 3000 a 50000 4 carriles o más.	8 a 30	De 500 a 5000	30	52
4	Calles arteriales, carreteras primarias, supercarreteras (altas) interestatales urbanas y rurales (medio a alto)	3000 a 20000 2 carriles 3000 a 15000 4 carriles o más.	8 a 30	De 1500 a 8000	34	60

Figura 4. Interrelación aproximada de las clasificaciones de suelos y valores de soporte



Fuente: Manual Centroamericano para diseño de carreteras.

Tabla IX. Tipos de suelos de subrasante y valores aproximados de K.

TIPOS DE SUELOS	SOPORTE	RANGO DE VALORES DE K PSI
Suelos de grano fino, en el cual el tamaño de partículas de limo y arcilla predomina.	Bajo	75-120
Arenas y mezclas de arena con grava, con una cantidad considerada de limo y arcilla.	Medio	130-170
Arena y mezclas de arena con grava, relativamente libre de finos.	Alto	180-220
Sub-base tratadas con cemento.	Muy alto	250-400

Fuente: Manual Centroamericano para diseño de carreteras.

Tabla X. Valores de K para diseño sobre bases granulares (de PCA)

Valor de K de la subrasante lb/pl	Valores de K sobre la base lb./plg ³			
	Espesor 4 pulg.	Espesor 6 pulg.	Espesor 9 pulg.	Espesor 12 pulg.
50	65	75	85	110
100	130	140	160	190
200	220	230	270	320
300	320	330	370	430

Fuente: Manual Centroamericano para diseño de carreteras.

Tabla XI. Valores de K para diseño sobre bases de suelo – cemento (de PCA)

Valor de K de la subrasante Lb/PI	Valores de K sobre la base lb./plg ³			
	Espesor 4 pulg.	Espesor 6 pulg.	Espesor 9 pulg.	Espesor 12 pulg.
50	170	230	310	390
100	280	400	520	640
200	470	640	830	-----

Fuente: Manual Centroamericano para diseño de carreteras.

Tabla XII. TPDC permisible, carga por eje categoría 1 pavimentos con juntas de trave por agregados (no necesita dovelas)

Sin hombros de concreto o bordillo				Con hombros de concreto o bordillo			
Espesor de losa pulg.	Soporte Subrasante – sub-base			Espesor de losa pulg.	Soporte Subrasante - 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		0,1 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
	7	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	0,8 13	4 27
	7 7,5	110 620	400		6	130	480

NOTA: El análisis de fatiga controla el diseño.

NOTA: Una fracción de TPDC, indica que el pavimento puede transportar un número ilimitado de vehículos pequeños y camiones con dos ejes y cuatro llantas. Pero únicamente pocos camiones pesados por semana (TPDC de 0.3 x 7 días indica dos camiones pesados por semana).

El presente TPDC excluye a camiones de cuatro llantas dos ejes, por lo que el número de camiones permitidos puede ser grande.

Tabla XIII. TPDC permisible, carga por eje categoría 2 pavimentos con juntas doveladas

Concreto sin hombros o bordillo					Concreto con hombros o bordillo				
Espesor de losa pulg.	Soporte Subrasante -sub-base				Espesor de losa pulg.	Soporte Subrasante -sub-base			
	BAJO	MEDIO	ALTO	MUY ALTO		BAJO	MEDIO	ALTO	MUY ALTO
MR = 650 PSI	5,5				5				
	6				5,5	9	3	9	42
	6,5	9	4	12	6	96	42	120	450
	7	80	43	120	6,5	710	380	2600	970
MR = 600 PSI	7,5	490	320	1900	840	3100			
	8	2500							
	6				11				
	6,5		8	24	110	5	1	8	1
MR = 550 PSI	7	15	70	190	750	6	19	84	220
	7,5	110	440	1100	750	6,5	160	620	1500
	8	590							
	8,5	2700	2300			7	1000	3600	
MR = 550 PSI	6,5			4	19	5,5			3
	7		11	34	150	6	3	14	41
	7,5	19	84	230	890	6,5	29	120	320
	8	120	470			7	210	770	
MR = 550 PSI	8,5	560	2200	1200		7,5	1100	4000	1900
	9	2400							

Nota: El análisis de fatiga controla el diseño.

Tabla XIV. TPDC permisible, carga por eje categoría 2 pavimentos con juntas con agregados de trave

Concreto sin hombros o bordillo					Concreto con hombros o bordillo					
Espesor de losa pulg.	Soporte Subrasante -sub-base				Espesor de losa pulg.	Soporte Subrasante -sub-base				
	BAJO	MEDIO	ALTO	MUY ALTO		BAJO	MEDIO	ALTO	MUY ALTO	
MR = 650 PSI	5,5				5 5,5	9	3 42	9 120	42 450	
	6 6,5	9	4 43	12 120	59 490	6 6,5	96 650	380 1000	700 1400	970 2100
	7 7,5	80 490	320 1200	840 1500	1200	7	1100	1900		
	8	1300	1900							
MR = 600 PSI	6 6,5		8	24	11 110	5 5,5	1	8	1 23	8 98
	7 7,5	15 110	70 440	190 1100	750 2100	6 6,5	19 160	84 520	220 1400	810 2100
	8 8,5	590 1900	1900			7	1000	1900		
MR = 550 PSI	6,5			4	19	5,5			3	17
	7 7,5	19	11 84	34 230	150 890	6 6,5	3 29	14 120	41 320	160 1100
	8 8,5	120 560	470 2200	1200		7 7,5	210 1100	770	1900	
	9	2400								

Nota: Análisis de erosión controla el diseño; de otro modo el análisis de fatiga controla.

Tabla XV. TPDC permisible, carga por eje categoría 3 pavimentos con juntas doveladas

Concreto sin hombros o bordillo					Concreto con hombros o bordillo					
Espesor de losa pulg.	Soporte Subrasante -sub-base				Espesor de losa pulg.	Soporte Subrasante -sub-base				
	BAJO	MEDIO	ALTO	MUY ALTO		BAJO	MEDIO	ALTO	MUY ALTO	
MR = 650 PSI	7,5				250	6,5			83	320
	8		130	350	1300	7	52	220	550	1900
	8,5	160	640	1600	6200	7,5	320	1200	2900	9800
	9	700	2700			8	1600	5700		
	9,5	2700	10800	7000	11500	8,5	6900	23700	13800	
10	9900									
MR = 600 PSI	8			73	310	6,5				67
	8,5		140	380	1500	7			120	440
	9	160	640	1700		8	370	1300	3200	
	9,5	630	2500	6500	6200	8,5	1600	5800	14100	10800
	10	2300								
10,5	7700	9300			9	6600				
MR = 550 PSI	8,5			70	300	7				82
	9		120	340	1300	8	67	270	670	2300
	9,5	120	520	1300	5100	8,5	330	1200	2900	9700
	10	460	1900	4900		9	1400	4900		
	10,5	1600	6500	17400	19100	9,5	5100	18600	11700	
11	4900									

Nota: Análisis de erosión controlada el diseño; de otro modo el análisis de fatiga controla.

Tabla XVI. TPDC permisible, carga por eje categoría 3 pavimentos con juntas con agregados de trave

Concreto sin hombros o bordillo					Concreto con hombros o bordillo					
Espesor de losa pulg.	Soporte Subrasante -sub-base				Espesor de losa pulg.	Soporte Subrasante -sub-base				
	BAJO	MEDIO	ALTO	MUY ALTO		BAJO	MEDIO	ALTO	MUY ALTO	
MR = 650 PSI	7,5			60	250	7,5	320	220 640	510 890	750 1400
	8		130	350	830	8	610	1100	1500	2500
	8,5	160	640	900	1300	8,5	950	1800	2700	4700
	9	680	1000	1300	2000	9	1500	2900	4600	
	9,5	960	1500	200	2900	9,5	2300	4700	8000	8700
	10	1300	2100	2800	4300	10	3500			
	10,5	1800	2900	4000	6300	10,5	5300	7700		
	11	2500	4000	5700						
11,5	3300	5500	7900	9200	11	8100				
12	4400	7500								
MR = 600 PSI	8			73	310	7			120	440
	8,5		140	380	1300	7,5	67	270	680	1400
	9	160	640	1300	2000	8	370	1100	1500	2500
	9,5	630	1500	2000	2900	8,5	950	1800	2700	4700
	10	1300	2100	2800	4300	9	1500	2900	4600	
	10,5	1800	2900	4000	6300	9,5	2300	4700	8000	8700
11	2500	4000	5700		10	3500				
11,5	3300	5500	7900	9200	10,5	5300	7700			
12	4400	7500			11	8100				
MR = 550 PSI	8				56	7				82
	8,5			70	300	7,5			130	480
	9		120	340	1300	8	67	270	670	2300
	9,5	120	520	1300	2900	8,5	330	1200	2700	4700
	10	460	1900	2800	4300	9	1400	2900	4600	
10,5	1600	2900	4000	6300	9,5	2300	4700	8000	8700	
12	4400	7500			11	8100				

Nota: Análisis de erosión controla el diseño, de otro modo el de fatiga controla.

Tabla XVII. TPDC permisible, carga por eje categoría 4 pavimentos con juntas doveladas

Concreto sin hombros o bordillo					Concreto con hombros o bordillo					
Espesor de losa pulg.	Soporte Subrasante -sub-base				Espesor de losa pulg.	Soporte Subrasante -sub-base				
	BAJO	MEDIO	ALTO	MUY ALTO		BAJO	MEDIO	ALTO	MUY ALTO	
MR = 650 PSI	8				270	7				400
	8,5		120	340	1300	7,5		240	620	2100
	9	140	580	1500	5600	8	330	1200	3000	9800
	9,5	570	2300	5900	14700	8,5	1500	5300	12700	41100
MR = 600 PSI	10	2000	8200	18700	25900	9	5900	21400		
	10,5	6700	24100	31800	45800	9,5	22500	52000	44900	
	11	21600								
	11,5	39700	39600			10	45200			
MR = 550 PSI	8,5				300	7				
						7,5			130	490
	9		120	340	1300	8		270	690	2300
	9,5	120	530	1400	5200	8,5	340	1300	3000	9900
	10	480	1900	5100	19300	9	1400	5000	1200	
	10,5	1600	6500	17500	45900	9,5	5200	18800	45900	40200
11	4900	21400								
11,5	14500	65000	53800		10	18400				
MR = 550 PSI	12	44000								
	9,5			280	260	8			130	480
					1100	8,5		250	620	2100
	10		390	1100	4000	9	280	1000	2500	8200
10,5	320	1400	3600	13800	9,5	1100	3900	9300	30700	
11	1000	4300	11600		10	3800	13600			
11,5	3000	13100	37200	46600	10,5	122400	46200	32900		
12	8200	4000			11	40400				

Tabla XVIII. TPDC permisible, carga por eje categoría 4 pavimentos con juntas agregados de trave

Concreto sin hombros o bordillo					Concreto con hombros o bordillo					
Espesor de losa pulg.	Soporte Subrasante -sub-base				Espesor de losa pulg.	Soporte Subrasante -sub-base				
	BAJO	MEDIO	ALTO	MUY ALTO		BAJO	MEDIO	ALTO	MUY ALTO	
MR = 650 PSI	8			270	7			100	400	
	8,5		120	340	990	7,5		240	620	910
	9	140	580	1100	1500	8	330	770	1100	1700
	9,5	570	1200	1600	2300	8,5	720	1300	1900	3100
	10	1100	1700	2200	3400	9	1100	2100	3200	5700
	10,5	1500	2300	3200	4900	9,5	1700	3400	5500	10200
	11	2000	3300	4500	7200					
11,5	2700	1500	6300	10400	10	2600	5500	9200	17900	
12	3600	6100	8800	14900	11	5900	13600	24200		
13	6300	11100	16800		12	12800				
14	10800									
MR = 600 PSI	8				7					
	8,5			300	7,5			130	490	
	9		120	340	1300	8		270	690	1700
	9,5	120	530	1400	2300	8,5	340	1300	1900	3100
	10	480	1700	2200	3400	9	1100	2100	3200	5700
	10,5	1500	2300	3200	4900	9,5	1700	3400	5500	10200
	11	2000	3300	4500	7200					
11,5	2700	4500	6300	10400	10	2600	5500	9200	17900	
12	3600	6100	8800	14900	11	12800				
13	6300	11100	16800		12	12800				
14	10800									
MR = 550 PSI	10		390	1100	3400	9	280	1000	2500	5700
	10,5	320	1400	3200	4900	9,5	1100	3400	5500	10200
	12	3600	6100	8800	14900	9,5	1100	3400	5500	10200
	13	6300	11100	16800		12	12800			
14	10800									

- **Diseño de mezcla**

En el diseño de la mezcla de concreto, se utilizaron tablas, que son resultado de numerosos ensayos de laboratorio y que ayudan a obtener mezclas con las características deseadas (ver tabla de la XIX a la XXII).

Al requerir un concreto con una resistencia a la compresión de 4000 Lb/Plg² (281Kg/cm²) a los 28 días de curado, la tabla XIX indica un revenimiento máximo de 8 cm., la tabla XX da una relación agua-cemento de 0.44. Conociendo el revenimiento máximo de la mezcla, se obtiene de la tabla XXI, la cantidad de agua por metro cúbico de concreto, que para este caso es de 105 CT/m³, utilizando un tamaño máximo del agregado grueso de 1 pulgada. El porcentaje de arena sobre el agregado total, se obtiene de la tabla XXII, al conocer el tamaño máximo del agregado grueso. Para este caso es de 42%.

- **Pasos para el diseño de la mezcla**

- a. Calcular la cantidad de cemento, dividiendo la cantidad de agua por metro cúbico por la relación agua-cemento.

$$\text{Cemento} = \frac{195 \text{ lts} / \text{m}^3}{0.44}$$

$$\text{Cemento} = 443.18 \text{ Kg/m}^3$$

Tomando en consideración que un litro de agua pesa un kilogramo.

- b. Calcular la cantidad de agregado, restando el peso del agua y cemento del peso total de un metro cúbico de concreto:

$$\text{Agregado} = 2400 - 443.18 - 195 \quad \text{Agregado} = 1761.82 \text{ Kg/m}^3$$

- c. La cantidad de arena, se obtiene multiplicando el peso total de agregado por el porcentaje de arena correspondiente:

$$\text{Arena} = 1761.82 \times 42\% \quad \text{Arena} = 739.96 \text{ Kg/m}^3$$

- d. La cantidad de pedrín será, el agregado total menos la cantidad de arena:

$$\text{Piedrín} = 1761.82 - 739.96 \quad \text{Piedrín} = 1021.86 \text{ Kg/m}^3$$

Se concluye entonces que la proporción final será:

Cemento:	Arena:	Piedrín:
<u>443.18</u>	<u>739.96</u>	<u>1021.86</u>
443.18	443.18	443.18
1	1.67	2.30

Entonces la proporción respectiva será 1: 1.67: 2.30:

Tabla XIX. Revenimiento recomendado para algunas estructuras de concreto

ESTRUCTURA	ASENTAMIENTO (REVENIMIENTO)
Cimiento, muros Columnas, vigas	10 cm.
Pavimentos Losas	8 cm.

Tabla XX. Relación agua-cemento para concreto de diferentes resistencias

RESISTENCIA (Kg/cm²)	RELACIÓN AGUA -CEMENTO
352	0.30
316	0.38
281	0.44
246	0.51
211	0.58
176	0.67

Tabla XXI. Relación asentamiento-agua-tamaño de agregado grueso

ASENTAMIENTO (CM.)	Lts. De agua por m ³				
	3/8"	1/2"	3/4"	1"	1 1/2"
3 – 5	205	200	185	180	175
8 - 10	225	215	200	195	180
15- 18	240	230	210	205	200

Tabla XXII. Relación tamaño máximo de agregado grueso - % de agua

TAMAÑO MÁXIMO AGREGADO GRUESO	% DE ARENA SOBRE AGREGADO TOTAL
3/8"	48
1/2"	46
3/4"	44
1"	42
1 1/2"	40

4.9 Diseño de drenaje pluvial

- **Alcantarillas**

Son los conductos que se construyen por debajo de la sub-rasante de una carretera u otras obras viales, con el objeto de evacuar las aguas superficiales y profundas.

- **Cunetas**

Las cunetas son canales abiertos que sirven para interceptar el agua superficial que proviene de la plataforma y de los taludes cuando existe corte. Las cunetas pueden ir colocadas al centro de la calzada o lateralmente a ella dependiendo de la clase de carretera. Pueden ser de sección transversal, triangular, rectangular, trapezoidal etc.

- **Contra cunetas**

Las contra cunetas a diferencia de las cunetas van colocadas a una cierta distancia del borde de un corte que da paso a una carretera.

Por su posición, se les conoce como cunetas de cresta. El mantenimiento de este tipo de cunetas se hace a veces muy difícil, cuando se encuentran colocadas a alturas grandes y podrán incluso dar lugar a filtraciones que dañen el talud hasta provocar el deslizamiento del mismo.

- **Bombeo**

El bombeo es la pendiente transversal de una carretera. Dependiendo del tipo de pavimento o superficie de rodadura, se usa generalmente el 2 o 3% y en algunos casos valores mayores. Ésta pendiente transversal sirve para remover el agua que cae directamente sobre la calzada.

- **Pendiente longitudinal**

La pendiente longitudinal al igual que el bombeo sirve para remover el agua que cae directamente sobre la plataforma de la carretera, pero en el sentido longitudinal. Con el objeto de que una carretera tenga mayor capacidad de drenaje, es que existen especificaciones acerca de pendiente mínimas.

- **Drenaje superficial de carreteras**

Para el diseño de drenajes intervienen la hidrológica y la hidráulica como rama de la ciencia, ayudadas por la topografía, la geología de la zona, razones estructurales, etc.

- **Estudio hidrológico**

La hidrología es la ciencia que trata de la precipitación y del escurrimiento encima y debajo de la superficie de la tierra. La secuencia de los acontecimientos que representan los varios movimientos de agua, recibe el nombre de ciclo hidrológico. Estos acontecimientos son: precipitación, infiltración, evaporación, transpiración, intercepción, escurrimiento superficial, escurrimiento subterráneo y almacenaje.

- **Precipitación pluvial**

Consiste en proyectar la alcantarilla para dar paso a una cantidad de agua determinada por el escurrimiento probable del agua de lluvia. Las fórmulas para el cálculo del gasto en este procedimiento requieren el conocimiento de la precipitación pluvial, del área a drenar, de su topografía y de las clase de suelo de dicha área. Los tres últimos datos se pueden determinar en cualquier lugar en el momento en que se necesiten, más no así la precipitación pluvial la cual es necesario conocer su valor máximo en un número bastante grande de años.

- **Escurrimiento superficial**

El objeto del drenaje en los caminos, es en primer término, el reducir al máximo posible la cantidad de agua que de una u otra forma llega al mismo, y en segundo término dar salida rápida al agua que llegue al camino.

Para que un camino tenga buen drenaje debe evitarse que el agua circule en cantidades excesivas por el mismo, destruyendo el pavimento y originando la formación de baches, así como también que el agua que debe escurrir por las cunetas se estanque y reblandezca las terracerías originando pérdidas de estabilidad de las mismas con sus consiguientes asentamientos perjudiciales. Debe evitarse también que los cortes, formados por materiales de mala calidad, se saturen de agua por peligro de derrumbes o deslizamientos según el tipo de material del corte.

- **Determinación y Estudio del área de drenaje**

Para el diseño de drenajes, debemos de estimar el volumen de agua que deberá ser drenada. Éste volumen de agua recibe el nombre de descarga de diseño, y su determinación debe hacerse con la mayor precisión posible, para hacer un diseño económico.

Se han utilizado numerosos métodos para el cálculo de descarga de diseño. Todos ellos están basados en uno de los siguientes criterios.

1. Registro de corrientes individuales y observación de estructuras existentes.
2. Uso de fórmulas empíricas o semiempíricas, para determinar la máxima descarga.
3. Uso de fórmulas, empíricas o semiempíricas para determinar directamente el área de desagüe requerida.

Tabla XXIII. Coeficiente C del terreno drenado

CONDICIONES DEL TERRENO	C
Terrenos rocosos con pendientes abruptas	1.00
Terrenos quebrados con pendientes moderadas	0.66
Valles irregulares, muy anchos en comparación con su largo	0.50
Terrenos agrícolas ondulados, siendo el largo del valle tres o cuatro veces el ancho	0.33
Zonas planas	0.20

4.9.1 Período de diseño

El periodo de diseño seleccionado es de 10 años, debido a que consistirá en un canal abierto y por lo tanto estará expuesto a las inclemencias naturales como también a agentes destructivos externos.

4.9.2 Caudal de diseño:

Para el cálculo del canal, se utilizaron las siguientes fórmulas:

$$Q = \frac{(CIA)}{360} = \text{Caudal de diseño}$$

Donde:

Q = caudal en m³/s

C = coeficiente de escorrentía

I = intensidad de lluvia en mm/hr.

A = área a drenar en hectáreas

Para la intensidad de lluvia de la región en estudio, se consulto en el INSIVUMEH. La intensidad estará dada por la siguiente fórmula:

$$I = \frac{a}{(b+t)^n} = \frac{1,509}{(11+15.32)^{0.813}} = 105.68 \text{ mm/h.}$$

Donde:

I = Intensidad de lluvia en mm/hora.

a y b = Varían en cada región, datos proporcionados por INSIVUMEH.

a=1,509 b=11.00 n=0.813

t = Tiempo de concentración en minutos.

$$t = \frac{3 * L^{1.15}}{154 * H^{0.38}} = \frac{3 * 1,253.61^{1.15}}{154 * 57^{0.38}} = 15.32 \text{ min.}$$

- Cálculo del caudal:

Sustituyendo tenemos:

C = 0.60 (valor teórico)

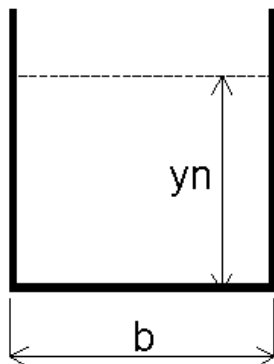
I = 105.68 mm/hr. (INSIVUMEH)

A = (1,253.61 m x 6.00 m) = 7,521.66 m² = 7,521.66 / 10,000 = 0.75 hectáreas

Entonces se obtiene un caudal de Q = 0.132 m³ / seg.

S = pendiente hidráulica del canal. (dato resultado del plano, planta perfil)

S = diferencia de alturas / longitud total = 57.00 m / 1,253.61 m = 4.55 %



Canal hidráulico

$$A = 1.682 \times \left[\frac{100 \times Q}{S^{\frac{1}{2}}} \right]^{\frac{3}{4}}$$

$$A = 1.682 \times \left[\frac{100 \times 0.132}{0.045^{\frac{1}{2}}} \right]^{\frac{3}{4}} = 37.26 \text{ cm}^2$$

$b = \text{base} = \sqrt{(37.26)} = 6.10 \text{ cm}$. Por lo tanto proponemos un canal con dimensiones de:

$b = 7.00 \text{ cm}$.

$Y_n = 7.00 \text{ cm}$.; multiplicando resulta un área = $49.00 \text{ cm}^2 \geq 37.26 \text{ cm}^2$ por lo tanto el diseño es correcto.

La velocidad será: $V = \frac{Q}{A}$

sustituyendo tenemos:

$$V = \frac{0.132}{0.3726} = 0.35 \text{ m/s.}$$

4.10 Criterios adoptados para la integración del presupuesto para el pavimento rígido

- Para el calculo de materiales del pavimento, se tomo como base el costo individual.
- El concreto para la fundición del pavimento se calculo por metro cúbico.
- La cantidad de arena de río (agregado fino) y el pedrín (agregado grueso), se calculo por medio de metro cúbico de fundición.

- Los materiales a utilizar serán locales y los que sean necesarios se transportaran de los distintos lugares del municipio, los precios de transporte se tomaron en base a los manejados actualmente por la OMP (Oficina Municipal de Planificación).
- Así mismo, los precios de los materiales se tomaron a los que la OMP (Oficina Municipal de Planificación) maneja, para así tener y conocer el precio exacto de los materiales.
- La mano de obra calificada consistirá en uno o dos maestros de obra, personal elegido por la misma municipalidad, así como el bodeguero, planillero y albañiles. En lo que respecta a la mano de obra no calificada, en este caso los distintos ayudantes, será aportada por parte de los vecinos de la aldea Las Ventanas, en la cual se desarrollara dicho proyecto.
- Los salarios de mano de obra, se tomaron de los que se manejan en la OMP (Oficina Municipal de Planificación), esto para tener el precio exacto de pago de mano de obra.

4.11 Presupuesto de materiales

Para realizar el presupuesto de materiales de cualquier proyecto de infraestructura se debe de tener presente que surgen imprevistos, estos ocasionan que se utilice mas material que el calculado así como mano de obra.

Por ejemplo, cuando se hace la excavación, se podría dañar la tubería de la distribución del agua potable, un drenaje transversal o si se excava en una calle que esta pavimentada. Por lo que se tendrá que reparar el daño

ocasionado con mano de obra y materiales respectivamente; y cuando se integre un presupuesto se deberá de incluir en el costo del proyecto, el valor de la reparación de los daños ocasionados, si se conoce la magnitud de las reparaciones a efectuarse, de lo contrario, se debe incluir un factor de imprevistos en el costo total del proyecto a ejecutar.

4.12 Presupuesto de mano de obra

Para la integración del presupuesto de mano de obra, se tomo en base a los precios que maneja la OMP (Oficina Municipal de Planificación) para la construcción de obras de pavimentación.

4.13 Resumen general del presupuesto

Para la integración del presupuesto total, además de considerar los gastos de materiales, mano de obra no calificada y costos indirectos, se desarrollan los gastos de planificación, prestaciones, supervisión, topografía, administración, imprevistos, maquinaria y herramientas; esto por cada renglón de trabajo: conformación del terreno, conformación y preparación de la sub-rasante, fundición de losa de concreto, acera, drenajes.

El monto total del costo del proyecto del alcantarillado sanitario, se determino no solo en moneda nacional (quetzales) si no que también en moneda internacional (dólares).

Tabla XXIV Presupuesto pavimento acceso a la aldea Las Ventanas

Proyecto: pavimentación del acceso a la aldea Las Ventanas

Municipio: San Manuel Chaparrón

Departamento: Jalapa

	ACTIVIDAD	UNIDAD	CANTIDAD	C. UNITARIO	TOTAL
1	CONFORMACION DEL TERRENO				Q43,750.00
1.1	Patrol 120H	hora	40.00	Q300.00	Q12,000.00
1.2	Tractor	hora	40.00	Q450.00	Q18,000.00
1.3	Camiones	dia	10.00	Q1,000.00	Q10,000.00
1.4	Topografía	dia	5.00	Q600.00	Q3,000.00
1.5	Mano de obra (peones)	peon dia	10.00	Q75.00	Q750.00
2	CONF. Y PREP SUB-RASANTE				Q40,862.50
2.1	Patrol 120H	hora	24.00	Q300.00	Q7,200.00
2.2	Regadora	dia	3.00	Q600.00	Q1,800.00
2.3	Camiones	camion/dia	10.00	Q1,000.00	Q10,000.00
2.4	Vibro compactador	hora	24.00	Q200.00	Q4,800.00
2.5	Material grava clasificada t=0.15	m3	326.25	Q50.00	Q16,312.50
2.6	Mano de obra (peones)	peon dia	10.00	Q75.00	Q750.00
3	BASE				Q84,923.50
3.1	Patrol 120H	hora	24.00	Q300.00	Q7,200.00
3.3	Regadora	dia	3.00	Q600.00	Q1,800.00
3.4	Vibro compactador	hora	25.00	Q200.00	Q5,000.00
3.5	material t=0.15	m3	1203.47	Q50.00	Q60,173.50
3.6	Camiones	dia	10.00	Q1,000.00	Q10,000.00
3.7	Mano de obra (peones)	peon dia	10.00	Q75.00	Q750.00

continuación

4	FUNDICION DE LOSA DE CONCRETO				Q1,406,224.76
	materiales				Q760,214.00
4.1	Piedrin Triturado	m3	789.80	Q225.00	Q177,705.00
4.2	Arena de Río	m3	564.12	Q100.00	Q56,412.00
4.3	cemento	saco	11733.80	Q40.00	Q469,352.00
4.4	Antisol	caneca	77.00	Q575.00	Q44,275.00
4.5	Costanera de metal de 8" x 2" x 9`	unidad	20.00	Q285.00	Q5,700.00
4.6	Tabla de pino rustico de 1" x 1´ x 10´	unidad	15.00	Q50.00	Q750.00
4.7	Sello de junta sika látex	quintal	8.00	Q750.00	Q6,000.00
4.8	Clavo de 3"	Lb	5.00	Q4.00	Q20.00
	mano de obra				Q646,010.76
4.9	Fundición de losa de concreto	M2	7521.66	Q50.00	Q376,083.00
4.1	construcción de bordillo	ml	2507.22	Q75.50	Q189,295.11
4.1	Aplicación de antisol	m2	7521.66	Q7.75	Q58,292.87
4.1	Sello de junta	ml	3134.02	Q6.49	Q20,339.79
4.1	Limpieza final	global	1.00	Q2,000.00	Q2,000.00
5	ACERA 2,005.78 m2				Q242,215.85
	materiales				Q123,129.25
5.1	Piedrin Triturado	m3	142.41	Q225.00	Q32,042.25
5.2	Arena de Río	m3	94.27	Q100.00	Q9,427.00
5.3	cemento	saco	1684.85	Q40.00	Q67,394.00
5.4	Antisol	caneca	20.00	Q575.00	Q11,500.00
5.5	Tabla de pino rustico de 1" x 1´ x 10´	unidad	10.00	Q50.00	Q500.00
5.6	Sello de junta sika látex	quintal	3.00	Q750.00	Q2,250.00
5.7	Clavo de 3"	Lb	4.00	Q4.00	Q16.00
	mano de obra				Q119,086.60
5.8	Fundición de losa de concreto	M2	2005.78	Q50.00	Q100,289.00
5.9	Aplicación de antisol	m2	2005.78	Q7.75	Q15,544.80
5.1	Sello de junta	ml	347.12	Q6.49	Q2,252.81
5.1	Limpieza final	global	1.00	Q1,000.00	Q1,000.00
6	DRENAJES TRANSVERSALES				Q15,240.00
6.1	Alcantarillado de 36 pulgadas	unidad	6.00	Q1,000.00	Q6,000.00
6.2	Concreto ciclópeo colocado	m3	10.00	Q924.00	Q9,240.00

continuación

Precios unitarios

	ACTIVIDAD	TOTAL
4	FUNDICION DE LOSA DE CONCRETO	
1.1	materiales	Q760,214.00
1.2	mano de obra	Q646,010.76
	TOTAL FUNDICION DE LOSA	Q1,406,224.76
	PRECIO UNITARIO	Q186.96
	ACTIVIDAD	TOTAL
5	ACERA	
1.1	materiales	Q123,129.25
1.2	mano de obra	Q119,086.60
	TOTAL ACERA	Q242,215.85
	PRECIO UNITARIO	Q120.76

Resumen

	ACTIVIDAD	SUB-TOTAL
1	CONFORMACION DE TERRENO	Q43,750.00
2	CONF. Y PREP. SUB-RASANTE	Q40,862.50
3	BASE	Q84,923.50
4	PAVIMENTO t = 0.15 m	Q1,406,224.76
5	ACERA	Q242,215.85
6	DRENAJES TRANSVERSALES	Q15,240.00
		Q1,833,216.62
	SUPERVISIÓN (8%)	Q146,657.33
	IMPREVISTOS (7%)	Q128,325.16
	GASTOS ADMINISTRATIVOS (5%)	Q91,660.83
	UTILIDAD (10%)	Q183,321.66
		Q549,964.99
	COSTO TOTAL	Q2,383,181.60
	COSTO POR m ²	Q316.84

Costo Total del Proyecto US\$ = 317,757.55

Tipo de cambio: US\$ 1.00 = Q 7.50

Tipo de cambio para el 28 de agosto de 2,006

5 EVALUACIÓN DE IMPACTO AMBIENTAL

5.1 Como incide el proyecto en el medio ambiente

En el momento de ejecución de obra de los proyectos desarrollados para la aldea Las Ventanas se verán repercutidos por efectos negativos en el ambiente, dentro de los cuales se puede citar:

5.2 causas

- La degradación de la calidad del agua superficial debido a erosión durante la construcción o a la descarga excesiva de contaminantes.
- La alteración de las características de las aguas subterráneas debido a construcción.
- El aumento en la generación de concentraciones de contaminantes visuales y ruidos en el ambiente.

5.3 Efectos

- Aguas superficiales y estancamiento producidos en la aldea Las Ventanas, que a su vez provocan criaderos de zancudos y enfermedades de tipo gastrointestinal.
- Contaminación de la atmósfera con partículas sólidas que podría causar problemas de salud a la población asentada en el área, usuarios de la carretera durante su construcción, y los propios trabajadores del proyecto.

**5.4 Listas para tratar los impactos ambientales del proyecto
de alcantarillado sanitario de la aldea Las Ventanas**

Tabla XXV. Listas para tratar los impactos ambientales

FORMAS DEL TERRENO. ¿PRODUCIRA EL PROYECTO?	SI	PUEDE SER	NO	COMENTARIOS
¿Pendientes o terraplenes inestables?			X	
¿Una amplia destrucción del desplazamiento del suelo?			X	
¿Un impacto sobre terrenos agrarios?			X	
¿Cambios en las formas del terreno, orillas, cauces de ríos?			X	
¿Destrucción, ocupación o modificación de rasgos físicos?			X	
AIRE / CLIMATOLOGIA ¿PRODUCIRA EL PROYECTO?				
¿Emisiones de contaminantes aéreos que provoquen deterioro de la calidad del aire ambiental?			X	
¿Olores desagradables?			X	
¿Alteración de movimientos del aire, humedad o temperatura?			X	
¿Emisiones de contaminantes aéreos peligrosos?			X	
AGUA ¿PRODUCIRÁ EL PROYECTO?				
¿Vertidos a un sistema público de aguas?			X	
¿Cambios en las corrientes o movimientos de agua dulce?			X	
¿Cambios en los índices de absorción, pautas de drenaje o cantidad de agua de escorrentía?			X	
¿Alteraciones en el curso o en los caudales de avenidas?			X	
¿Represas, control o modificaciones de algún cuerpo?			X	
¿Vertidos en aguas superficiales o alteraciones de la calidad del agua considerando, temperatura, turbidez?			X	
¿Alteraciones de la dirección o volumen del flujo de aguas subterráneas?			X	
¿Alteraciones de la calidad del agua subterráneas?			X	
¿Contaminación de las reservas públicas de agua?			X	
¿Infracción de cursos de agua?			X	
¿Instalándose en un área inundable fluvial o litoral?			X	
¿Riesgo de exposición de personas al agua tales como las inundaciones?			X	
RESIDUOS SÓLIDOS ¿PRODUCIRÁ EL PROYECTO?				
¿Residuos sólidos o basuras en volumen significativo?			X	
RUIDO ¿PRODUCIRÁ EL PROYECTO?				
¿Aumento de los niveles sonoros previos?		X		maquinaria
¿Mayor exposición de la gente a ruidos elevados?			X	

continuación

VIDA VEGETAL	¿PRODUCIRÁ EL PROYECTO?	SI	PUEDE		COMENTARIOS
			SER	NO	
¿Cambios en la diversidad o productividad o en el número de alguna especie de planta (árboles, arbustos, cultivos, microflora)?				X	
¿Reducción del número de individuos o afectará el hábitat de alguna especie vegetal considerada única?				X	
¿Introducción de especies nuevas dentro de la zona o creará una barrera para el desarrollo pleno de las especies existentes?				X	
¿Reducción o daño en la extensión de algún cultivo agrícola?				X	
VIDA ANIMAL	¿EL PROYECTO?				
¿Reducirá el hábitat o número de individuos de alguna especie animal considerada como única?				X	
¿Introducirá nuevas especies animales en el área o creará una barrera a las migraciones o movimientos de los animales terrestres ?				X	
¿Dañará los actuales hábitat naturales y de peces?				X	
¿Provocará la emigración generando problemas de interacción entre los humanos y los animales?				X	
USOS DEL SUELO	¿EL PROYECTO?				
¿Alterará sustancialmente los usos actuales o previstos del área?				X	
¿Provocará impacto sobre elementos de vida salvaje?				X	
RECURSOS NATURALES	¿EL PROYECTO?				
¿Aumentará la intensidad del uso de algún recurso natural?				X	
¿Destruirá sustancialmente algún recurso no reutilizable?				X	
¿Se situará en un área designada considerada como reserva natural?				X	
ENERGÍA	¿EL PROYECTO?				
¿Utilizará cantidades considerables de combustible o de energía?				X	
¿Aumentará considerablemente la demanda de las fuentes actuales de energía?				X	
INFRAESTRUCTURA	¿EL PROYECTO PRODUCIRÁ DEMANDA DE?				
¿Energía y gas natural?				X	
¿Sistemas de comunicación?				X	
¿Agua?				X	
¿Saneamiento o fosas sépticas?		X			
¿Red de aguas blancas o pluviales?		X			
SALUD HUMANA	¿EL PROYECTO?				
¿Crearé algún riesgo real o potencial para la salud?		X			
¿Expondrá a la gente a riesgos potenciales para la salud?		X			

continuación

		PUEDE SER		
TRANSPORTE Y FLUJO DE TRÁFICO ¿EL PROYECTO?	SI	NO	COMENTARIOS	
¿Un movimiento adicional de vehículos?	X			
¿Efectos sobre las instalaciones de aparcamientos o necesitará nuevos aparcamientos?			X	
¿Un impacto considerable sobre los sistemas actuales de transporte?		X		
¿Alteraciones sobre las pautas actuales de circulación y movimientos de gente y/o vienes?			X	
¿Un aumento de los riesgos del tráfico para vehículos motorizados, bicicletas o peatones?		X		
¿La construcción de nuevas calles?	X			
POBLACIÓN ¿EL PROYECTO?				
¿Alterará la ubicación o distribución humana en el área?			X	
RIESGOS DE ACCIDENTES ¿EL PROYECTO?				
¿Implicará el riesgo de explosión o escapes de sustancias potencialmente peligrosas incluyendo, pero no sólo, petróleo, pesticidas, productores químicos, radiación u otras sustancias tóxicas en el caso de un accidente o una situación desagradable?			X	
ECONOMÍA ¿EL PROYECTO?				
¿Tendrá algún efecto adverso sobre las condiciones económicas locales, turismo, suelo, empleo?			X	
REACCIÓN SOCIAL ¿ES ESTE PROYECTO?				
¿Conflictivo en potencia?			X	
¿Una contradicción respecto a los planes u objetivos que se han adoptado a nivel local?			X	
ESTÉTICA ¿EL PROYECTO?				
¿Cambiará una vista escénica o un panorama abierto al público?	X			
¿Crearé una ubicación estéticamente ofensiva abierta a la vista del público?			X	
¿Cambiará significativamente la escala visual o el carácter del entorno próximo?	X			
ARQUEOLOGÍA, CULTURA, HISTORIA ¿EL PROYECTO?				
¿Alterará sitios, construcciones, objetos o edificios de interés arqueológico, cultural o histórico?			X	
RESIDUOS PELIGROSOS ¿EL PROYECTO?				
¿Implicará la generación, transporte, almacenaje o eliminación de algún residuo peligroso (asbesto)?			X	

Medidas de mitigación para construcción

Los impactos negativos del proyecto se dan solo en las etapas de construcción y operación del proyecto y la mayoría se da en la fase de construcción los elementos más impactado negativamente son:

- el suelo
 - el agua
 - las partículas en suspensión.
-
- Para evitar las polvaredas, será necesario programar adecuadamente el horario de las labores de zanjeo las que deberán llenarse en el tiempo más corto posible, compactándose, adecuadamente, las mismas para evitar; el arrastre de partículas por el viento.
 - Deberá de capacitarse al o a las personas encargadas del mantenimiento del sistema, referente al manejo de las aguas servidas y reparaciones menores.
 - Capacitar a las amas de casa, sobre el adecuado uso del sistema para evitar que los mismos sean depositarios de basura producidas en el hogar.

Medidas de mitigación para operación y mantenimiento.

En áreas planas, ríos y riachuelos cercanos, es común que en épocas de lluvia ocurran inundaciones con el consecuente arrastre de fango y otros materiales o cuerpos extraños que en un dado caso pudieran dañar el proyecto.

- Integrar un comité de emergencia contra inundaciones, asolvamiento en la comunidad beneficiada y además deben velar por que los lugares en donde se ubican las obras civiles se encuentran lo más despejado posible.
- Elaborar un programa de capacitación para prevención de accidentes.
- Capacitar al (o a los) trabajadores que se encargara de darle mantenimiento al sistema especialmente sobre aspectos de limpieza de pozos de visita.
- Se debe velar porque los comunitarios no depositen su basura en las aguas negras para evitar obstaculizaciones al sistema.
- Para la disposición de desechos generados por las familias se debe contar con depósitos, distribuidos en lugares estratégicos.
- Capacitar al personal que laborará en el proyecto en el momento de entrar en operación para su mantenimiento y limpieza, así se evitar la creación de basureros clandestinos.

CONCLUSIONES

1. El acceso a la aldea las Ventanas, actualmente, es de terracería, provocando serios problemas en época de invierno, siendo intransitable, esto ha hecho que el transporte a la aldea sea deficiente, por lo que la ejecución del proyecto de pavimentación de la vía de acceso va a brindar mejores condiciones de movilización, transporte, ahorro de tiempo y en general mejores condiciones para el desarrollo de los vecinos de la misma.
2. Al contar con el servicio de alcantarillado sanitario, la aldea Las Ventanas, se verá beneficiada, ya que, esto contribuirá a no tener focos de contaminación y con ello mejorará la salud de la infancia y población, en general. Con el servicio de alcantarillado sanitario se beneficiará de manera directa a las 56 familias.
3. Según la evaluación socio-económica y el cálculo del valor presente neto (V.P.N.) que es de $-443,853.95$, el V.P.N. es negativo, lo cual indica que los proyectos no son viables, financieramente, sin embargo, en lo que respecta a servicios básicos de saneamiento e infraestructura si son necesarios para la aldea.
4. El agregado grueso, debe ser resistente al desgaste para los concretos utilizados en pavimentos, tomando en cuenta que el máximo desgaste permitido debe ser el 10 % en la prueba de abrasión.

5. En la integración de costos de los materiales se tomaron a los que la OMP - Oficina Municipal de Planificación- maneja, para así tener y conocer el precio exacto de los materiales.
6. En la actualidad, las personas utilizan el servicio de letrinas aboneras y fosas sépticas domiciliarias, asimismo las personas que utilizan letrinas no la utilizan de manera adecuada, además de que éstas presentan deterioro en las paredes donde se deposita la materia orgánica, ya que, existen fugas de aguas negras que corren en algunas calles y emanación de malos olores. Ante la situación de dicha aldea se ve la necesidad de llevar a cabo el diseño de la red de alcantarillado sanitario.
7. La tubería empleada en el diseño del drenaje sanitario es P.V.C. norma ASTM – 3034 diámetros de 6” y 8” para el colector general y 4” para conexiones domiciliarias.

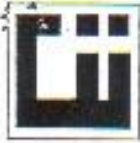
RECOMENDACIONES

1. Se debe de implementar un plan de mantenimiento de los drenajes, por parte de las autoridades municipales, este debe incluir: la eliminación de sólidos y basura en los pozos de visita y tuberías, reparación, se debe de tomar en cuenta la frecuencia de inspecciones a los elementos de los sistemas de alcantarillado sanitario, drenajes transversales, cunetas y reportarlas y hacer las reparaciones que ameriten lo más pronto posible.
2. Para obtener buenos resultados en la ejecución del proyecto de pavimentación del tramo carretero, es conveniente contratar los servicios de un laboratorio de suelos para garantizar una buena conformación y compactación de la sub-rasante y base.
3. Para lograr un buen funcionamiento del alcantarillado sanitario, se debe de realizar un programa de función sanitaria, para que le den el uso adecuado.
4. Una vez construido el sistema de alcantarillado, contar, periódicamente, con un servicio de limpieza, a efecto de que no se acumule en el fondo de las tuberías, colectores y pozos de visita, materiales que perjudiquen el buen funcionamiento de la red general.
5. Involucrar directamente a la comunidad dentro del proceso constructivo, para evitar con esto los costos de mano de obra y, a la vez, creando fuentes de trabajo.

BIBLIOGRAFÍA

1. J Glynn Henry, Gary W. Heinke. **INGENIERIA AMBIENTAL**. México. Prentice Hall, Pearson. Segunda edición 1999.
2. Guevara Gonzáles, Elmer Augusto. **Diseño de la red drenaje sanitario para la aldea Los jocotes, municipio de San Jerónimo, departamento de Baja Verapaz**. Trabajo de graduación de Ingeniero Civil. Facultad de Ingeniería, Usac. Guatemala, 2001.
3. Baca Chiroy, Jorge Daniel. **Diseño de pavimento rígido de la calle Zacatecas, segundo nivel del salón comunal y remodelación de la plazuela San Luis las Carretas de la cabecera municipal de Pastores, departamento de Sacatepequez**. Trabajo de graduación de Ingeniero Civil. Facultad de Ingeniería, Usac. Guatemala, 2001.
4. Cotí Díaz, Iván Alejandro. **Diseño de salón de usos múltiples de área recreativa y deportes y pavimento del acceso principal para la colonia El Maestro, Quetzaltenango**. Tesis de graduación de Ingeniero Civil. Facultad de Ingeniería, Usac. Guatemala, 1997.
5. Instituto de Fomento Municipal. **NORMAS GENERALES PARA DISEÑOS DE ALCANTARILLADO**. Guatemala, 2001.
6. TUBOVINIL, S. A. **ANEXOS NORMA ASTM 3034, TUBERÍA DE PVC**. Folleto de información técnica sobre tubería de P.V.C.

ANEXOS



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



INFORME No. 116 S.S.

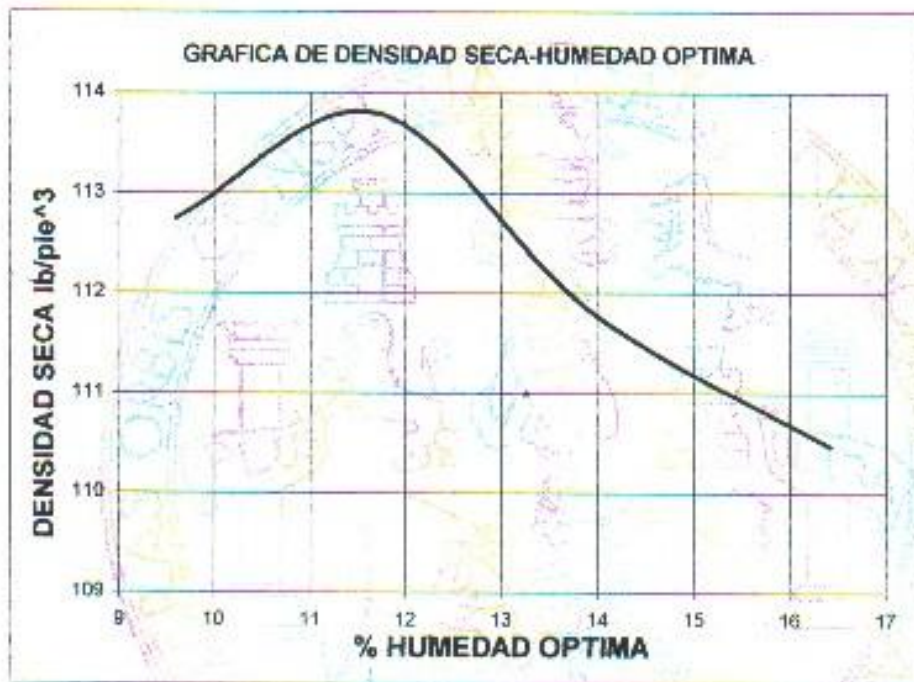
O.T. No.: 19,582

Interesado: Marco Antonio Tzoc Menchu
Asunto: ENSAYO DE COMPACTACIÓN.

Proctor Estándar: () Norma:
Proctor Modificado: (X) Norma: A.A.S.T.H.O. T-180

Proyecto: Trabajo de Graduación Eps

Ubicación: Aldea Las Ventanas Smc Jalapa
Fecha: 21 de marzo de 2008



Muestra No.: 1
Descripción del suelo: Limo Arena arcilloso color gris con partículas de grava
Densidad seca máxima γ_d : 1,823 t/m³ 113,8 lb/pe³
Humedad óptima H_{op} : 11,5 %
Observaciones: Muestra proporcionada por el interesado.

Atentamente,

Vo. Bo.:

Ing. Cesar Alfonso García Guerra
DIRECTOR CI/USAC



Ing. Omar Enrique Medrano Méndez
Jefe Sección Mecánica de Suelos



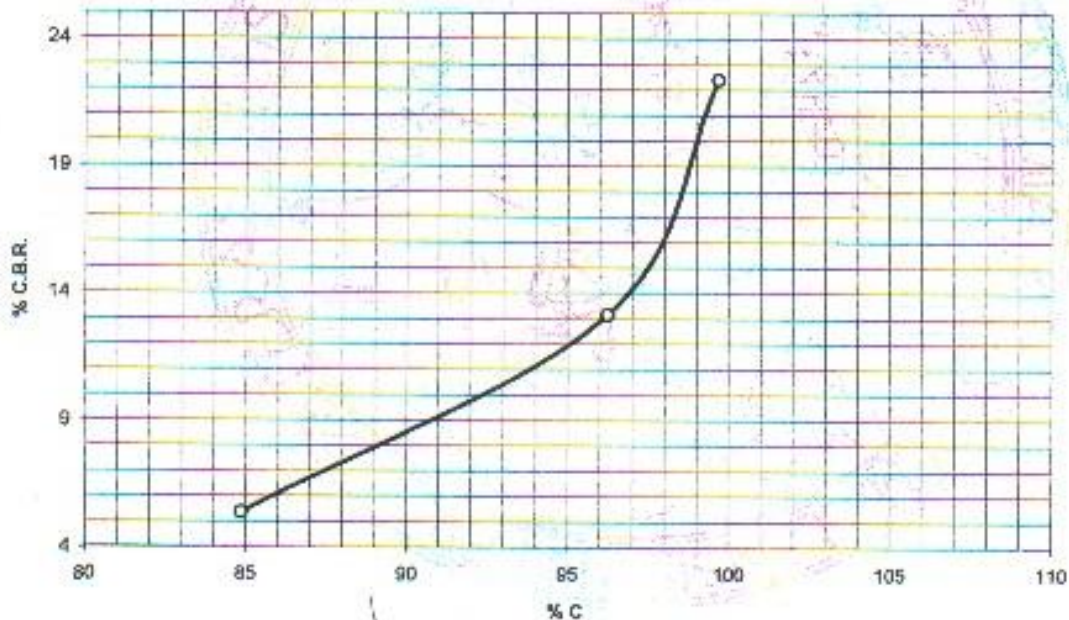
**CENTRO DE INVESTIGACIONES DE INGENIERIA
FACULTAD DE INGENIERIA
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA**



INFORME No.: 117 S.S. O.T. No.: 19,582
 Interesado: Marco Antonio Tzoc Menchu
 Asunto: Ensayo de Razón Soporte California (C.B.R.) Norma: A.A.S.H.T.O. T-193
 Proyecto: Trabajo de Graduación Eps
 Ubicación: Aldea Las Ventanas Smc Jalapa
 Descripción del suelo: Limo Arenoso arcilloso color gris con partículas de grava
 Muestra No.: 1
 Fecha: 21 de marzo de 2006

PROBETA No.	GOLPES No.	A LA COMPACTACION		C (%)	EXPANSION (%)	C.B.R. (%)
		H (%)	γ_d (kg/m ³)			
1	10	10.55	1547.0	84.86	0.0	5.4
2	30	10.55	1754.6	96.24	0.0	13.2
3	65	10.55	1816.7	99.65	0.0	22.4

GRAFICA DE % C.B.R.-% DE COMPACTACION



Atentamente,

Vo. Bo.:

[Handwritten signature]
 César Alfonso García Guerra
 DIRECTOR CII/USAC



[Handwritten signature]
 Omar Enrique Medrano Mendez
 Jefe Sección Mecánica de Suelos



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



INFORME No. 118 S.S.

O.T. No. 19,582

Interesado: Marco Antonio Tzoc

Tipo de Ensayo: Análisis Granulométrico, con tamices y lavado previo.

Norma: A.A.S.H.T.O. T-27

Proyecto: Trabajo de Graduación Eps

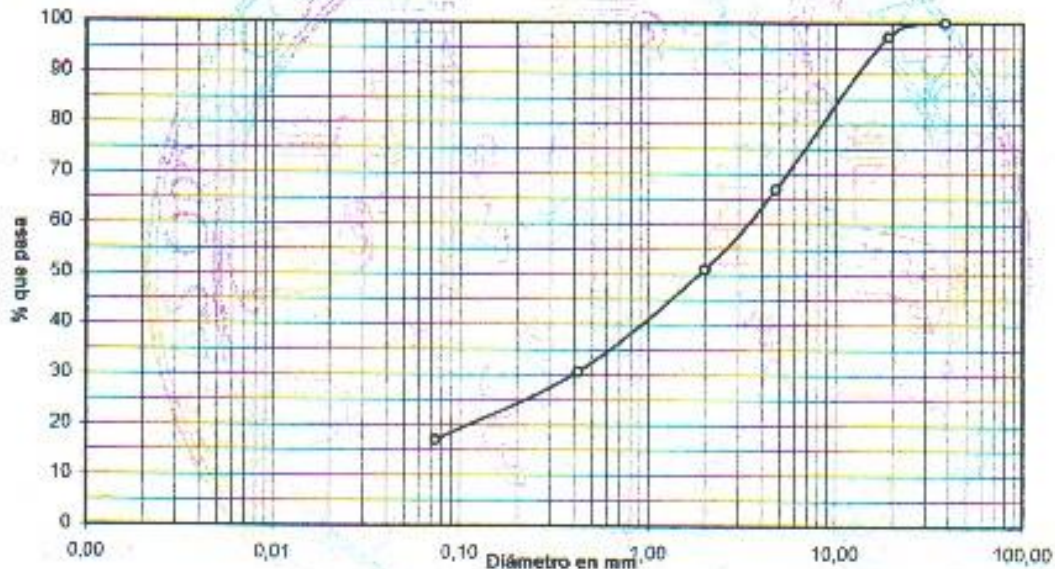
Procedencia: Aldea Las Ventanas SMC Jalapa

Fecha: 21 de marzo de 2006

Muestra No. 1

Análisis con Tamices:		
Tamiz	Abertura (mm)	% que pasa
1 1/2"	38,10	100,00
3/4"	19,05	97,22
4	4,76	66,91
10	2,00	50,95
40	0,42	30,60
200	0,074	16,98

% de Grava: 33,1
% de Arena: 49,9
% de Finos: 17,0



Descripción del suelo: Arena pómez limosa color beige con partículas de grava

Clasificación: S.C.U.: ML P.R.A.: A-2-7

Observaciones: Muestra tomada por el interesado.

Atentamente,

Vo. Bo.

Ing. Cesar Alfonso García Guerra
DIRECTOR CII/USAC



Omar E. Medrano Mendez
Ing. Omar Enrique Medrano Mendez
Jefe Sección Mecánica de Suelos

FACULTAD DE INGENIERIA -USAC

Edificio T-5, Ciudad Universitaria zona 12

Teléfono directo 2476-3992. Planta 2443-9500 FAX 1502. FAX: 2476-3993

Página web: <http://cii.usac.edu.gt>



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



INFORME No. 119 S.S.

O.T. No. 19,582

Interesado: Marco Antonio Tzoc
Proyecto: Trabajo de Graduación Eps
Asunto: ENSAYO DE LIMITES DE ATTERBERG
Norma: AASHTO T-89 Y T-90

Ubicación: Aldea Las Ventanas SMC, Jalapa

FECHA: 21 de marzo de 2006

RESULTADOS:


ENSAYO No.	MUESTRA No.	L.L. (%)	I.P. (%)	C.S.U. *	DESCRIPCION DEL SUELO
1	1	41,25	11,25	ML	Arená pómez limosa color beige con partículas de grava

(*) C.S.U. = CLASIFICACION SISTEMA UNIFICADO

Observaciones: Muestra tomada por los interesados.

Atentamente,

Vo. Bo.


Ing. Cesar Alfonso Garcia Guerra
DIRECTOR CI/USAC


Ing. Ornar Enrique Medrano Mendez
Jefe Sección Mecánica de Suelos





O.T. No.: 19,582

INFORME No. 120 S.S.

Interesado: Marco Antonio Tzoc

Proyecto: Trabajo de Graduación Eps

Asunto: Ensayo de Equivalente de Arena (E. A.)

Norma: AASHTO T-176

Muestra: 1

Descripción del suelo: Arena pómez limosa color beige con presencia de grava

Fecha: 21 de marzo de 2006

RESULTADO DEL ENSAYO:

% de E. A. = 26,93

OBSERVACIONES: Muestra proporcionada por el interesado.

Atentamente,

Omar E. Medrano Mendez
Ing. Omar Enrique Medrano Mendez
Jefe Sección Mecánica de Suelos

Vo. Bo.

Cesar Alfonso Garcia Guerra
Ing. Cesar Alfonso Garcia Guerra
DIRECTOR GIMUSAC



**PROYECTO: Pavimentacion Acceso a la aldea Las Ventanas
San Manuel Chaparrón, Jalapa**

CUADRO: CONTROL DE MOVIMIENTO DE TIERRA

ESTACION KM + METROS	AREA M ²		AREA PROMEDIO M ²		DISTANCIA			VOLUMEN M ³	
	RELLEN O	CORT E	RELLEN O	CORT E	RELLEN O	CORT E	TOTAL	RELLENO	CORTE
000+000.00	6.17	0.32							
000+020.00	0.04	1.08	3.11	0.70	16.32	3.68	20.00	50.68	2.58
000+040.00	0.01	1.76	0.03	1.42	0.35	19.65	20.00	0.01	27.91
000+060.00	0.00	5.54	0.01	3.65	0.03	19.97	20.00	0.00	72.90
000+080.00	0.00	5.44	0.00	5.49	0.00	20.00	20.00	0.00	109.80
000+100.00	0.00	1.77	0.00	3.61	0.00	20.00	20.00	0.00	72.10
000+120.00	0.13	0.85	0.07	1.31	0.95	19.05	20.00	0.06	24.96
000+140.00	0.04	0.71	0.09	0.78	1.97	18.03	20.00	0.17	14.07
000+160.00	2.30	1.02	1.17	0.87	11.50	8.50	20.00	13.45	7.35
000+180.00	6.06	0.00	4.18	0.51	17.83	2.17	20.00	74.51	1.11
000+200.00	9.88	0.00	7.97	0.00	20.00	0.00	20.00	159.40	0.00
000+220.00	4.15	0.00	7.02	0.00	20.00	0.00	20.00	140.30	0.00
000+240.00	5.27	0.00	4.71	0.00	20.00	0.00	20.00	94.20	0.00
000+260.00	0.37	6.00	2.82	3.00	9.69	10.31	20.00	27.33	30.93
000+280.00	8.85	0.00	4.61	3.00	12.12	7.88	20.00	55.85	23.65
000+300.00	4.74	0.00	6.80	0.00	20.00	0.00	20.00	135.90	0.00
000+320.00	0.67	0.02	2.71	0.01	19.93	0.07	20.00	53.90	0.00
000+340.00	0.00	4.20	0.34	2.11	2.74	17.26	20.00	0.92	36.42
000+360.00	0.07	2.26	0.04	3.23	0.21	19.79	20.00	0.01	63.91
000+380.00	1.09	0.07	0.58	1.17	6.65	13.35	20.00	3.86	15.56
000+400.00	6.22	0.00	3.66	0.04	19.81	0.19	20.00	72.41	0.01
000+420.00	12.90	0.00	9.56	0.00	20.00	0.00	20.00	191.20	0.00
000+440.00	6.51	0.00	9.71	0.00	20.00	0.00	20.00	194.10	0.00
000+460.00	3.45	0.00	4.98	0.00	20.00	0.00	20.00	99.60	0.00
000+480.00	0.00	1.22	1.73	0.61	14.78	5.22	20.00	25.49	3.19
000+500.00	0.00	5.97	0.00	3.60	0.00	20.00	20.00	0.00	71.90
								1,393.33	578.33

**PROYECTO: Pavimentacion Acceso a la aldea Las Ventanas
San Manuel Chaparrón, Jalapa**

CUADRO: CONTROL DE MOVIMIENTO DE TIERRA

ESTACION KM + METROS	AREA M ²		AREA PROMEDIO M ²		DISTANCIA			VOLUMEN M ³	
	RELLEN O	CORT E	RELLEN O	CORT E	RELLEN O	CORT E	TOTAL	RELLENO	CORTE
000+500.00	0.00	5.97							
000+520.00	0.00	14.81	0.00	10.39	0.00	20.00	20.00	0.00	207.80
000+540.00	0.00	7.92	0.00	11.37	0.00	20.00	20.00	0.00	227.30
000+560.00	0.00	6.82	0.00	7.37	0.00	20.00	20.00	0.00	147.40
000+580.00	0.00	7.36	0.00	7.09	0.00	20.00	20.00	0.00	141.80
000+600.00	0.00	9.52	0.00	8.44	0.00	20.00	20.00	0.00	168.80
000+620.00	0.00	6.86	0.00	8.19	0.00	20.00	20.00	0.00	163.80
000+640.00	0.00	4.46	0.00	5.66	0.00	20.00	20.00	0.00	113.20
000+660.00	0.00	3.94	0.00	4.20	0.00	20.00	20.00	0.00	84.00
000+680.00	0.00	4.38	0.00	4.16	0.00	20.00	20.00	0.00	83.20
000+700.00	0.00	1.81	0.00	3.10	0.00	20.00	20.00	0.00	61.90
000+720.00	0.00	4.40	0.00	3.11	0.00	20.00	20.00	0.00	62.10
000+740.00	0.00	3.65	0.00	4.03	0.00	20.00	20.00	0.00	80.50
000+760.00	0.00	8.86	0.00	6.26	0.00	20.00	20.00	0.00	125.10
000+780.00	0.00	9.40	0.00	9.13	0.00	20.00	20.00	0.00	182.60
000+800.00	0.00	3.56	0.00	6.48	0.00	20.00	20.00	0.00	129.60
000+820.00	2.70	0.00	1.35	1.78	8.63	11.37	20.00	11.65	20.25
000+840.00	9.00	0.00	5.85	0.00	20.00	0.00	20.00	117.00	0.00
000+860.00	9.78	0.00	9.39	0.00	20.00	0.00	20.00	187.80	0.00
000+880.00	10.32	0.00	10.05	0.00	20.00	0.00	20.00	201.00	0.00
000+900.00	4.44	0.00	7.38	0.00	20.00	0.00	20.00	147.60	0.00
000+920.00	0.00	4.22	2.22	2.11	10.25	9.75	20.00	22.76	20.56
000+940.00	0.00	7.30	0.00	5.76	0.00	20.00	20.00	0.00	115.20
000+960.00	0.00	4.85	0.00	6.08	0.00	20.00	20.00	0.00	121.50
000+980.00	0.00	2.25	0.00	3.55	0.00	20.00	20.00	0.00	71.00
001+000.00	0.00	5.60	0.00	3.93	0.00	20.00	20.00	0.00	78.50
								687.81	2406.11
TOTAL KILOMETRO								2,081.14	2,984.44

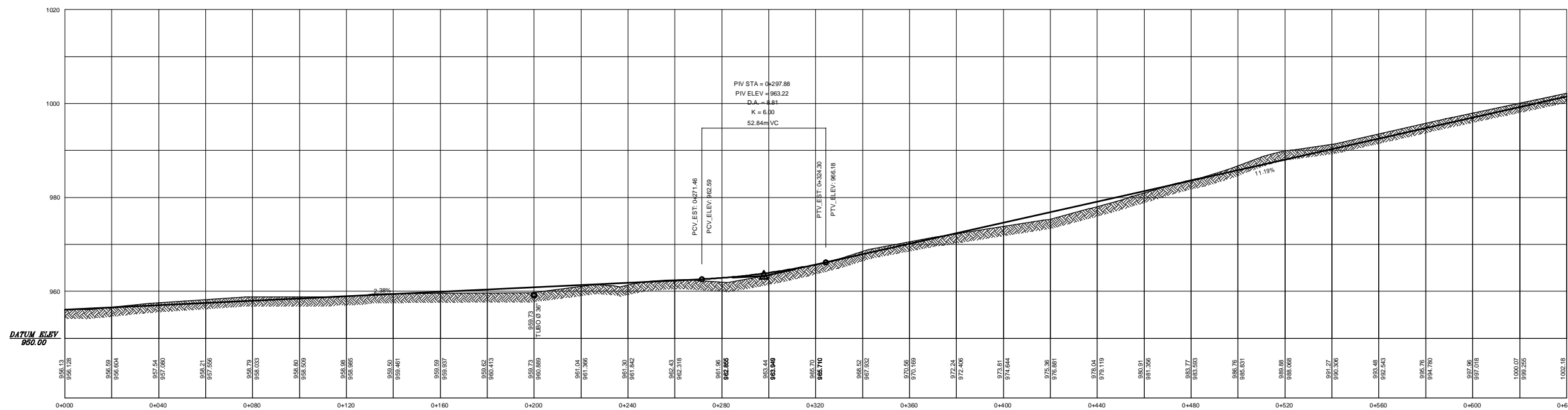
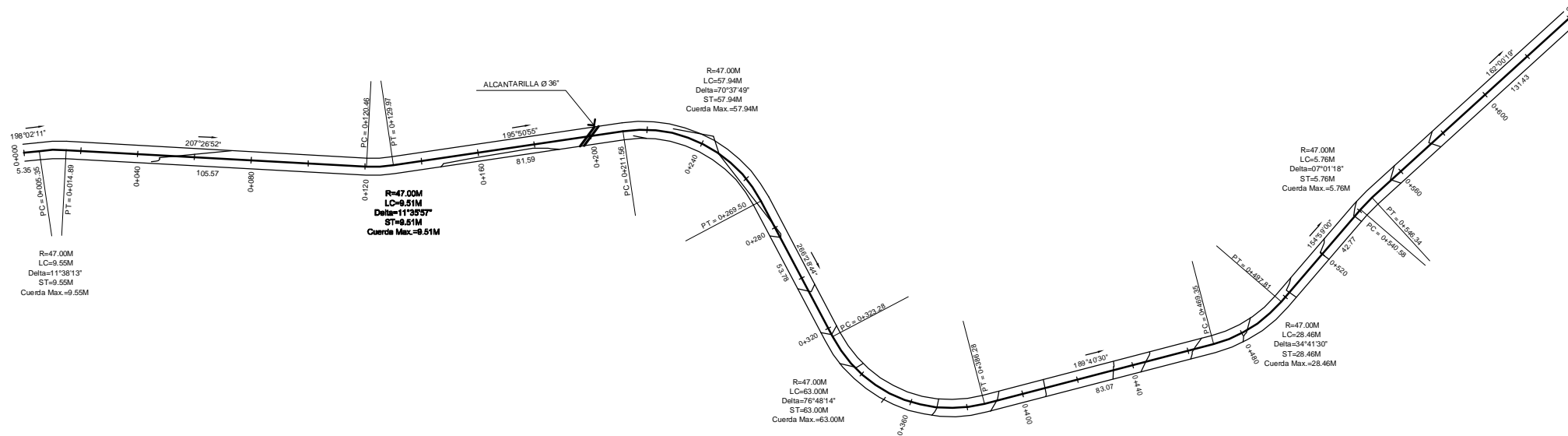
**PROYECTO: Pavimentacion Acceso a la aldea Las Ventanas
San Manuel Chaparrón**

CUADRO: CONTROL DE MOVIMIENTO DE TIERRA

ESTACION KM + METROS	AREA M ²		AREA PROMEDIO M ²		DISTANCIA			VOLUMEN M ³	
	RELLEN O	CORT E	RELLEN O	CORT E	RELLEN O	CORT E	TOTAL	RELLENO	CORTE
001+000.00	0.00	5.60							
001+020.00	0.00	10.59	0.00	8.10	0.00	20.00	20.00	0.00	161.90
001+040.00	0.00	10.86	0.00	10.73	0.00	20.00	20.00	0.00	214.50
001+060.00	0.00	8.78	0.00	9.82	0.00	20.00	20.00	0.00	196.40
001+080.00	0.00	7.12	0.00	7.95	0.00	20.00	20.00	0.00	159.00
001+100.00	0.00	5.42	0.00	6.27	0.00	20.00	20.00	0.00	125.40
001+120.00	0.00	2.90	0.00	4.16	0.00	20.00	20.00	0.00	83.20
001+140.00	0.57	0.55	0.29	1.73	2.84	17.16	20.00	0.81	29.61
001+160.00	5.58	0.00	3.08	0.28	18.36	1.64	20.00	56.45	0.45
001+180.00	6.56	0.00	6.07	0.00	20.00	0.00	20.00	121.40	0.00
001+200.00	4.95	0.00	5.76	0.00	20.00	0.00	20.00	115.10	0.00
001+220.00	4.50	0.00	4.73	0.00	20.00	0.00	20.00	94.50	0.00
001+240.00	0.61	0.71	2.56	0.36	17.56	2.44	20.00	44.87	0.87
								433.13	971.33

**Total Movimiento
de Tierra**

VOLUMEN M ³	
RELLENO	CORTE
2,514.27	3,955.77

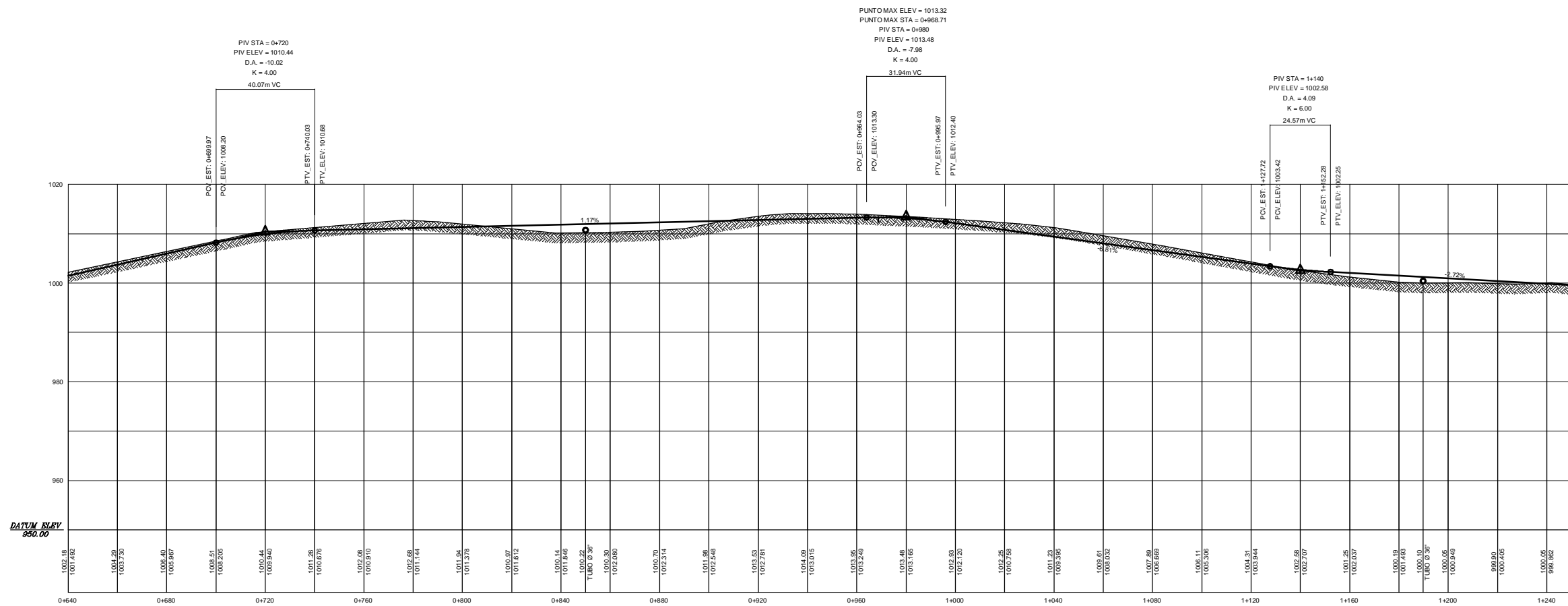
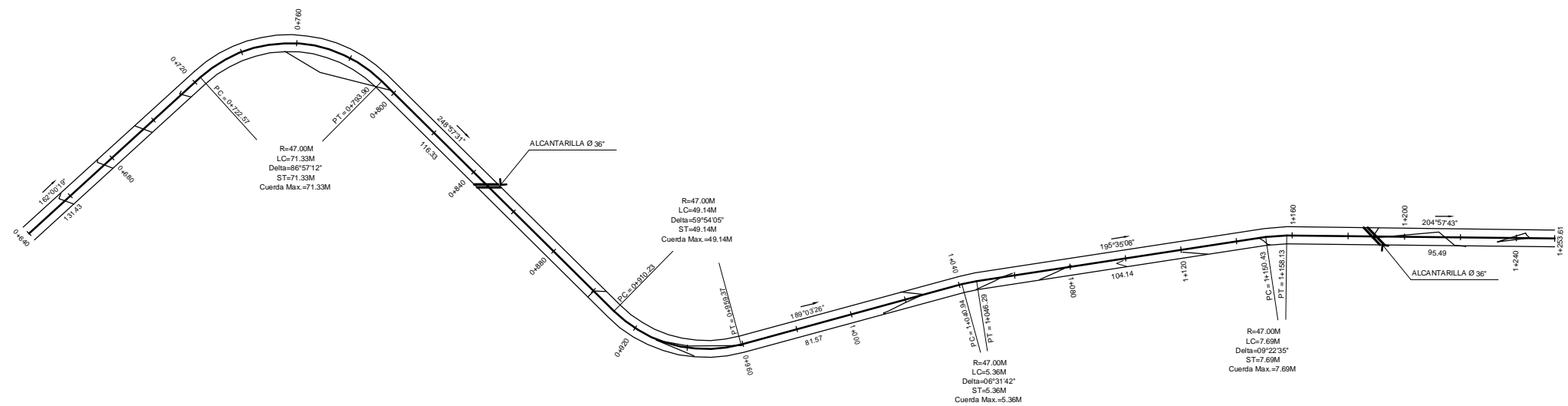


PLANTA + PERFIL

ESCALA HORIZONTAL 1 : 1000
ESCALA VERTICAL 1 : 500



PROYECTO: PAVIMENTACION DEL ACCESO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA		UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS FACULTAD DE INGENIERIA EPS	HOJA P-1
ESCALA: INDICADA	FECHA: JUNIO DE 2008		
DIBUJO: M.A.T.M.	CONTENIDO: PLANTA + PERFIL		1/6
CARNE: 2000-11283	DISEÑO Y CALCULO: MARCO ANTONIO TZOC M.		
Vs. Bn. PROPIETARIO: _____	Vs. Bn. PLANIFICADOR: _____ ING. MANUEL ALFREDO ARRIVILLAGA OCHOA		

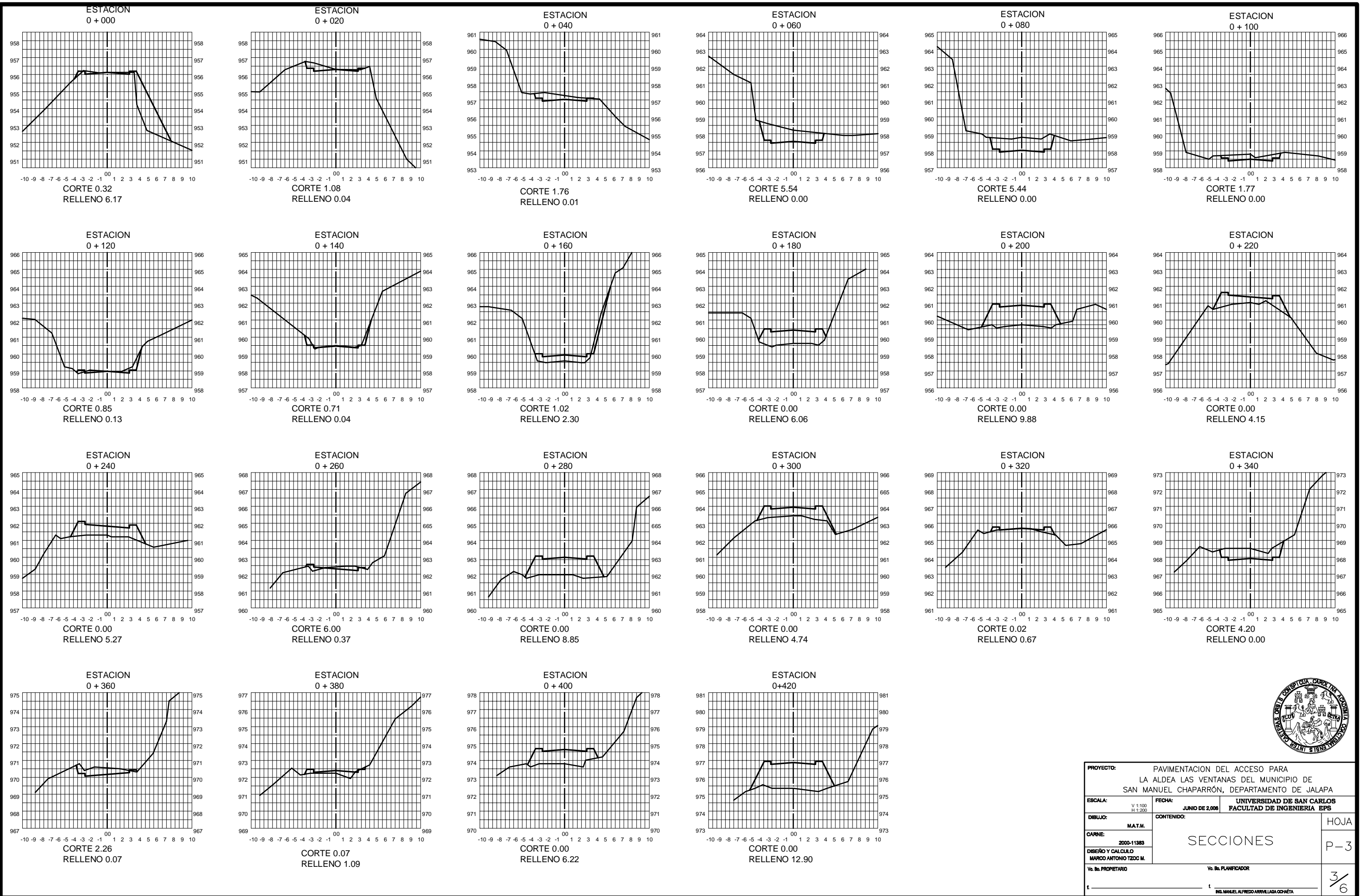


PLANTA + PERFIL

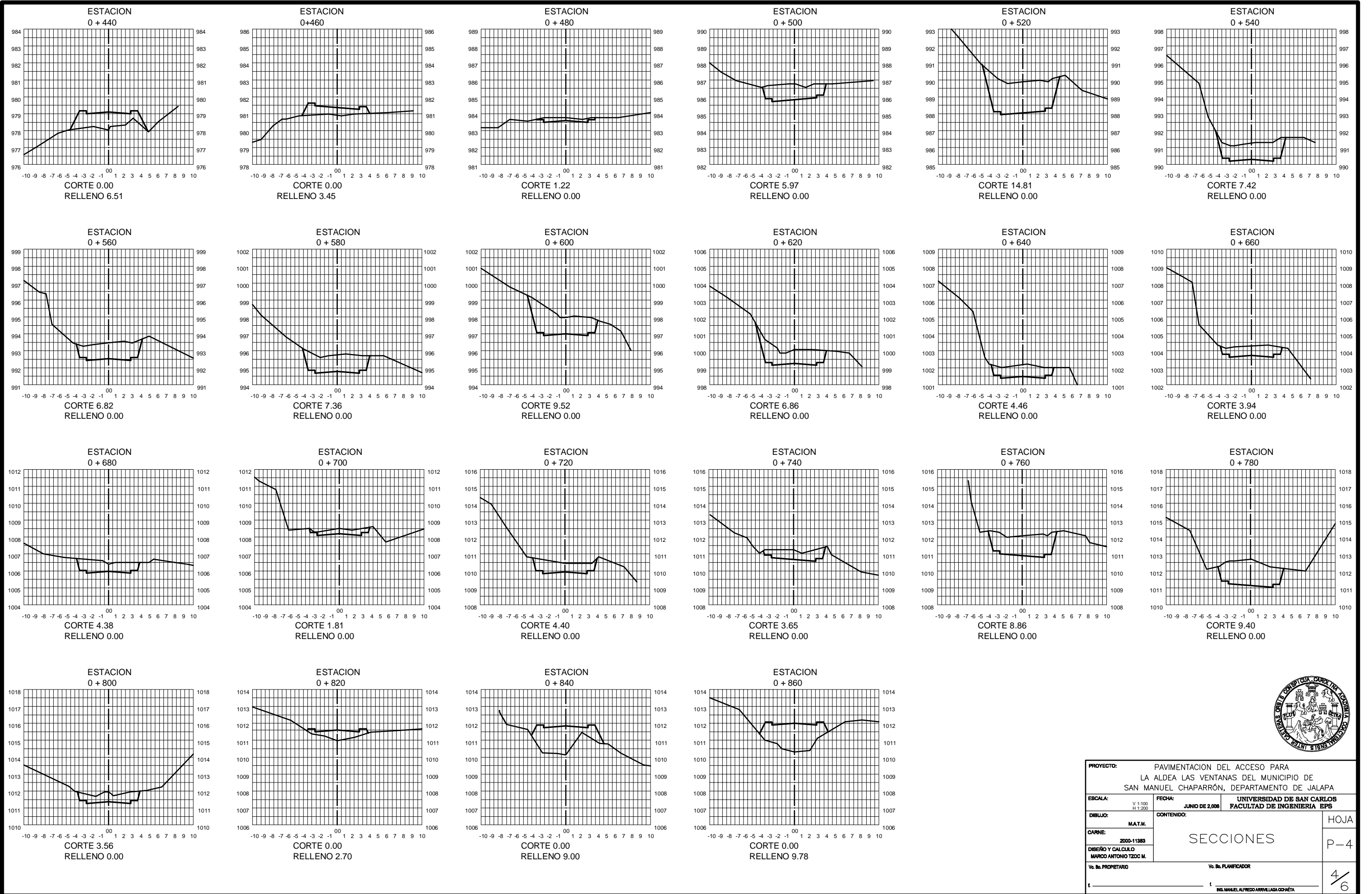
ESCALA HORIZONTAL 1 : 1000
ESCALA VERTICAL 1 : 500



PROYECTO: PAVIMENTACION DEL ACCESO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA		UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS FACULTAD DE INGENIERIA EPS	
ESCALA: INDICADA	FECHA: JUNIO DE 2008		
DIBUJO: M.A.T.M.	CONTENIDO:	HOJA	
CARNE: 2000-11983	PLANTA + PERFIL	P-2	
DISEÑO Y CALCULO: MARCO ANTONIO TZOC M.			
Vs. Sr. PROPIETARIO	Vs. Sr. PLANIFICADOR		
	ING. MANUEL ALFREDO ARRILLAGA OCHOA	2/6	

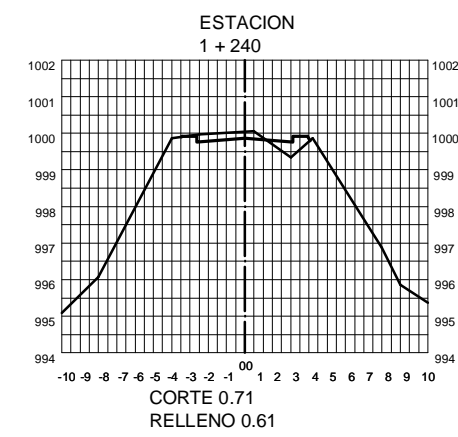
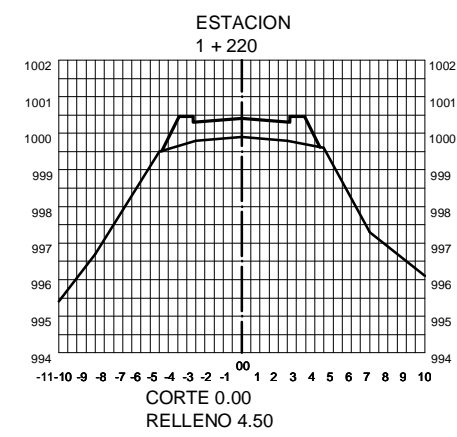
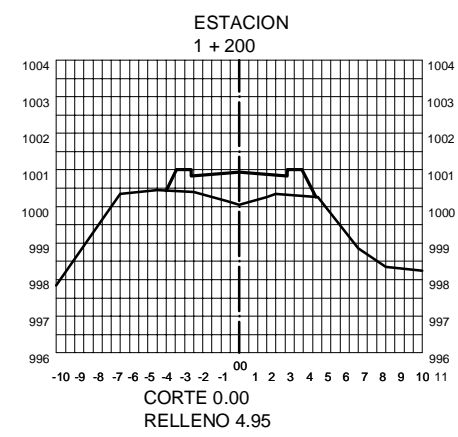
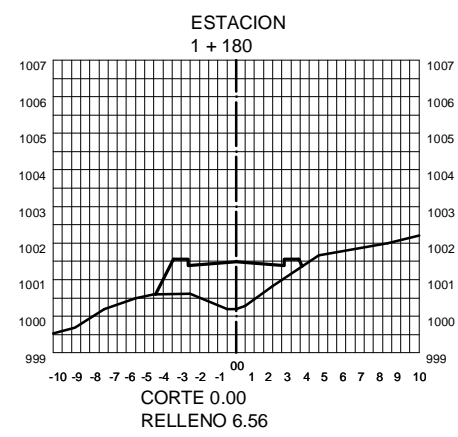
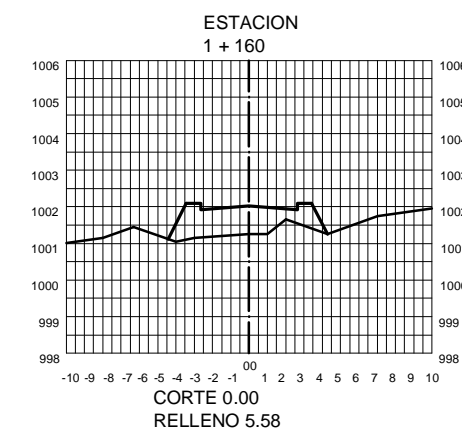
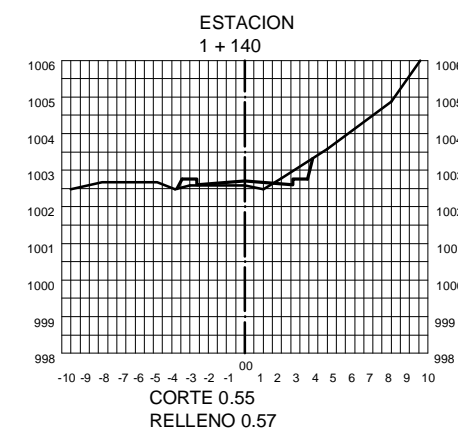
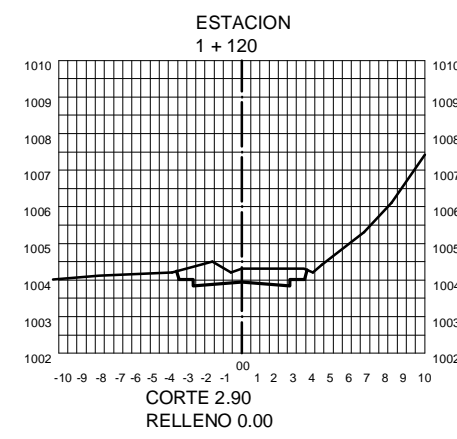
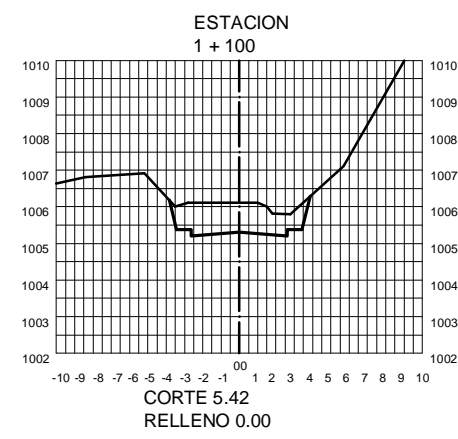
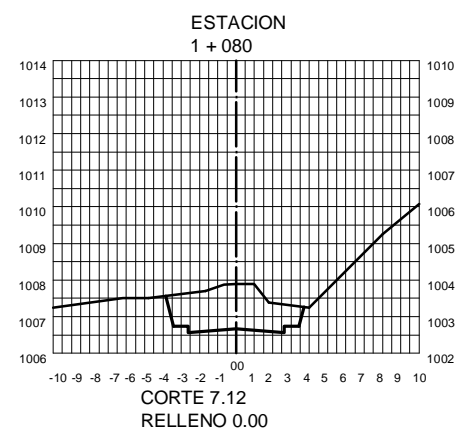
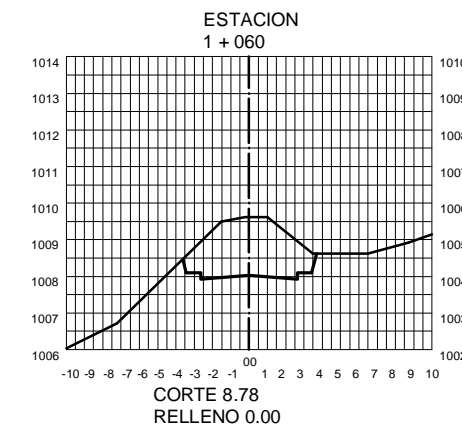
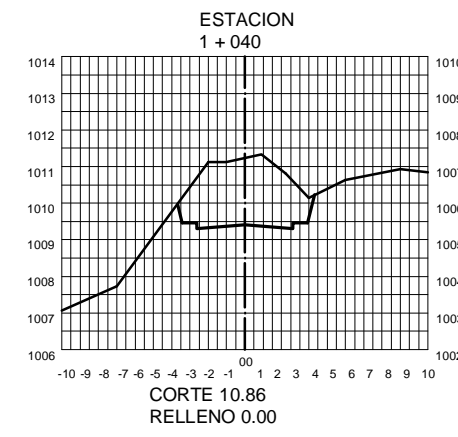
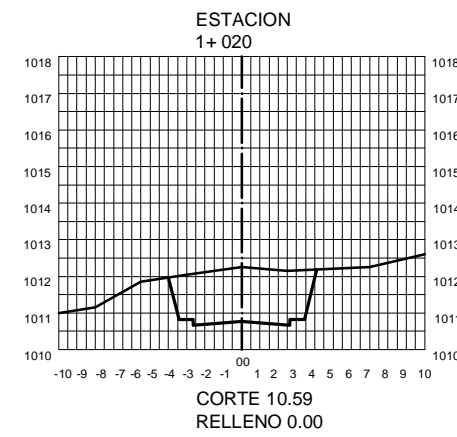
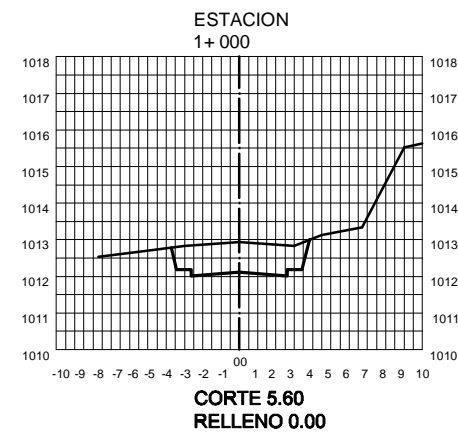
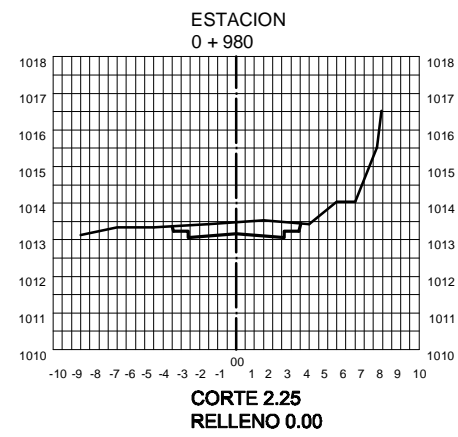
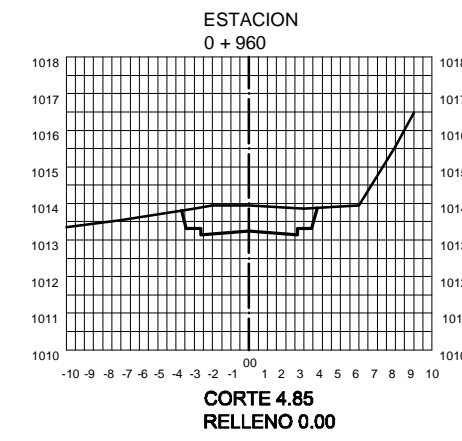
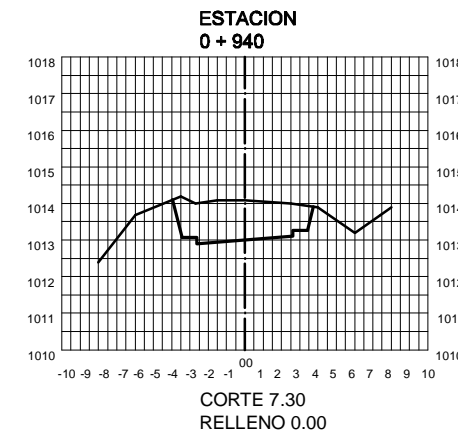
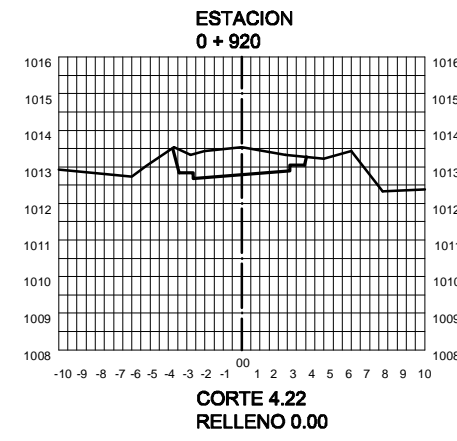
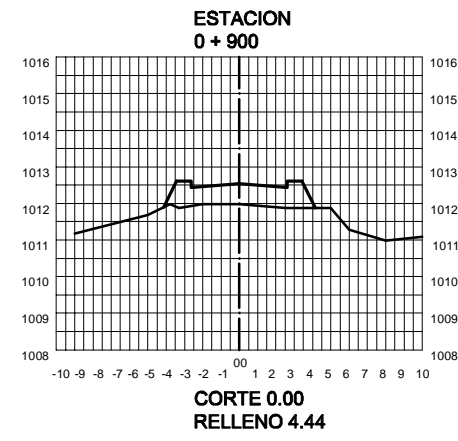
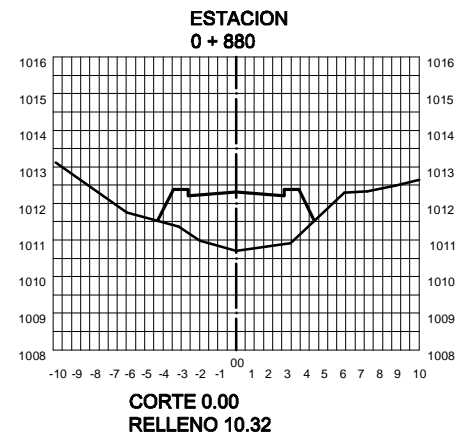


PROYECTO: PAVIMENTACION DEL ACCESO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA		FECHA: JUNIO DE 2008	UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS FACULTAD DE INGENIERIA EPS
ESCALA: V 1:100 H 1:200	DIBUJO: M.A.T.M.	CONTENIDO:	
CARNE: 2000-1183	DISEÑO Y CALCULO: MARCO ANTONIO TZOC M.		HOJA P-3
Vs. Sr. PROPIETARIO	Vs. Sr. PLANIFICADOR		3/6
		ING. MANUEL ALFREDO ARRIVILLA OCHOA	

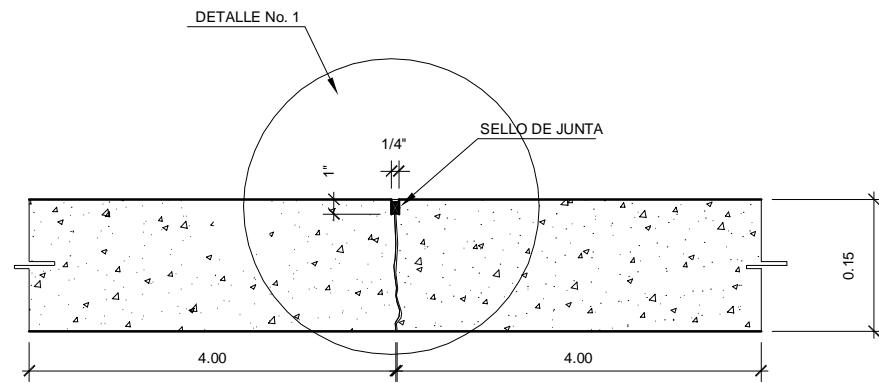


PROYECTO:		PAVIMENTACION DEL ACCESO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA	
ESCALA:	V: 1:100 H: 1:200	FECHA:	JUNIO DE 2008
DIBUJO:	M.A.T.M.	UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS FACULTAD DE INGENIERIA EPS	
CARNE:	2000-11283	SECCIONES	
DISEÑO Y CALCULO MARCO ANTONIO TZOC M.			
Vs. Sr. PROPIETARIO		Vs. Sr. PLANIFICADOR	
t. _____		t. _____	
		ING. MANUEL ALFREDO ARRIVILLA OCHOA	

HOJA
P-4
4/6



PROYECTO:		PAVIMENTACION DEL ACCESO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA		HOJA P-5
ESCALA:	V 1:100 H 1:200	FECHA:	JUNIO DE 2008	
DIBUJO:	M.A.T.M.	UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS FACULTAD DE INGENIERIA EPS		5/6
CARNE:	2000-11283	SECCIONES		
DISEÑO Y CALCULO MARCO ANTONIO TZOC M.		Vs. Sr. PROPIETARIO		ING. MANUEL ALFREDO ARRIVILLA OCHOA
Vs. Sr. PLANIFICADOR				



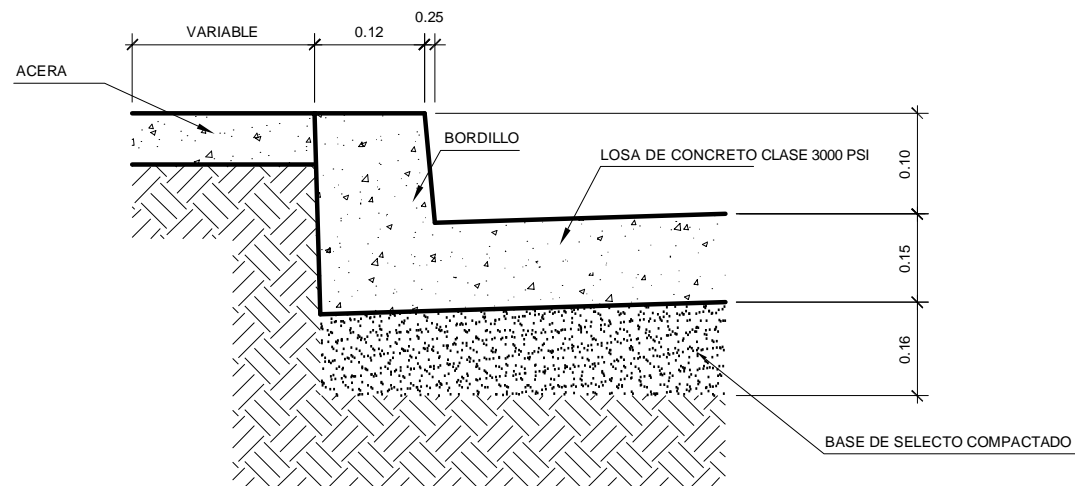
JUNTA TRANSVERSAL

escala 1 : 5

NOTA 1:
EL PAVIMENTO DE CONCRETO
DEBERA DE POSEER UNA JUNTA
TRANSVERSAL A CADA 4.00 METROS

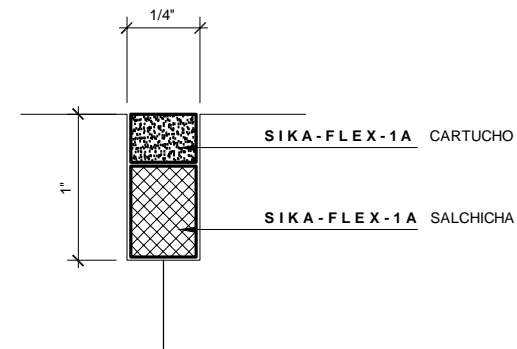
Fc' = 4000 P.S.I.

NOTA 2:
LAS SISAS SERAN DE 1/4" DE PULGADA DE ANCHO Y 1" PULGADA
DE PROFUNDIDAD Y SERAN SELLADAS CON MATERIAL
ELASTOMERICO A BASE DE POLIUTERANO, Y RELLENADAS
EN SU BASE CON ESPONJA O DUROPORT. SE RECOMIENDA EL
USO DE SIKA-FLEX-1A PARA SELLO DE ELASTOMERICO Y COMO
BASE EL MISMO.
UN CARTUCHO DE SIKA-FLEX-1A DE 1 cm. DE PROFUNDIDAD Y 1 cm.
DE ANCHO RINDE PARA 3.00 Mts. LINEALES.
UN KILOGRAMO DE SIKA-FLEX-1A EN JUNTA DE 1 cm. X 1 cm. (Ancho x
Profundidad) RINDE PARA SELLAR 8.30 Mts. LINEALES.



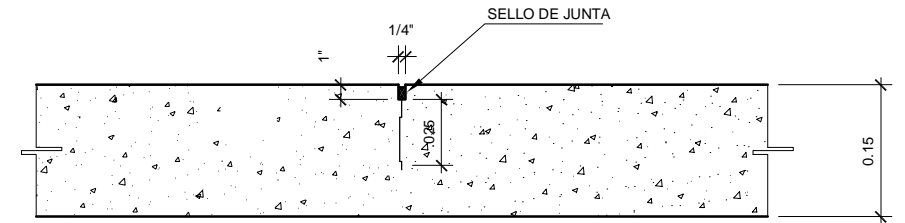
DETALLE DE PAVIMENTO + BORDILLO

escala 1 : 25



Sello Para Junta Transversal Y Longitudinal

DETALLE No. 1 sin escala

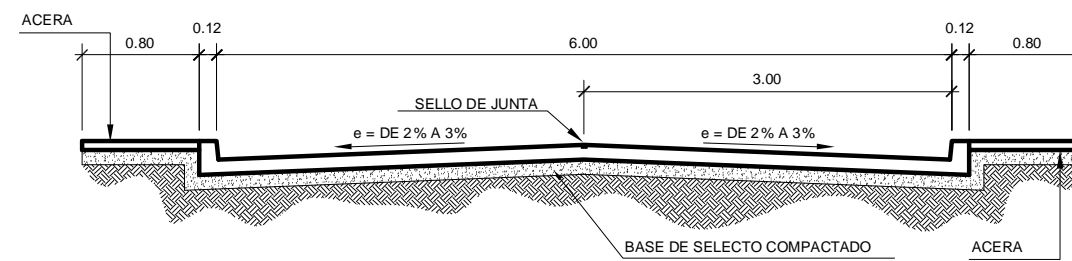


JUNTA LONGITUDINAL

escala 1 : 5

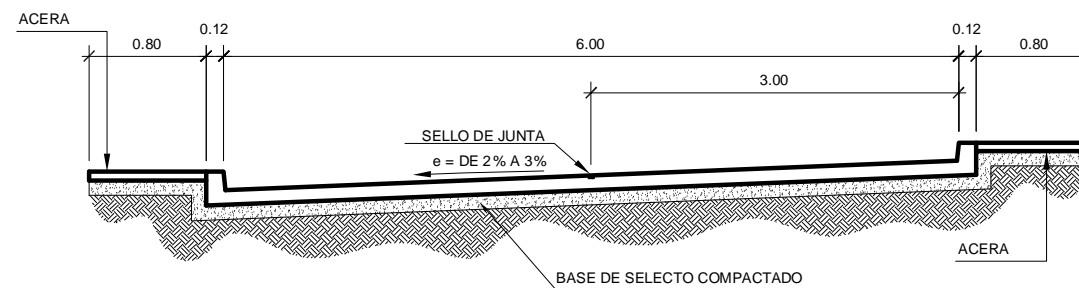
NOTA 3:
EL PAVIMENTO DE CONCRETO
DEBERA DE POSEER UNA JUNTA
LONGITUDINAL A LA MITAD DEL ANCHO
TOTAL QUE ES 3.00 METROS

Fc' = 4000 P.S.I.



SECCION TIPICA EN RECTA

sin escala



SECCION TIPICA EN CURVA

sin escala

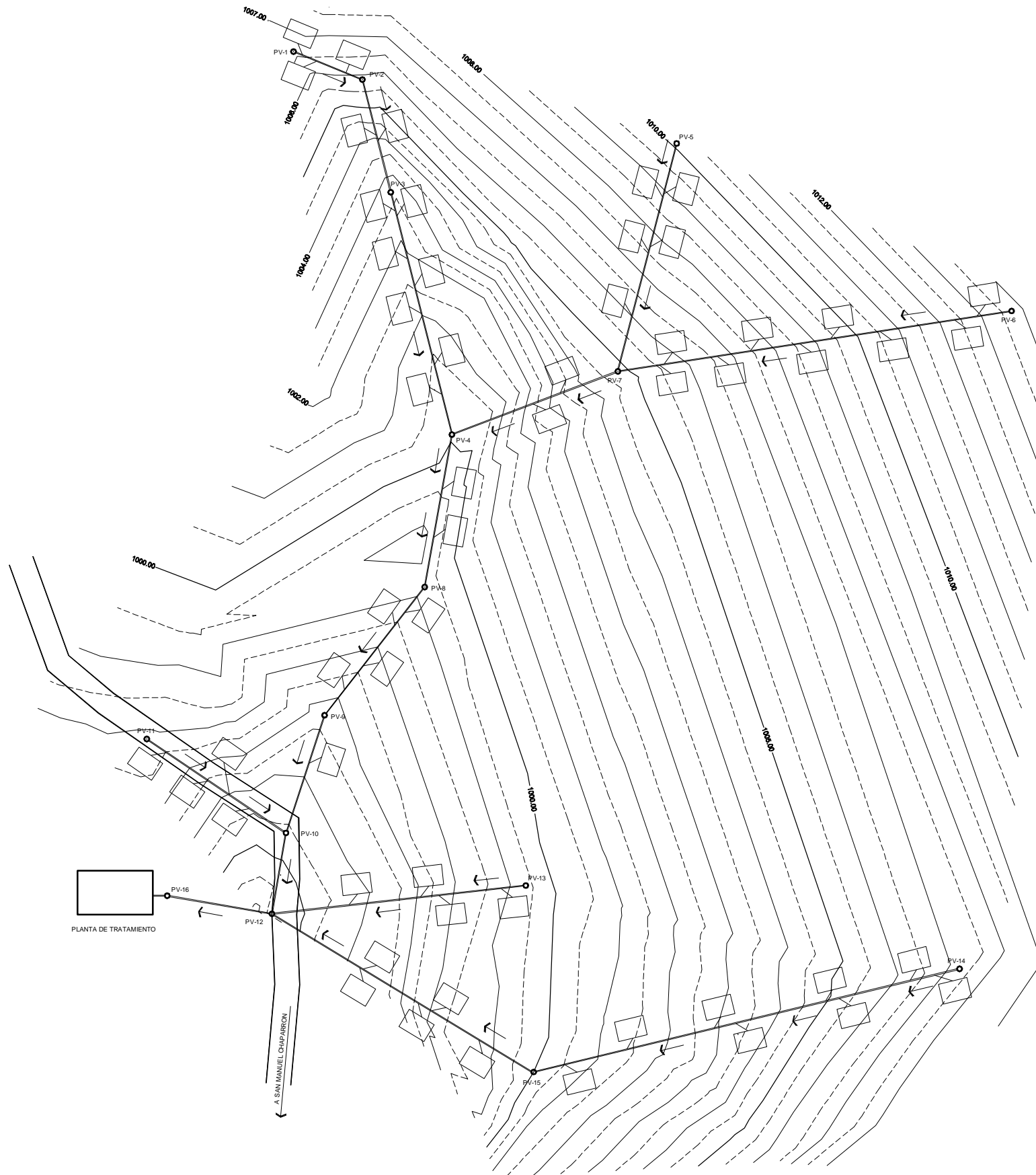
NOTA 5:
EL PAVIMENTO DE CONCRETO
TENDRA UN FRAGUADO DE 28 DIAS
POR CONSIDERARSE UN CONCRETO
Fc' = 4000 P.S.I.
LA PROPORCION A UTILIZAR SERA: 1 : 2 : 3
= 10.5 SACOS DE CEMENTO
= 8 CARRETAS DE ARENA DE RIO
= 11 CARRETAS DE PIEDRIN DE 3/4" A 1"



PROYECTO: PAVIMENTACION DEL ACCESO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA		FECHA: JUNIO DE 2,008	UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS FACULTAD DE INGENIERIA EPS
ESCALA: INDICADA	DIBUJO: M.A.T.M.	CONTENIDO: DETALLES	HOJA P-6
CARNE: 2000-11283	DISEÑO Y CALCULO: MARCO ANTONIO TZOC M.	VERIFICADOR: ING. MANUEL ALFREDO ARRIVILLA OCHOA	6/6

DISEÑO HIDRAULICO
DRENAJE SANITARIO ALDEA LAS VENTANAS
SAN MANUEL CHAPARRÓN, JALAPA

DE PV	A PV	COTAS TERR.		DH Local (m)	S (%) Terreno	No.DE CASAS		HAB.SERVIR		FACT. HARM		Qdis (L/s)		DIAM. (p/g)	S (%) TUBO	SECC. LLENA		REL. HIDRAULICAS		v (m/s) Fut.	COT.INVERT		PROF.POZO		ANCHO Zanja (m)	EXC. (M3)
		Inicio	Final			Local	Acum.	Act. Acu.	Fut. Acu.	Act.	Fut.	Act.	Fut.			Vel. (m/s)	Q (l/s)	q/Q	v/V		Inicio	Final	Inicio	Final		
1	2	1006.65	1005.87	15.12	5.16	3	3	15	30	4.40	4.36	0.20	0.39	6	9.13	3.80	69.33	0.006	0.27	1.03	1005.25	1003.87	1.40	2.00	0.5	12.85
2	3	1005.87	1001.45	43.75	10.10	2	5	25	50	4.37	4.32	0.33	0.64	6	8.62	3.69	67.37	0.010	0.32	1.18	1003.82	1000.05	2.05	1.40	0.5	37.73
3	4	1001.45	1000.04	31.48	4.48	7	12	60	119	4.30	4.22	0.77	1.51	6	4.32	2.61	47.70	0.032	0.45	1.18	1000.00	998.64	1.45	1.40	0.5	22.43
6	7	1013.73	1004.84	81.00	10.98	9	9	45	90	4.32	4.26	0.58	1.14	6	10.98	4.17	76.03	0.015	0.36	1.50	1012.33	1003.44	1.40	1.40	0.5	56.70
5	7	1010.12	1004.84	47.83	11.04	5	5	25	50	4.37	4.32	0.33	0.64	6	11.04	4.18	76.25	0.008	0.30	1.25	1008.72	1003.44	1.40	1.40	0.5	33.48
7	4	1004.84	1000.04	36.06	13.31	2	16	80	159	4.27	4.18	1.02	2.00	6	13.17	4.57	83.29	0.024	0.41	1.87	1003.39	998.64	1.45	1.40	0.5	25.69
4	8	1000.04	999.19	33.57	2.53	2	30	150	298	4.19	4.08	1.89	3.65	6	4.17	2.57	46.86	0.078	0.59	1.52	998.59	997.19	1.45	2.00	0.5	28.95
8	9	999.19	996.65	33.00	7.70	4	34	170	338	4.17	4.06	2.13	4.12	6	5.73	3.01	54.92	0.075	0.58	1.75	997.14	995.25	2.05	1.40	0.5	28.46
9	10	996.65	995.41	25.20	4.92	1	35	175	348	4.17	4.05	2.19	4.23	6	4.72	2.73	49.87	0.085	0.61	1.67	995.20	994.01	1.45	1.40	0.5	17.95
11	10	997.86	995.41	34.15	7.17	4	4	20	40	4.38	4.33	0.26	0.52	6	7.17	3.37	61.47	0.008	0.30	1.01	996.46	994.01	1.40	1.40	0.5	23.90
10	12	995.41	994.82	16.70	3.53	0	39	195	388	4.15	4.03	2.43	4.69	6	3.23	2.26	41.27	0.114	0.66	1.49	993.96	993.42	1.45	1.40	0.5	11.90
13	12	999.34	994.82	51.90	8.71	4	4	20	40	4.38	4.33	0.26	0.52	6	8.71	3.71	67.72	0.008	0.30	1.11	997.94	993.42	1.40	1.40	0.5	36.33
14	15	1007.13	1000.00	89.17	8.00	8	8	40	80	4.33	4.27	0.52	1.02	6	8.00	3.56	64.89	0.016	0.37	1.32	1005.73	998.60	1.40	1.40	0.5	62.42
15	12	1000.00	994.82	62.55	8.28	5	13	65	129	4.29	4.21	0.84	1.63	6	8.20	3.60	65.72	0.025	0.42	1.51	998.55	993.42	1.45	1.40	0.5	44.57
12	16	994.82	989.79	22.00	22.86	0	56	280	557	4.09	3.95	3.44	6.60	8	22.64	7.25	235.14	0.028	0.44	3.19	993.37	988.39	1.45	1.40	0.5	15.68



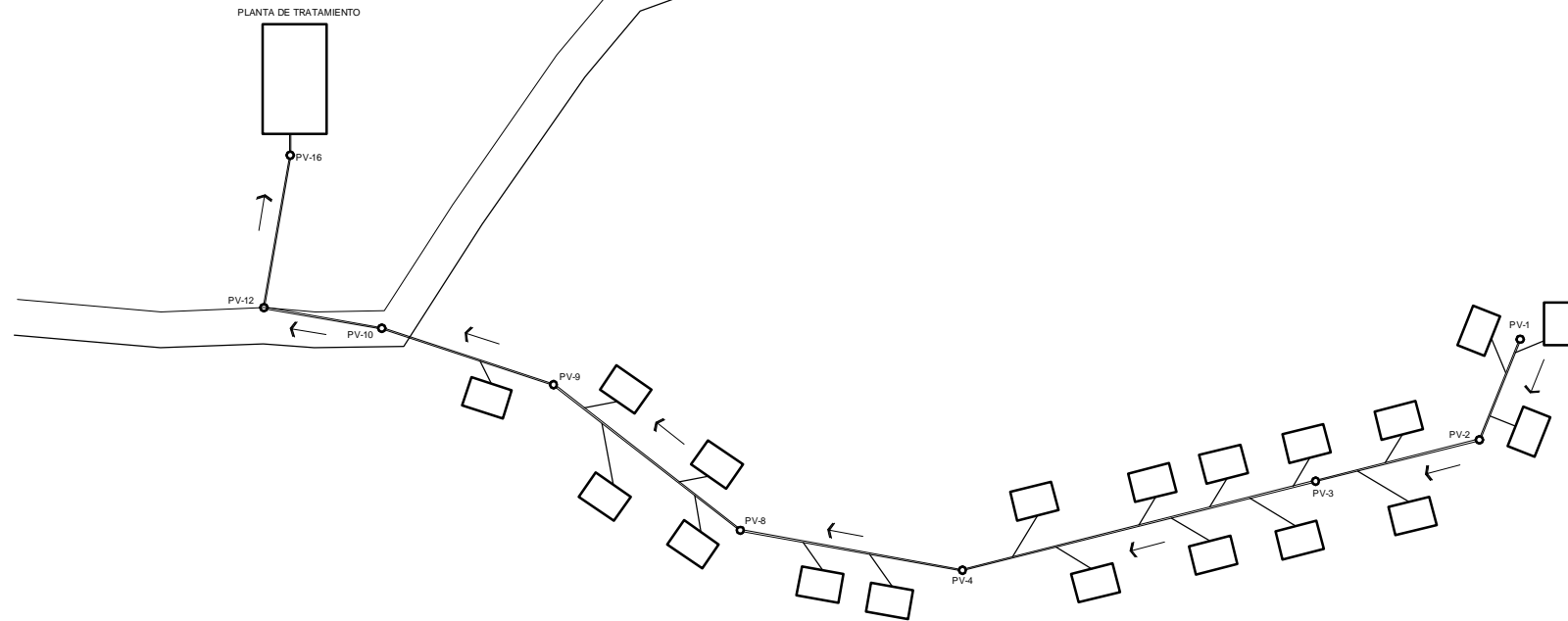
SIMBOLOGIA	
	CURVA DE NIVEL INDICE
	CURVA DE NIVEL SUPLEMENTARIA A 0.50
	CURVA DE NIVEL SUPLEMENTARIA A 1.00
	POZO DE VISITA
	POZO DE INICIO
	POZO CONTINUO
	VIVIENDAS
	DIRECCION DE FLUJO

PLANTA
ALDEA LAS VENTANAS

ESCALA HORIZONTAL 1:500

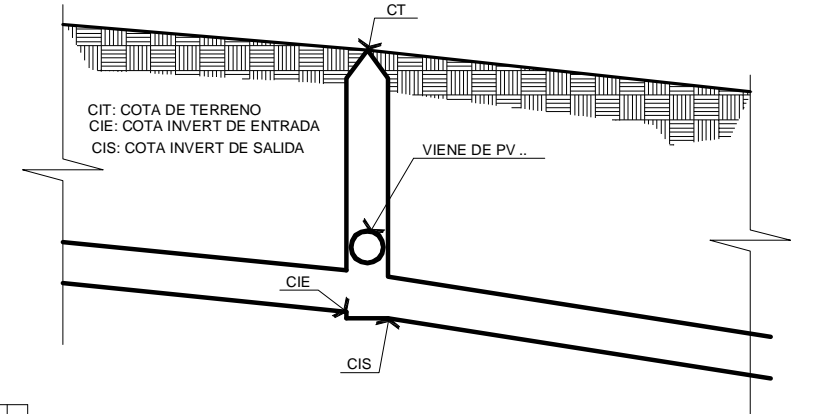


PROYECTO: DRENAJE SANITARIO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA		UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS FACULTAD DE INGENIERIA EPS	HOJA D-1
ESCALA: INDICADA	FECHA: JUNIO DE 2008		
DIBUJO: M.A.T.M.	CONTENIDO: PLANTA		1/5
CARNE: 2000-11283	DISEÑO Y CALCULO: MARCO ANTONIO TZOC M.		
Vs. Sr. PROPIETARIO		Vs. Sr. PLANIFICADOR	
t. _____		t. ING. MANUEL ALFREDO ARRILLAGA OCHOA	



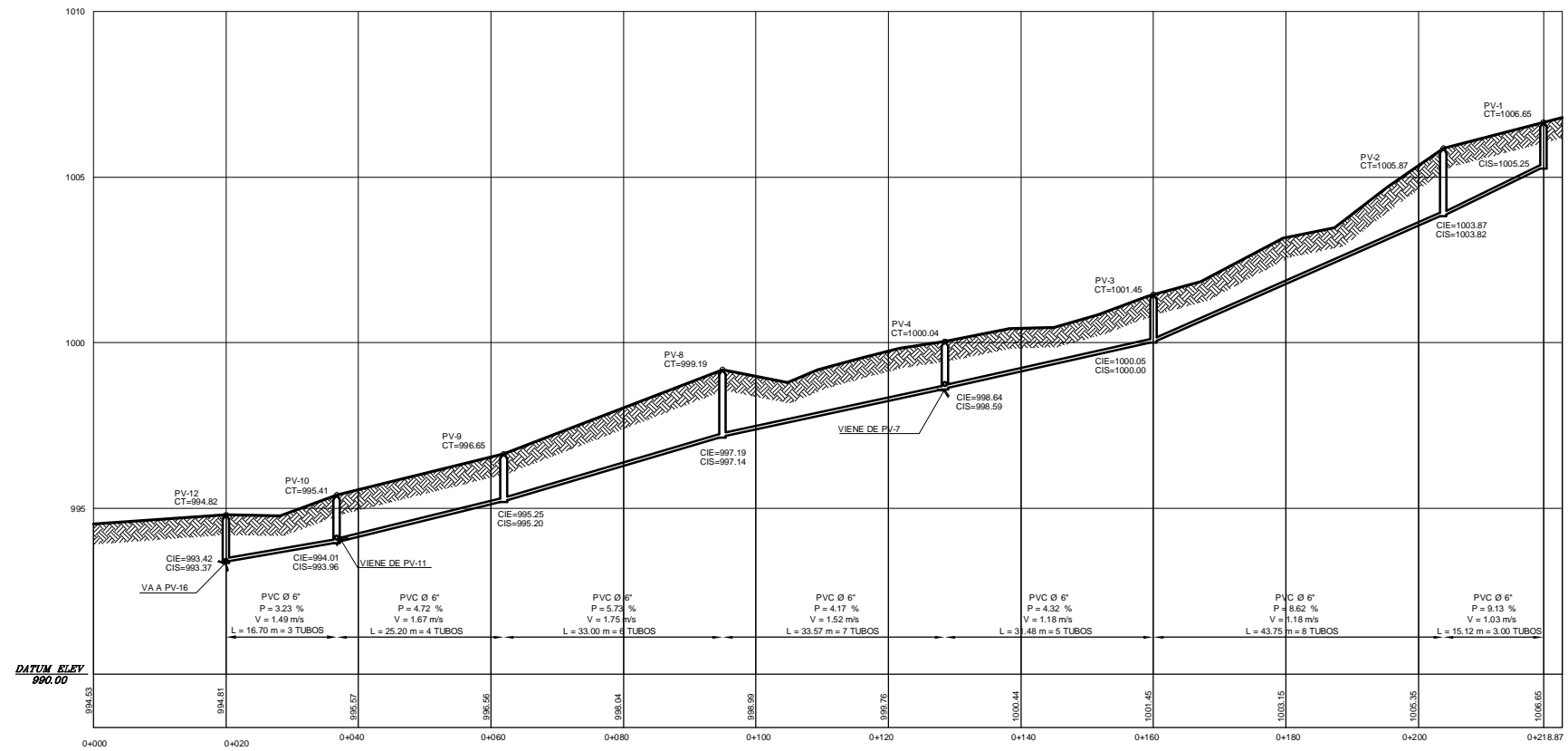
SIMBOLOGIA	
PV-..	POZO DE VISITA
	POZO DE VISITA
	POZO DE INICIO
	POZO CONTINUO
	TRAMOS DE POZO DE VISITA
	DIRECCION DE FLUJO

NOTA:
TODA LA TUBERIA SERA DE PVC.
NORMA ASTM-3034



DETALLE

SIN ESCALA



PERFIL DE PV-1 a PV-12

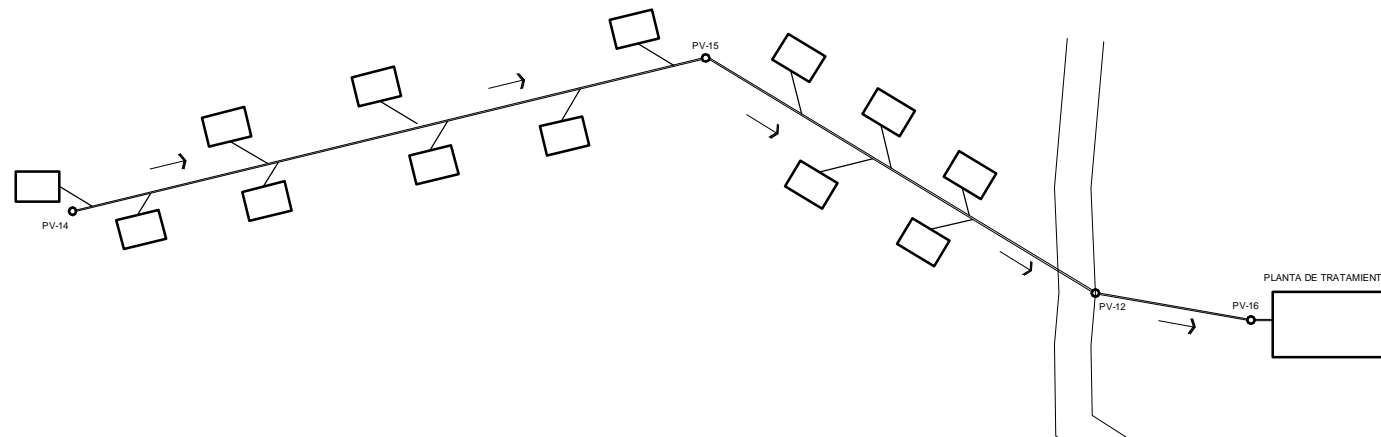
PERFIL DE PV-1 a PV-12

ESCALA VERTICAL 1:100
ESCALA HORIZONTAL 1:500



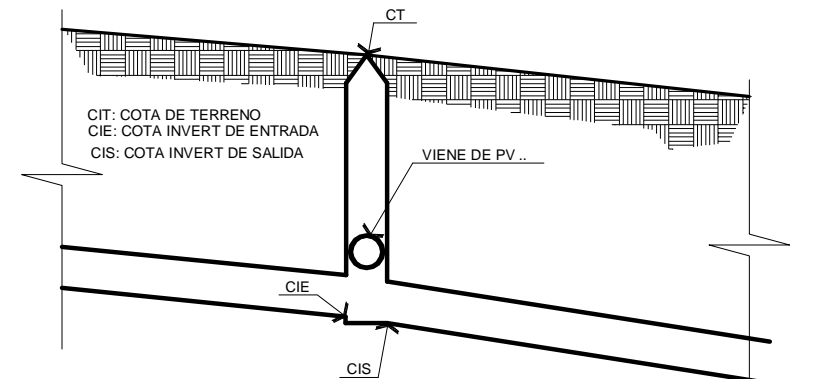
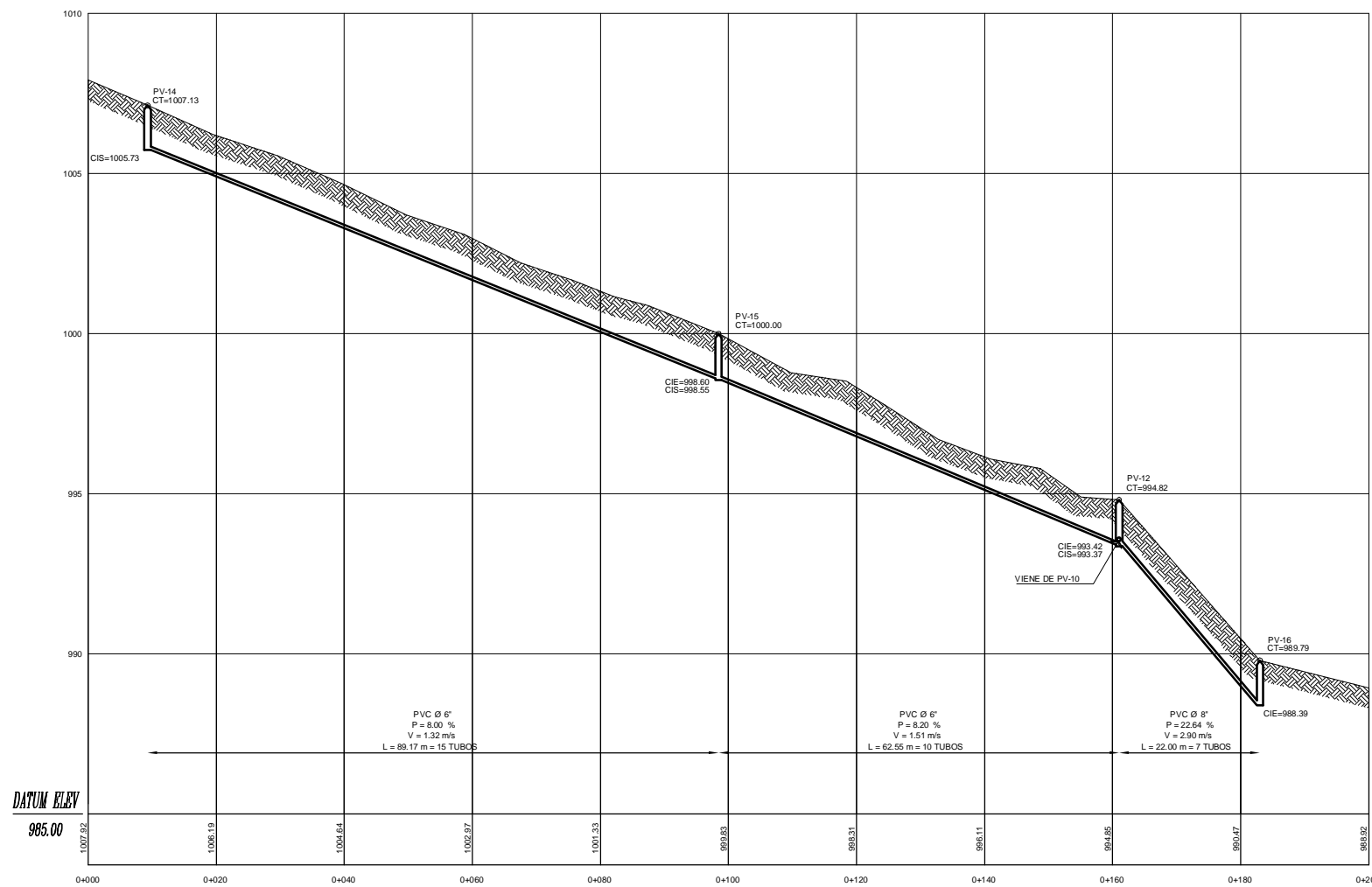
PROYECTO:		DRENAJE SANITARIO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA	
ESCALA:	INDICADA	FECHA:	JUNIO DE 2008
DIBUJO:	M.A.T.M.	CONTENIDO:	UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS FACULTAD DE INGENIERIA EPS
CARNE:	2000-11283		
DISEÑO Y CALCULO:	MARCO ANTONIO TZOC M.		
Vs. Sr. PROPIETARIO		Vs. Sr. PLANIFICADOR	

HOJA
D-2
2/5



SIMBOLOGIA	
PV-..	POZO DE VISITA
	POZO DE VISITA
	POZO DE INICIO
	POZO CONTINUO
	TRAMOS DE POZO DE VISITA
	DIRECCION DE FLUJO

NOTA:
TODA LA TUBERIA SERA DE PVC.
NORMA ASTM-3034



DETALLE

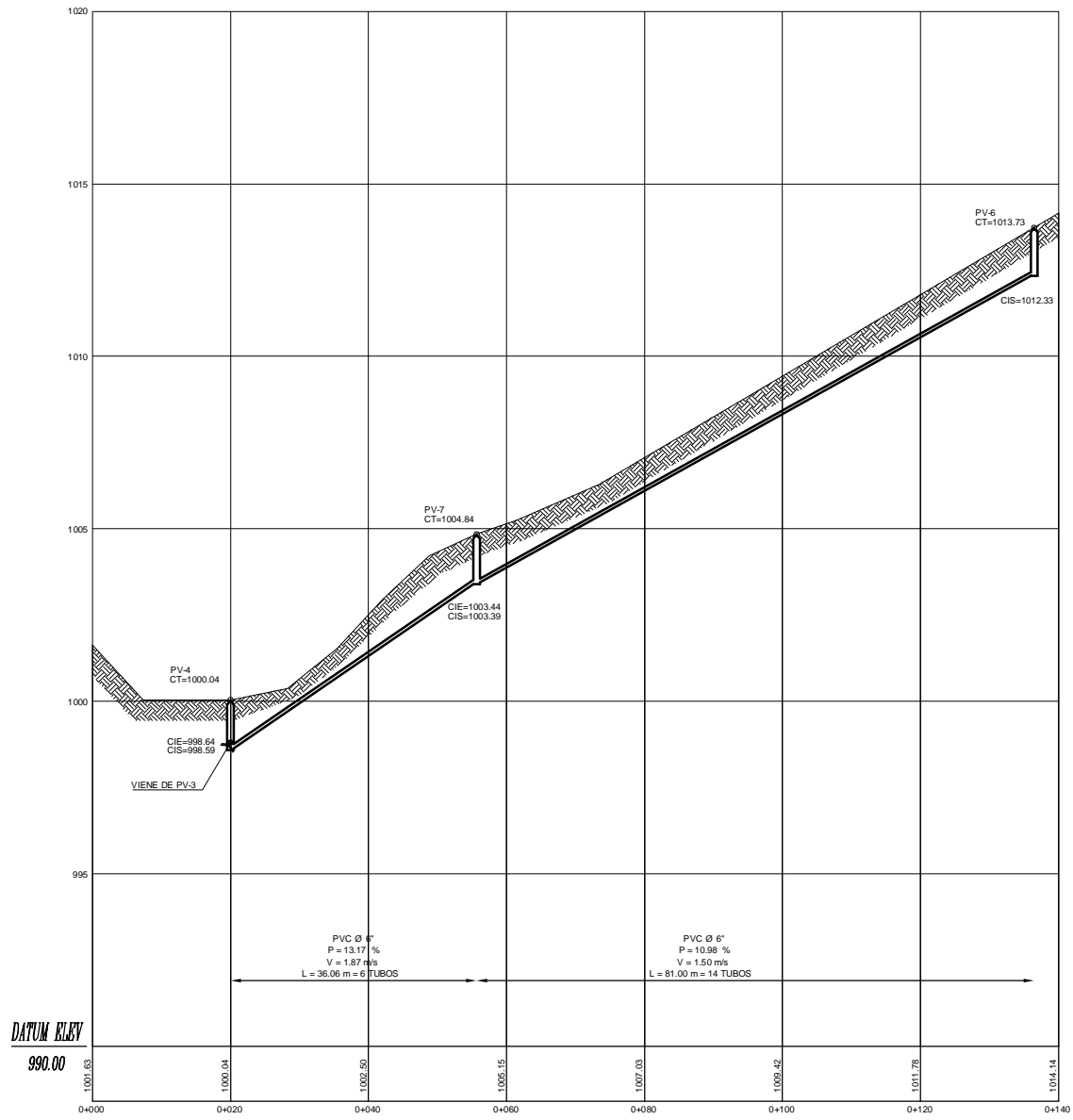
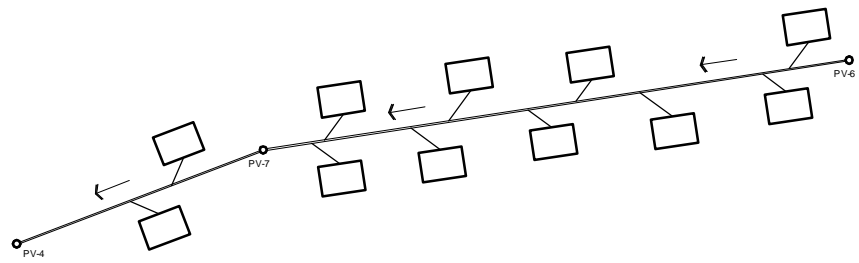
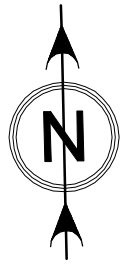
SIN ESCALA

PERFIL DE PV-14 a PV-16

ESCALA VERTICAL 1:100
ESCALA HORIZONTAL 1:500

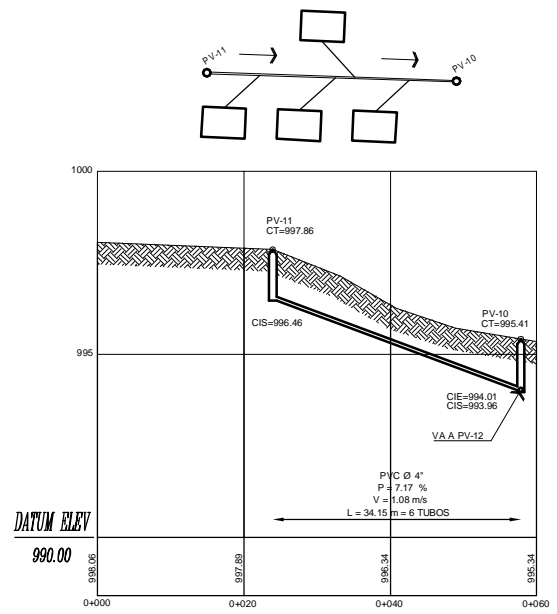


PROYECTO: DRENAJE SANITARIO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA		HOJA
ESCALA: INDICADA	FECHA: JUNIO DE 2008	UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS FACULTAD DE INGENIERIA EPS
DIBUJO: M.A.T.M.	CONTENIDO: PLANTA + PERFIL	D-3
CARNE: 2000-11283	DISEÑO Y CALCULO: MARCO ANTONIO TZOC M.	
Vs. Sr. PROPIETARIO	Vs. Sr. PLANIFICADOR	3/5
ING. MANUEL ALFREDO ARRIVILLAGA OCHOA		



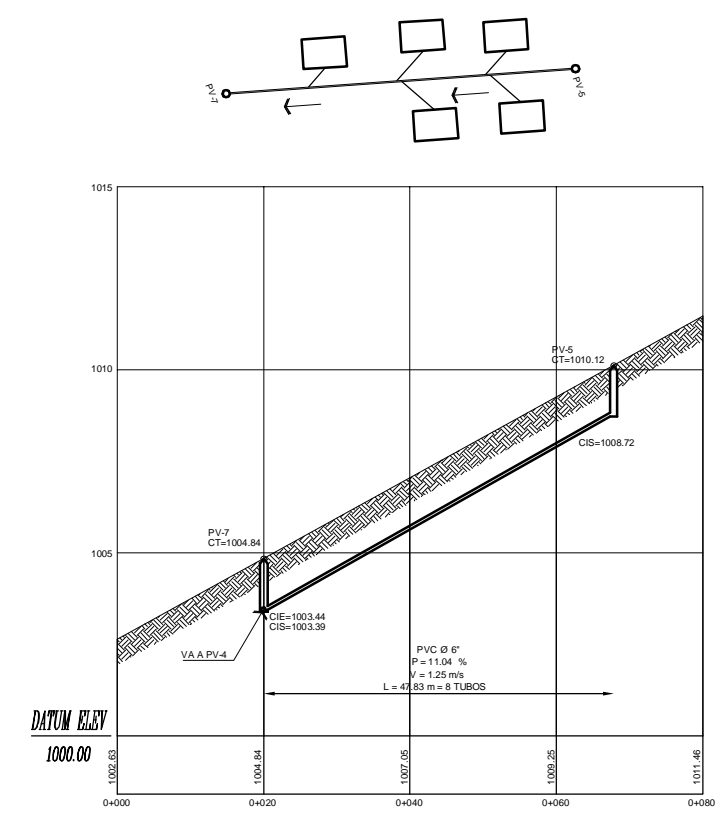
PERFIL DE PV-14 a PV-16

ESCALA VERTICAL 1:100
ESCALA HORIZONTAL 1:500



PERFIL DE PV-14 a PV-16

ESCALA VERTICAL 1:100
ESCALA HORIZONTAL 1:500

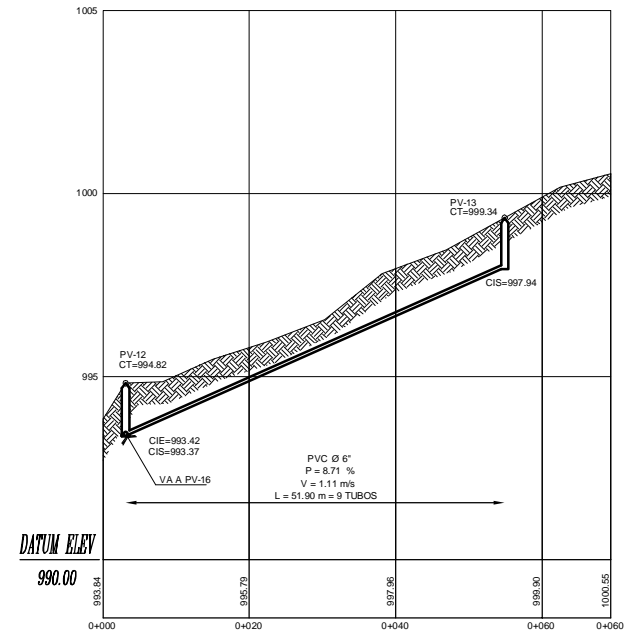
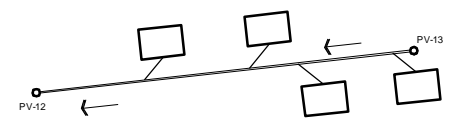


PERFIL DE PV-14 a PV-16

ESCALA VERTICAL 1:100
ESCALA HORIZONTAL 1:500

SIMBOLOGIA	
	POZO DE VISITA
	POZO DE VISITA
	POZO DE INICIO
	POZO CONTINUO
	TRAMOS DE POZO DE VISITA
	DIRECCION DE FLUJO

NOTA:
TODA LA TUBERIA SERA DE PVC.
NORMA ASTM-3034

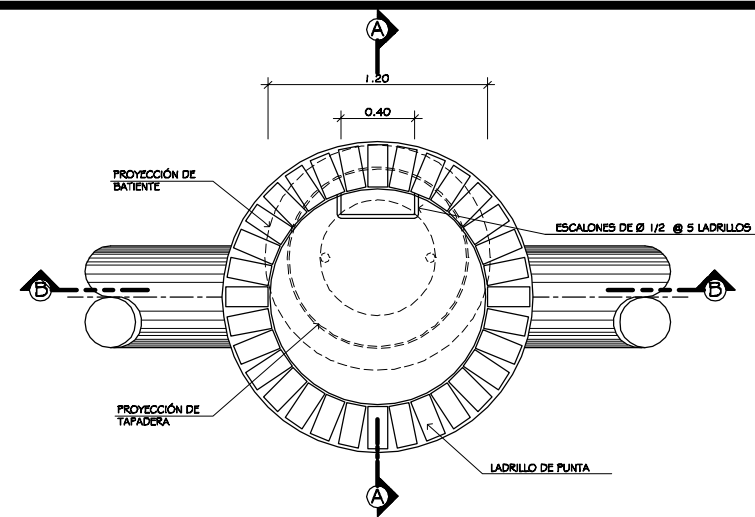


PERFIL DE PV-14 a PV-16

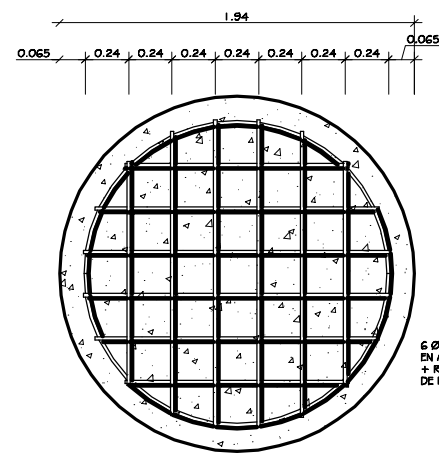
ESCALA VERTICAL 1:100
ESCALA HORIZONTAL 1:500



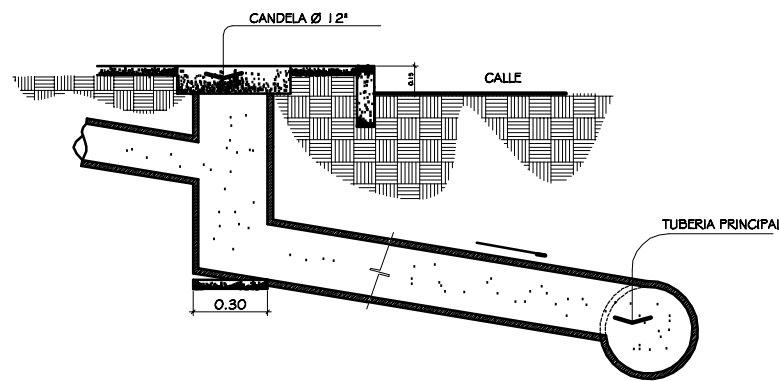
PROYECTO: DRENAJE SANITARIO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA		HOJA D-4
ESCALA: INDICADA	FECHA: JUNIO DE 2008	
DIBUJO: M.A.T.M.	CONTENIDO: PLANTA + PERFIL	4/5
CARNE: 2000-11283	DISEÑO Y CALCULO: MARCO ANTONIO TZOC M.	
Vs. Bn. PROPIETARIO	Vs. Bn. PLANIFICADOR	ING. MANUEL ALFREDO ARRIVILLAGA OCHOA



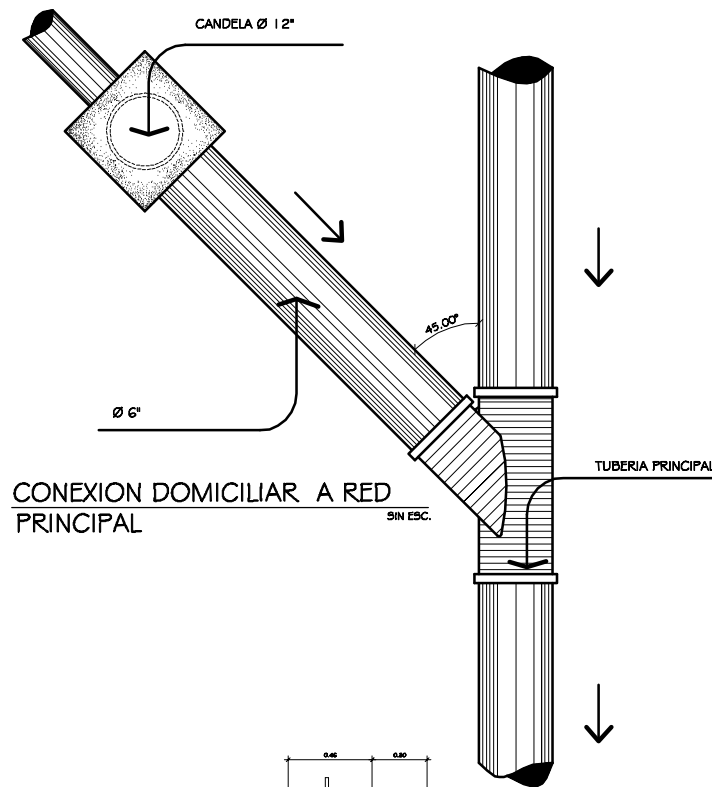
PLANTA DE POZO DE VISITA
ESC. 1:20



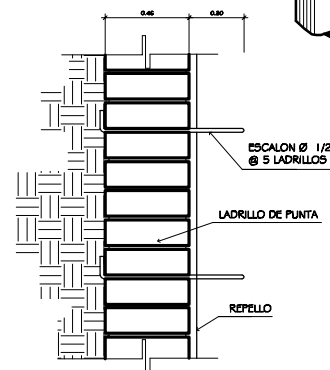
DETALLE DE TAPADERA
ESC. 1:10



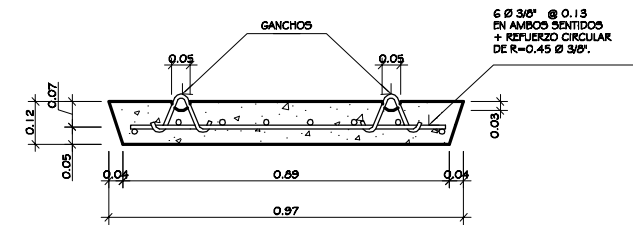
CONEXION DOMICILIAR A RED PRINCIPAL
ESC. 1:10



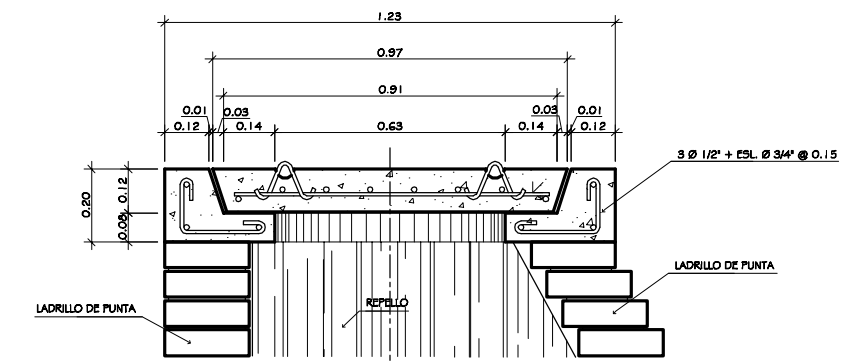
CONEXION DOMICILIAR A RED PRINCIPAL
ESC. SIN ESC.



DETALLE DE ESCALÓN
ESC. 1:10



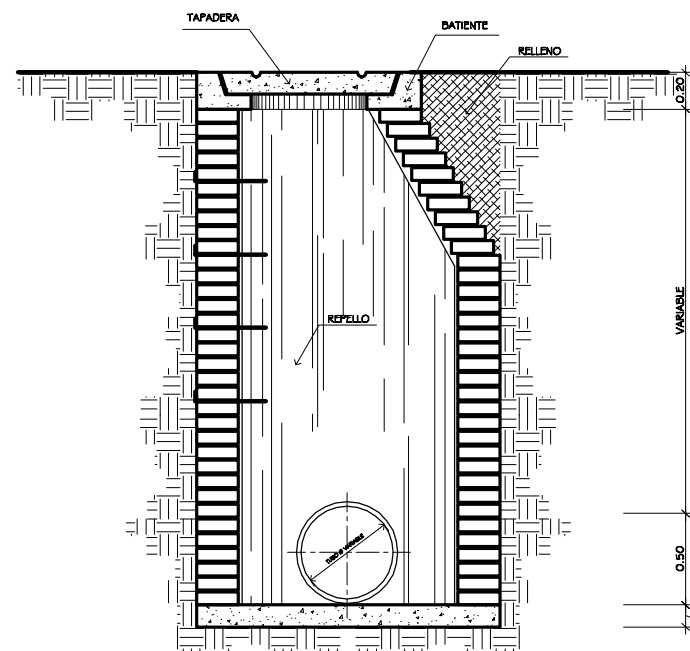
SECCIÓN DE TAPADERA
ESC. 1:10



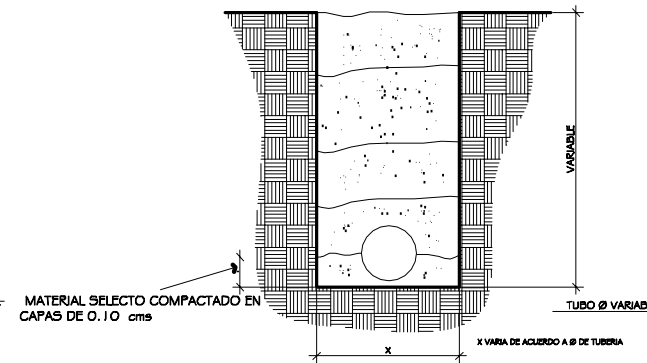
DETALLE DE BROCAL DE POZO
ESC. 1:10

ESPECIFICACIONES

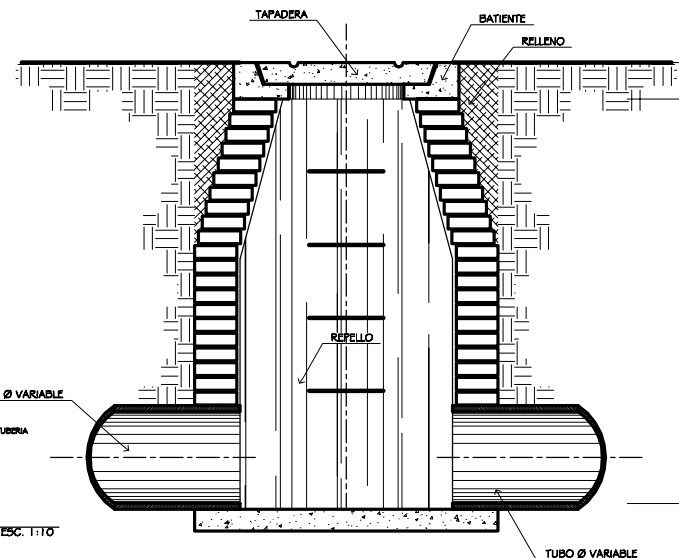
- 1.- LAS TAPADERAS DE LOS POZOS DE VISITA DEBERAN IDENTIFICARSE CON LA NOMENCLATURA DEL PLANO RED GENERAL.
- 2.- EL CONCRETO DEBERA TENER UN REFUERZO $F_c = 210 \text{ kg/cm}^2$
PROPORCION 1:2:2:
= 10 SACOS DE CEMENTO
9 CARRETAS DE ARENA DE RIO
9 CARRETAS DE PIEDRIN DE 3/4" A 1"
- 3.- EL MORTERO A UTILIZAR EN EL LEVANTADO DEL LADRILLO SERA DE SABIETA DE CEMENTO Y ARENA DE RIO CON PROPORCION 1:3.
= 10 SACOS DE CEMENTO
14 CARRETAS DE ARENA DE RIO
- 4.- LOS BROCALES Y LAS TAPADERAS DE LOS POZOS DEBERAN DE CURARSE SEGUN ESPECIFICACIONES A.C.I. ANTES DE SU INSTALACION.
- 5.- EL ACERO A UTILIZAR SERA $F_y = 2810 \text{ kg/cm}^2$ (GRADO 40)
- 6.- TODAS LAS TAPADERAS DEBERAN SER ENUMERADAS EN BAJO RELIEVE.
- 7.- EL INTERIOR DE LOS POZOS SE AUSARAN CON SABIETA (CEMENTO Y ARENA DE RIO 1:3) HASTA UNA ALTURA DE 0.30 cm. SOBRE LA COTA DE CORONA DE LA TUBERIA DE ENTRADA.
- 8.- TODA LA TUBERIA ES PVC NORMA ASTM-3034 DIAMETROS INDICADOS EN LOS PLANOS.



SECCION A-A'
ESC. 1:20



DETALLE TIPICO DE ZANJA
ESC. 1:10



SECCION B-B'
ESC. 1:20



PROYECTO: DRENAJE SANITARIO PARA LA ALDEA LAS VENTANAS DEL MUNICIPIO DE SAN MANUEL CHAPARRÓN, DEPARTAMENTO DE JALAPA			
ESCALA: INDICADA	FECHA: JUNIO DE 2008	UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS FACULTAD DE INGENIERIA EPS	
DIBUJO: M.A.T.M.	CONTENIDO:	PLANTA + PERFIL	
CARNE: 2000-11283	DISEÑO Y CALCULO: MARCO ANTONIO TZOC M.		HOJA D-5
Vs. Bn. PROPIETARIO	Vs. Bn. PLANIFICADOR		5/5
ING. MANUEL ALFREDO ARRILLAGA OCHOA			