



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

**DISEÑO DE ALCANTARILLADO SANITARIO EN ALDEA EL SITIO Y CASERÍO LA GLORIA;
DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE EN CASERIO EL PETENCITO Y DE UNA
EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER, MUNICIPIO DE
ATESCATEMPA, JUTIAPA**

Bryan Fernando Alfaro Barrera

Asesorado por el Ing. Luis Gregorio Alfaro Veliz

Guatemala, septiembre de 2018

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA



FACULTAD DE INGENIERÍA

**DISEÑO DE ALCANTARILLADO SANITARIO EN ALDEA EL SITIO Y CASERÍO LA GLORIA;
DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE EN CASERIO EL PETENCITO Y DE UNA
EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER, MUNICIPIO DE
ATESCATEMPA, JUTIAPA**

TRABAJO DE GRADUACIÓN

PRESENTADO A LA JUNTA DIRECTIVA DE LA
FACULTAD DE INGENIERÍA
POR

BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA

ASESORADO POR EL ING. LUIS GREGORIO ALFARO VELIZ

AL CONFERÍRSELE EL TÍTULO DE

INGENIERO CIVIL

GUATEMALA, SEPTIEMBRE DE 2018

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA
FACULTAD DE INGENIERÍA



NÓMINA DE JUNTA DIRECTIVA

DECANO	Ing. Pedro Antonio Aguilar Polanco
VOCAL I	Ing. Angel Roberto Sic García
VOCAL II	Ing. Pablo Christian de León Rodríguez
VOCAL III	Ing. José Milton de León Bran
VOCAL IV	Br. Oscar Humberto Galicia Nuñez
VOCAL V	Br. Carlos Enrique Gómez Donis
SECRETARIA	Inga. Lesbia Magalí Herrera López

TRIBUNAL QUE PRACTICÓ EL EXAMEN GENERAL PRIVADO

DECANO	Ing. Pedro Antonio Aguilar Polanco
EXAMINADOR	Ing. Hugo Leonel Montenegro Franco
EXAMINADOR	Ing. Oscar Argueta Hernández
EXAMINADOR	Ing. Luis Gregorio Alfaro Véliz
SECRETARIA	Inga. Lesbia Magalí Herrera López

HONORABLE TRIBUNAL EXAMINADOR

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

**DISEÑO DE ALCANTARILLADO SANITARIO EN ALDEA EL SITIO Y CASERÍO LA GLORIA;
DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE EN CASERIO EL PETENCITO Y DE UNA
EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER, MUNICIPIO DE
ATESCATEMPA, JUTIAPA**

Tema que me fuera asignado por la Dirección de la Escuela de Ingeniería Civil, con fecha septiembre de 2015.



Bryan Fernando Alfaro Barrera



Guatemala, 23 de enero de 2018
Ref.EPS.DOC.34.01.18

Inga. Christa Classon de Pinto
Directora
Unidad de EPS
Facultad de Ingeniería
Presente

Estimada Ingeniera Classon de Pinto:

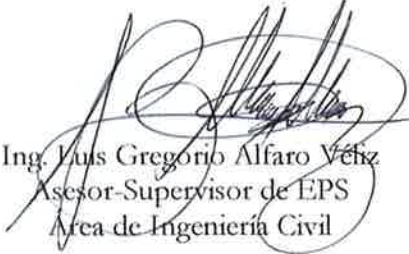
Por este medio atentamente le informo que como Asesor-Supervisor de la Práctica del Ejercicio Profesional Supervisado (E.P.S.), del estudiante universitario **Bryan Fernando Alfaro Barrera, Registro Académico 201020723 y CUI 2119 56252 2207**, de la Carrera de Ingeniería Civil, procedí a revisar el informe final, cuyo título es: **DISEÑO DE ALCANTARILLADO SANITARIO EN ALDEA EL SITIO Y CASERÍO LA GLORIA; DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE EN CASERÍO EL PETENCITO Y DE UNA EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER, MUNICIPIO DE ATESCATEMPA, JUTIAPA.**

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

Sin otro particular, me es grato suscribirme.

Atentamente,

"Id y Enseñad a Todos"


Ing. Luis Gregorio Alfaro Véliz
Asesor-Supervisor de EPS
Área de Ingeniería Civil



c.c. Archivo
LGAV/ra



USAC
TRICENTENARIA
Universidad de San Carlos de Guatemala
FACULTAD DE INGENIERÍA

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

ESCUELA DE INGENIERÍA CIVIL



Guatemala,
18 de abril de 2018

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

Estimado Ingeniero Montenegro.

Le informo que he revisado el trabajo de graduación **DISEÑO DE ALCANTARILLADO SANITARIO EN ALDEA EL SITIO Y CASERIO LA GLORIA; DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE EN CASERIO EL PETENCITO Y DE UNA EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER, MUNICIPIO DE ATESCATEMPA, JUTIAPA** desarrollado por el estudiante de Ingeniería Civil Bryan Fernando Alfaro Barrera, con CUI 2119562522207 Registro Académico No. 201020723, quien contó con la asesoría del Ing. Luis Gregorio Alfaro Véliz.

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

Atentamente,

ID Y ENSEÑAD A TODOS

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



FACULTAD DE INGENIERÍA
DIRECCIÓN EJECUTIVA
DE
HIDRÁULICA
USAC

/mrrm.



Mas de 136 años de Trabajo y Mejora Continua



Guatemala,
18 de julio de 2018

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

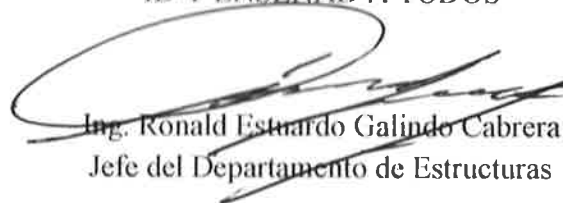
Estimado Ingeniero Montenegro.

Le informo que he revisado el trabajo de graduación DISEÑO DE ALCANTARILLADO SANITARIO EN ALDEA EL SITIO Y CASERIO LA GLORIA; DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE EN CASERIO EL PETENCITO Y DE UNA EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER, MUNICIPIO DE ATESCATEMPA, JUTIAPA desarrollado por el estudiante de Ingeniería Civil Bryan Fernando Alfaro Barrera, con Registro Estudiantil No. 201020723, quien contó con la asesoría del Ing. Luis Gregorio Alfaro Veliz.

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

Atentamente,

ID Y ENSEÑAD A TODOS



Ing. Ronald Estuardo Galindo Cabrera
Jefe del Departamento de Estructuras



FACULTAD DE INGENIERIA
DEPARTAMENTO
DE
ESTRUCTURAS
USAC

/mrrm.





Guatemala, 25 de julio de 2018
REF.EPS.D.210.07.18

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

Estimado Ingeniero Montenegro Franco:

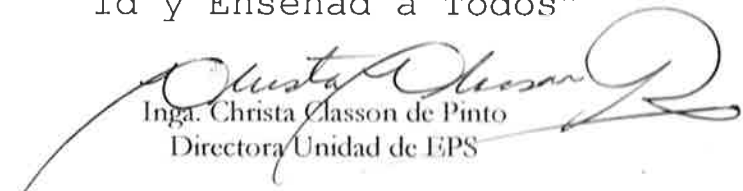
Por este medio atentamente le envío el informe final correspondiente a la práctica del Ejercicio Profesional Supervisado, (E.P.S) titulado **DISEÑO DE ALCANTARILLADO SANITARIO EN ALDEA EL SITIO Y CASERÍO LA GLORIA; DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE EN CASERÍO EL PETENCITO Y DE UNA EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER, MUNICIPIO DE ATESCATEMPA, JUTIAPA**, que fue desarrollado por el estudiante universitario **Bryan Fernando Alfaro Barrera, Registro Académico 201020723 y CUI 2119 56252 2207**, quien fue debidamente asesorado y supervisado por el Ing. Luis Gregorio Alfaro Véliz.

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

Sin otro particular, me es grato suscribirme.

Atentamente,

"Id y Enseñad a Todos"


Inga. Christa Classon de Pinto
Directora Unidad de EPS

CCdP/ra





USAC
TRICENTENARIA
Universidad de San Carlos de Guatemala
FACULTAD DE INGENIERÍA

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

ESCUELA DE INGENIERÍA CIVIL



El director de la Escuela de Ingeniería Civil, después de conocer el dictamen del Asesor Ing. Luis Gregorio Alfaro Veliz y de la Coordinadora de E.P.S. Inga. Christa del Rosario Classon de Pinto, al trabajo de graduación del estudiante Bryan Fernando Alfaro Barrera titulado **DISEÑO DE ALCANTARILLADO SANITARIO EN ALDEA EL SITIO Y CASERIO LA GLORIA; DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE EN CASERIO EL PETENCITO Y DE UNA EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER, MUNICIPIO DE ATESCATEMPA, JUTIAPA** da por éste medio su aprobación a dicho trabajo.


Ing. Hugo Leonel Montenegro Franco



Guatemala, septiembre 2018

/mrrm.

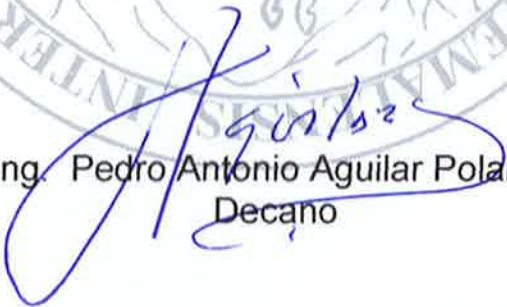


Más de 138 años de Trabajo y Mejora Continua



El Decano de la Facultad de Ingeniería de la Universidad de San Carlos de Guatemala, luego de conocer la aprobación por parte del Director de la Escuela de Ingeniería Civil, al trabajo de graduación titulado: **DISEÑO DE ALCANTARILLADO SANITARIO EN ALDEA EL SITIO Y CASERÍO LA GLORIA; DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE EN CASERÍO EL PETENCITO Y DE UNA EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER, MUNICIPIO DE ATESCATEMPA, JUTIAPA**, presentado por el estudiante universitario: **Bryan Fernando Alfaro Barrera**, y después de haber culminado las revisiones previas bajo la responsabilidad de las instancias correspondientes, se autoriza la impresión del mismo.

IMPRÍMASE.


Ing. Pedro Antonio Aguilar Polanco
Decano

Guatemala, Septiembre de 2018



ACTO QUE DEDICO A:

Dios	Por ser fuente de sabiduría y permitirme alcanzar mis metas.
Mi madre	Alma Lorena Barrera Vásquez por su apoyo incondicional a lo largo de toda mi formación.
Mis abuelos	José Domingo Barrera Castillo (QEPD) y Juliana Vásquez Godoy por su amor y apoyo eterno.
Mis tíos	Por sus buenos consejos y su apoyo permanente.
Mi hermana	Por ser fuente de inspiración y cariño incondicional.
Mis primos	Por estar ahí en todo momento a lo largo de mi vida.

AGRADECIMIENTOS A:

Universidad de San Carlos de Guatemala	Por ser mi academia y albergarme durante todo el tiempo de mi formación profesional.
Facultad de Ingeniería	Por todos los conocimientos transmitidos y fomentar en mí la ética profesional.
Mis amigos	Por todo el apoyo moral y académico durante toda la carrera.
Ing. Luis Gregorio Alfaro Veliz	Por su apoyo y asesoría durante la ejecución de este trabajo de graduación.

ÍNDICE GENERAL

ÍNDICE DE ILUSTRACIONES.....	IX
LISTA DE SÍMBOLOS	XIII
GLOSARIO	XV
RESUMEN.....	XIX
OBJETIVOS.....	XXI
INTRODUCCIÓN	XXIII
1. FASE DE INVESTIGACIÓN	1
1.1. Monografía y generalidades	1
1.1.1. Aspectos históricos.....	1
1.1.2. Datos generales del municipio.....	2
1.1.2.1. Población.....	2
1.1.2.2. Religión.....	3
1.1.2.3. Principales vías de acceso	3
1.1.2.4. Clima	4
1.1.2.5. Idioma.....	5
1.1.2.6. Datos geográficos.....	5
1.1.2.6.1. Coordenadas	
geográficas	5
1.1.2.6.2. Localización	
geográfica.....	5
1.1.2.6.3. Extensión territorial..	6
1.1.2.6.4. División geográfica ..	6
1.1.2.7. Servicios públicos	7
1.1.2.7.1. Educación.....	7
1.1.2.7.2. Salud	7

	1.1.2.7.3.	Agua potable	8
	1.1.2.7.4.	Energía eléctrica	8
	1.1.2.7.5.	Alcantarillado.....	8
	1.1.2.8.	Condiciones económicas.....	9
	1.1.2.8.1.	Fuentes de empleo ..	9
	1.1.2.8.2.	Migración y remesas	9
2.	DISEÑO DE ALCANTARILLADO SANITARIO EN ALDEA EL SITIO Y CASERÍO LA GLORIA.....		11
2.1.	Descripción del proyecto		11
2.2.	Estudio de la población a servir		11
2.3.	Levantamiento topográfico		12
	2.3.1.	Planimetría	12
	2.3.2.	Altimetría	12
2.4.	Trazo de la red		13
2.5.	Diseño de la red		13
	2.5.1.	Período de diseño	13
	2.5.2.	Población de diseño	14
	2.5.3.	Dotación	14
	2.5.4.	Factor de retorno.....	15
	2.5.5.	Factor de caudal medio	15
	2.5.6.	Factor harmond	15
	2.5.7.	Caudal medio	16
	2.5.8.	Caudal domiciliar	16
	2.5.9.	Caudal de conexiones ilícitas	17
	2.5.10.	Caudal de diseño	17
2.6.	Fundamentos hidráulicos		18
	2.6.1.	Relaciones hidráulicas	18
	2.6.2.	Velocidad mínima y máxima.....	18
	2.6.3.	Sección llena y parcialmente llena	19

2.7.	Partes de un alcantarillado	20
2.7.1.	Colector	20
2.7.2.	Pozos de visita.....	20
2.7.3.	Conexiones domiciliars	21
2.8.	Parámetros de diseño para un alcantarillado	22
2.8.1.	Profundidad mínima del colector	22
2.8.2.	Ancho de zanja	22
2.8.3.	Cotas invert.....	23
2.9.	Diseño de tramo PV-14 a PV-15, aldea El Sitio.....	24
2.10.	Evaluación de impacto ambiental inicial	27
2.11.	Elaboración de planos	37
2.12.	Presupuesto de proyectos	38
2.13.	Cronograma de proyectos	39
3.	DISEÑO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE CASERÍO EL PETENCITO.....	41
3.1.	Descripción del proyecto	41
3.2.	Levantamiento topográfico	41
3.3.	Criterios y bases de diseño	42
3.3.1.	Dotación, tipo de servicio y aforos	42
3.3.2.	Población actual y tasa de crecimiento.....	42
3.3.3.	Población futura y periodo de diseño.....	43
3.3.4.	Factores de consumo y caudales	44
3.3.4.1.	Caudal medio diario (Q_m).....	44
3.3.4.2.	Factor y caudal máximo diario (QMD)	44
3.3.4.3.	Factor y caudal máximo horario (QMH).....	45
3.3.4.4.	Velocidades y presiones.....	46
3.3.4.5.	Formula de Hazen & Williams.....	46

3.4.	Calidad del agua	47
3.4.1.	Tratamiento bacteriológico	49
3.5.	Diseño hidráulico.....	50
3.5.1.	Planteamiento general del sistema	50
3.5.2.	Captación	50
3.5.3.	Conducción por bombeo	51
3.5.4.	Carga dinámica total	52
3.5.5.	Potencia del equipo de bombeo	53
3.5.6.	Verificación del golpe de ariete	54
3.5.7.	Tanque de almacenamiento	56
3.5.8.	Tanque de distribución	58
3.5.9.	Diseño tanque de almacenamiento	59
3.5.10.	Red de distribución.....	69
3.5.10.1.	Caudal por vivienda.....	70
3.5.10.2.	Caudal de uso simultaneo y unitario.....	70
3.5.10.3.	Diámetro de la tubería.....	71
3.5.10.4.	Cota piezométrica	71
3.5.10.5.	Velocidad del flujo	72
3.5.11.	Obras de arte	72
3.5.11.1.	Válvula de limpieza	72
3.5.11.2.	Válvula de compuerta.....	73
3.5.12.	Conexión domiciliar	73
3.6.	Evaluación de impacto ambiental.....	74
3.7.	Elaboración de planos.....	83
3.8.	Presupuesto	84
3.9.	Cronograma de ejecución física.....	85
4.	DISEÑO DE UNA EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER	87

4.1.	Descripción del proyecto	87
4.2.	Estudio de suelos	87
4.3.	Estudio topográfico	87
4.4.	Ubicación del edificio	88
4.5.	Distribución de ambientes o espacios	88
4.6.	Selección del sistema estructural	89
4.6.1.	Descripción del sistema estructural	89
4.6.2.	Elementos del sistema de mampostería reforzada	89
4.6.2.1.	Unidades de mampostería	90
4.6.2.1.1.	Ladrillos de barro cocido	90
4.6.2.1.2.	Bloques de concreto	90
4.6.2.2.	Mortero	91
4.6.2.3.	Grout, concreto fluido	92
4.6.2.4.	Acero de refuerzo	93
4.7.	Cargas que afectan la estructura	93
4.7.1.	Carga viva	94
4.7.2.	Carga muerta	94
4.7.3.	Carga de sismo	94
4.7.4.	Carga de viento	95
4.8.	Método de análisis estructural del edificio	95
4.8.1.	Generalidades del diseño de elementos de mampostería	95
4.8.2.	Análisis simplista	96
4.9.	Integración de cargas	97
4.9.1.	Análisis y diseño de estructura de techo	97
4.9.1.1.	Costanera	97

	4.9.1.1.1.	Diseño por flexión ..	99
	4.9.1.1.2.	Diseño por corte...	100
	4.9.1.1.3.	Diseño por deflexión.....	102
	4.9.1.2.	Tendal	103
	4.9.1.2.1.	Momento de inercia	105
	4.9.1.2.2.	Módulo de sección	107
	4.9.1.2.3.	Momento resistente.....	108
	4.9.1.2.4.	Deflexión en tendal	108
4.10.		Análisis de estudio de suelos	109
4.11.		Cálculo de cargas laterales	112
	4.11.1.	Carga de viento	113
	4.11.2.	Carga de sismo	113
4.12.		Solución por método simplista	118
	4.12.1.	Distribución de muros estructurales	120
	4.12.2.	Centro geométrico y centro de masa	121
	4.12.3.	Centro de rigidez	122
	4.12.4.	Excentricidad de configuración y diseño	126
	4.12.5.	Carga lateral de cada muro	127
	4.12.6.	Incremento de carga por torsión.....	129
	4.12.7.	Distancia al centro de rigidez	130
	4.12.8.	Momento de inercia polar	131
	4.12.9.	Carga por torsión.....	132
	4.12.10.	Carga por sismo total	134
	4.12.11.	Momento actuante.....	135
4.13.		Metodología de diseño	136

4.13.1.	Esfuerzos admisibles.....	136
4.13.1.1.	Esfuerzo de compresión axial F_a	136
4.13.1.2.	Esfuerzo de compresión por flexión Fb	137
4.13.1.3.	Esfuerzo de corte F_v	137
4.13.1.4.	Esfuerzo de tensión F_s	138
4.13.2.	Diseño de muros.....	138
4.13.2.1.	Esfuerzo de compresión axial actuante f_a	139
4.13.2.2.	Esfuerzo de corte unitario actuante f_v	139
4.13.2.3.	Esfuerzo de flexión actuante f_b	139
4.13.2.4.	Relación modular.....	139
4.13.2.5.	Acero requerido	140
4.14.	Diseño de cimiento corrido	145
4.14.1.	Presión actuante q_{act}	146
4.14.2.	Diseño del espesor del cimiento corrido	146
4.14.3.	Área de acero requerido	147
4.15.	Instalaciones.....	149
4.15.1.	Instalaciones hidráulicas.....	149
4.15.2.	Instalaciones sanitarias	150
4.15.3.	Instalaciones eléctricas.....	151
4.15.3.1.	Iluminación.....	152
4.15.3.2.	Fuerza	152
4.16.	Elaboración de planos	153
4.17.	Presupuesto	153
4.18.	Cronograma de ejecución física	155
	CONCLUSIONES	157
	RECOMENDACIONES	159

BIBLIOGRAFÍA..... 161
APÉNDICE 163
ANEXOS..... 173

ÍNDICE DE ILUSTRACIONES

FIGURAS

1.	Ubicación municipio de Atescatempa Jutiapa	6
2.	Sección parcialmente llena	19
3.	Diagrama de momentos en losa	61
4.	Muro por gravedad del tanque de almacenamiento	65
5.	Perfil del techo	97
6.	Planta del techo	98
7.	Reacción en apoyos de costanera.	101
8.	Deflexión de costaneras.	102
9.	Sección de tendal.....	106
10.	Muros estructurales.....	119
11.	Rigidez en muros	123
12.	Columna tipo A.....	141
13.	Columna tipo B.....	141
14.	Solera tipo 1	143
15.	Cimiento corrido	149
16.	Diámetro mínimo para artefactos sanitarios.....	151

TABLAS

I.	Población de Atescatempa desagregada por sexo y grupo étnico en el área urbana y rural.....	2
II.	Profundidad mínima del colector.....	22
III.	Ancho de zanja	23
IV.	Resumen de presupuesto, aldea El Sitio	38
V.	Resumen de presupuesto, caserío La Gloria.....	38
VI.	Cronograma de ejecución física, aldea El Sitio.....	39
VII.	Cronograma de ejecución física, caserío La Gloria	39
VIII.	Volumen de fuente y demanda de caudal.....	57
IX.	Peso de muro de gravedad.....	66
X.	Resumen presupuesto, sistema de agua potable caserío El Petencito.....	84
XI.	Cronograma de ejecución física, sistema de agua potable caserío El Petencito.....	85
XII.	Medidas principales normales de los bloques huecos de concreto.	91
XIII.	Proporciones del mortero por volumen.	92
XIV.	Carga muerta para cubierta de lámina.....	98
XV.	Propiedades de costanera	100
XVI.	Momento de inercia del tendal.....	106
XVII.	Distribución de muro estructurales.....	120
XVIII.	Cálculo del centro de masa de la estructura.....	121
XIX.	Rigidez de muros y centros de rigidez	125
XX.	Carga lateral de muros	128
XXI.	Distancia al centro de rigidez de cada muro	130
XXII.	Momento polar de inercia de cada muro.....	131
XXIII.	Carga por torsión de cada muro	133

XXIV.	Carga total de cada muro.....	134
XXV.	Momento actuante de cada muro.....	135
XXVI.	Área de acero para cada muro.....	144
XXVII.	Circuitos de iluminación y fuerza.....	153
XXVIII.	Resumen presupuesto, edificación para la oficina municipal de la mujer. 154	
XXIX.	Cronograma de ejecución física, edificación para la oficina municipal de la mujer	155

LISTA DE SÍMBOLOS

Símbolo	Significado
h	Altura del muro
A	Área
As	Área de acero
AS_{min}	Área de acero mínimo
AS_{req}	Área de acero requerida
Hp	Caballos de fuerza
CM	Carga muerta
CU	Carga última
CV	Carga viva
Q	Caudal
cm²	Centímetro cuadrado
C_m	Centro de masa
C_r	Centro de rigidez
PVC	Cloruro de polivinilo
C_{pi}	Cota piezométrica final
C_{po}	Cota piezométrica inicial
t	Espesor de muro
E	Estación
Kg	Kilogramo
Lb	Libra
L/hab/día	Litros por habitante por día
L/s	Litros / segundo
m	Metro

m²	Metro cuadrado, dimensión de área
m³	Metro cubico, dimensión de volumen
m/s	Metro / segundo
mm	Milímetro
M	Momento
S	Pendiente
S%	Pendiente en porcentaje
d	Peralte
PV	Pozo de visita
Plg	Pulgada
a/A	Relación hidráulica, área parcial / área sección llena
q/Q	Relación hidráulica, caudal parcial / caudal sección llena
d/D	Relación hidráulica, diámetro parcial / diámetro sección llena
v/V	Relación hidráulica, velocidad parcial / velocidad sección llena
Σ	Sumatoria
T	Tonelada
U	Unidad
v	Velocidad

GLOSARIO

ACI	American Concrete Institute. Conjunto de normas, estándares y recomendaciones técnicas con referencia al concreto reforzado.
Aforo	Medición del volumen por unidad de tiempo de un determinado flujo.
AGIES	Asociación Guatemalteca de Ingeniería Estructural y Sísmica.
Altimetría	Rama de la topografía que se especifica en medición de alturas.
Banco de marca	Punto topográfico cuya información es conocida y servirá para referenciar el resto de puntos.
Candela	Receptor de aguas servidas de una viviendas y que las traslada hacia el colector principal.
Captación	Estructura que permite recoger y entubar el agua de la fuente abastecedora.
Caudal	Volumen de flujo que transcurre en determinado intervalo de tiempo.

Cimientos	Son el conjunto de elementos estructurales cuyo objetivo es recibir la carga total de la estructura y transmitirla directamente al suelo, de forma que no superen su presión admisible.
Cloración	Desinfección del agua por medio de cloro.
Colector	Conjunto de tuberías que conducen las aguas servidas de una comunidad hacia un punto de desfogue.
Columna	Elemento estructural de soporte, rígido, encargado de transmitir las cargas de una estructura hacia sus cimientos.
Corte basal	Fuerza total lateral que se aplica a una edificación para simular, respecto de un módulo matemático, los efectos del sismo en la estructura.
Cota invert	Cota o altura de la parte inferior e interna de una tubería.
Cota piezométrica	Altura de presión de agua en determinado punto.
Deflexión	Deformación de un elemento estructural, presentando curvatura respecto a su eje longitudinal.
Dotación	Cantidad de agua estimada que consume un habitante en un día.

Estribo	Refuerzo transversal de acero en un elemento estructural.
Excentricidad	Distancia entre el centro de masa y el centro de rigidez.
Mampostería	Sistema tradicional de construcción, consistente en levantar muros mediante la colocación manual de unidades de bloques de concreto o arcilla.
Planimetría	Rama de la topografía que se especifica en la medición horizontal de superficies.
Rigidez	Capacidad de resistencia de un objeto a deformarse por la acción de fuerzas exteriores que actúan sobre su superficie.
Solera	En mampostería, se define como un elemento estructural que cumple la función de viga, ubicando en esta el refuerzo longitudinal necesario para soportar los esfuerzos cortantes y flexionantes.
Tirante	Altura del agua dentro de una tubería.

RESUMEN

Atescatempa uno de los municipios del departamento de Jutiapa, se encuentra localizado a 59 kilómetros de la cabecera departamental y a 174 kilómetros de la ciudad capital de Guatemala, tiene una extensión territorial de 85 km².

Al tener el conocimiento de cuáles eran las necesidades del municipio, se procedió a estudiar las comunidades con más necesidad, y en base a ello se definieron los proyectos que consistieron en: Diseño de alcantarillado sanitario en aldea El Sitio y caserío La Gloria con un total de 3 600 metros lineales, beneficiando un total de 987 habitantes; diseño de un sistema de agua potable en el caserío El Petencito, con una longitud total de 1 400 metros lineales, y benefician a 100 habitantes y una edificación para la oficina municipal de la mujer con un área de 150 metros cuadrados, benefician así alrededor de 11 269 mujeres, en el municipio de Atescatempa, Jutiapa.

En la primera parte del proyecto se realizó la fase de investigación, contiene la monografía del lugar y un diagnóstico sobre las necesidades de los servicios básicos y de la infraestructura actual.

La segunda parte, se refiere a la fase de servicio técnico profesional en ella se describe el diseño de dos sistemas de alcantarillado sanitario, diseño de un sistema de agua potable y una edificación de un nivel, se tomó en cuenta para cada uno, todas las especificaciones y normas de diseño. Al final se elaboraron los planos de cada proyecto, presupuestos y cronogramas de los mismos.

OBJETIVOS

General

Diseñar el sistema de alcantarillado sanitario en la aldea El Sitio y caserío La Gloria; sistema de agua potable en el caserío El Petencito y edificación oficina municipal de la mujer en la cabecera municipal de Atescatempa, departamento de Jutiapa.

Específicos

1. Desarrollar una investigación de tipo monográfica y diagnóstica de servicios básicos e infraestructura del municipio de Atescatempa, Jutiapa.
2. Diseñar y planificar el sistema de alcantarillado sanitario, sistema de agua potable y edificación de un nivel, cumpliendo con las normas nacionales e internacionales, generando planos, presupuesto y cronograma de ejecución.
3. Describir los métodos que se utilizan para desarrollar el diseño de un sistema de alcantarillado sanitario, sistema de agua potable y una edificación, detallando los cálculos y parámetros que respaldan la autenticidad de los mismos.

INTRODUCCIÓN

El presente informe de graduación consiste en el estudio de los tramos de alcantarillado sanitario en aldea El Sitio y caserío La Gloria, estudio de un sistema de agua potable en el caserío El Petencito y una edificación en la oficina municipal de la mujer en el municipio de Atescatempa, Jutiapa. Para ello fue necesario el estudio monográfico de la región, identificación de los problemas y las necesidades de las comunidades, estudios poblacionales, diseños, presupuestos y medio ambiente.

La falta de los servicios básicos en las comunidades mencionadas, genera muchos problemas a sus pobladores, la falta de alcantarillado sanitario, causa enfermedades de tipo intestinal, criaderos de animales que transmiten enfermedades, con la elaboración de un alcantarillado sanitario que cubre 3 600 metros lineales en aldea El Sitio y en caserío La Gloria se beneficiará a 987 habitantes. La falta de agua potable en el caserío El Petencito genera muchos problemas de desnutrición, y enfermedades por falta del líquido vital a sus 100 habitantes entre niños y adultos. Por otra parte la falta de una edificación para capacitación y trabajo para las mujeres del municipio, causa retrasos en la educación y formación de cierto grupo de personas, las cuales necesitan de este apoyo, aproximadamente 11 269 mujeres se beneficiarán de este proyecto.

Estos proyectos representan un gran desarrollo en el ámbito social y económico del municipio, y la población se puede beneficiar de gran manera, y con ello llevar una mejor vida, al disminuir los problemas de salud y educación.

1. FASE DE INVESTIGACIÓN

1.1. Monografía y generalidades

1.1.1. Aspectos históricos

Atescatempa es uno de los diecisiete municipios del departamento de Jutiapa, su etimología se deriva de las voces pipiles Atescatl y Tentil, que quieren decir “a La Orilla de la Charca”, (Atescatl: Orildla - Tentil: Charca).

Es un pueblo de origen precolonial, fue asentado originalmente en las faldas del cerro Las Víboras a la orilla de la laguna de Atescatempa. Oficialmente comenzó a figurar como municipio el ocho de enero de 1 852, mediante el Decreto de Gobierno 297, su cabecera en ese tiempo fue San José Contepeque. Por algunos años pasó al Curato de Asunción Mita para restablecerse como Municipio en febrero de 1 886.

“Se cuenta que esta fue una ciudad populosa, su cacique era Atezcatl, quien luchó fuertemente por la conservación de su raza especialmente contra el príncipe Yupiltepec, quien lo engaño proponiéndole un trato donde la princesa Tiu-Cal hija de Atezcatl jugó un importante papel; cuando ella introdujo sus pies en la quebrada, el volcán Chingo derramó sus aguas, las cuales formaron la Laguna de Atescatempa, inundando la ciudad antigua, por lo que debieron trasladarse la ciudad de los pipiles, lugar denominado Jabillal. Ya aquí, una nueva erupción del volcán Chingo la destruyó completamente emigrando definitivamente al lugar donde se encuentra en la actualidad.

Otra leyenda cuenta que su cacique Atezcatl tenía una hija llamada “Tiu-Cal”, la cual tenía varios pretendientes y entre ellos el hijo heredero de “Yupil” (hoy municipio de Yupiltepeque) y el príncipe hijo de “Mictlán” (hoy Asunción Mita).

Tiu-Cal prefirió casarse con el hijo de “Mictlán”, motivo que desató una terrible guerra entre estos dos poblados que fueron perdiendo a sus guerreros. La sangre de los fieles y combatientes fueron tiñendo de rojo las aguas de la laguna, los dioses castigaron a los guerreros y los convirtieron en peces. Cuenta la leyenda que los peces aun pelean en el fondo del Cerro las Víboras, prueba de ello es que cuando se llena la laguna, brotan los peces a borbotones con evidentes mordidas”.

1.1.2. Datos generales del municipio

1.1.2.1. Población

En la Tabla I se muestra la población de Atescatempa desagregada por sexo y grupo etéreo tanto en el área urbana como rural, mostrando un alto porcentaje de población del área rural.

Tabla I. **Población de Atescatempa desagregada por sexo y grupo etéreo en el área urbana y rural**

Población desagregada por sexo y grupo etéreo	Área Urbana		Área Rural		TOTAL
	Número	%	Número	%	
Hombres	1,664	16%	8,739	84%	10,403
Mujeres	1,860	16.5%	9,409	83.5%	11,269
Total	3,524	16 %	18,148	84 %	21,672

Fuente: Instituto Nacional de Estadística –INE- 2015.

Aldea el Sitio cuenta con una población actual de 550 habitantes, que representan el 2,5% del total de la población del municipio; caserío La Gloria cuenta con una población actual de 437 habitantes lo cual indica un 2% de la totalidad del municipio; caserío El Petencito es la comunidad más pequeña con un total de 100 habitantes lo cual representa un 0,46% del municipio.

1.1.2.2. Religión

En el Municipio, predominan dos religiones, la Católica y la Evangélica, encontrándose las denominaciones: Asamblea de Dios, Voz de Dios, Príncipe de Paz, Evangelio Completo, Iglesia Centroamericana, Testigos de Jehová, iglesia evangélica tabernáculo, iglesia adventista del séptimo Día, entre otras. En las comunidades del Sitio, La Gloria y El Petencito predomina la religión evangélica, dos de las comunidades cuentan con una iglesia evangélica en su localidad, únicamente El Petencito no cuenta con una iglesia en su localidad.

1.1.2.3. Principales vías de acceso

El Municipio tiene dos vías de acceso principales. La carretera Interamericana CA-1, completamente asfaltada que comunica la ciudad capital de Guatemala con San Cristóbal Frontera y Atescatempa. La ruta No. 5 asfaltada desde Jutiapa al municipio de Yupiltepeque y desde ese municipio hasta Atescatempa. Dentro de la Cabecera Municipal la mayor parte de la infraestructura es pavimento y adoquín. Hacia las aldeas y caseríos la mayor parte es de terracería, en el caso de aldea El Sitio y caserío La Gloria el acceso es amplio y por calles de terracería, en caserío El Petencito el acceso es bastante limitado, el camino es estrecho, su topografía es bastante quebrada y no cuenta con infraestructura para librar los ríos.

1.1.2.4. Clima

La estación meteorológica Asunción Mita, es la más cercana al municipio de Atescatempa registrada oficialmente por el INSIVUMEH, a una distancia de aproximadamente 12 kilómetros en el municipio de Asunción Mita, Jutiapa. Según los datos de la estación, los parámetros promedio anuales son los siguientes:

- Temperatura media de 27,4 °C
- Temperatura máxima de 33,5 °C
- Temperatura mínima de 19,5 °C
- Temperatura máxima absoluta de 39,4 °C
- Temperatura mínima absoluta de 13,2 °C
- Lluvia de 1 350,74 mm
- Días de lluvia: 104 días
- Nubosidad de 4
- Humedad relativa media del 64%
- Velocidad del viento de 5,30 km/h
- Dirección del viento: Norte
- Evaporación piche (sombra) de 5,73 mm

Tomando en cuenta las zonas de vida que abarcan el municipio, el clima predominante es el templado, pero también se registran temperaturas cálidas en las zonas de vida del bosque seco subtropical, que forma parte del corredor seco del oriente de Guatemala y en la zona de vida bosque muy húmedo subtropical frío que se ubica en el volcán Chingo se registran temperaturas muy bajas principalmente en los meses de diciembre y enero.

1.1.2.5. Idioma

Castellano

1.1.2.6. Datos geográficos

1.1.2.6.1. Coordenadas geográficas

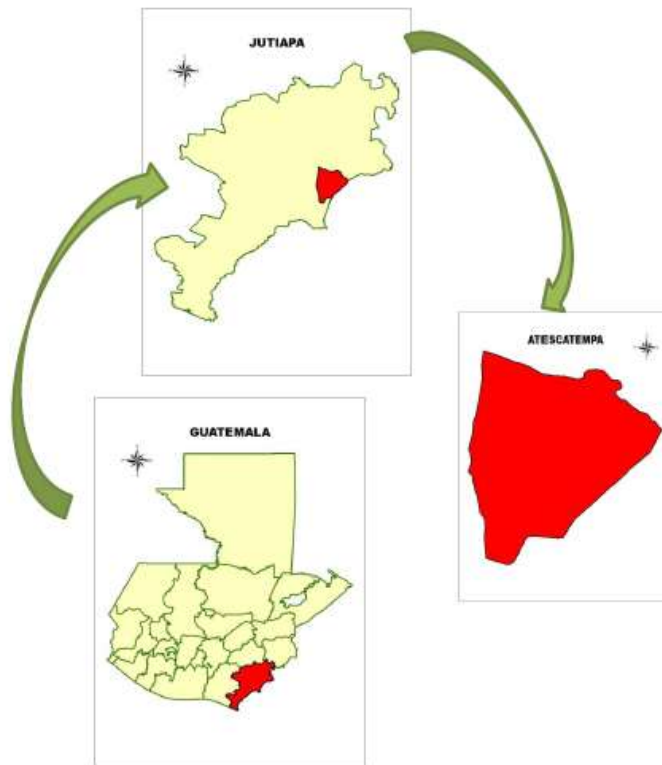
El municipio se ubica al oriente del país, sirviendo de límite fronterizo con la hermana República de El Salvador, dentro de las coordenadas siguientes: Latitud 10°14'30", Longitud 89°44'28" a una altitud de 2 000 a 2 300 pies sobre el nivel del mar. (600 a 700 metros sobre el nivel del mar).

1.1.2.6.2. Localización geográfica

Colinda al norte con Asunción Mita, al sur con Jerez, al este con la República de El Salvador y al oeste con Yupiltepeque. Por la ruta Panamericana, se encuentra a una distancia de 174 km, de la ciudad capital de Guatemala; de esta a la cabecera departamental de Jutiapa hay 116 km; de la cabecera departamental hasta San Cristóbal Frontera, hay 50 km, y de esta hacia la cabecera Municipal de Atescatempa dista 8 km.

Aldea El Sitio se encuentra a 5 km de la cabecera municipal en dirección sureste, en la misma dirección se encuentra el caserío La Gloria a una distancia de 2 km de la cabecera, el caserío El Petencito se encuentra a 2,5 km de la cabecera en dirección noroeste.

Figura 1. **Ubicación municipio de Atescatempa Jutiapa**



Fuente: Unidad de Gestión Ambiental Municipal, Municipalidad de Atescatempa.

1.1.2.6.3. Extensión territorial

El municipio de Atescatempa cuenta con una extensión territorial de 85 Km².

1.1.2.6.4. División geográfica

El municipio está organizado territorialmente en 23 centros poblados que incluye la cabecera municipal, 10 aldeas y 12 caseríos y el casco urbano y cada comunidad está representada en el Consejo Comunitario de Desarrollo.

Según datos proporcionados por el Instituto Nacional de Estadística –INE- con base el censo de población del año 2 002 y proyectado al 2 013, el municipio de Atescatempa, cuenta con un total de 3 693 familias, ubicadas en 4 082 viviendas, con un total de 20 485 habitantes, siendo las más pobladas la cabecera municipal, San Cristóbal Frontera, Horcones, San José Contepeque y el Zapote.

1.1.2.7. Servicios públicos

1.1.2.7.1. Educación

El Municipio cuenta con 27 escuelas de pre-primaria, 28 escuelas de primaria, trece institutos para básico y diez para diversificado haciendo un total de 78 edificios escolares, de acuerdo a la información proporcionada por la Coordinación Técnica administrativa 22-07-21 de Atescatempa.

Aldea El Sitio y caserío La Gloria cuentan con una escuela de educación primaria en sus localidades, caserío El Petencito no cuenta con centros educativos.

1.1.2.7.2. Salud

El Municipio cuenta con un Centro de Salud Tipo “A” completamente equipado, seis puestos de salud (El Naranjo, Horcones, Contepeque, San Cristóbal Frontera, El Zapote y El Sitio), y una maternidad anexa, todas dependencias el Ministerio de Salud Pública y Asistencia Social (MSPAS).

Además la municipalidad en coordinación con el centro de salud ha iniciado el programa “unidades mínimas de salud” comenzando en caserío El Jicaral.

1.1.2.7.3. Agua potable

Según datos de la Dirección Municipal de Planificación (DMP), se cuenta con servicio de agua potable en todas las aldeas y caseríos, quedando únicamente excluido caserío El Petencito.

1.1.2.7.4. Energía eléctrica

El 98 % de las comunidades del municipio cuentan con energía eléctrica según información de la DMP.

1.1.2.7.5. Alcantarillado

En la cabecera municipal el 95 % de las viviendas están conectadas al drenaje de aguas residuales, que no cuentan con ningún tratamiento especial para ser descargadas al río y quebradas cercanas a la población, lo que está provocando un alto grado de contaminación ambiental en el Río Atescatempa y algunos riachuelos y quebradas del municipio.

El mismo problema de contaminación se da en San Cristóbal Frontera, donde un 25 % de la comunidad cuenta con drenaje sanitario, pero no existe ningún tratamiento de dichas aguas, provocando la contaminación de los ríos La esperanza y San Cristóbal.

Las aguas pluviales son captadas en un 15 % de la cabecera municipal, el resto corren por las calles, ya que no se cuenta con alcantarillado pluvial por lo que las aguas provocan fuertes corrientes dentro del pueblo y en algunos casos provocan inundaciones.

Actualmente se encuentra en construcción una planta de tratamiento de aguas residuales, la misma dará tratamiento a todas las aguas residuales de la cabecera municipal y así evitar la contaminación de los ríos.

Aldea El Sitio, caseríos La Gloria y El Petencito carecen en su totalidad de un servicio de alcantarillado sanitario.

1.1.2.8. Condiciones económicas

1.1.2.8.1. Fuentes de empleo

El 60% de la población se dedica a la agricultura, 25% al comercio y el 15% restante laboran como empleados del Estado y en la iniciativa privada, actividades que les permiten obtener sus ingresos económicos para el sustento de sus hogares, por lo regular los hombres realizan los trabajos y las mujeres algunas dedicadas a los oficios domésticos y otras a las artesanías.

El salario para el jornalero en el campo es de Q50.00 a Q60.00, existe demanda de mano de obra solo para las épocas de siembra y cosecha.

En aldea el Sitio, caseríos La Gloria y El Petencito la principales fuentes de empleo son actividades agrícolas, hasta un 90% el resto se dedican al comercio y trabajo en el estado e iniciativa privada.

1.1.2.8.2. Migración y remesas

Existen movimientos migratorios de los habitantes hacia Estados Unidos de América y hacia la Costa sur de Guatemala a trabajar en cultivo de tabaco, se registran movimientos menores hacia la Ciudad Capital de Guatemala y hacia

otros municipios como en Asunción Mita a trabajar en cultivo de melón. En su mayoría los familiares envían remesas de dinero que se utilizan para mejoramiento de la vivienda, compra de tierra, inversión agrícola y para el mejoramiento de las condiciones de vida de la familia. Por lo general los hombres de la familia son los que viajan en la búsqueda de mejores oportunidades, en vista que en el Municipio no se cuenta con suficientes fuentes de empleo.

2. DISEÑO DE ALCANTARILLADO SANITARIO EN ALDEA EL SITIO Y CASERÍO LA GLORIA

2.1. Descripción del proyecto

El diseño de alcantarillado en la aldea El Sitio y caserío La Gloria, del municipio de Atescatempa, es estrictamente sanitario, se diseñará según normas de diseño del Instituto de Fomento Municipal (INFOM), para su realización se llevaron a cabo varios estudios, como poblacional y levantamiento topográfico, en especial altimetría y planimetría.

El proyecto comprende una línea principal de 3,68 kilómetros de longitud de tubería PVC, norma ASTM 3034, formados por 2,15 kilómetros en el caserío La Gloria y 1,53 kilómetros en aldea El Sitio.

2.2. Estudio de la población a servir

El estudio de la población a servir se realiza con el objetivo de conocer la cantidad de aguas residuales que se tributará al sistema y en base a ello determinar el diámetro de la tubería, tomando en cuenta que se debe de estimar la población futura, según el periodo de diseño. Para este caso se utilizó el modelo matemático de crecimiento geométrico, por ser el que mejor se adapta para poblaciones en vías de desarrollo.

2.3. Levantamiento topográfico

Es un parámetro de diseño que permite trazar planos y mapas de un área, de tal forma que se puede obtener distancias, alturas, ángulos y otros. Para este caso se utilizó altimetría y planimetría.

2.3.1. Planimetría

Es parte de la topografía y se define como el conjunto de métodos y procedimientos para conseguir una representación a escala de una superficie plana, tomando como referencia el norte para su orientación.

Para la medición del proyecto se utilizó el método de conservación del azimut, que es utilizado para poligonales abiertas y es conocido por ser un método muy exacto. El método consiste en tomar un azimut inicial referido al norte y conservar el azimut leído en una estación, para partir de él en las siguientes lecturas de las otras estaciones.

2.3.2. Altimetría

Es la rama de la topografía que estudia el conjunto de métodos y procedimientos para determinar la altura o cota en un plano de referencia, por medio de la altimetría se consigue representar el relieve de un terreno.

En las comunidades de La Gloria y El Sitio la topografía es accidentada, cuentan con partes planas, pero mucha parte de su terreno cuenta con pendientes altas, debido a que ambas comunidades se encuentran en la parte alta del municipio.

2.4. Trazo de la red

El trazo de la red se realizó en dirección de la calle y al centro de esta, los pozos de visita se ubicaron en las curvas para mantener la dirección, en los cruces de dos o más calles, en los cambios de pendientes y diámetros, y en tramos no mayores a 100 metros.

2.5. Diseño de la red

Para el diseño de la red de recolección de las aguas residuales, se deben de tomar en cuenta varios parámetros los cuales serán determinantes para obtener un diseño adecuado y que permita que el sistema sea funcional y cumpla su vida útil.

2.5.1. Período de diseño

El período de diseño de un sistema de alcantarillado, es la cantidad de tiempo que le permite al sistema trabajar de forma eficiente, durante dicho tiempo se espera que la tubería trabaje a sección parcial. Para este proyecto se tomó un período de 30 años de vida útil, este período puede variar debido a varios aspectos como:

- Crecimiento de la población
- Mantenimiento y administración
- Período de diseño estudiado por el diseñador, según las normas

2.5.2. Población de diseño

Para determinar la población, con la que se va diseñar el sistema de alcantarillado sanitario, se tomó como base el método de crecimiento geométrico o exponencial, por ser el que más se asemeja a la población del municipio, los datos necesarios para utilizar este método se encuentran, en el Instituto Nacional de Estadística (INE). El cálculo de la población futura se determina mediante la siguiente expresión:

$$P_f = P_a(1 + R)^n$$

Donde:

P_f = Población futura

P_a = Población actual

R = Tasa de crecimiento

n = período de diseño

2.5.3. Dotación

Se entiende por dotación a la cantidad de agua que es asignada para cada habitante y que incluye el consumo de todos los servicios que realiza en un día medio. Se expresa en litros/habitante/día. La dotación no es una cantidad fija, sino que se ve afectada por varios factores, que la hacen característica de una sola comunidad. Para ambas comunidades se asumió un valor de 120 l/hab/día según información de la municipalidad y especificaciones del INFOM.

2.5.4. Factor de retorno

El factor de retorno es un indicador que relaciona la cantidad de agua que se consume al día y cuanta de esta va a los drenajes. Este factor puede variar desde 0,70 a 0,95 dependiendo del clima de la región y del acceso al agua, para el proyecto se estableció un valor de 0,80 debido a las condiciones climáticas del lugar.

2.5.5. Factor de caudal medio

Este factor está relacionado con el aporte medio de agua de cada persona, el caudal medio es la suma de todos los caudales tales como: Caudal domiciliar, comercial, industrial, conexiones ilícitas y de infiltración. El factor de caudal medio se limita a los valores de 0,002 a 0,005, si el valor calculado es menor al límite inferior se trabaja con 0,002; si el valor es mayor al límite superior se trabaja con 0,005; y si se encuentra en el rango, se trabaja con el valor obtenido. Para el proyecto no se cuentan con valores de caudal industrial y comercial. La expresión utilizada para calcular el factor de caudal medio es la siguiente:

$$f_{qm} = \frac{Q_{medio}}{Población\ futura}$$

Donde:

f_{qm} = Factor de caudal medio

Q_{medio} = Caudal medio

2.5.6. Factor harmond

Es un factor que está en función del número de habitantes que están en el área de influencia. Se calcula por medio de la siguiente expresión:

$$FH = \frac{18 + \sqrt{P/1000}}{4 + \sqrt{P/1000}}$$

Donde:

FH= Factor Harmond

P= Población acumulada en miles de habitantes

2.5.7. Caudal medio

Es el caudal que va circular por el alcantarillado, la suma de todos los caudales y se divide en varios caudales que son: caudal domiciliar, comercial, industrial, conexiones ilícitas y de infiltración. Para el proyecto no se contemplan el comercial e industrial, debido a que no existen en el lugar, y el de infiltración por utilizar tubería de PVC.

2.5.8. Caudal domiciliar

Es el agua que después de ser utilizada en las viviendas, es conducida hacia la red de alcantarillado. El agua de uso doméstico está relacionada con la dotación. No toda el agua utilizada va directamente al alcantarillado, existe una fracción que por distintos usos no es dirigida hacia los drenajes, es por eso que el caudal domiciliar se ve afectado por un factor de retorno mencionado con anterioridad. La expresión que determina el caudal domiciliar es la siguiente:

$$Q_{dom} = \frac{N_{hab} * Dot * FR}{86400}$$

Donde:

Q_{dom} = Caudal domiciliar (l/s)

N_{hab} = Número de habitantes

Dot = Dotación (l/hab/día)

FR = Factor de retorno

2.5.9. Caudal de conexiones ilícitas

Este caudal es generado por las viviendas que conectan las tuberías del sistema de agua pluvial al alcantarillado sanitario. Este caudal daña el sistema, por ello debe de evitarse para no causar problemas en el drenaje. Para el cálculo se utilizó el método dado por el INFOM, donde se especifica que se tomará como mínimo el 10% del caudal domiciliar, sin embargo en lugares donde no existe drenaje pluvial se podrá tomar un valor más alto, para este proyecto se tomó un 20% y se calcula de la siguiente manera:

$$Q_{ci} = Q_{dom} * 0,20$$

Donde:

Q_{ci} = Caudal de conexiones ilícitas (l/s)

Q_{dom} = Caudal domiciliar (l/s)

2.5.10. Caudal de diseño

Es el que se utiliza para diseñar el sistema de alcantarillado sanitario, se calcula con la siguiente expresión:

$$Q_{diseño} = Pob_f * fqm * FH$$

Donde:

$Q_{diseño}$ = Caudal de diseño

Pob_f = Población futura

f_{qm} = factor de caudal medio

FH = Factor Harmond

2.6. Fundamentos hidráulicos

2.6.1. Relaciones hidráulicas

Durante el proceso de diseño es necesario la relación de muchas variables, para la verificación de datos, es un proceso bastante largo, por tal razón se busca la manera de facilitar el trabajo, existen varios métodos para facilitar el proceso. Para este caso se utilizó la tabla de relaciones hidráulicas que se obtiene a partir de la ecuación de Manning.

Para la utilización de las tablas de relaciones hidráulicas se inicia con calcular la relación de caudales (q/Q). El valor resultante se busca en las tablas, si no se encuentra debe aproximarse, en base a este valor se ubican las otras relaciones como (v/V), (a/A), (d/D). Con el resultado de las relaciones y los datos a sección llena, se puede conocer los valores a sección parcial.

2.6.2. Velocidad mínima y máxima

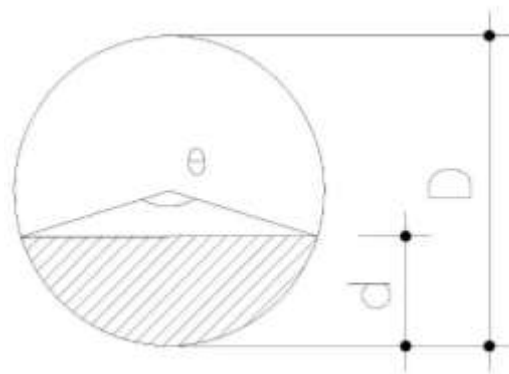
Las velocidades son un factor muy importante en el diseño de alcantarillados, se cuenta con un rango de velocidades en que el sistema trabajara de forma más eficiente. Según las normas del INFOM la velocidad mínima es de 0,60 m/s debido a que a menores velocidades desechos sólidos quedan en la tubería, permitiendo que esta pueda taparse. En algunos casos especialmente en los tramos iniciales es posible obtener velocidades menores.

La velocidad máxima permitida es de 3,00 m/s, ya que las velocidades mayores provocan daño a la tubería como abrasión, permitiendo el desgaste en ella. Tomando en cuenta que los datos anteriores son para tubería de concreto, se ha aceptado para tubería PVC velocidades de 0,40 a 5 m/s.

2.6.3. Sección llena y parcialmente llena

El principio fundamental de un sistema de alcantarillado sanitario, es que este funcione a sección parcial, como canales abiertos, y nunca a sección llena. Por lo tanto el caudal de diseño jamás será igual o mayor que el caudal a sección llena.

Figura 2. Sección parcialmente llena



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Para el cálculo de la velocidad se emplea la fórmula de Manning.

$$V = \left[\frac{0,03429 D^{2/3} * \sqrt{S}}{n} \right]$$

Donde:

V = Velocidad a sección llena (m/s)

D = Diámetro de tubo

S = Pendiente (%)

n = Coeficiente de rugosidad, depende del material del tubo

El caudal que transportara el tubo a sección llena se calcula con la siguiente expresión:

$$Q = A * V$$

Donde:

Q = Caudal (m³/s)

A = Área del tubo (m²)

V = Velocidad a sección llena (m/s)

2.7. Partes de un alcantarillado

2.7.1. Colector

Conducto principal, encargado de trasportar todas las aguas servidas de las edificaciones hasta un cuerpo receptor o una planta de tratamiento. Por lo general son de sección circular de concreto o PVC. Para este caso se utilizó tubería PVC con diámetro de 6 pulgadas para el colector.

2.7.2. Pozos de visita

Los pozos de visita son obras básicas en un sistema de alcantarillado sanitario, son empleados para verificar el buen funcionamiento del sistema, así

como medios de inspección y limpieza. Pueden ser construidos de cualquier material siempre que sea impermeable. Normalmente son de sección circular, la parte superior tiene forma de cono truncado, se deben de colocar en lugares estratégicos como:

- Cambio de diámetro
- Cambio de pendiente
- Cruce de dos o más tuberías
- Tramos iniciales
- En tramos de tubería a una distancia no mayor de 100 metros

Son de secciones circulares y con un diámetro mínimo de 1,20 m, construidos por lo general de ladrillo de barro cocido, repellos y cernidos que lo haga impermeable, el fondo de concreto reforzado, la tapadera de entrada debe tener un diámetro 0,60 a 0,75 metros, escalones de hierro empotrados en las paredes para bajar hasta el fondo del pozo, la altura del pozo dependerá del diseño de la red.

2.7.3. Conexiones domiciliars

Tiene como objetivo descargar las aguas residuales provenientes de casas o edificios hacia el alcantarillado sanitario. Está formado por dos elementos:

- a) **Candela:** Caja o diámetro que recibe las aguas de un predio (casa, lote y otros), normal de 12 pulgadas de diámetro y la profundidad recomendada es de 1m. Debe tener una tapadera de inspección, y el fondo debe tener un desnivel que permita que fluyan las aguas por la tubería secundario o de acometida.

- b) **Tubería de acometida:** Es la conexión de la candela con el colector, se hará por medio de una tubería con un diámetro recomendado de 4 pulgadas de PVC, pendiente mínima de 2% y se conecta a 45 grados de la horizontal y en la mitad superior del colector.

2.8. Parámetros de diseño para un alcantarillado

2.8.1. Profundidad mínima del colector

La profundidad de la línea principal dependerá de la pendiente del terreno, velocidad del flujo, caudal y tirante. De igual forma se debe tomar en cuenta una altura mínima que permita proteger el sistema de las cargas de tránsito.

Tabla II. **Profundidad mínima del colector**

PROFUNDIDADES MÍNIMAS DE LA COTA INFERIOR PARA EVITAR RUPTURAS													
DIAMETRO	6"	8"	10"	12"	16"	18"	21"	24"	30"	36"	42"	48"	60"
TRAFICO NORMAL	1.16	1.22	1.28	1.33	1.41	1.5	1.58	1.66	1.84	1.99	2.14	2.25	2.55
TRAFICO PESADO	1.36	1.42	1.48	1.53	1.51	1.7	1.78	1.86	2.04	2.19	2.34	2.45	2.75

Fuente: OROZCO, Juan Adolfo. *Tesis Diseño de Drenajes Sanitario* Aldea San Pedro Petz, Departamento de San Marcos. p.29.

La dimensión de las profundidades está dada en metros.

2.8.2. Ancho de zanja

Para llegar a la profundidad del colector, se deben realizar excavaciones de un pozo de visita a otro, en dirección que la topografía indica, conforme al diseño

de la red general, la profundidad de las zanjas está condicionada por el diámetro y la profundidad del colector. A continuación se presenta una tabla que muestra los anchos aconsejables para una zanja, en función del diámetro y profundidad.

Tabla III. **Ancho de zanja**

Diámetro en pulgadas	Ancho de zanja		
	Para profundidades hasta 2m	Para profundidades de 2 a 4 m	Para profundidades de 4 a 6m
4	0.50	0.60	0.70
6	0.55	0.65	0.75
8	0.60	0.70	0.80
10	0.70	0.80	0.80
12	0.80	0.80	0.80
15	0.90	0.90	0.90
18	1.00	1.00	1.10
24	1.10	1.10	1.35

Fuente: MARTÍNEZ, Oscar Rolando, *Tesis Diseño de Alcantarillado Sanitario para barrio el centro, San Juan Ermita, Chiquimula.* p.24.

2.8.3. Cotas invert

Es la cota que determina la localización de la parte inferior interior de la tubería. Para el diseño de un sistema de alcantarillado sanitario se deben considerar los siguientes aspectos referentes a las cotas invert de entrada y salida de las tuberías en los pozos de visita:

- Cuando a un pozo de visita entra una tubería y sale otra del mismo diámetro, la cota invert de salida estará, como mínimo, a 3 cms debajo de la cota invert de entrada.

- Cuando a un pozo de visita entra una tubería de un diámetro y salga otra de diferente diámetro, la cota invert de salida estará, como mínimo, debajo de la cota invert de entrada, igual a la diferencia de los diámetros de la cota invert de entrada y salida.
- Cuando a un pozo de visita llegan varias tuberías de distintos diámetros y sale una de igual diámetro al mayor de las que llega, la cota invert de salida será 3 cms debajo de la de entrada, si la tubería que sale es de diámetro mayor, la cota invert de salida será la diferencia de diámetro con la tubería de mayor diámetro que llega al pozo de visita.

2.9. Diseño de tramo PV-14 a PV-15, aldea El Sitio

A continuación se realiza un ejemplo del diseño de un tramo de drenaje sanitario para la aldea El Sitio.

Datos: Cota de terreno PV-14 = 764,76 m; cota de terreno PV-15 = 759,56 m; distancia horizontal = 95,76 m; población actual = 350 habitantes; Dotación = 120 litros/habitante/día; factor de retorno FR = 0,80

Se calcula la población futura:

$$P_f = 350(1 + 0,0295)^{30} = 838 \text{ habitantes}$$

En base a la población se calcula el caudal medio, para ello se realiza la suma de los caudales domiciliarios y caudales de conexiones ilícitas, que son los únicos que aplican por las condiciones socioeconómicas del lugar.

$$Q_{dom} = \frac{838 \text{ hab} * 120 \text{ l/hab/dia} * 0,80}{86\ 400} = 0,93 \text{ l/s}$$

$$Q_{ci} = 0,93 \text{ l/s} * 0,20 = 0,19 \text{ l/s}$$

$$Q_m = 0,93 \text{ l/s} + 0,19 \text{ l/s} = 1,12 \text{ l/s}$$

En base al caudal medio y la población se calcula el factor de caudal medio (fqm) y el factor Harmond (FH).

$$fqm = \frac{1,12 \text{ l/s}}{838 \text{ habitantes}} = 0,00133 < 0,002 \text{ entonces } fqm = 0,002$$

$$FH = \frac{18 + \sqrt{838/1\ 000}}{4 + \sqrt{838/1\ 000}} = 3,85$$

Con los resultados anteriores se procede al cálculo del caudal de diseño del tramo.

$$Q_{diseño} = 838 * 0,002 * 3,85 = 6,45 \text{ l/s}$$

Se propone el diámetro mínimo para tubería PVC en sistemas de alcantarillado sanitario. Tubo PVC $\Theta = 6$ pulgadas.

Se estable una altura mínima de los pozos de visita en 1,35 metros en base al tipo de tráfico que circula en la comunidad.

Altura PV-14 = 3,40 m

Altura PV-15 = 1,35 m

En base a las alturas de pozos de visita y las cotas del terreno, se procede a calcular las cotas invert del tramo.

$$\text{Cota invert de salida PV} - 14 = 764,76 \text{ m} - 3,40 \text{ m} = 761,36 \text{ m}$$

$$\text{Cota invert de entrada PV} - 15 = 759,56 \text{ m} - 1,35 \text{ m} + 0,03 = 758,24 \text{ m}$$

Conociendo las cotas invert se procede a calcular la pendiente de la tubería.

$$S(\%)_{\text{tubo}} = \frac{761,36 \text{ m} - 758,24 \text{ m}}{95,76 \text{ m}} * 100 = 3,26\%$$

Conforme a la fórmula de Manning se calcula la velocidad a sección llena de la tubería.

$$V = \left[\frac{0,03429 (6)^{2/3} * \sqrt{3,26}}{0,10} \right] = 2,04 \text{ m/s}$$

El caudal que transporta la tubería a sección llena se calcula en base a la velocidad en las mismas condiciones y el diámetro de la tubería.

$$Q = A * V = \pi \left(\frac{(6 * 2,54 / 100)^2}{4} \right) * 2,04 = 0,03721 \text{ m}^3/\text{s} = 37,21 \text{ l/s}$$

Conociendo los caudales a sección llena y sección parcial ($q_{\text{diseño}}$), se toma como referencia las relaciones hidráulicas para conocer las velocidades y tirantes a sección parcial.

$$\frac{q}{Q} = \frac{6,45}{37,21} = 0,1731$$

$$\frac{v}{V} = 0,75$$

$$\frac{d}{D} = 0,282$$

En base a las relaciones hidráulicas, se calcula la velocidad a sección parcial de este tramo:

$$v = 0,75 * 2,04 \text{ m/s} = 1,53 \text{ m/s}$$

Se observa que la velocidad de este tramo $v=1,53 \text{ m/s}$ se encuentra dentro de los límites para la tubería PVC $0,40 \text{ m/s} \leq 5 \text{ m/s}$ y que la relación de tirantes $0,282 D$ se encuentra entre los límites $0,10 D \leq 0,90 D$. Por lo tanto el diámetro de la tubería y la profundidad de los pozos es la adecuada.

2.10. Evaluación de impacto ambiental inicial

Actividades de bajo impacto ambiental (acuerdo gubernativo 137-2016, reglamento de evaluación, control y seguimiento ambiental y su reforma) según el Ministerio de Ambiente y Recursos Naturales (MARN).

I.5 Dirección para recibir notificaciones (dirección fiscal) (identificando calles, avenidas, número de casa, zona, aldea, cantón, barrio o similar, así como otras delimitaciones territoriales; OBLIGATORIAMENTE indicar el municipio y departamento)
 3a Calle "A" 2-84 Zona 1, Atescatempa, Jutiapa.

I.6 Si para consignar la información en este formato, fue apoyado por una profesional, por favor anote el nombre y profesión del mismo
 Bryan Fernando Alfaro Barrera. Ingeniero Civil.

II. INFORMACION GENERAL

Se debe proporcionar una descripción de las actividades que serán efectuadas en el proyecto, obra, industria o actividad según etapas siguientes:

II.1 Etapa de construcción	Operación	Abandono
<ul style="list-style-type: none"> • Excavación del terreno • Colocación de tubería • Construcción de pozos de visita • Relleno y compactación del material • Maquinaria retroexcavadora cargadora • Maquinaria compactadora, compactador de suelo vibratorio. • Camiones para movimiento de tierras • Materiales de construcción: cemento, acero, ladrillo, cal, arena, piedrín, agua de río, etc. 	<ul style="list-style-type: none"> • El sistema funcionará por gravedad, por lo cual no requerirá mayor mantenimiento constante • Periódicas revisiones en los pozos de visita • En caso de tubería dañada o de taponamientos, se tendrá que realizar excavaciones 	<ul style="list-style-type: none"> • El proyecto tiene una vida útil de 30 años, por lo cual, si posteriormente a este tiempo se desea, se podrá ejecutar un proyecto similar por crecimiento poblacional o en el caso que el sistema ya no sea funcional.

- MAQUINARIA:**
- 1 Retroexcavadora cargadora pivote central
 - 1 Compactador de suelo vibratorio
 - 2 Concreteeras de 1 saco
 - 1 Apisonador o compactadora tipo bailarina
 - 2 Camiones de volteo de 5 m3
 - 1 Camión abastecedor de agua (2000 galones)

II.3 Área

a) Área total de terreno en metros cuadrados: El terreno es la calle principal de las comunidades, aproximadamente 8,250 m²

b) Área de ocupación del proyecto en metros cuadrados: El proyecto es subterráneo, aproximadamente 3,300 m²
 Área total de construcción en metros cuadrados: 1,650 m²

INSTRUCCIONES		PARA USO INTERNO DEL MARN
II.4 Actividades colindantes al proyecto: NORTE Agricultura SUR Agricultura ESTE Agricultura OESTE Agricultura Describir detalladamente las características del entorno (viviendas, barrancos, ríos, basureros, iglesias, centros educativos, centros culturales, etc.):		
DESCRIPCION	DIRECCION (NORTE, SUR, ESTE, OESTE)	DISTANCIA AL PROYECTO
Viviendas	Este y oeste	De 4 metros hasta 350 metros
Ríos	Este y oeste	2 metros
Centros educativos	Oeste	10 metros
Iglesias	Este y oeste	2 metros
Centro de salud	Norte	2 metros
II.5 Dirección del viento: Dirección Norte		
II.6 En el área donde se ubica la actividad, a qué tipo de riesgo ha estado o está expuesto a) inundación (X) b) explosión () c) deslizamientos (X) d) derrame de combustible () e) fuga de combustible () d) Incendio () e) Otro () Detalle la información: En época de lluvia se dan crecidas de los ríos y estos traen material que recolectan aguas arriba. También en época de lluvia existen pequeños deslizamientos de tierra que el agua ocasiona.		
II.7 Datos laborales a) Jornada de trabajo: Diurna (X) Nocturna () Mixta () Horas Extras No aplica b) Número de empleados por jornada 20 empleados Total empleados 20 empleados		
II.8 USO Y CONSUMO DE AGUA, COMBUSTIBLES, LUBRICANTES, REFRIGERANTES, OTRO... Se utilizará agua, gasolina, diésel, lubricantes, entre otros.		

INSTRUCCIONES	PARA USO INTERNO DEL MARN
----------------------	--------------------------------------

CONSUMO DE AGUA, COMBUSTIBLES, LUBRICANTES, REFRIGERANTES, OTROS...							
	Tipo	Si/No	Cantidad/(mes día y hora)	Proveedor	Uso	Especificaciones u observaciones	Forma de almacenamiento
Agua	Servicio publico	No	-	-	-	-	-
	Pozo	No	-	-	-	-	-
	Agua especial	No	-	-	-	-	-
	Superficial	Si	1500 lt/día	Río	Constructivo	Ninguna	Tanques
Combustible	Otro	No	-	-	-	-	-
	Gasolina	Si	5 galones/dia	Gasolinera	Maquinaria	Ninguna	Tanques
	Diesel	Si	40 galones/dia	Gasolinera	Maquinaria	Ninguna	Tanques
	Bunker	No	-	-	-	-	-
	Glp	No	-	-	-	-	-
	Otro	No	-	-	-	-	-
Lubricantes	Solubles	No	-	-	-	-	-
	No solubles	No	-	-	-	-	-
Refrigerantes	-	No	-	-	-	-	-
Otros	-	-	-	-	-	-	-
	-	-	-	-	-	-	-
	-	-	-	-	-	-	-

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

III. IMPACTO AL AIRE

GASES Y PARTICULAS

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

Se generará humo producido por la maquinaria pesada como resultante de las actividades constructivas. Se generará polvo con la mezcla de cementantes para la realización del concreto.

MITIGACION

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

Se utilizará equipo de protección, como gafas y mascarilla.

INSTRUCCIONES	PARA USO INTERNO DEL MARN
<p>RUIDO Y VIBRACIONES</p> <p>III.3 Las operaciones de la empresa producen sonidos fuertes (ruido), o vibraciones? El ruido producido será el de la maquinaria.</p> <p>III.4 En donde se genera el sonido y/o las vibraciones (maquinaria, equipo, instrumentos musicales, vehículos, etc.) Maquinaria de trabajo, como retroexcavadoras, compactadoras y concreteras.</p> <p>III.5 ¿Qué se está haciendo o que acciones se tomarán para evitar que el ruido o las vibraciones afecten al vecindario y a los trabajadores? Se utilizarán horarios adecuados para que el ruido sea afecte de menor forma a los vecinos.</p>	
<p>OLORES</p> <p>III.6 Si como resultado de sus actividades se emiten olores (ejemplo: cocción de alimentos, aromáticos, solventes, etc.), explicar con detalles la fuente de generación y el tipo o características del o los olores: No se emitirán olores</p> <p>III.7 Explicar que se está haciendo o se hará para evitar que los olores se dispersen en el ambiente? No se emitirán olores</p>	
<p>IV. EFECTOS DE LA ACTIVIDAD EN EL AGUA</p>	
<p>AGUAS RESIDUALES</p>	

CARACTERIZACION DE LAS AGUAS RESIDUALES

IV.1 Con base en el Acuerdo Gubernativo 236-2006, Reglamento de las Descargas y Re-uso de Aguas Residuales y de la Disposición de Lodos, qué tipo de aguas residuales (aguas negras) se generan?

- a) Ordinarias (aguas residuales generadas por las actividades domésticas) **(X)**
- b) Especiales (aguas residuales generadas por servicios públicos municipales, actividades de servicios, industriales, agrícolas, pecuarias, hospitalarias)
- c) Mezcla de las anteriores
- d) Otro;

Cualquiera que fuera el caso, explicar la información, indicando el caudal (cantidad) de aguas residuales generado:

Se implementará el uso de baños portátiles. Con un caudal de descarga de aproximadamente 250 litros/día.

IV.2 Indicar el número de servicios sanitarios:

Se colocará dos baños portátiles para el uso de los trabajadores.

INSTRUCCIONES

PARA USO INTERNO DEL MARN

TRATAMIENTO DE AGUAS RESIDUALES

IV.3 Describir que tipo de tratamiento se da o se propone dar a las aguas residuales generadas por la actividad. (usar hojas adicionales)

- a) Sistema de tratamiento
- b) Capacidad
- c) Operación y mantenimiento
- d) Caudal a tratar: Se retirarán las aguas residuales por parte de la empresa suministradora de baños portátiles, se extraerán las aguas residuales con una frecuencia de 3 veces por semana por la empresa contratada y ellos darán tratamiento a las aguas.
- e) Etc.
- f)

DESCARGA FINAL DE AGUAS RESIDUALES

IV. 4 Indique el punto de descarga de las aguas residuales, por ejemplo en pozo de absorción, colector municipal, río, lago, mar u otro e indicar si se le efectuó tratamiento de acuerdo con el numeral anterior:

No aplica

AGUA DE LLUVIA (AGUAS PLUVIALES)

IV.5 Explicar la forma de captación de agua de lluvia y el punto de descarga de la misma (zanjones, ríos, pozos de absorción, alcantarillado, etc.)

No aplica. El agua pluvial seguirá circulando por los zanjones y ríos.

V. EFECTOS DE LA ACTIVIDAD SOBRE EL SUELO (Sistema edáfico y lítico)

DESECHOS SÓLIDOS

VOLUMEN DE DESECHOS

V.1 Especifique el volumen de desechos o desperdicios genera la actividad desarrollada:

- a) Similar al de una residencia 11 libras/día
- b) Generación entre 11 a 222 libras/día
- c) Generación entre 222 libras y 1000 libras/día
- d) Generación mayor a 1000 libras por día

V.2 Además de establecer la cantidad generada de desechos sólidos, se deben caracterizar e indicar el tipo de desecho (basura común, desechos de tipo industrial o de proceso, desechos hospitalarios, orgánicos, etc.)

Desechos de materiales constructivos, retazos de varillas de acero, basura de sacos de cementos, desperdicios de material constructivo.

V.3. Partiendo de la base que todos los Desechos Peligrosos, son todos aquellos que posean una o más de las características siguientes: corrosivos, reactivos, explosivos, tóxicos, inflamables, biológico infecciosos, se genera en su actividad algún tipo de desecho con estas características y en qué cantidad?

Ninguno

V.4 Se efectúa algún tipo de tratamiento de los desechos (comunes o peligrosos), Explicar el método y/o equipo utilizado

Se retira todo el material de desecho y se lleva al basurero municipal.

V.5 Si los desechos se trasladan a otro lugar, para tratamiento o disposición final, indicar el tipo de transporte utilizado

Se utilizará un vehículo liviano, en el caso de ser mucho se utilizará camión.

V.6 Contempla la empresa algún mecanismo o actividad para disminuir la cantidad o el tipo de desechos generados, o bien evitar que éstos sean dispuestos en un botadero?

Se contempla realizar reciclaje para que muchos de los materiales se puedan entregar a empresas recicladoras, como los metales.

V.7 Indicar el sitio de disposición final de los desechos generados (comunes y peligrosos)

En el basurero municipal.

INSTRUCCIONES	PARA USO INTERNO DEL MARN
VI. DEMANDA Y CONSUMO DE ENERGIA	
CONSUMO	
VI.1 Consumo de energía por unidad de tiempo (kW/hr o kW/mes): Aproximadamente 5kW/hr	
VI. 2 Forma de suministro de energía	
a) Sistema público	
b) Sistema privado	

c) Generación propia (X)

VI.3 Dentro de los sistemas eléctricos de la empresa se utilizan transformadores, condensadores, capacitores o inyectores eléctricos?
SI NO (X)

VI.4 Qué medidas propone para disminuir el consumo de energía o promover el ahorro de energía?

Todos los mecanismos se realizan por combustión, ya que todo se trabajará con maquinaria pesada y trabajos con mano de obra.
Se utilizarán horarios diurnos, por las noches no se trabajará lo que reducirá considerablemente el consumo eléctrico.

VII. POSIBILIDAD DE AFECTAR LA BIODIVERSIDAD (ANIMALES, PLANTAS, BOSQUES, ETC.)

VII.1 En el sitio donde se ubica la empresa o actividad, existen:

- Bosques (No)
- Animales (Sí)
- Otros

Especificar información: Existen animales, pero están bastante retirados del área donde se realizarán los trabajos.

VII.2 La operación de la empresa requiere efectuar corte de árboles?
NO

VII.3 Las actividades de la empresa, pueden afectar la biodiversidad del área? SI () NO (X) Por qué?
Toda actividad constructiva estará lejos de los animales y no afectará la vegetación del lugar.

VIII. TRANSPORTE

VIII.1 En cuanto a aspectos relacionados con el transporte y parqueo de los vehículos de la empresa, proporcionar los datos siguientes:

- a) Número de vehículos: 4 vehículos
- b) Tipo de vehículo: 1 maquinaria, 2 vehículos pesados y 1 liviano.
- c) Sitio para estacionamiento y área que ocupa: Se alquilará un terreno vacío.
- d) Horario de circulación vehicular: 7:00 a 17:00 horas
- e) Vías alternas: Ninguna

IX. EFECTOS SOCIALES, CULTURALES Y PAISAJÍSTICOS

ASPECTOS CULTURALES

IX.1 En el área donde funciona la actividad, existe alguna (s) etnia (s) predominante, cuál?
Ladina

INSTRUCCIONES	PARA USO INTERNO DEL MARN
<p>RECURSOS ARQUEOLOGICOS Y CULTURALES</p> <p>IX.2 Con respecto de la actividad y los recursos culturales, naturales y arqueológicos, Indicar lo siguiente:</p> <p>a) <input checked="" type="checkbox"/> La actividad no afecta a ningún recurso cultural, natural o arqueológico</p> <p>b) <input type="checkbox"/> La actividad se encuentra adyacente a un sitio cultural, natural o arqueológico</p> <p>c) <input type="checkbox"/> La actividad afecta significativamente un recurso cultural, natural o arqueológico</p> <p>Ampliar información de la respuesta seleccionada</p> <p>No existe algún recurso natural o arqueológico cerca de la actividad constructiva.</p>	
<p>ASPECTOS SOCIAL</p> <p>IX.3. En algún momento se han percibido molestias con respecto a las operaciones de la empresa, por parte del vecindario? SI () NO (X)</p> <p>IX.4 Qué tipo de molestias? Ninguna</p> <p>IX.5 Qué se ha hecho o se propone realizar para no afectar al vecindario? Es una operación constructiva que beneficiará totalmente a la población, por lo cual no existen molestias.</p>	
<p>PAISAJE</p> <p>IX.6 Cree usted que la actividad afecta de alguna manera el paisaje? Explique por qué?</p> <p>Durante la actividad constructiva se verá afectado ya que visualmente se observará personal y maquinaria realizando actividades en la vía pública. Al finalizar los trabajos no se afectará de ninguna forma el paisaje, todo estará como al inicio, ya que la construcción es subterránea y los trabajos serán únicamente temporales.</p>	
<p>X. EFECTOS Y RIESGOS DERIVADOS DE LA ACTIVIDAD</p>	
<p>X.1 Efectos en la salud humana de la población circunvecina:</p> <p>a) <input type="checkbox"/> la actividad no representa riesgo a la salud de pobladores cercanos al sitio</p> <p>b) <input checked="" type="checkbox"/> la actividad provoca un grado leve de molestia y riesgo a la salud de pobladores</p> <p>c) <input type="checkbox"/> la actividad provoca grandes molestias y gran riesgo a la salud de pobladores</p> <p>Del inciso marcado explique las razones de su respuesta, identificar que o cuales serían las actividades riesgosas: Las personas se verán poco afectadas, ya que únicamente se afectará auditivamente por el ruido de la maquinaria y en el ambiente por la generación de polvo en la excavación y relleno.</p>	
<p>X.3 riesgos ocupacionales:</p> <p><input type="checkbox"/> Existe alguna actividad que representa riesgo para la salud de los trabajadores</p>	

La actividad provoca un grado leve de molestia y riesgo a la salud de los trabajadores

La actividad provoca grandes molestias y gran riesgo a la salud de los trabajadores

No existen riesgos para los trabajadores

Ampliar información:

Únicamente existirá el riesgo de enfermedades respiratorias por el tema del polvo generado en el movimiento de tierras, y en la manipulación de las herramientas.

Equipo de protección personal

X.4 Se provee de algún equipo de protección para los trabajadores? SI (**X**) NO ()

X.5 Detallar que clase de equipo de protección se proporciona:

Se utilizará el equipo de protección industrial completo, brindando casco, botas, guantes, gafas, tapones, mascarillas, chalecos reflectivos, entre otros.

X.6 ¿Qué medidas ha realizado ó que medidas propone para evitar las molestias o daños a la salud de la población y/o trabajadores?

Se utilizarán horarios de trabajo moderados, para evitar molestias en las noches. También se hará el menor uso posible de maquinaria pesada, aumentando los trabajos manuales.

Fuente: Ministerio de Ambiente y Recursos Naturales de la República de Guatemala.

2.11. Elaboración de planos

Los planos constructivos para el sistema de alcantarillado sanitario de aldea El Sitio y caserío La Gloria se encuentran en los anexos y están conformados por: planta general, planta perfil de todos los tramos y detalles de conexión domiciliar y pozos de visita.

2.12. Presupuesto de proyectos

Tabla IV. **Resumen de presupuesto, aldea El Sitio**

PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO UBICACIÓN: ALDEA EL SITIO MUNICIPIO: ATESCATEMPA DEPARTAMENTO: JUTIAPA
--

No.	DESCRIPCION	UNIDAD	CANTIDAD	P. UNITARIO	TOTAL
1	Trazo y replanteo	ML	1532.99	Q2.59	Q3,975.47
2	Excavación	M3	1752.08	Q35.36	Q61,957.63
3	Colocación de tubería	ML	1490.43	Q194.51	Q289,898.82
4	Pozo de visita	U	32.00	Q7,874.23	Q251,975.22
5	Caja de alcantarillado	U	1.00	Q4,326.99	Q4,326.99
6	Conexión domiciliar	U	102.00	Q1,107.90	Q113,006.07
7	Relleno	M3	1681.20	Q71.31	Q119,891.10
TOTAL					Q845,031.31

Fuente: elaboración propia.

Tabla V. **Resumen de presupuesto, caserío La Gloria**

PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO UBICACIÓN: CASERÍO LA GLORIA MUNICIPIO: ATESCATEMPA DEPARTAMENTO: JUTIAPA

No.	DESCRIPCION	UNIDAD	CANTIDAD	P. UNITARIO	TOTAL
1	Trazo y replanteo	ML	2152.81	Q1.88	Q4,057.03
2	Excavación	M3	2502.06	Q32.96	Q82,469.16
3	Colocación de tubería	ML	2111.46	Q185.30	Q391,252.42
4	Pozo de visita	U	39.00	Q8,268.79	Q322,482.76
5	Caja de alcantarillado	U	3.00	Q2,410.87	Q7,232.62
6	Conexión domiciliar	U	104.00	Q1,143.37	Q118,909.96
7	Relleno	M3	2431.41	Q57.09	Q138,813.60
TOTAL					Q1,065,217.57

Fuente: elaboración propia.

2.13. Cronograma de proyectos

Tabla VI. **Cronograma de ejecución física, aldea El Sitio**

<p style="text-align: center;"> PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO UBICACIÓN: ALDEA EL SITIO MUNICIPIO: ATESCATEMPA DEPARTAMENTO: JUTIAPA </p>																	
---	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--

No.	DESCRIPCION	MES 1				MES 2				MES 3				MES 4			
		S1	S2	S3	S4	S1	S2	S3	S4	S1	S2	S3	S4	S1	S2	S3	S4
1	Trazo y replanteo	X															
2	Excavación		X	X	X			X	X	X			X	X	X		
3	Colocación de tubería			X	X	X			X	X	X			X	X	X	
4	Pozo de visita		X	X	X			X	X	X			X	X	X		
5	Caja de alcantarillado		X														
6	Conexión domiciliar				X	X	X			X	X	X			X	X	X
7	Relleno			X	X	X	X		X	X	X	X		X	X	X	X

Fuente: elaboración propia.

Tabla VII. **Cronograma de ejecución física, caserío La Gloria**

<p style="text-align: center;"> PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ALCANTARILLADO SANITARIO UBICACIÓN: CASERÍO LA GLORIA MUNICIPIO: ATESCATEMPA DEPARTAMENTO: JUTIAPA </p>																	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--

No.	DESCRIPCION	MES 1				MES 2				MES 3				MES 4			
		S1	S2	S3	S4	S1	S2	S3	S4	S1	S2	S3	S4	S1	S2	S3	S4
1	Trazo y replanteo	X															
2	Excavación		X	X	X			X	X	X			X	X	X		
3	Colocación de tubería			X	X	X			X	X	X			X	X	X	
4	Pozo de visita		X	X	X			X	X	X			X	X	X		
5	Caja de alcantarillado		X					X					X				
6	Conexión domiciliar				X	X	X			X	X	X			X	X	X
7	Relleno			X	X	X	X		X	X	X	X		X	X	X	X

Fuente: elaboración propia.

3. DISEÑO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE CASERÍO EL PETENCITO

3.1. Descripción del proyecto

La importancia de este proyecto surge de la necesidad de un proyecto de agua potable para el caserío El Petencito. Para este proyecto se cuenta con una fuente de agua que proporciona un caudal suficiente para cubrir la demanda de la población actual y futura, con un periodo de vida útil del proyecto de 22 años.

El proyecto consta de una captación de una fuente de agua, un tramo de conducción por gravedad hasta un tanque de almacenamiento con capacidad de 18 m³, de este tanque se procederá a una conducción por bombeo, y se utilizará una bomba centrífuga de 6 Hp, hacia un tanque de distribución con capacidad de 12 m³. Por último una red de distribución abierta que cuenta con 22 conexiones domiciliarias.

3.2. Levantamiento topográfico

El levantamiento topográfico fue realizado con un teodolito, para obtener resultados más precisos. Se realizó el levantamiento topográfico en las dos líneas de conducción, como en las líneas de distribución, y se tomaron los datos de distancias horizontales y cotas del terreno.

3.3. Criterios y bases de diseño

El diseño del sistema de agua potable en el caserío El Petencito se basa en las normas recomendadas por el Instituto de Fomento Municipal (INFOM).

3.3.1. Dotación, tipo de servicio y aforos

La dotación es la cantidad de agua asignada a un habitante en un día en una población. Comúnmente se expresa en litros por habitante por día (l/hab/día). De conformidad a las normas del INFOM y de acuerdo a las condiciones de la comunidad se adopta una dotación de 90 l/hab/día.

El servicio que se brindará es un sistema de agua potable por bombeo, debido a que la cota de la captación es menor a la cota del tanque de distribución, teniendo una diferencia de 144 metros verticales.

Se realizaron dos aforos en el nacimiento, los dos en época de estiaje, los datos obtenidos fueron los siguientes:

Aforo 1 = 0,3648 l/s

Aforo 2 = 0,3035 l/s

3.3.2. Población actual y tasa de crecimiento

En base a los datos del Instituto Nacional de Estadística la tasa de crecimiento poblacional para el municipio de Atescatempa es de 2,98%. Con base a estos datos se estima la población futura.

La población actual del caserío El Petencito es de 100 habitantes y son 22 viviendas, teniendo un promedio de 5 habitantes por casa.

3.3.3. Población futura y periodo de diseño

El periodo de diseño es la cantidad de tiempo que se considera para que el sistema de agua potable sea funcional y trabaje de manera eficiente. Según la normativa del INFOM se establece, 20 años para obras civiles, 5 a 10 años para equipos mecánicos y es aconsejable considerar un tiempo de gestión aproximado de 2 años. Para el proyecto se tomará un periodo de diseño de 22 años.

Para el cálculo de la población futura se calcula en base al método geométrico o exponencial, que es el que mejor se adapta al tipo de crecimiento poblacional de la comunidad. La expresión para calcular la población futura es la siguiente:

$$P_f = P_a(1 + R)^n$$

Donde:

P_f = Población futura

P_a = Población actual

R = Tasa de crecimiento

n = período de diseño

Sustituyendo los valores en la formula se obtiene:

$$P_f = 100(1 + 0,0298)^{22}$$

$$P_f = 190,79 \approx 195 \text{ habitantes}$$

3.3.4. Factores de consumo y caudales

3.3.4.1. Caudal medio diario (Q_m)

Se calcula mediante la siguiente expresión:

$$Q_m = \frac{D * P_f}{86\ 400}$$

Donde:

Q_m = Caudal medio diario

D = Dotación

P_f = Población futura

Al sustituir datos en la anterior ecuación, se obtiene:

$$Q_m = \frac{(90\ l/hab/dia)(195\ hab)}{86\ 400} = 0,20\ l/s$$

3.3.4.2. Factor y caudal máximo diario (QMD)

El factor máximo diario –FMD- aumenta el caudal medio diario en un 20 a 50% considerando el posible aumento del caudal. Según las normas del INFOM/UNEPAR el factor debe ir de 1,2 a 1,5 en poblaciones menores a 1 000 habitantes, para este caso se tomó el valor de:

$$FMD = 1,5$$

El caudal máximo diario QMD se usa para el diseño de líneas de conducción y es el mayor consumo en un día del año, se calcula en base a la siguiente expresión:

$$QMD = Q_m * FMD$$

Sustituyendo valores en la ecuación se obtiene:

$$QMD = (0,20 \text{ l/s}) * (1,5) = 0,30 \text{ l/s}$$

3.3.4.3. Factor y caudal máximo horario (QMH)

El Factor máximo horario –FMH- tiene un valor que va de 2,0 a 3,0 para poblaciones menores de 1 000 habitantes según las normas del INFOM/UNEPAR, para este proyecto se adoptó el valor de 2,8 por el tamaño de la población.

El caudal máximo horario QMH se usa para el diseño de líneas y redes de distribución y es el mayor consumo en una hora del día, se calcula mediante la siguiente expresión:

$$QMH = Q_m * FMH$$

Sustituyendo valores en la ecuación se obtiene:

$$QMH = (0,20 \text{ l/s}) * (2,8) = 0,57 \text{ l/s}$$

3.3.4.4. Velocidades y presiones

Las velocidades para diseño adoptadas según las normas INFOM/UNEPAR son 0,40 m/s como mínima y la máxima de 3 m/s para la línea de conducción, y una máxima de 2 m/s para las líneas de distribución.

Las presiones en la línea de conducción no debe exceder la presión de trabajo de las tuberías. En las líneas de distribución en consideración a la menor altura de las viviendas en medios rurales, las presiones tendrán los siguientes valores:

- Mínima 10 metros
- Máxima 60 metros

La presión hidrostática máxima será de 60 metros.

3.3.4.5. Formula de Hazen & Williams

La fórmula de Hazen & Williams es utilizada para el diseño de la tubería de conducción, porque permite calcular las pérdidas de carga en la tubería y su expresión es la siguiente:

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

Donde:

H_f = Pérdida de carga (m)

L = Longitud de la tubería (m)

Q = Caudal (L/s)

C = Coeficiente de fricción, cuyo valor depende del material de que está fabricada la tubería. Valores de "C" (*PVC=150*) (*H.G.=100*)

D = Diámetro nominal de la tubería (pulgadas)

Al conocer la diferencia de alturas, se asume esa diferencia como H_f y en base a ello se calcula el diámetro teórico en base a la fórmula de Hazen & Williams, en base al diámetro teórico se selecciona el diámetro comercial superior y se calcula el H_f con el diámetro comercial.

3.4. Calidad del agua

Es un dato esencial para el diseño, ya que el agua de calidad debe ser sometida a tratamiento para hacerla potable a los humanos. La calidad del agua depende de factores físico-químicos y bacteriológicos que deben cumplir ciertos parámetros que permitan beberla y destinarla a otros usos sin riesgos de salud.

La calidad del agua se determinará en base a las norma COGUANOR NGO 290001, y tiene por objeto fijar los valores de las características que definen la calidad del agua potable. A continuación se comparan los valores de límite máximo aceptable (LMA) y límite máximo permisible (LMP) de la norma, con los análisis realizados a la muestra de agua:

a) Color = 10,00 unidades

LMA: 5,0 unidades, LMP: 35,00 unidades

b) Turbiedad = 0,82 UNT

LMA: 5,00 UNT, LMP: 15,00 UNT

c) Olor = Inodora

LMA: No rechazable, LMP: No rechazable

d) Potencial de Hidrógeno = 7,24 mg/L

LMA: 7,0 – 7,5 mg/L, LMP: 6,5 – 8,5 mg/L

e) Conductividad eléctrica = 317 μ S/cm

Según norma debe estar entre 100 μ S/cm a 750 μ S/cm

f) Sólidos totales disueltos = 168,00 mg/L

LMA: 500,00 MG/L, LMP: 1 000,00 mg/L

g) Nitritos = 0,037 mg/L

LMP: 1 mg/L

h) Nitratos = 20,30 mg/L

LMP: 10 mg/L

i) Manganeso = 0,004 mg/L

LMA: 0,050 mg/L, LMP: 0,50 mg/L

j) Cloruro = 8,00 mg/L

LMA: 100,00 mg/L, LMP: 250,00 mg/L

k) Fluoruro = 0,37 mg/L

LMP: 1,70 mg/L

l) Sulfato = 22,00 mg/L

LMA: 100,00 mg/L, LMP: 250,00 mg/L

m) Hierro total = 0,04 mg/L

LMA: 0,1 mg/L, LMP: 1,00 mg/L

Según los resultados de los exámenes de calidad de agua, desde el punto de vista de la calidad física y química el agua cumple con las norma COGUANOR NGO 290001. Desde el punto de vista bacteriológico, el agua no es potable. Por tal motivo, es necesario implementar una desinfección a base de hipoclorito de calcio.

3.4.1. Tratamiento bacteriológico

El tratamiento bacteriológico se hará por medio de hipoclorador. El hipoclorador estará ubicado justamente después del tanque de almacenamiento y antes del tanque de distribución. Para realizar el cálculo de la cantidad de hipoclorito de calcio es necesario conocer el caudal que entra al tanque de succión. El caudal es 0,33 l/s.

Se calcula la solución de cloro al 0,1% de la cantidad de agua que entra al tanque de succión en un día. La cantidad de agua que ingresa al tanque en un día es de 28 512 litros, por lo tanto, la cantidad de cloro es 28,51 litros.

Se debe considerar que la solución se prepara para 3 días, por tal motivo la cantidad de solución sería: $28,51 \times 3 = 85,53$ litros, aproximando serían 86 litros para 3 días.

Se dosis de cloro en mg/lit varía en los valores de 0,80 a 1,20 mg/lit, para este caso se tomará un valor de 1 mg/lit. El grado de pureza del hipoclorito de calcio es de 65%.

La expresión para calcular la cantidad de cloro en gramos, es la siguiente:

$$C = \frac{(V * D)}{(G/100)}$$

Donde:

C = Hipoclorito de calcio en gramos.

V = Volumen de solución (para 3 días).

D = Dosis de cloro.

G = Grado de pureza del hipoclorito de calcio.

Sustituyendo en la formula anterior:

$$C = \frac{(86 * 1,00)}{65/100} = 132,31 \text{ gramos de hipoclorito de calcio}$$

Al realizar la conversión de los gramos a onzas, resultan 4,66 onzas de hipoclorito de calcio, aproximadamente 5 onzas. Se utilizará cada 3 días una cantidad de solución de 86 litros, donde se disolverán 5 onzas de hipoclorito de calcio al 65% de pureza.

3.5. Diseño hidráulico

3.5.1. Planteamiento general del sistema

El sistema consiste en la construcción de una captación en donde se encuentra la fuente, conducir el agua por gravedad hasta un tanque de succión, colocado lo más cercano posible a la captación y conducirla por bombeo hacia el tanque de distribución, colocado en la parte más alta de la comunidad, por último ser transportada por gravedad hacia cada vivienda. En la red de distribución se cuenta con dos ramales, uno de ellos se subdivide en 2 más.

3.5.2. Captación

Se estima la construcción de una captación típica en la estación E-0. Luego en la estación E-1, se prevé la construcción de un tanque de almacenamiento y de aquí sea bombeada el agua hacia el tanque de distribución.

3.5.3. Conducción por bombeo

Conforme a la topografía del lugar y donde se encuentra la fuente, es necesario bombear el agua hacia el tanque de distribución, para el diseño de la conducción se empleó el siguiente método:

El caudal utilizado para la conducción es el caudal máximo diario (QMD) cuyo valor para este proyecto es: QMD = 0,30 l/s.

Para conocer el caudal por bombeo se utiliza la siguiente formula:

$$Q_b = \frac{QMD * 24}{N}$$

Donde:

Q_b = Caudal de bombeo

QMD = Caudal máximo diario

N = Horas que funcionara la bomba en un día. Se tomará N=8.

$$Q_b = \frac{0,30 \frac{l}{s} * 24}{8} = 0,91 \text{ l/s}$$

Luego de encontrar el caudal por bombeo, se procede a encontrar el diámetro de la tubería de conducción más económico, con la siguiente expresión se conoce el rango de diámetros:

$$D = \sqrt{\frac{1,974 * Q}{v}}$$

La velocidad mínima y máxima brindan el rango de diámetros, se calcula el costo de la tubería y de bombeo al mes, para cada diámetro comercial comprendido en ese rango, para este proyecto se determinó que el diámetro económico es de 2 pulgadas.

Luego de conocer el diámetro a trabajar, se calcula la velocidad de la siguiente forma:

$$V = 1,974 * Q_b / D^2$$

Entonces:

$$V = 1,974 * 0,91 / 2,095^2 = 0,41 \text{ m/s}$$

3.5.4. Carga dinámica total

La carga dinámica total es la unificación de todas las pérdidas que sufre la subida del agua desde el tanque de almacenamiento hacia el tanque de distribución, se calcula mediante la siguiente expresión:

$$CDT = Hf + Dh + H + \left(\frac{V^2}{2g} \right) + K(Hf)$$

Donde

- Hf*** = Pérdida por Hazen-Williams
- Dh*** = Diferencia de altura entre el tanque de succión y el de distribución.
- H*** = Altura de reserva
- $(V^2/2g)$** = Pérdida por velocidad
- $K(Hf)$** = Pérdidas menores. $K=0,10$

Sustituyendo en las formulas:

$$Hf = \frac{1743,811 * 506,56 * 1,05 * 0,91^{1,85}}{150^{1,85} * 2,095^{4,87}} = 2,02 \text{ m}$$

$$Dh = 913,65 - 769,95 = 143,7m$$

$$H = 5 \text{ m}$$

$$V^2/2g = 0,41^2/2 * 9,81 = 0,0086 \text{ m}$$

$$K(Hf) = 0,10(2,02) = 0,20 \text{ m}$$

$$CDT = 2,02 + 143,7 + 5 + 0,0086 + 0,20 = 150,93 \text{ m}$$

3.5.5. Potencia del equipo de bombeo

La potencia de la bomba debe ser la adecuada para que el sistema funcione de forma eficiente. La bomba a utilizar es una bomba con un motor diésel, para calcular la potencia de la bomba se utiliza la siguiente expresión:

$$Pot = \frac{CDT * Q_b}{76 * e * e}$$

Donde:

Pot = Potencia de la bomba.

Qb = Caudal de bombeo.

e = Eficiencia de la bomba y del motor (60% para c/u).

CDT = Carga dinámica total.

$$Pot = \frac{150,93m * 0,91 l/s}{76 * 0,60 * 0,60} = 5,042 Hp$$

Para satisfacer las condiciones requeridas del proyecto es necesario la colocación de una motobomba con motor diésel de 6 hp de potencia.

3.5.6. Verificación del golpe de ariete

El fenómeno denominado golpe de ariete, consiste en el cambio brusco de presión en una tubería, por debajo o por encima de la presión regular de operación. Esto puede ser generado por rápidas oscilaciones del caudal, que puede ser causado por el cierre o apertura repentina de una válvula o debido a un paro o arranque de la bomba.

Este fenómeno puede generar una presión positiva causando ruptura de la presión o una presión negativa causando aplastamiento. Como parte de la protección de la línea de impulsión y del equipo de bombeo, se deben tomar en cuenta los efectos generados por el golpe de ariete.

Para el cálculo de la sobrepresión es necesario encontrar la celeridad mediante la siguiente expresión:

$$C_e = \frac{1420}{\sqrt{1 + \left(\frac{K_a * \phi_i}{E_{pvc} * \text{Espesor}} \right)}}$$

Donde:

Ce = Celeridad o velocidad de onda

Ka = Módulo de elasticidad volumétrica del agua (20 700 kg/cm²)

E_{pvc} = Módulo de elasticidad de tubería PVC (30 000 kg/cm²)

Ø_i = Diámetro interno de tubería

Espesor = Espesor de la pared de la tubería

$$C_e = \frac{1420}{\sqrt{1 + \left(\frac{20\,700 \text{ kg/cm}^2 * 53,21 \text{ mm}}{30\,000 \text{ kg/cm}^2 * 3,56 \text{ mm}} \right)}} = 422,18 \text{ m/s}$$

Para calcular la sobrepresión se utiliza la siguiente expresión:

$$S_p = \frac{C_e * v}{g}$$

Donde:

Sp = Sobrepresión

v = Velocidad

g = Gravedad

$$S_p = \frac{422,18 \text{ m/s} * 0,41 \text{ m/s}}{9,81 \text{ m/s}^2} = 17,64 \text{ m. c. a.}$$

Para un caso extremo se determina el golpe de ariete una presión total incluyendo la carga dinámica total CDT.

$$P_{m\acute{a}x} = 150,93 + 17,64 = 168,57 \text{ m. c. a.} \approx 239,2 \text{ PSI}$$

En un caso extremo de sobrepresión, la presión será de 239,20 PSI, por lo que la presión de la tubería propuesta de 250 PSI, resiste la sobrepresión generada por el fenómeno conocido como golpe de ariete. Para evitar daños a la bomba se colocará una válvula de cheque horizontal después de la bomba y otra más a 100 metros de la caseta de bombeo, esto para evitar que el agua regrese a la bomba y ocasione algún daño.

3.5.7. Tanque de almacenamiento

Al tanque de almacenamiento o succión entrará un caudal permanente proveniente de la captación, y saldrá un caudal que será bombeado durante 8 horas hacia un tanque de distribución, la siguiente tabla muestra la cantidad de agua que entra al tanque de succión y el agua requerida para el bombeo

Como se observa en la tabla, se necesita bombear 3,28 m³/hora, la bomba funcionara durante 8 horas en el día, esto significa que se necesitan 26,24 m³ de agua. Pero al tanque entran 1,20 m³/hora; entonces lo que en realidad se debe almacenar son 2,07 m³/hora, con el fin de que siempre exista agua en el tanque, entonces lo que se debe almacenar en realidad son 16,56 m³; el volumen del tanque de almacenamiento será de 18 m³.

Tabla VIII. **Volumen de fuente y demanda de caudal**

CAUDAL DE LA FUENTE	0,3342	l/s
CAUDAL DE BOMBEO	0,91	l/s

HORAS	A	B	A-B
	Volumen de la fuente (m3)	Volumen demandado (m3)	
1	1,20	0,00	1,20
2	1,20	0,00	1,20
3	1,20	0,00	1,20
4	1,20	0,00	1,20
5	1,20	0,00	1,20
6	1,20	3,28	-2,07
7	1,20	3,28	-2,07
8	1,20	3,28	-2,07
9	1,20	3,28	-2,07
10	1,20	0,00	1,20
11	1,20	0,00	1,20
12	1,20	0,00	1,20
13	1,20	0,00	1,20
14	1,20	3,28	-2,07
15	1,20	3,28	-2,07
16	1,20	3,28	-2,07
17	1,20	3,28	-2,07
18	1,20	0,00	1,20
19	1,20	0,00	1,20
20	1,20	0,00	1,20
21	1,20	0,00	1,20
22	1,20	0,00	1,20
23	1,20	0,00	1,20
24	1,20	0,00	1,20

Fuente: elaboración propia.

En los planos ubicados en el anexo de este informe, se muestra el detalle de diseño y medidas del tanque de almacenamiento. Su estructura se conforma de concreto ciclópeo, siendo este la mezcla de concreto con piedra bola, conformado por su tapadera de ingreso, escalones, tubería de rebalse, tubería de limpieza.

3.5.8. Tanque de distribución

Para el diseño del tanque de distribución se utiliza la siguiente formula:

$$V = F * Q_m$$

Donde:

V = Volumen (m^3).

F = Factor de almacenamiento.

Q_m = Caudal medio diario (m^3/s).

En base a las normas, en sistemas por bombeo y con poblaciones menores a los 1 000 habitantes el volumen de almacenamiento de un tanque debe considerarse entre el 40% a 50% del caudal medio diario. Tomando en cuenta un 10% para cualquier eventualidad, se toma un factor de almacenamiento F=0,60.

Sustituyendo los valores en la ecuación:

$$Q_m = 0,20 \text{ l/s} * 1m^3 / 1000l * 86400s / 1dia = 17,28m^3 / dia$$

$$V = 0,60 * 17,28 m^3 / dia = 10,36 m^3 / dia$$

El volumen adoptado será de 12 m³ para el tanque de distribución, que estará ubicado en la estación E-10 con una cota 913,65 metros y en el caminamiento 519,31 metros lineales.

En los planos ubicados en el anexo de este informe, se muestra el detalle de diseño y medidas del tanque de almacenamiento. Su estructura se conforma de concreto ciclópeo, este es la mezcla de concreto con piedra bola, conformado por su tapadera de ingreso, escalones, tubería de rebalse, tubería de limpieza.

3.5.9. Diseño tanque de almacenamiento

El tanque de almacenamiento es el más crítico, ya que es más grande que el tanque de distribución y por tal razón estará expuesto a más esfuerzos, por tal motivo se diseñara el tanque de almacenamiento y se tomarán los mismos criterios para diseñar el tanque de distribución.

El tanque de almacenamiento será superficial con muros de concreto ciclópeo, losa de concreto reforzado, donde la condición más crítica se dará cuando este se encuentre totalmente lleno, las dimensiones serán las siguientes:

Longitud = 4,6 metros

Ancho = 3,6 metros

Altura = 1,5 metros

El tanque se diseñará por el método 3 del *American Concrete Institute (ACI)*.

Diseño de la losa superior del tanque

Inicialmente se calcula el funcionamiento de la losa:

$$m = \frac{a}{b}$$

Donde:

m = Factor que indica el funcionamiento de la losa, $m > 0,5$ = losa en dos sentidos, $m < 0,5$ = losa en un sentido.

a = Longitud del lado corto de la losa

b = Longitud del lado largo de la losa

$$m = \frac{3,6}{4,6} = 0,78 > 0,5, \text{ entonces la losa se diseñara en dos sentidos}$$

Espesor de losa

$$m = \frac{\text{perímetro}}{180} = \frac{(3,6 * 2) + (4,6 * 2)}{180} = 0,09$$

Según las dimensiones de la losa el espesor necesario es de 9 cm, tomando en cuenta las recomendaciones del ACI se trabajará una losa de 10 cm.

Integración de cargas

Carga muerta:

$$CM = \text{Peso propio} + \text{acabados}$$
$$CM = (2400 \text{ kg/m}^3 * 0,10 \text{ m}) + 90 \text{ kg/m}^2 = 330 \text{ kg/m}^2$$

Carga viva:

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

Cargas últimas:

$$CMU = 1,4 * (330 \text{ kg/m}^2) = 462 \text{ kg/m}^2$$

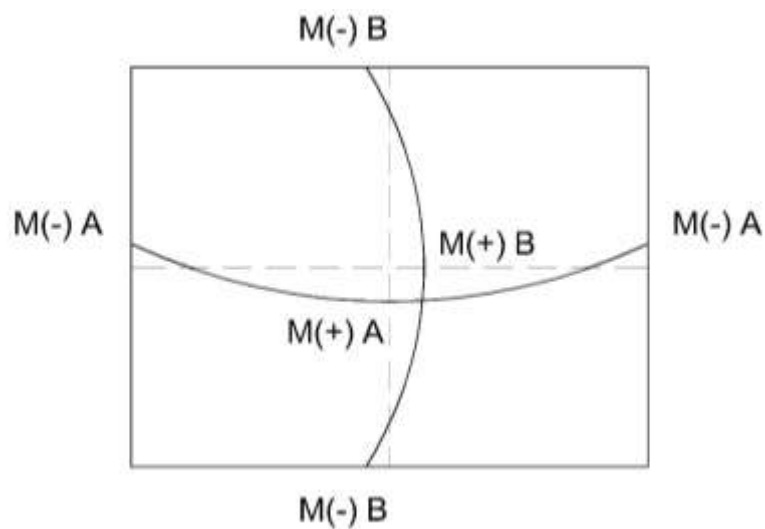
$$CVU = 1,7 * (100 \text{ kg/m}^2) = 170 \text{ kg/m}^2$$

$$CU_{total} = 1,4 * (330 \text{ kg/m}^2) + 1,7 * (100 \text{ kg/m}^2) = 632 \text{ kg/m}^2$$

Cálculo de momentos

Para el cálculo de momentos en la losa, se consideró la misma empotrada en sus extremos (ver plano 7/9 en anexos).

Figura 3. Diagrama de momentos en losa



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

$$M(+)_A = (0,036 * 170 \text{ kg/m}^2 * (3,6 \text{ m})^2) + (0,036 * 462 \text{ kg/m}^2 * (3,6 \text{ m})^2) = 294,86 \text{ kg} - m$$

$$M(-)_A = \frac{294,86 \text{ kg} - m}{3} = 98,28 \text{ kg} - m$$

$$M(+)_B = (0,036 * 170 \text{ kg/m}^2 * (4,6 \text{ m})^2) + (0,036 * 462 \text{ kg/m}^2 * (4,6 \text{ m})^2) = 481,43 \text{ kg} - m$$

$$M(-)_B = \frac{481,43 \text{ kg} - m}{3} = 160,47 \text{ kg} - m$$

Cálculo de refuerzo

Para protección del refuerzo de acero se implementará un recubrimiento mínimo de 2,5 cm y se diseñará para una franja de 1 metro.

Peralte d

$$d = t - \text{recubrimiento} - \phi/2$$

$$d = 10 \text{ cm} - 2,5 \text{ cm} - \left(\frac{3}{8} * 2,54\right) / 2 = 7 \text{ cm}$$

Área de acero mínimo:

$$A_{s_{min}} = \theta * \left(\frac{14,1}{f_y}\right) * b * d$$

Donde:

b = Base (franja unitaria)

d = Peralte

f_y = Resistencia del acero (2 810 kg/cm²)

θ = Factor de seguridad (0,40)

$$A_{s_{min}} = 0,40 * \left(\frac{14,1}{2\,810 \text{ kg/cm}^2}\right) * 100 \text{ cm} * 7 \text{ cm} = 1,40 \text{ cm}^2$$

Espaciamiento máximo:

$$S_{m\acute{a}x} = 2 * t$$
$$S_{m\acute{a}x} = 2 * 10 \text{ cm} = 20 \text{ cm}$$

Espaciamiento de varilla No.3:

$$S = \frac{(100 \text{ cm} * 0,71 \text{ cm}^2)}{1,40 \text{ cm}} = 50 \text{ cm} > S_{m\acute{a}x} \text{ entonces usar } S_{m\acute{a}x}$$

En base al espaciamiento máximo se calcula la nueva área de acero mínimo:

$$\frac{(100 \text{ cm} * 0,71 \text{ cm}^2)}{A_{S_{min}}} = 20 \text{ cm, entonces } A_{S_{min}} = 3,55 \text{ cm}^2$$

Tomando como referencia el acero mínimo, se calcula el momento que resiste este refuerzo:

$$M_{A_{S_{min}}} = (\emptyset * A_{S_{min}} * f_y) * \left(d - \frac{A_{S_{min}} * f_y}{1,7 * f'_c * b} \right)$$

Donde:

$M_{A_{S_{min}}}$ = Momento que resiste el acero mínimo

\emptyset = 0,90

$A_{S_{min}}$ = Área de acero mínimo

f_y = Resistencia del acero 2 810 kg/cm²

f'_c = Resistencia del concreto 210 kg/cm²

d = Peralte

b = Base (franja unitaria)

$$MAs_{min} = (0,90 * 3,55 \text{ cm}^2 * 2810 \text{ kg/cm}^2) * \left(7 \text{ cm} - \frac{3,55 \text{ cm}^2 * 2810 \text{ kg/cm}^2}{1,7 * 210 \text{ kg/cm}^2 * 100} \right) * 0,01 = 603,37 \text{ kg} - m$$

Se calcula el área de acero requerido para el momento máximo actuante:

$$As_{max} = \left[bd - \sqrt{(bd)^2 - \frac{Mu * b}{0,003825 * f'c}} \right] * \left(\frac{0,85 * f'c}{fy} \right)$$

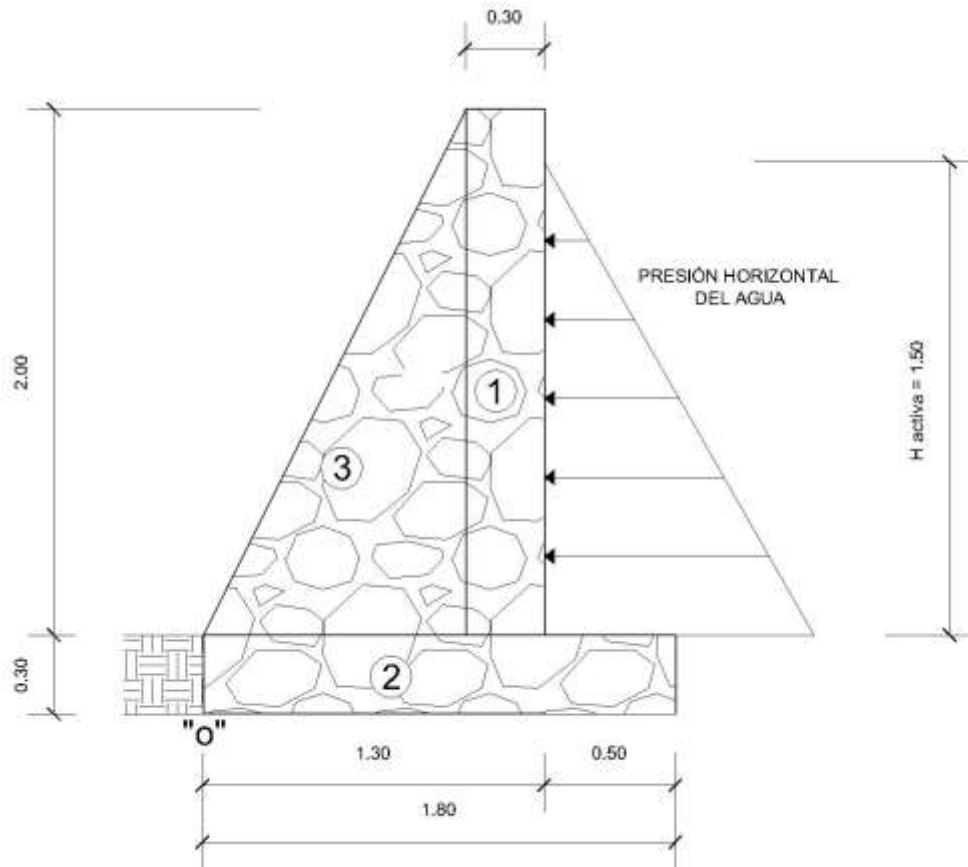
$$As_{max} = \left[100 * 7 - \sqrt{(100 * 7)^2 - \frac{481,43 * 100}{0,003825 * 210}} \right] * \left(\frac{0,85 * 210}{2810} \right) = 2,81 \text{ cm}^2$$

Debido a que el acero mínimo cumple con las condiciones máximas de momentos actuantes, se utilizará el área de acero mínimo con varillas No. 3 grado 40 a cada 20 cm.

Diseño de muros del tanque

El tanque es superficial y los muros de concreto ciclópeo, su diseño será como un muro de gravedad con carga en la parte superior ejercida por la losa y viga.

Figura 4. Muro por gravedad del tanque de almacenamiento



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Presión horizontal ejercida por el agua:

$$P_{agua} = P_{s_{agua}} * h$$

$$P_{agua} = 1 \text{ T/m}^3 * 1,5 \text{ m} = 1,5 \text{ T/m}^2$$

Carga ejercida por la presión del agua:

$$q_{agua} = \frac{1}{2} * P_{agua} * h$$

$$q_{agua} = \frac{1}{2} * 1,5 \text{ T/m}^2 * 1,5 \text{ m} = 1,125 \text{ T/m}$$

Momento respecto al punto "o" ejercido por la carga del agua:

$$M_{agua} = q_{agua} * brazo$$

$$M_{agua} = 1,45 \text{ T/m} [0,30 + 0,30 + (\frac{1}{3} * 1,5)] = 1,595 \text{ T/m} - m$$

Tabla IX. **Peso de muro de gravedad**

Sección	Dimensiones	Área	P especifico	CARGA	BRAZO	MOMENTO
		(m2)	T/m3	T/m	M	T/m-m
1	0,3 x 2,00	0,60	2,50	1,50	1,15	1,725
2	1,80 x 0,30	0,54	2,50	1,35	0,90	1,215
3	1,00 x 2,00	1,00	2,50	2,50	0,67	1,675
				5,35		4,615

Fuente: elaboración propia.

Peso de la losa más viga perimetral:

$$W_{losa+viga} = \left(CU * \frac{\text{Área tributaria}}{\text{Longitud}} \right) + (\gamma_{concreto} * sección_{viga} * 1,40)$$

$$W_{losa+viga} = \left(0,632 \text{ T/m}^2 * \frac{4,7}{4,45} \right) + (2,4 * 0,15 * 0,20 * 1,40) = 0,768 \text{ T/m}$$

Momento provocado por la viga y losa:

$$M_{l+v} = 0,768 \text{ T/m} * 1,15 = 0,88 \text{ T/m} - m$$

Chequeo de estabilidad contra volteo:

$$F_v = \frac{\sum \text{Momento pasivos}}{\sum \text{Momentos activos}} = \frac{M_{\text{muro}} + M_{l+v}}{M_{\text{agua}}} > 1,5$$

$$F_v = \frac{4,615 + 0,88}{1,595} = 3,44 > 1,5; \text{ Sí cumple}$$

Chequeo de estabilidad contra deslizamiento:

$$F_d = \frac{\sum \text{Fuerzas pasivas}}{\sum \text{Fuerzas activas}} * (\mu * \tan 30^\circ) = \frac{W_{\text{muro}} + W_{l+v}}{q_{\text{agua}}} * (0,90 * \tan 30^\circ) > 1,5$$

$$F_d = \frac{5,35 + 0,768}{1,125} * (0,90 * \tan 30^\circ) = 2,82 > 1,5; \text{ Sí cumple}$$

Chequeo de presiones:

La distancia "x" calculada desde el punto "o" donde se aplican las cargas verticales será:

$$x = \frac{\sum M_o +}{\sum \text{Fuerzas del muro}} = \frac{M_{\text{muro}} + M_{l+v} - M_{\text{agua}}}{W_{\text{muro}} + W_{l+v}}$$

$$x = \frac{4,615 + 0,88 - 1,595}{5,35 + 0,768} = 0,637 \text{ m; para cumplir } 3 * x > L$$

$$3 * 0,637 = 1,91 > 1,80, \text{ entonces cumple}$$

De esta forma se evita las presiones negativas.

La excentricidad “e” se calcula de la siguiente forma:

$$e = \frac{L}{2} - x = \frac{1,80 \text{ m}}{2} - 0,637 \text{ m} = 0,263 \text{ m}$$

Presiones máximas y mínimas:

$$q = \frac{(W_{muro} + W_{l+v})}{b * L} * \left[1 \pm \left(\frac{6 * e}{b * L} \right) \right]$$

$$q = \frac{(4,615 + 0,88)}{1 * 1,80} * \left[1 \pm \left(\frac{6 * 0,263}{1 * 1,80} \right) \right]$$

$$q_{\text{máx}} = 5,73 \text{ T/m}^2$$

$$q_{\text{mín}} = 0,37 \text{ T/m}^2$$

La presión máxima debe ser menor al valor soporte del suelo del lugar donde se construirá el tanque. La presión mínima debe ser mayor a cero para evitar presiones negativas, para este caso se cumple.

Diseño de losa inferior de tanque:

$$\text{Peso del agua} = V_{\text{agua}} * \gamma_{\text{agua}} = (1,50 \text{ m} * 3,00 \text{ m} * 4,00 \text{ m}) * 1,00 \text{ T/m}^3 = 18 \text{ T}$$

$$W_{\text{agua sobre losa}} = \frac{\text{Peso del agua sobre losa}}{\text{Área de losa inferior}} = \frac{18 \text{ T}}{3,00 \text{ m} * 4,00 \text{ m}} = 1,5 \text{ T/m}^2$$

El valor soporte del suelo debe ser mayor al peso provocado por el agua del tanque. La losa inferior del tanque tendrá un espesor de 30 cm y también será de concreto ciclópeo, al igual que los muros.

El tanque de distribución es más pequeño que el tanque de almacenamiento y se diseñó bajo los mismos criterios, y cumple con todos los requisitos para soportar las cargas ejercidas por el agua.

3.5.10. Red de distribución

La red de distribución es el conjunto de tuberías principales y secundarias que llevan el agua hasta el consumidor. Para este proyecto se utilizó el tipo de redes abiertas, debido a que las viviendas están dispersas. El diseño se hará utilizando el caudal máximo horario (QMH).

Para el diseño de la red se deben de tomar en cuenta los siguientes aspectos:

- La presión dinámica estará entre 10 y 60 mca, en caso de existir poco desnivel se puede tomar un mínimo de 5 mca.
- En cada nudo el caudal de entrada debe ser igual al caudal de salida.

Se mostrará el cálculo de un tramo, luego se presentará un resumen del cálculo de los otros ramales. El ramal a diseñar será el ramal 1, este inicia en la estación E-10 y finaliza en la estación E-23, en dicho tramo existen 17 viviendas.

$$QMH = 0,57 \text{ l/s}$$

3.5.10.1. Caudal por vivienda

El caudal por vivienda se calcula mediante la siguiente expresión:

$$Q_v = \frac{QM_H}{\#V}$$

Dónde: #V = número total de viviendas.

$$Q_v = \frac{0,57 \text{ l/s}}{43} = 0,013 \text{ l/s}$$

3.5.10.2. Caudal de uso simultaneo y unitario

Cada ramal se diseñara con la fórmula de Hazen-Williams, utilizando el caudal que resulte mayor de los que se indican a continuación, pero nunca menor a 0,20 l/s.

a) Caudal de uso simultaneo:

$$Q = k\sqrt{(N - 1)} = 0,15\sqrt{(33 - 1)} = 0,85 \text{ l/s}$$

b) Caudal unitario:

$$Q = \frac{N * n * Dot * FH_{max}}{86\ 400} = \frac{33 * 4,5 * 90 * 2,8}{86\ 400} = 0,44 \text{ l/s}$$

Donde:

K = Coeficiente cuyo valor esta entre 0,15 y 0,20

N = Número de viviendas futuras

n = Número de habitantes por vivienda

En este caso se utiliza el caudal de uso simultáneo por ser el mayor de los anteriores y con este caudal se diseñara el tramo del Ramal 1. Como ya se cuenta

con los datos de caudal, longitud, constante de la tubería y la pérdida, se procede a calcular el diámetro de la tubería.

3.5.10.3. Diámetro de la tubería

Primero se procede a calcular la carga de presión disponible que se obtiene con la diferencia de cotas, entre el punto inicial y final del tramo en cuestión.

$$\text{Carga de presión} = \text{Cota}_{E-10} - \text{Cota}_{E-23}$$

$$\text{Carga de presión} = 913,65 - 809,56 = 104,09 \text{ m}$$

Para esta pérdida de carga se calcula el diámetro teórico utilizando la fórmula de Hazen-Williams:

$$D = \left(\frac{1\,743,811 * 679,4 * 1,05 * 0,85^{1,85}}{150^{1,85} * 104,09} \right)^{(1/4,87)} = 0,96 \text{ Pulgadas}$$

Se recomienda utilizar el diámetro comercial de 1 pulgada.

3.5.10.4. Cota piezométrica

En base a estos datos se calcula la pérdida de carga.

$$H_f = \left(\frac{1\,743,811 * 679,4 * 1,05 * 0,85^{1,85}}{150^{1,85} * 1,195^{4,87}} \right) = 36,49 \text{ m}$$

Para conocer el dato de la cota piezométrica en la estación E-23, se realiza el siguiente cálculo:

$$Cp_{23} = Cota_{E-10} - H_f = 913,65 - 36,49 = 877,16 \text{ m}$$

3.5.10.5. Velocidad del flujo

La velocidad del flujo dentro de este tramo se calcula mediante la ecuación de continuidad:

$$v = \frac{Q}{A} = \frac{1,9735 * Q_d}{\theta^2} = \frac{1,9735 * 0,85 \text{ l/s}}{1,195^2} = 1,18 \text{ m/s}$$

0,40 m/s \leq 1,18 m/s \leq 2 m/s; por consiguiente el diámetro de la tubería propuesto cumple con los parámetros.

3.5.11. Obras de arte

Estas son utilizadas en el diseño de sistemas de abastecimiento de agua potable, con el fin de optimizar de mejor forma el funcionamiento continuo de la red completa.

3.5.11.1. Válvula de limpieza

Son utilizadas para extraer todos los sedimentos que se acumulan dentro de las tuberías, especialmente en las partes bajas de estas. Se deben de colocar únicamente en las líneas de conducción, ya que dentro de la red de distribución los grifos son los encargados de realizar la evacuación de los sedimentos.

La composición de estas válvulas se basa en una tee, a esta se le conecta un niple menor a 6 metros de longitud, con una válvula de compuerta que controla la evacuación del flujo con los sólidos acumulados. Para este proyecto se ubicó una válvula justo unos metros después de la salida de la bomba.

3.5.11.2. Válvula de compuerta

Estas válvulas se utilizan comúnmente en la captación, tanque de almacenamiento, tanque de distribución y en las conexiones domiciliarias. Son efectivas debido a su baja pérdida de carga cuando están totalmente abiertas, por su bajo costo y su alta disponibilidad.

Las válvulas de compuerta son encargadas de cerrar por completo la circulación del flujo o de abrirla según sea el caso.

3.5.12. Conexión domiciliar

El fin de estas conexiones es servir el agua en cada vivienda, se colocará una en cada vivienda, estará constituida por una pequeña base de concreto, tubería pvc y un chorro de 1/2". Se debe colocar lo más cercano posible al cerco de cada casa, esto debido a consideraciones del presupuesto en el que se estableció un máximo de 3 metros de tubería para cada vivienda.

3.6. Evaluación de impacto ambiental

Actividades de bajo impacto ambiental (acuerdo gubernativo 137-2016, reglamento de evaluación, control y seguimiento ambiental y su reforma) según el Ministerio de Ambiente y Recursos Naturales (MARN).

INSTRUCCIONES	PARA USO INTERNO DEL MARN
I. INFORMACION LEGAL	
I.1. Nombre del proyecto, obra, industria o actividad (Que tenga relación con el proyecto a realizar): Diseño de un sistema de agua potable en caserío El Petencito, municipio de Atescatempa, Jutiapa.	
1.1.2 Descripción del proyecto, obra o actividad para lo que se solicita aprobación de este instrumento. El proyecto consiste en el diseño de un sistema de agua potable para el suministro de agua potable en caserío El Petencito, en el municipio de Atescatempa, Jutiapa.	
I.2. Información legal:	
A) Persona Individual:	
A.1. Representante Legal: Carlos Alfredo Morazán Rivera	
<hr/>	
B) De la empresa:	
Razón social: Municipalidad de Atescatempa, Jutiapa.	
Nombre Comercial: Municipalidad de Atescatempa, Jutiapa.	
No. De Escritura Constitutiva:	
Fecha de constitución: 01/01/1990	
Patente de Sociedad Registro No.----- Folio No. ---- Libro No. ----	
Patente de Comercio Registro No.----- Folio No. ---- Libro No. ----	
No. De Finca ----- Folio No. ----- Libro No. ----- de -----	
----- dónde se ubica el proyecto, obra, industria o actividad. El proyecto se ubica en la vía pública, en las calles principales de caserío El Petencito.	
Número de Identificación Tributaria (NIT): 653929-7	

INSTRUCCIONES		PARA USO INTERNO DEL MARN									
<p>II.4 Actividades colindantes al proyecto:</p> <p>NORTE Agricultura SUR Agricultura ESTE Agricultura OESTE Agricultura</p> <p>Describir detalladamente las características del entorno (viviendas, barrancos, ríos, basureros, iglesias, centros educativos, centros culturales, etc.):</p>											
<table border="1"> <thead> <tr> <th>DESCRIPCION</th> <th>DIRECCION (NORTE, SUR, ESTE, OESTE)</th> <th>DISTANCIA AL PROYECTO</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Viviendas</td> <td>Este y oeste</td> <td>De 4 metros hasta 50 metros</td> </tr> <tr> <td>Ríos</td> <td>Este y oeste</td> <td>2 metros</td> </tr> </tbody> </table>			DESCRIPCION	DIRECCION (NORTE, SUR, ESTE, OESTE)	DISTANCIA AL PROYECTO	Viviendas	Este y oeste	De 4 metros hasta 50 metros	Ríos	Este y oeste	2 metros
DESCRIPCION	DIRECCION (NORTE, SUR, ESTE, OESTE)	DISTANCIA AL PROYECTO									
Viviendas	Este y oeste	De 4 metros hasta 50 metros									
Ríos	Este y oeste	2 metros									
<p>II.5 Dirección del viento:</p> <p>Dirección Norte</p>											
<p>II.6 En el área donde se ubica la actividad, a qué tipo de riesgo ha estado o está expuesto</p> <p>a) inundación () b) explosión () c) deslizamientos (X) d) derrame de combustible () e) fuga de combustible () d) Incendio () e) Otro ()</p> <p>Detalle la información: En época de lluvia existen deslizamientos de tierra que el agua ocasiona, esto debido a que la topografía del lugar es bastante quebrada.</p>											
<p>II.7 Datos laborales</p> <p>a) Jornada de trabajo: Diurna (X) Nocturna () Mixta () Horas Extras No aplica b) Número de empleados por jornada 8 empleados Total empleados 8 empleados</p>											
<p>II.8 USO Y CONSUMO DE AGUA, COMBUSTIBLES, LUBRICANTES, REFRIGERANTES, OTRO...</p> <p>Se utilizará agua, gasolina, lubricantes, entre otros.</p>											

INSTRUCCIONES	PARA USO INTERNO DEL MARN
----------------------	----------------------------------

CONSUMO DE AGUA, COMBUSTIBLES, LUBRICANTES, REFRIGERANTES, OTROS...							
	Tipo	Si/No	Cantidad/(mes día y hora)	Proveedor	Uso	Especificaciones u observaciones	Forma de almacenamiento
Agua	Servicio publico	No	-	-	-	-	-
	Pozo	No	-	-	-	-	-
	Agua especial	No	-	-	-	-	-
	Superficial	Si	1000 lt/día	Río	Constructivo	Ninguna	Tanques
Combustible	Otro	No	-	-	-	-	-
	Gasolina	Si	4 galones/día	Gasolinera	Maquinaria	Ninguna	Tanques
	Diesel	No	3 galones / día	Gasolinera	Maquinaria	Ninguna	Tanques
	Bunker	No	-	-	-	-	-
	Glp	No	-	-	-	-	-
	Otro	No	-	-	-	-	-
Lubricantes	Solubles	No	-	-	-	-	-
	No solubles	No	-	-	-	-	-
Refrigerantes	-	No	-	-	-	-	-
Otros	-	-	-	-	-	-	-
	-	-	-	-	-	-	-
	-	-	-	-	-	-	-

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

III. IMPACTO AL AIRE

GASES Y PARTICULAS

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

Se generará polvo con la mezcla de cementantes para la realización del concreto y la excavación para colocación de tubería.

MITIGACION

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

Se utilizará equipo de protección, como gafas y mascarilla.

INSTRUCCIONES

PARA USO INTERNO DEL MARN

RUIDO Y VIBRACIONES

III.3 Las operaciones de la empresa producen sonidos fuertes (ruido), o vibraciones?

No se ocasionarán ruidos mayores ya que todo el trabajo será manual, no se utilizará maquinaria.

III.4 En donde se genera el sonido y/o las vibraciones (maquinaria, equipo, instrumentos musicales, vehículos, etc.)

No se generará mayor ruido, todo será trabajo manual.

III.5 ¿Qué se está haciendo o que acciones se tomarán para evitar que el ruido o las vibraciones afecten al vecindario y a los trabajadores?

Se utilizarán horarios adecuados para que el ruido no afecte a los vecinos.

OLORES

III.6 Si como resultado de sus actividades se emiten olores (ejemplo: cocción de alimentos, aromáticos, solventes, etc.), explicar con detalles la fuente de generación y el tipo o características del o los olores:

No se emitirán olores

III.7 Explicar que se está haciendo o se hará para evitar que los olores se dispersen en el ambiente?

No se emitirán olores

IV. EFECTOS DE LA ACTIVIDAD EN EL AGUA

AGUAS RESIDUALES

CARACTERIZACION DE LAS AGUAS RESIDUALES

IV.1 Con base en el Acuerdo Gubernativo 236-2006, Reglamento de las Descargas y Re-uso de Aguas Residuales y de la Disposición de Lodos, qué tipo de aguas residuales (aguas negras) se generan?

- e) Ordinarias (aguas residuales generadas por las actividades domésticas) (X)
- f) Especiales (aguas residuales generadas por servicios públicos municipales, actividades de servicios, industriales, agrícolas, pecuarias, hospitalarias)
- g) Mezcla de las anteriores
- h) Otro;

Cualquiera que fuera el caso, explicar la información, indicando el caudal (cantidad) de aguas residuales generado:

Se implementará el uso de baños portátiles. Con un caudal de descarga de aproximadamente de 180 litros/día.

IV.2 Indicar el número de servicios sanitarios:

Se colocará dos baños portátiles para el uso de los trabajadores.

INSTRUCCIONES	PARA USO INTERNO DEL MARN
<u>TRATAMIENTO DE AGUAS RESIDUALES</u>	
<p>IV.3 Describir que tipo de tratamiento se da o se propone dar a las aguas residuales generadas por la actividad. (usar hojas adicionales)</p> <ul style="list-style-type: none">g) Sistema de tratamientoh) Capacidadi) Operación y mantenimientoj) Caudal a tratar: Se retirarán las aguas residuales por parte de la empresa suministradora de baños portátiles, se extraerán las aguas residuales con una frecuencia de 3 veces por semana por la empresa contratada y ellos darán tratamiento a las aguas.k) Etc.	
<u>DESCARGA FINAL DE AGUAS RESIDUALES</u>	
<p>IV. 4 Indique el punto de descarga de las aguas residuales, por ejemplo en pozo de absorción, colector municipal, río, lago, mar u otro e indicar si se le efectuó tratamiento de acuerdo con el numeral anterior:</p> <p>No aplica</p>	
<u>AGUA DE LLUVIA (AGUAS PLUVIALES)</u>	
<p><u>IV.5 Explicar la forma de captación de agua de lluvia y el punto de descarga de la misma (zanjones, ríos, pozos de absorción, alcantarillado, etc.)</u></p> <p>No aplica. El agua pluvial seguirá circulando por los zanjones y ríos.</p>	

V. EFECTOS DE LA ACTIVIDAD SOBRE EL SUELO (Sistema edáfico y lítico)

DESECHOS SÓLIDOS

VOLUMEN DE DESECHOS

V.1 Especifique el volumen de desechos o desperdicios genera la actividad desarrollada:

a) Similar al de una residencia 11 libras/día

b) Generación entre 11 a 222 libras/día

c) Generación entre 222 libras y 1000 libras/día

d) Generación mayor a 1000 libras por día

V.2 Además de establecer la cantidad generada de desechos sólidos, se deben caracterizar e indicar el tipo de desecho (basura común, desechos de tipo industrial o de proceso, desechos hospitalarios, orgánicos, etc.):

Desechos de materiales constructivos, retazos de varillas de acero, basura de sacos de cementos, desperdicios de material constructivo.

V.3. Partiendo de la base que todos los Desechos Peligrosos, son todos aquellos que posean una o más de las características siguientes: corrosivos, reactivos, explosivos, tóxicos, inflamables, biológico infecciosos, se genera en su actividad algún tipo de desecho con estas características y en qué cantidad?

Ninguno

V.4 Se efectúa algún tipo de tratamiento de los desechos (comunes o peligrosos), Explicar el método y/o equipo utilizado

Se retira todo el materia de desecho y se lleva al basurero municipal.

V.5 Si los desechos se trasladan a otro lugar, para tratamiento o disposición final, indicar el tipo de transporte utilizado

Se utilizará un vehículo liviano.

V.6 Contempla la empresa algún mecanismo o actividad para disminuir la cantidad o el tipo de desechos generados, o bien evitar que éstos sean dispuestos en un botadero?

Se contempla realizar reciclaje para que muchos de los materiales se puedan entregan a empresas recicladoras, como los metales.

V.7 Indicar el sitio de disposición final de los desechos generados (comunes y peligrosos)

En el basurero municipal.

INSTRUCCIONES	PARA USO INTERNO DEL MARN
VI. DEMANDA Y CONSUMO DE ENERGIA	
<p>CONSUMO</p> <p>VI.1 Consumo de energía por unidad de tiempo (kW/hr o kW/mes): Aproximadamente 4 kW/hr</p> <p>VI.2 Forma de suministro de energía</p> <ul style="list-style-type: none"> a) Sistema público b) Sistema privado c) Generación propia (X) <p>VI.3 Dentro de los sistemas eléctricos de la empresa se utilizan transformadores, condensadores, capacitores o inyectores eléctricos? SI NO (X)</p> <p>VI.4 Qué medidas propone para disminuir el consumo de energía o promover el ahorro de energía? Todos los trabajos serán manuales, utilizando únicamente la mano de obra de los obreros y sus herramientas.</p>	
VII. POSIBILIDAD DE AFECTAR LA BIODIVERSIDAD (ANIMALES, PLANTAS, BOSQUES, ETC.)	
<p>VII.1 En el sitio donde se ubica la empresa o actividad, existen:</p> <ul style="list-style-type: none"> - Bosques (No) - Animales (Sí) - Otros <p>Especificar información: —</p> <p>VII.2 La operación de la empresa requiere efectuar corte de árboles? NO</p> <p>VII.3 Las actividades de la empresa, pueden afectar la biodiversidad del área? SI () NO (X) Por qué? Toda actividad constructiva estará lejos de los animales y no afectará la vegetación del lugar.</p>	
VIII. TRANSPORTE	
<p>VIII.1 En cuanto a aspectos relacionados con el transporte y parqueo de los vehículos de la empresa, proporcionar los datos siguientes:</p> <ul style="list-style-type: none"> f) Número de vehículos: 1 vehículos g) Tipo de vehículo: liviano. h) Sitio para estacionamiento y área que ocupa: Se alquilará un terreno vacío. i) Horario de circulación vehicular: 7:00 a 17:00 horas j) Vías alternas: Ninguna 	

IX. EFECTOS SOCIALES, CULTURALES Y PAISAJÍSTICOS**ASPECTOS CULTURALES**

IX.1 En el área donde funciona la actividad, existe alguna (s) etnia (s) predominante, cuál?

Ladina

INSTRUCCIONES**PARA USO INTERNO DEL
MARN****RECURSOS ARQUEOLOGICOS Y CULTURALES**

IX.2 Con respecto de la actividad y los recursos culturales, naturales y arqueológicos, Indicar lo siguiente:

- d) La actividad no afecta a ningún recurso cultural, natural o arqueológico
e) La actividad se encuentra adyacente a un sitio cultural, natural o arqueológico
f) La actividad afecta significativamente un recurso cultural, natural o arqueológico

Ampliar información de la respuesta seleccionada

Se verá afectado un nacimiento de agua potable, este será la captación para el suministro de agua.

ASPECTOS SOCIAL

IX.3. En algún momento se han percibido molestias con respecto a las operaciones de la empresa, por parte del vecindario? SI
() NO (X)

IX.4 Qué tipo de molestias?

Ninguna

IX.5 Qué se ha hecho o se propone realizar para no afectar al vecindario?

Es una operación constructiva que beneficiará totalmente a la población, por lo cual no existen molestias.

PAISAJE

IX.6 Cree usted que la actividad afecta de alguna manera el paisaje? Explique por qué?

Durante la actividad constructiva se verá afectado ya que visualmente se observará personal y herramientas realizando actividades en la vía pública. Al finalizar los trabajos no se afectará de ninguna forma el paisaje, todo estará como al inicio. Las instalaciones son subterráneas y los trabajos son temporales.

X. EFECTOS Y RIESGOS DERIVADOS DE LA ACTIVIDAD

X.1 Efectos en la salud humana de la población circunvecina:

- d) la actividad no representa riesgo a la salud de pobladores cercanos al sitio
e) la actividad provoca un grado leve de molestia y riesgo a la salud de pobladores
f) la actividad provoca grandes molestias y gran riesgo a la salud de pobladores

Del inciso marcado explique las razones de su respuesta, identificar que o cuales serían las actividades riesgosas:

Las personas se verán poco afectadas, ya que únicamente se afectará el ambiente por la generación de polvo en la excavación y relleno.

X.3 riesgos ocupacionales:

- Existe alguna actividad que representa riesgo para la salud de los trabajadores
- La actividad provoca un grado leve de molestia y riesgo a la salud de los trabajadores
- La actividad provoca grandes molestias y gran riesgo a la salud de los trabajadores
- No existen riesgos para los trabajadores

Ampliar información:

Únicamente existirá el riesgo de enfermedades respiratorias por el tema del polvo generado en el movimiento de tierras, y en la manipulación de las herramientas.

Equipo de protección personal

X.4 Se provee de algún equipo de protección para los trabajadores? SI (X) NO ()

X.5 Detallar que clase de equipo de protección se proporciona:

Se utilizará el equipo de protección industrial completo, brindando casco, botas, guantes, gafas, tapones, mascarillas, chalecos reflectivos, entre otros.

X.6 ¿Qué medidas ha realizado o que medidas propone para evitar las molestias o daños a la salud de la población y/o trabajadores?

Se utilizarán horarios de trabajo moderados, para evitar molestias en las noches.

Fuente: Ministerio de Ambiente y Recursos Naturales de la República de Guatemala.

3.7. Elaboración de planos

Los planos constructivos para el sistema de agua potable se encuentran en los anexos y están conformados por: planta general, planta y perfil de la conducción y distribución, tanque de almacenamiento, caseta de bombeo, tanque de distribución, detalles generales y captación.

3.8. Presupuesto

Para la elaboración de presupuesto se ejecutó una cuantificación de los planos finales y una cotización de materiales, tomando en cuenta los precios de mano de obra, salarios, acceso de maquinaria y materiales del lugar. En la tabla IX se desglosan los renglones que conforman el presupuesto.

Tabla X. **Resumen presupuesto, sistema de agua potable caserío El Petencito**

PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE UBICACIÓN: CASERIO EL PETENCITO MUNICIPIO: ATESCATEMPA DEPARTAMENTO: JUTIAPA
--

No.	DESCRIPCION	UNIDAD	CANTIDAD	P. UNITARIO	TOTAL
1	Replanteo topográfico	ML	1 422,50	Q5.87	Q8,352.50
2	Limpieza y chapeo	ML	1 422,50	Q2.75	Q3,910.49
3	Captación	GLOBAL	1	Q18,329.70	Q18,329.70
4	Línea de conducción	ML	12,6	Q78.73	Q991.94
5	Tanque de almacenamiento	Unidad	1	Q64,907.79	Q64,907.79
6	Línea de impulsión	ML	506,56	Q85.11	Q43,115.71
7	Tanque de distribución	Unidad	1	Q52,118.63	Q52,118.63
8	Caseta de bombeo	Unidad	1	Q111,661.42	Q111,661.42
9	Línea de distribución	ML	904	Q47.57	Q43,002.03
10	Conexión domiciliar	Unidad	22	Q1,444.67	Q31,782.75
TOTAL					Q378,172.96

Fuente: elaboración propia.

3.9. Cronograma de ejecución física

Tabla XI. **Cronograma de ejecución física, sistema de agua potable caserío El Petencito**

PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE UBICACIÓN: CASERIO EL PETENCITO MUNICIPIO: ATESCATEMPA DEPARTAMENTO: JUTIAPA
--

No	DESCRIPCION	MES 1				MES 2				MES 3				MES 4			
		S 1	S 2	S 3	S 4	S 1	S 2	S 3	S 4	S 1	S 2	S 3	S 4	S 1	S 2	S 3	S 4
1	Replanteo topográfico	X															
2	Limpieza y chapeo	X															
3	Captación		X	X													
4	Línea de conducción			X													
5	Tanque de Almacenamiento				X	X											
6	Línea de impulsión						X	X									
7	Tanque de distribución								X	X							
8	Caseta de bombeo										X	X					
9	Línea de distribución												X	X	X		
10	Conexión domiciliar															X	X

Fuente: elaboración propia.

4. DISEÑO DE UNA EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER

4.1. Descripción del proyecto

El proyecto consiste en fortalecer la infraestructura de la oficina municipal de la mujer del municipio de Atescatempa del departamento de Jutiapa, en la actualidad la organización de mujeres del municipio se encuentra limitada por la falta de espacios y de un lugar, para realizar actividades de capacitación y aprendizaje de las mujeres de la localidad. Por ese motivo se realizará una edificación que constará de un área de oficina, lavandería, cuarto frío, cuarto de manualidades, sala de reuniones y una batería de baños para hombres y para mujeres.

El fin de dicha edificación es contar con un área que cumpla con los requisitos para realizar diferentes tipos de actividades, planificadas por la oficina municipal de la mujer.

4.2. Estudio de suelos

Para comprender de una mejor manera las características físicas del suelo del terreno disponible para el proyecto, fue necesaria la realización de un ensayo de compresión triaxial, que proporciona diferentes datos necesarios para el diseño de los cimientos de la edificación.

4.3. Estudio topográfico

Para conocer de una mejor manera las condiciones y dimensiones del terreno se realizó un estudio topográfico con un teodolito, mediante este

instrumento se efectuó la planimetría y altimetría, para conocer el área del terreno y sus diferentes alturas de terreno. La topografía del terreno es plana en su mayor extensión.

4.4. Ubicación del edificio

Es de suma importancia conocer la ubicación que tendrá la construcción dentro del terreno disponible, se deben de tomar en cuenta diferentes factores, tales como: construcciones existentes, aspectos topográficos y posibles usos futuros. El área de la construcción equivale a 157 metros cuadrados y cuenta con acceso por la calle principal.

4.5. Distribución de ambientes o espacios

La distribución de ambientes o espacios es de mucha importancia y se realiza con el objetivo de tener un lugar adecuado y ante todo que sea funcional, y cumpla con los requerimientos de espacios mínimos en los distintos ambientes. De acuerdo al estudio se proponen los siguientes ambientes:

- Oficina
- Sala de reuniones
- Cuarto frío o área de cocina
- Cuarto de manualidades o bodega
- Área de lavandería
- Servicios sanitarios

4.6. Selección del sistema estructural

En la elección del sistema estructural influyen muchos factores que terminan por definirla, entre ellos están: economía, funcionalidad, estética, resistencia, disponibilidad de materiales en el lugar y técnica para realizar la obra.

El sistema estructural a utilizar en este proyecto será el de muros confinados, este hace referencia a los muros de mampostería que tienen el refuerzo horizontal y vertical, concentrado en elementos de concreto armado.

4.6.1. Descripción del sistema estructural

Para esta edificación se eligió un sistema estructural tipo cajón típico. Este es un sistema integrado con muros estructurales que soportan toda o casi toda la carga vertical.

La estructura contará con una cubierta metálica a dos aguas, muros de mampostería reforzada con columnas y soleras, todo esto soportado por un cimiento corrido típico.

4.6.2. Elementos del sistema de mampostería reforzada

Los elementos que forman parte del sistema de mampostería son indispensables para el buen funcionamiento de la edificación, cada uno juega un papel importante y debe de cumplir con las especificaciones necesarias.

4.6.2.1. Unidades de mampostería

Son unidades prefabricadas usadas para el levantado de muros de mampostería reforzada, en la mayoría de casos se utilizan bloques huecos de concreto o ladrillos de barro cocido. Su función estructural es soportar los esfuerzos de compresión y dividir los diferentes espacios de la edificación.

4.6.2.1.1. Ladrillos de barro cocido

Estas unidades están hechas de barro cocido o arcilla, son endurecidos a altas temperaturas hasta su fusión incipiente, los ladrillos pueden ser elaborados a mano por medios artesanales o a máquina mediante procesos industriales, su forma es rectangular.

Este tipo de unidades deben cumplir con la norma COGUANOR NGO 41 022 en lo referente a resistencia a compresión, dimensiones, absorción y calidad. Se clasifican en ladrillo tayuyo y tubular. La relación área neta/área gruesa para el ladrillo tayuyo deberá ser mayor o igual que 0,75 y para el ladrillo tubular la relación deberá ser menor a 0,75.

4.6.2.1.2. Bloques de concreto

Es una de las unidades más utilizadas en la construcción de mampostería, son elementos simples hechos de concreto. La gran aceptación de estas unidades es por sus cualidades intrínsecas como la rigidez de ejecución, la adecuada proporción en sus dimensiones y la facilidad en el manejo de los mismos. Posee un porcentaje alto de vacíos, debe de cumplir con la norma COGUANOR 41 054 en lo referente a calidad, absorción, resistencia y dimensiones.

En la actualidad existe una amplia variedad de formas y tamaños de los bloques de concreto, esto permite elegir adecuadamente el más apropiado, de acuerdo a las necesidades del diseño.

Tabla XII. **Medidas principales normales de los bloques huecos de concreto.**

USO	Medidas principales nominales ó modulares (centímetros)			Medidas principales reales (centímetros)		
	Ancho	Alto	Largo	Ancho	Alto	Largo
Bloque de muro	20	20	40	19	19	39
	15	20	40	14	19	39
Medio bloque de muro	20	20	20	19	19	19
	15	20	20	14	19	19
Bloque de tabique	10	20	40	9	19	39
Medio bloque de tabique	10	20	20	9	19	19

Fuente: Norma Técnica Guatemalteca COGUANOR NTG 41054.

4.6.2.2. Mortero

Los morteros usados en mampostería deben ser una mezcla pastica de materiales cementantes y arena graduada que permita la unión de las unidades de mampostería, para formar un elemento estructural resistente como es el muro. La dosificación del mortero debe permitir la mejor trabajabilidad, adherencia, retención de agua, durabilidad y resistencia a compresión.

Los espesores para las juntas verticales y horizontales varían de 7 mm a 13 mm, siendo el promedio ideal del orden de 10 mm. Los morteros funcionalmente también sirven de sello contra la penetración de aire y humedad.

Los principales componentes de un mortero son cemento, cal, arena y agua. El cemento le da resistencia y durabilidad al mortero y la cal mejora sus propiedades de adherencia, la arena actúa como un relleno y contribuye a la

economía y a la resistencia, el agua le da plasticidad a la mezcla. La dosificación dependerá del tipo de mortero que se quiera, una guía para la dosificación del mortero se expresa de acuerdo a la tabla siguiente:

Tabla XIII. **Proporciones del mortero por volumen.**

Tipo de mortero	Partes de cemento por volumen	Partes de cal por volumen	Resistencia mínima promedio a compresión a 28 días MPa kg/cm ²	Retención mínima de agua (%)	Arena
M	1	¼	17.5 175.0	75	No menor que 2.25 y no mayor que 3.5 veces la suma de los volúmenes de cemento y cal
S	1	de ¼ a ½	12.5 125.0	75	
Sa	1	1	7.0 70.0	75	
N	1	de ½ a 1 ¼	5.3 53.0	75	

Fuente: AGIES NSE 4, 4.10.7 Edición 2010.

4.6.2.3. Grout, concreto fluido

Es una mezcla de cemento, arena, grava fina y la cantidad de agua necesaria para que la mezcla sea fluida. El grout se coloca en los espacios vacíos de los bloques de concreto alrededor del acero de refuerzo. Según el tamaño nominal máximo de los agregados, el grout se clasifica como fino o grueso.

- Grout fino: este tipo de grout se ocupa cuando el espacio de vaciado es pequeño, angosto o congestionado por el refuerzo. Entre la unidad de mampostería y el refuerzo debe existir un espacio libre mínimo de 6,5 mm. La proporción por volumen debe ser 1 parte de cemento, hasta 1/10 de volumen de cal, 2 a 3 volúmenes de arena de río, si se cuenta con pedrín de ¼" podrá agregarse 1 volumen.

- Grout grueso: Este tipo de grout se ocupa cuando el espacio entre la unidad de mampostería y el refuerzo es mayor a 13 mm. La proporción por volumen debe ser 1 parte de cemento, hasta 1/10 de volumen de cal, 2 a 3 volúmenes de arena de río y 1 a 2 volúmenes de grava fina o piedrín de ¼" a 3/8".

El grout debe tener una resistencia mínima, a los 28 días, de 1,2 veces el f'm y máxima de 1,5 veces el f'm de la mampostería que se está inyectando.

4.6.2.4. Acero de refuerzo

El acero que se utilice en el refuerzo vertical y horizontal o en las varillas colocadas en el interior de los muros, deben ser varillas corrugadas porque tienen una mayor adherencia con el concreto, deben de cumplir con la norma COGUANOR NGO 36 011. Las varillas lisas estarán limitadas a ser usadas únicamente para estribos, eslabones y otros tipos de amarre. Las resistencias del acero más utilizadas son de grado 40, grado 60 y grado 70 que es de alta resistencia.

4.7. Cargas que afectan la estructura

Todos los elementos de una estructura de mampostería reforzada deben soportar las cargas a la que van a ser sometidos, no deben exceder los esfuerzos máximos permisibles de los materiales utilizados en la estructura. En el diseño de este tipo de estructura, se deben considerar las diferentes cargas que van actuar de forma directa o indirecta en la edificación. Las cargas que afectarán la estructura se rigen según los lineamientos indicados en la norma AGIES NSE 2.

4.7.1. Carga viva

Son todas aquellas que son movibles, que tiene una rotación o movimiento de un lugar a otro, estas cargas no son permanentes ya que en algunos casos puede no estar presente. Para este caso se tomará en cuenta la carga viva de los obreros que construirán los techos, y en su debido tiempo deberán hacer reparaciones a lo largo de la vida útil de la edificación. Según norma AGIES NSE 2, capítulo 3.

4.7.2. Carga muerta

La carga muerta es generada por el peso propio de la estructura, en ella se incluyen todas aquellas cargas que se mantienen constantes en su magnitud y en una posición fija durante la toda la vida útil de la estructura, como puede ser equipo fijo, maquinaria que este unida o anclada a la estructura. En esta carga se incluyen todos los pesos desde el techo de estructura metálica hasta los cimientos. Según norma AGIES NSE 2, capítulo 2.

4.7.3. Carga de sismo

La carga de sismo se genera cuando se dan movimientos laterales de la tierra generados por un sismo, este valor depende mucho de la zona en que se construirá la edificación. Guatemala es un país altamente sísmico, y esta carga es muy importante para el diseño de la estructura. La fuerza sísmica va depender directamente del peso propio de la estructura y su punto de aplicación será en la base de la edificación. Según norma AGIES NSE 2, capítulo 4.

4.7.4. Carga de viento

La carga de viento produce una fuerza horizontal sobre la estructura de mampostería, por lo general esta fuerza es muy pequeña comparada con la carga de sismo. La carga de viento es la fuerza máxima que puede aplicar el viento a una estructura, en un intervalo de tiempo. Las fuerzas de viento son consideradas como cargas móviles que pueden actuar en cualquier dirección. Según norma AGIES NSE 2, capítulo 5.

4.8. Método de análisis estructural del edificio

Existe una variedad de métodos para realizar el análisis de estructuras de mampostería, algunos de los más utilizados son: el análisis simplista también conocido como el método de las rigideces y el análisis realista. Para el análisis de esta estructura se utilizará el método de análisis simplista para muros de mampostería confinada.

4.8.1. Generalidades del diseño de elementos de mampostería

El diseño de mampostería está basado en el método de esfuerzos de trabajo, de esta forma los elementos de mampostería pueden soportar las cargas reales que actúan sobre ella, el motivo de esto es evitar que los esfuerzos unitarios en los materiales, sobrepasen los límites proporcionales de cada uno de los materiales. El método de esfuerzos de trabajo está basado en que los esfuerzos se encuentren en el rango elástico de los materiales, algunos principios de este método se describen a continuación:

- La mampostería no trabaja a tensión
- La tensión trabaja en el refuerzo en el centro de gravedad de las barras.
- El módulo de elasticidad es constante a través del miembro
- La sección plana antes de la flexión, permanece plana después de ella.
- Los esfuerzos son proporcionales a las deformaciones y estos a la vez son proporcionales a la distancia al eje neutro.

4.8.2. Análisis simplista

En el uso del análisis simplista de una estructura formada por muros de mampostería confinada, se deben tomar en cuenta algunas suposiciones:

- Los muros tienden a experimentar ladeo paralelo al plano que contiene el muro, en el sentido contrario no se considera.
- Los muros se comportan como miembros verticales, sujeto a fuerzas horizontales concentradas en los niveles de piso.
- En la distribución de fuerza lateral a cada muro se debe considerar solo los muros paralelos a la dirección en que esta actúa, presentándose dos efectos sobre ellos que son: traslación en la misma dirección y rotación respecto al centro de rigidez cuando no coincide con el centro de masa.

4.9. Integración de cargas

4.9.1. Análisis y diseño de estructura de techo

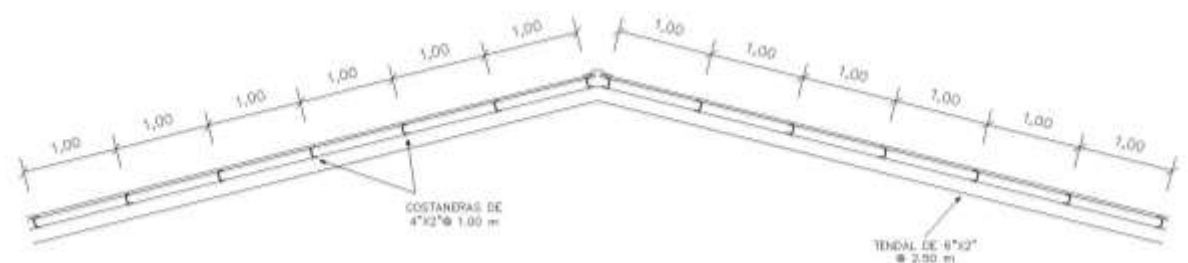
La función del techo es proteger contra las inclemencias del tiempo o algún otro agente exterior que perturbe el área interna de la estructura. El tipo de techo a utilizar en una estructura, depende del tipo de proyecto, las condiciones de espacio, uso y otros aspectos.

Para este proyecto se utilizó un techo a dos aguas, estructura metálica conformada por costaneras y tendales, la cubierta de lámina troquelada T-100 calibre 26.

4.9.1.1. Costanera

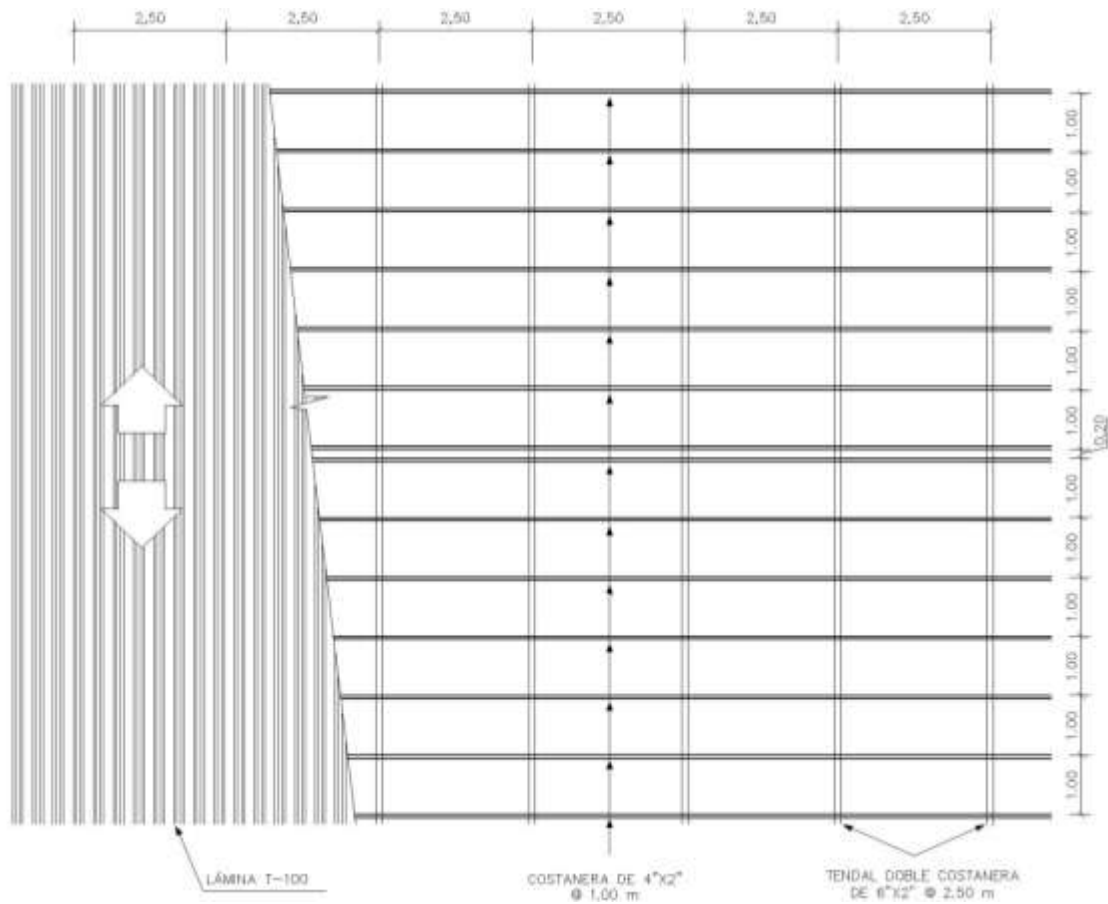
Es un elemento que forma parte de la estructura, que soporta el peso de la cubierta de lámina y la transmite a los tendales. A continuación se muestra la forma en que se distribuyen las costaneras y tendales.

Figura 5. Perfil del techo



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Figura 6. **Planta del techo**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Al inicio se calcula la carga uniforme que soportarán las costaneras.

Tabla XIV. **Carga muerta para cubierta de lámina.**

LÁMINA T-100						
Propiedades de la Sección						
Calibre	Peso Lineal	Peso/área instalada	Ix (Sup)	Se (Sup)	Ix (Inf)	Se (Inf)
	kg/ml	kg/m ²	cm ⁴ /m	cm ⁴ /m	cm ³ /m	cm ³ /m
28	3.96	3.96	7.03	2.83	4.92	2.73
26	4.69	4.69	9.54	3.95	6.44	3.56
24	5.42	5.42	11.98	5.05	7.91	4.39

Fuente: empresa MultiGroup.

Carga muerta (peso lámina T-100 cal 26)	=	0,96 lb/pie ²
Carga viva (Según Normas del FHA)	=	<u>15,00 lb/pie²</u>
Total	=	15,96 lb/pie²

Separación entre costaneras = 1 m = 3,28 pie

$$\mathbf{W = 3,28\ pie * 15,96\ lb/pie^2 = 52,35\ lb/pie}$$

$$\text{Cálculo del momento} = M = \frac{WL^2}{8}$$

Donde:

M = *Momento*

W = *Carga uniformemente distribuida*

L = *Longitud de costanera*

$$M = \frac{(52,35\ lb/pie)(8,20\ pie)^2}{8} = 440,00\ lb - pie = 5\ 280,02\ lb - plg$$

4.9.1.1.1. Diseño por flexión

Para el diseño a flexión de la costanera, se realizan los siguientes cálculos:

$$S = \frac{M}{F}$$

Donde:

S = *Módulo de la sección*

M = *Momento*

F = *Esfuerzo permisible del acero de costanera 20 000 lb/plg² o también*

f = 0,6fy según AISC, el acero de costanera fy = 36 000 psi.

$$S = \frac{5\,280,02 \text{ lb} - \text{plg}}{20\,000 \text{ lb/plg}^2} = 0,264 \text{ plg}^3$$

En base al dato anterior, se observa la tabla de especificaciones de las costaneras comerciales y escogemos el tipo de costanera que se adapte mejor a las condiciones planteadas.

Tabla XV. **Propiedades de costanera**

COSTANERA TUBOACERO ESPESOR 1.50 mm																
CARACTERÍSTICAS							INERCIAS				MÓDULOS DE SECCIÓN					
PERALTE (A) plg	BASE (B) plg	t mm	PESO		ÁREA COSTANERA		I x		I y		S x		S y		S x'	
			lb/pie	kg/m	plg ²	cm ²	plg ⁴	cm ⁴	plg ³	cm ³	plg ³	cm ³	plg ³	cm ³		
2	1 1/2	1.50	1.028	1.529	0.302	1.948	0.211	8.769	0.101	4.219	0.211	3.452	0.135	2.215	0.179	2.940
3	1 1/2	1.50	1.225	1.823	0.360	2.323	0.532	22.144	0.132	5.495	0.355	5.812	0.176	2.884	0.274	4.497
4	1 1/2	1.50	1.429	2.127	0.420	2.710	1.037	43.167	0.163	6.770	0.519	8.497	0.217	3.554	0.386	6.327
5	1 1/2	1.50	1.633	2.431	0.480	3.097	1.755	73.067	0.193	8.046	0.702	11.507	0.258	4.224	0.518	8.487
6	1 1/2	1.50	1.831	2.725	0.538	3.471	2.717	113.070	0.224	9.321	0.906	14.839	0.299	4.893	0.665	10.900
3	2	1.50	1.429	2.127	0.420	2.710	0.660	27.455	0.258	10.739	0.440	7.206	0.258	4.228	0.376	6.154
4	2	1.50	1.630	2.426	0.479	3.090	1.266	52.703	0.314	13.053	0.633	10.375	0.314	5.139	0.516	8.449
5	2	1.50	1.831	2.725	0.538	3.471	2.116	88.056	0.369	15.367	0.846	13.867	0.369	6.050	0.675	11.063
6	2	1.50	2.032	3.024	0.597	3.852	3.237	134.740	0.425	17.680	1.079	17.682	0.425	6.961	0.855	14.010
7	2	1.50	2.232	3.322	0.656	4.232	4.660	193.984	0.480	19.994	1.332	21.820	0.480	7.872	1.054	17.266
8	2	1.50	2.433	3.621	0.715	4.613	6.415	267.015	0.536	22.308	1.604	26.281	0.536	8.783	1.272	20.848
9	2	1.50	2.634	3.920	0.774	4.994	8.530	355.062	0.592	24.622	1.896	31.064	0.592	9.694	1.509	24.720

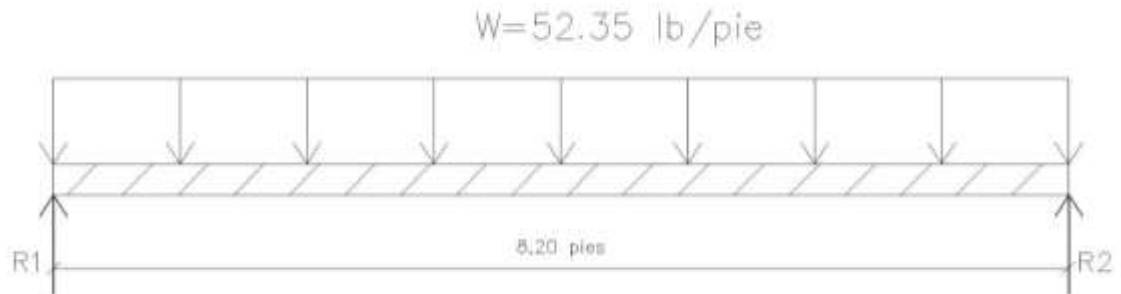
Fuente: empresa MultiGroup. Propiedades Multiperfiles, costaneras o perfil C.

Según la tabla anterior, respecto al módulo de sección, se utilizará el valor de 3"x 2" espesor de 1,50 mm, con un valor de módulo de sección de S=0,44 pulg³, con esta costanera aún se cuenta con un factor de seguridad porque el valor real es S=0,264 pulg³.

4.9.1.1.2. Diseño por corte

La fuerza cortante actúa de manera perpendicular al eje longitudinal de la costanera. El diagrama de fuerzas en la costanera se muestra en la siguiente imagen:

Figura 7. **Reacción en apoyos de costanera.**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

En base a la figura 3, se realiza la sumatoria de fuerzas en el punto 1.

$$\sum Fy = 0 \quad +\uparrow$$

$$R_1 + R_2 - (52,35 \text{ lb/pie} * 8,20 \text{ pie}) = 0 \quad \text{Ecuación 1}$$

$$R = R_1 + R_2 \quad \text{Ecuación 2}$$

Sustituyendo ecuación 2 en ecuación 1 y despejando para R.

$$R = 429,28 \text{ lb}$$

Entonces, $R_1 = 214,64 \text{ lb}$ y $R_2 = 214,64 \text{ lb}$

En base a los datos anteriores, se calcula el esfuerzo cortante mediante la siguiente ecuación:

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

Donde:

T = Esfuerzo cortante.

V = Cortante máximo actuante.

A = Área de sección.

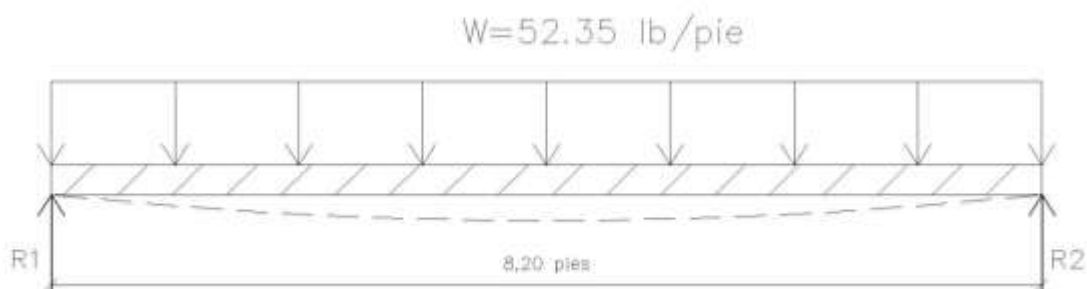
$$T = \frac{V}{A} = \frac{214,64 \text{ lb}}{0,42 \text{ plg}^2} = 511,03 \text{ lb/plg}^2 \leq 14\,500 \text{ lb/plg}^2 \text{ (Esfuerzo del acero)}$$

Según el cálculo anterior el esfuerzo cortante producido en la costanera, es menor al esfuerzo permisible del acero, por tal motivo la costanera cumple con las condiciones para soportar las fuerzas cortantes sobre ella.

4.9.1.1.3. Diseño por deflexión

Deflexión es la distancia que existe entre el eje neutro de la costanera y el punto más bajo que se produce en la curva elástica (figura 8). La deflexión producida por la costanera, debe ser menor que la deflexión permisible.

Figura 8. Deflexión de costaneras.



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

La deflexión real de la costanera se calcula mediante la siguiente expresión:

$$D_r = \frac{5WL^4}{384EI}$$

Donde:

D_r = Deflexión real

W = Carga uniformemente distribuida

L = Longitud de costanera

E = Elasticidad del acero (29 000 ksi)

I = Inercia de costanera (tabla XV)

$$D_r = \frac{5 * 4,36 \text{ lb/plg} * (98,4 \text{ plg})^4}{384 * 29\,000 * 10^3 \text{ lb/plg}^2 * 0,66 \text{ plg}^4} = 0,27 \text{ plg}$$

Cálculo de la deflexión permisible, mediante la siguiente expresión:

$$D_p = \frac{L}{360} = \frac{98,4 \text{ plg}}{360} = 0,27 \text{ plg}$$

$D_r \leq D_p$ La deflexión real es igual a la permisible, por ese motivo la costanera cumple con los requisitos de deflexión.

En base a los chequeos realizados, se utilizarán costaneras de 2"x3" y un espesor $t = 1,50$ mm, a una separación de 1 metro entre sí (ver plano 6/10 en anexos).

4.9.1.2. Tendal

Los tendales son los elementos que soportan todo el peso de la cubierta y la estructura de costaneras. Para este caso el tendal está constituido por dos costaneras (perfiles tipo c).

Para iniciar se calcula el peso que estará soportando el tendal, para ello se calcula la carga total, carga viva y carga muerta, tomando en cuenta carga de la lámina, carga de la costanera y carga de viento. Al inicio B se calcula el peso de las costaneras, de la siguiente forma:

Cantidad de costaneras = 7 unidades

Longitud = 2,50 metros

Peso de costanera = 1,429 lb/pie

$$\text{Peso total} = 7 * 2,50 \text{ m} * 3,28 \text{ pie} * 1,429 \text{ lb/pie} = 82,02 \text{ lbs}$$

$$\text{Área} = 2,50 \text{ m} * 6 \text{ m} * (3,28 \text{ pie})^2 = 161,37 \text{ pie}^2$$

$$C_{cos} = \frac{82,02 \text{ lb}}{161,37 \text{ pie}^2} = 0,51 \text{ lb/pie}^2$$

Por términos de seguridad se utilizará un valor de 1 lb/pie² como el peso de la costanera.

Carga muerta

Peso de la lámina perfil T-100 calibre 26	0,96 lb/pie ²
---	--------------------------

Peso de la costanera	1,00 lb/pie ²
----------------------	--------------------------

Carga viva

Carga de viento	<u>15,00 lb/pie²</u>
-----------------	---------------------------------

Carga total (W)	16,96 lb/pie ²
-----------------	---------------------------

En base a la carga generada se procede a calcular el momento máximo actuante en el tendal.

$$A_T = 2,50 \text{ m}$$

$$W = 2,50 \text{ m} * 3,28 \text{ pie} * 16,96 \text{ lb/pie}^2 + 8 \text{ lb/pie} = 147,07 \text{ lb/pie}$$

$$M = \frac{WL^2}{8}$$

$$M = \frac{(147,07 \text{ lb/ pie})(5,76m * 3,28\text{pie})^2}{8} = 6\,561,85 \text{ lb - pie}$$

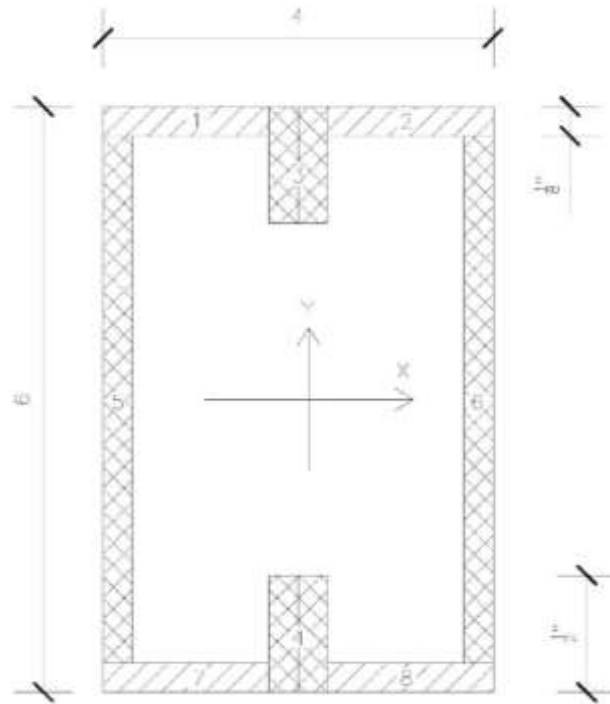
$$= 78\,742,28 \text{ lb - plg}$$

El momento actuante máximo es de 6 561,85 lb-pie o 78 742,28 lb-plg. El siguiente procedimiento consiste en proponer una sección de tendal y calcular el momento máximo resistente, este debe ser mayor al momento actuante. Para este caso la sección de tendal propuesta es de dos costaneras tipo C de 6"x2".

4.9.1.2.1. Momento de inercia

El momento de inercia para la costanera tipo C de 6"x2"x1/8" se calcula dividiendo su sección en figuras geométricas del área conocida (figura 9), para este caso rectángulos, luego se encuentra la distancia del eje X al centroide de cada figura y así aplicar el teorema de ejes paralelos (tabla XV).

Figura 9. **Sección de tendal**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Tabla XVI. **Momento de inercia del tendal**

Figura	Área (plg ²)	Yc	Yc ²	AYc ²	I _o	I _o +AYc ²
1	0,234	2,938	8,631844	2,0198515	3,05E-04	2,0202
2	0,234	2,938	8,631844	2,0198515	3,05E-04	2,0202
3	0,125	2,75	7,5625	0,9453125	0,002604167	0,9479
4	0,125	-2,75	7,5625	0,9453125	0,002604167	0,9479
5	0,719	0	0	0	1,98031	1,9803
6	0,719	0	0	0	1,98031	1,9803
7	0,234	-2,938	8,631844	2,0198515	3,05E-04	2,0202
8	0,234	-2,938	8,631844	2,0198515	3,05E-04	2,0202
Inercia						13,9371

Fuente: elaboración propia.

La inercia calculada para el tendal según la sección propuesta es de 13,9371 plg⁴ en base a este dato se calcula el módulo de sección.

4.9.1.2.2. Módulo de sección

El módulo de sección del tendal se calcula mediante la siguiente expresión:

$$S = \frac{I}{C}$$

Donde:

S = Módulo de sección.

I = Inercia de la sección.

C = Distancia del centro hacia la fibra extrema.

$$S = \frac{13,9371 \text{ plg}^4}{3 \text{ plg}} = 4,645 \text{ plg}^3$$

El módulo de sección actuante se calcula de la siguiente forma:

$$S = \frac{M}{F}$$

Donde:

S = Módulo de la sección

M = Momento

F = Esfuerzo permisible del acero de costanera 20 000 lb/plg² o también $f = 0,6f_y$ según AISC, el acero de costanera $f_y = 36\ 000$ psi.

$$S = \frac{78\ 742,28 \text{ lb} - \text{plg}}{20\ 000 \text{ lb/plg}^2} = 3,93 \text{ plg}^3 < 4,645 \text{ entonces cumple.}$$

El módulo de sección del tendal es mayor al módulo de sección actuante y la sección propuesta cumple.

4.9.1.2.3. Momento resistente

En base a los datos calculados anteriormente se procede a calcular el momento resistente:

$$M = S * F$$

Donde:

M = Momento máximo resistente.

S = Módulo de sección.

F = $0.6F_y$

$$M = 4,645 \text{ plg}^3 * 0,6 * 40\,000 \text{ lb/plg}^2 = 111\,480,00 \text{ lb-plg}$$

Momento actuante = 6 561,85 lb-pie = 78 172,44 lb-plg

$$78\,742,28 \text{ lb-plg} < 111\,480 \text{ lb-plg}$$

El momento actuante debe ser menor al momento resistente y para este caso se cumple, por ese motivo la sección propuesta es adecuada para resistir las cargas que actúan en el tendal.

4.9.1.2.4. Deflexión en tendal

La deflexión real en el tendal se calcula mediante la siguiente expresión:

$$D_r = \frac{5WL^4}{384EI}$$

Donde:

D_r = Deflexión real

W = Carga uniformemente distribuida

L = Longitud de tendal

E = Elasticidad del acero (29 000 ksi)

I = Inercia de costanera (tabla XV)

$$D_r = \frac{5 * 147,07 \text{ lb/plg} * (72 \text{ plg})^4}{384 * 29\,000 * 10^3 \text{ lb/plg}^2 * 13,93 \text{ plg}^4} = 0,127 \text{ plg}$$

Cálculo de la deflexión permisible, mediante la siguiente expresión:

$$D_p = \frac{L}{360} = \frac{72 \text{ plg}}{360} = 0,20 \text{ plg}$$

D_r ≤ D_p La deflexión real es menor a la permisible, por tal motivo el tendal cumple con los requisitos de deflexión.

En base a los chequeos realizados, se utilizarán tendales de 6"x2"x1/8" a una separación de 2,50 metro entre sí (ver plano 6/10 en anexos).

4.10. Análisis de estudio de suelos

El ensayo de la muestra tomada en la cabecera municipal de Atescatempa, Jutiapa. Se ensayó en el laboratorio de suelos del centro de investigación de la Facultad de Ingeniería de la Universidad de San Carlos de Guatemala, y los datos obtenidos son los siguientes:

Ángulo de fricción interna:	$\Theta = 34,60^\circ$ factor de seguridad 2
Cohesión:	$C_u = 3,47 \text{ T/m}^2$
Tipo de ensayo:	No consolidado y no drenado.
Descripción del suelo:	Arena con Grava Color Café Oscuro.
Densidad del suelo:	$\gamma_s = 1,53 \text{ T/m}^3$
Desplante:	$D = 1,00 \text{ m}$
Base:	$B = 0,40 \text{ m}$
Factor de seguridad:	3

Se calcula el valor soporte del suelo, mediante la ecuación general de la capacidad de carga:

$$q_u = c' N_c F_{cs} F_{cd} F_{ci} + q N_q F_{qs} F_{qd} F_{qi} + \frac{1}{2} Y B N_y F_{ys} F_{yd} F_{yi}$$

Donde:

c' = Cohesión.

q = esfuerzo efectivo al nivel del fondo de la cimentación.

Y = peso específico del suelo.

B = ancho de la cimentación

$F_{cs} F_{qs} F_{ys}$ = Factores de forma

$F_{cd} F_{qd} F_{yd}$ = Factores de profundidad

$F_{ci} F_{qi} F_{yi}$ = Factores de inclinación de la carga

$N_c N_q N_y$ = Factores de capacidad de carga

Factores de capacidad de carga:

$$N_q = \frac{e^{\pi \cdot \tan \theta} (1 + \sin \theta)}{(1 - \sin \theta)} = 4,70$$

$$N_c = \cot(\theta) * (N_q - 1) = 11,88$$

$$N_y = (N_q - 1) \tan(1,4\theta) = 1,66$$

Como se trata de cimiento corrido la relación (B/L) tiende a ser un valor muy pequeño (tiende a 0) los factores de forma son los siguientes:

$$F_{cs} = 1 + 0,2 * (B/L) * \tan^2(45 + \theta/2) = 1$$

$$F_{qs} = F_{ys} = 1 + 0,1 * (B/L) * \tan^2(45 + \theta/2) = 1$$

Factores de inclinación:

$$F_{ci} = F_{qi} = (1 - \beta^\circ/90)^2 = 1$$

$$F_{yi} = (1 - \beta^\circ/\theta)^2 = 1$$

Factores de profundidad:

$$F_{cd} = 1 + 0,2 * \left(\frac{D_f}{B}\right) * \tan(45 + \theta/2) = 1,68$$

$$F_{qd} = F_{yd} = 1 + 0,1 * \left(\frac{D_f}{B}\right) * \tan(45 + \theta/2) = 1,34$$

Esfuerzo efectivo a nivel del fondo de la cimentación:

$$q = D_f * \gamma = 1,53$$

Sustituyendo valores en la ecuación general:

$$q_u = 3,47(11,88)(1)(1,68)(1) + 1,53(4,7)(1)(1,34)(1)$$

$$+ 0,5(1,53)(0,40)(1,66)(1)(1,34)(1) = 79,57 \text{ T/m}^2$$

Esfuerzo admisible o de diseño:

$$q_a = \frac{q_u}{F_s} = \frac{79,57 \text{ T/m}^2}{3} = 26,52 \text{ T/m}^2$$

De acuerdo a la siguiente tabla, el valor soporte del suelo se puede considerar dentro de los parámetros normales para este tipo de suelo, y se toma en cuenta un factor de seguridad para el cálculo del mismo.

Tabla XVII. **Valor soporte permisible, según tipo de suelo**

Material del suelo	t/m ²	Observaciones
Roca sana no intemperizada.	645	Hay estructura de grietas
Roca regular.	430	
Roca intermedia.	215	
Roca agrietada o porosa.	22 – 86	
Suelos gravillosos.	107	Compactados, buena granulometria.
Suelos gravillosos.	64	Flojos, mala granulometria.
Suelos gravillosos.	43	Flojos, con mucha arena.
Suelos arenosos.	32 – 64	Densos.
Arena fina.	22 – 43	Densa.
Suelos arcillosos.	53	Duros.
Suelos arcillosos.	22	Solidez mediana.
Suelos limosos.	32	Densos.
Suelos limosos.	16	Densidad mediana.

Fuente: CABRERA, Jadenón. *Guía teórica para el curso de cimentaciones 1*. p.44.

4.11. Cálculo de cargas laterales

Aparte de las cargas gravitacionales existen otro tipo de cargas que afectan la estructura. Las cargas laterales que afectan la estructura son la carga por viento y la carga por sismo, ambas se calculan a continuación.

4.11.1. Carga de viento

La velocidad del viento es un elemento indispensable a considerar en la carga de viento. La velocidad depende de la localización geográfica de la estructura y de la altura en la que está ubicada.

Toda estructura, elemento o componente exterior a la edificación que está expuesta a la fuerza del viento, deberá ser diseñada para soportar esas cargas producidas por la acción del viento, suponiendo que este venga de cualquier dirección horizontal.

Las fuerzas de viento no son críticas para edificaciones de poca altura. Para edificios de gran altura en regiones críticas, será necesario realizar un análisis del efecto producido por la fuerza de viento. Para este caso no se realizará un análisis de la fuerza de viento, porque la edificación cuenta solo con un nivel de poca altura y su ubicación permite que se encuentre protegida contra los vientos, esto en base a los parámetros establecidos en el capítulo 5 del AGIES NSE 2.

4.11.2. Carga de sismo

Guatemala es un país altamente sísmico, toda edificación debe estar diseñada y construida tomando en cuenta la fuerza sísmica que en algún momento puedan afectar la estructura, dicha fuerza debe ser resistida por muros de corte, en este caso muros de mampostería reforzada.

La fuerza de sismo es directamente proporcional al peso total de la estructura, su punto de aplicación será a nivel del suelo. Esta carga se conoce como corte basal (V_b). Para el cálculo del corte basal se utiliza el método recomendado por el AGIES.

Se calcula el peso total de la estructura:

$$W_{muros} = L_{muros} * H_{muro} * Peso_{muro}$$

$$W_{muro} = 73,50m * 3,60 m * 240 \text{ Kg}/m^2 = 63 504 \text{ Kg} = 63,50 \text{ ton}$$

$$W_{techo} = Area_{techo} * Peso_{techo}$$

$$W_{techo} = 190,50m^2 * 15 \text{ kg}/m^2 = 2 857,50 \text{ Kg} = 2,86 \text{ ton}$$

$$W_{acabados} = A_{total} * Peso_{acabados}$$

$$W_{acabados} = 306,72 m^2 * 80 \text{ kg}/m^2 = 24 537,60 \text{ Kg} = 24,53 \text{ ton}$$

$$W_{cimientos} = Area_{cimiento} * L_{cimiento} * Peso_{concreto}$$

$$W_{cimientos} = (0,40 * 0,20 m^2) * (103,60 m) * (2 400 \text{ kg}/m^3) = 19 891,2 \text{ kg} \\ = 19,89 \text{ ton}$$

$$Carga \text{ viva} = 250 \text{ kg}/m^2 * 157,07 m^2 = 39 269,5 \text{ kg} = 39,27 \text{ ton}$$

$$W_{total} = 63,50 \text{ ton} + 2,86 \text{ ton} + 24,53 \text{ ton} + 19,89 \text{ ton} + 39,27 \text{ ton} = 150,05 \text{ ton}$$

Para el diseño de la edificación se utilizará el código nacional AGIES. Para determinar las cargas horizontales se procede a calcular el corte basal, para este caso se calcula de la siguiente forma:

Clasificación de la obra: Según AGIES NSE 1-10 pagina 7, es categoría ocupacional II, es una obra Ordinaria.

En base al mapa de zonificación sísmica AGIES NSE 2-10 pagina 14, de la República de Guatemala, el municipio de Atescatempa, Jutiapa se encuentra en la zona sísmica 4.

Según AGIES NSE 2-10 sección 4.3.2.1 se debe diseñar en base a un sismo básico, por ser una obra ordinaria, el sismo básico tiene un 10% de probabilidad de ser excedido en un periodo de 50 años.

Conforme al mapa de zonificación sísmica, se determinan los parámetros S_{cr} y S_{1r} , siendo estos la ordenada espectral de período corto y la ordenada espectral con período de 1 segundo del sismo extremo (Anexo A AGIES NSE 2).

$$S_{cr} = 1,50 \text{ g}$$

$$S_{1r} = 0,55 \text{ g}$$

Las ordenadas espectrales deberán ser modificadas de acuerdo a las condiciones de la superficie, según el perfil del suelo donde se encuentre la estructura, ecuaciones (4-1a) y (4-2a) según AGIES NSE 2-10 pagina 13:

$$S_{cs} = S_{cr} * F_a * N_a$$

$$S_{1s} = S_{1r} * F_v * N_v$$

La clase de sitio para este proyecto es “D” por ser un suelo firme y rígido.

El coeficiente de sitio F_a se determina mediante la tabla 4-2 AGIES NSE 2-10 pagina 15, por lo tanto $F_a = 1,0$.

El coeficiente de sitio F_v se determina mediante la tabla 4-2 AGIES NSE 2-10 pagina 15, por lo tanto $F_v = 1,5$.

El factor de proximidad N_a , se determina en base a la tabla 4-6 AGIES NSE 2-10 pagina 24, por lo tanto $N_a = 1,0$. El factor de proximidad N_v , se determina en base a la tabla 4-7 AGIES NSE 2-10 pagina 25, por lo tanto $N_v = 1,0$, estos valores debido a que la estructura está alejada de la falla a más de 10 Km.

$$S_{cs} = 1,50 * 1,0 * 1,0 = 1,50$$

$$S_{1s} = 0,55 * 1,50 * 1,0 = 0,825$$

El período de transición T_s se obtiene mediante la ecuación (4-3) AGIES NSE 2-10 sección 4.3.3.4 página 15.

$$T_s = \frac{S_{1s}}{S_{cs}} = \frac{0,825}{1,50} = 0,55 \text{ seg}$$

El factor de escala K_d para este caso se considere un sismo ordinario por ser una obra ordinaria, entonces $K_d = 0,66$, según sección 4.3.4.1 AGIES NSE 2-10.

El espectro calibrado al nivel de diseño requerido según sección 4.3.4.2 es el siguiente:

$$S_{cd} = K_d S_{cs} = 0,66 * 1,50 = 0,99$$
$$S_{1d} = K_d S_{1s} = 0,66 * 0,825 = 0,545$$

Según AGIES NSE 3-10 en la sección 2.1.1, la ecuación para el corte basal es la siguiente:

$$V_B = C_s W_s$$

Donde:

W_s = Peso de la edificación.

C_s = Coeficiente sísmico de diseño definido en la sección 2.1.2 AGIES NSE 3-10 pagina 23.

$$C_s = \frac{S_a(T)}{R}$$

Donde:

$S_a(T)$ = Demanda de diseño para una estructura con período T

R = Factor de reducción obtenido de la sección 1.6.1 NSE 3-10.

T = Período fundamental de vibración.

El período de vibración de la estructura según la sección 2.1.4.1 AGIES NSE 3-10, permite considerar el empírico y se calcula en base a la siguiente expresión:

$$T_a = K_T(h_n)^x$$

Donde:

$K_T = 0,047$, $x = 0,85$ por ser sistema estructural E2.

h_n = Altura de la edificación.

$$T_a = 0,047 * (3,6)^{0,85} = 0,14 \text{ seg}$$

En la sección 2.1.6 AGIES NSE 3-10, se indica que los períodos de diseño podrán ser directamente los empíricos.

$$\text{Si } T < T_s$$

$$0,14 \text{ seg} < 0,55 \text{ seg}$$

$$\text{Entonces } S_a(T) = S_{cd}$$

Entonces se calcula C_s :

$$C_s = \frac{0,99}{4} = 0,25$$

La norma permite realizar correcciones al espectro, en la sección 2.1.2.1 AGIES NSE 3-10, de tal forma que se especifican los valores mínimos de C_s , a continuación se muestra el chequeo.

$$C_s > 0,044 S_{cd} = 0,044 * 0,99 = 0,043 \quad \text{Chequea}$$

$$C_s > 0,5 \frac{S_{1r}}{R} = 0,5 \frac{0,55}{4} = 0,068 \quad \text{Chequea}$$

Debido a que $S_{cr} = 1,5$ no hay necesidad de reducir el espectro según AGIES NSE 3-10, en su sección 2.1.3.

En base a los cálculos anteriores, se calcula el corte basal:

$$V_B = C_s W_s = 0,25 * 150,05 \text{ ton} = 37,51 \text{ ton}$$

4.12. Solución por método simplista

Para el diseño de muros por medio del método simplista, no se toman en cuenta los muros que tienen vanos de ventanas y puertas. En la siguiente figura se observa la numeración de muros horizontales y verticales que se tomaron en cuenta para el diseño.

4.12.1. Distribución de muros estructurales

En la tabla XVI se muestra la distribución de muros estructurales de la figura 10. Se observa la nomenclatura de muros horizontales y verticales con la longitud de cada uno.

Tabla XVIII. Distribución de muro estructurales

SENTIDO X	
Muro	Longitud (m)
1	4,64
2	1,32
3	2,75
4	1,57
5	4,64
6	4,64
7	0,78
8	0,72
9	4,00
10	4,14
11	1,78
12	1,72
13	3,00
14	1,64
15	3,57
16	3,25
17	1,32
Total	45,48

SENTIDO Y	
Muro	Longitud (m)
A	1,14
B	1,32
C	1,32
D	1,20
E	1,20
F	4,14
G	4,14
H	4,14
I	4,14
J	1,32
K	1,32
L	1,32
M	1,32
Total	28,02

Fuente: elaboración propia.

4.12.2. Centro geométrico y centro de masa

El centro geométrico no es otro más que, el centro de las dimensiones reales de la estructura, se calcula dividiendo a la mitad su longitud en ambos sentidos. El centro de masa de una estructura, es el punto matemático donde se asume que se encuentra concentrado todo el peso o masa de la estructura.

Tabla XIX. **Cálculo del centro de masa de la estructura**

Muro	Longitud (m)	Peso del muro (kg)	Distancia X al eje Y	Distancia Y al eje X	PESO*X	PESO*Y
1	4.64	4008.96	2.32	10.21	9300.79	40931.48
2	1.32	1140.48	6.80	10.21	7755.26	11644.30
3	2.75	2376.00	10.33	10.21	24553.58	24258.96
4	1.57	1356.48	14.50	10.21	19662.18	13849.66
5	4.64	4008.96	2.32	8.21	9300.79	32913.56
6	4.64	4008.96	2.32	6.21	9300.79	24895.64
7	0.78	673.92	6.53	6.21	4402.05	4185.04
8	0.72	622.08	8.78	6.21	5463.11	3863.12
9	4.00	3456.00	13.28	6.21	45895.68	21461.76
10	4.14	3576.96	2.07	4.07	7404.31	14558.23
11	1.78	1537.92	6.03	4.07	9276.73	6259.33
12	1.72	1486.08	9.28	4.07	13793.79	6048.35
13	3.00	2592.00	13.78	4.07	35717.76	10549.44
14	1.64	1416.96	0.82	0.07	1161.91	99.19
15	3.57	3084.48	4.42	0.07	13645.74	215.91
16	3.25	2808.00	10.83	0.07	30421.87	196.56
17	1.32	1140.48	14.62	0.07	16673.82	79.83
A	1.14	984.96	0.07	8.21	68.95	8086.52
B	1.32	1140.48	0.07	3.48	79.83	3968.87
C	1.32	1140.48	0.07	0.66	79.83	752.72
D	1.20	1036.80	4.57	9.68	4738.18	10036.22
E	1.20	1036.80	4.57	6.74	4738.18	6988.03
F	4.14	3576.96	5.21	2.07	18635.96	7404.31
G	4.14	3576.96	6.21	8.21	22212.92	29366.84
H	4.14	3576.96	10.21	8.21	36520.76	29366.84
I	4.14	3576.96	11.21	2.07	40097.72	7404.31
J	1.32	1140.48	15.21	9.62	17346.70	10971.42
K	1.32	1140.48	15.21	6.80	17346.70	7755.26
L	1.32	1140.48	15.21	3.48	17346.70	3968.87
M	1.32	1140.48	15.21	0.66	17346.70	752.72
TOTAL	73.50	63504.00	TOTALES		460289.29	342833.30

Fuente: elaboración propia.

El centro geométrico de la estructura se calcula de la siguiente forma:

$$CG_x = \frac{15,28 \text{ m}}{2} = 7,64 \text{ m}$$

$$CG_y = \frac{10,28 \text{ m}}{2} = 5,14 \text{ m}$$

El centro de masa de la estructura se calcula de la siguiente forma:

$$CM_x = \frac{460\,289,29}{63\,504,00} = 7,25 \text{ m}$$

$$CM_y = \frac{342\,833,30}{63\,504,00} = 5,40 \text{ m}$$

El centro de masa anterior se basa únicamente en el peso de los muros, por y se debe calcular el centro de masa combinado techo-muro.

$$\text{Peso del techo} = 11\,931,54 \text{ kg}$$

$$CM_{x_{\text{techo-muro}}} = \frac{(7,64 \text{ m} * 11\,931,54 \text{ kg}) + (7,25 \text{ m} * 63\,504,00 \text{ kg})}{11\,931,54 \text{ kg} + 63\,504,00 \text{ kg}} = 7,31 \text{ m}$$

$$CM_{y_{\text{techo-muro}}} = \frac{(5,14 \text{ m} * 11\,931,54 \text{ kg}) + (5,40 \text{ m} * 63\,504,00 \text{ kg})}{11\,931,54 \text{ kg} + 63\,504,00 \text{ kg}} = 5,36 \text{ m}$$

4.12.3. Centro de rigidez

La rigidez del muro dependerá del lugar donde se aplica la fuerza, ya sea fuera o dentro del plano. La altura se mantendrá constante, porque se asume que

todos los muros tendrán la misma altura, los muros fueron considerados en voladizo por estar libres en la parte superior.

La rigidez de cada muro se calcula mediante la siguiente expresión, para muros en voladizo:

$$K = \frac{I}{H}$$

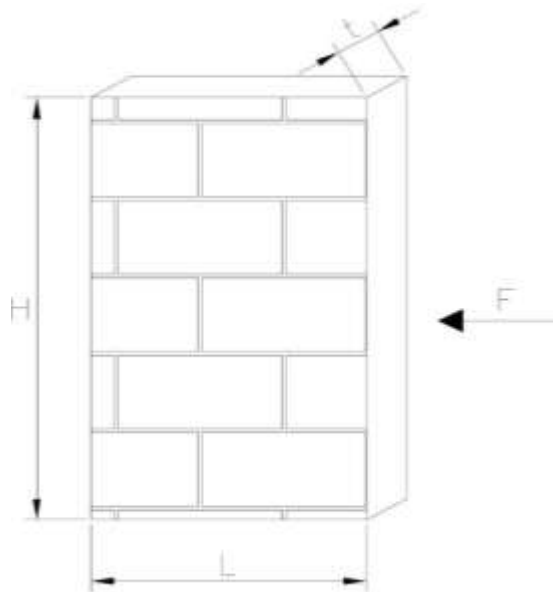
Donde:

K = Rigidez del muro

H = Altura del muro

I = Inercia del muro ($I = \frac{bh^3}{12}$)

Figura 11. Rigidez en muros



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Inercia con la fuerza dentro del plano: $I = \frac{tL^3}{12}$

Inercia con la fuerza fuera del plano: $I = Lt^3/12$

Se calculan las rigideces para el muro 1:

- Fuerza dentro del plano:

$$K1_x = \frac{(1/12) * (0,14) * (4,64^3)}{3,00} = 0,388$$

- Fuerza fuera del plano:

$$K1_x = \frac{(1/12) * (4,64) * (0,14^3)}{3,00} = 0,00035$$

Para encontrar el centro de rigidez de cada uno de los muros se realiza la siguiente operación, utilizando como ejemplo el muro 1:

*Centro de Rigidez = Rigidez del muro * Centro Geometrico del muro*

$$CR_{x-muro\ 1} = 0,388 * 10,21 = 3,9665$$

$$CR_{y-muro\ 1} = 0,00035 * 2,32 = 0,00082$$

Tabla XX. Rigidez de muros y centros de rigidez

Muro	RIGIDEZ DE MUROS		CENTRO DE RIGIDEZ	
	X	Y	X	Y
1	0.38849	0.00035	3.96648	0.00082
2	0.00894	0.00010	0.09132	0.00068
3	0.08088	0.00021	0.82575	0.00217
4	0.01505	0.00012	0.15366	0.00173
5	0.38849	0.00035	3.18950	0.00082
6	0.38849	0.00035	2.41252	0.00082
7	0.00185	0.00006	0.01146	0.00039
8	0.00145	0.00005	0.00901	0.00048
9	0.24889	0.00030	1.54560	0.00405
10	0.27595	0.00032	1.12311	0.00065
11	0.02193	0.00014	0.08926	0.00082
12	0.01979	0.00013	0.08054	0.00122
13	0.10500	0.00023	0.42735	0.00315
14	0.01715	0.00013	0.00120	0.00010
15	0.17694	0.00027	0.01239	0.00120
16	0.13350	0.00025	0.00934	0.00268
17	0.00894	0.00010	0.00063	0.00147
A	0.00078	0.00576	0.00642	0.00040
B	0.00091	0.00894	0.00315	0.00063
C	0.00091	0.00894	0.00060	0.00063
D	0.00082	0.00672	0.00797	0.03071
E	0.00082	0.00672	0.00555	0.03071
F	0.00284	0.27595	0.00588	1.43769
G	0.00284	0.27595	0.02332	1.71363
H	0.00284	0.27595	0.02332	2.81742
I	0.00284	0.27595	0.00588	3.09337
J	0.00091	0.00894	0.00871	0.13604
K	0.00091	0.00894	0.00616	0.13604
L	0.00091	0.00894	0.00315	0.13604
M	0.00091	0.00894	0.00060	0.13604
TOTAL	2.30095	1.18012	14.04982	9.69263

Fuente: elaboración propia.

Se calcula el centro de rigidez de la estructura, para ello se utilizan las sumatorias de rigideces y centro de rigidez en ambas direcciones.

$$CR_x = \frac{9,69263}{1,18012} = 8,21 \text{ m}$$

$$CR_y = \frac{14,04982}{2,30095} = 6,11 \text{ m}$$

4.12.4. Excentricidad de configuración y diseño

La excentricidad de configuración Ec es la diferencia entre el centro de masa y el centro de rigidez de la estructura. Se calcula de la siguiente manera:

$$Ec_x = |CM_x - CR_x| = |7,31 - 8,21| = 0,90 \text{ m}$$

$$Ec_y = |CM_y - CR_y| = |5,36 - 6,11| = 0,75 \text{ m}$$

La excentricidad de diseño Ed , se calcula sumando la excentricidad de configuración más un 5% de la longitud paralela al eje que se está calculando.

$$Ed_x = 0,90 \text{ m} + 0,05 * (15,28 \text{ m}) = 1,67 \text{ m}$$

$$Ed_y = 0,75 \text{ m} + 0,05 * (10,28 \text{ m}) = 1,26 \text{ m}$$

Según AGIES, la excentricidad máxima Em permitida equivale a un 15% de la longitud paralela al eje que se está calculando.

$$Em_x = 0,15 * (15,28 \text{ m}) = 2,29 \text{ m}$$

$$Em_y = 0,15 * (10,28 \text{ m}) = 1,54 \text{ m}$$

En base a los datos obtenidos, se realiza el chequeo de excentricidades:

$$Ed < Em$$

$$\text{Chequeo de excentricidad en X} = 1,67 \text{ m} < 2,29 \text{ m}$$

$$\text{Chequeo de excentricidad en Y} = 1,26 \text{ m} < 1,54 \text{ m}$$

4.12.5. Carga lateral de cada muro

Cada muro de la estructura absorbe un porcentaje de la fuerza lateral (corte basal), esto dependiendo de la rigidez de cada muro. Se realiza el cálculo de la carga lateral X y Y para el muro 1.

$$\text{Carga (X)} = \frac{R_{\text{muro}}}{\Sigma R_{\text{muros-x}}} * V_B ; \text{Carga (Y)} = \frac{R_{\text{muro}}}{\Sigma R_{\text{muros-y}}} * V_B$$

$$\text{Carga (X)} = \frac{0,38849}{2,30095} * 37\ 510 \text{ kg} = 6\ 333,13 \text{ kg}$$

$$\text{Carga (Y)} = \frac{0,00035}{1,18012} * 37\ 510 = 11,24 \text{ kg}$$

En la tabla XX se desglosa la carga lateral en ambas direcciones para todos los muros estructurales. Al final se chequea que la sumatoria de cargas laterales en ambas direcciones es igual al corte basal.

Tabla XXI. **Carga lateral de muros**

Muro	CARGA LATERAL	
	X (kg)	Y (kg)
1	6333.13	11.24
2	145.81	3.20
3	1318.45	6.66
4	245.34	3.80
5	6333.13	11.24
6	6333.13	11.24
7	30.08	1.89
8	23.66	1.74
9	4057.37	9.69
10	4498.48	10.03
11	357.54	4.31
12	322.59	4.17
13	1711.70	7.27
14	279.64	3.97
15	2884.49	8.65
16	2176.28	7.87
17	145.81	3.20
A	12.75	183.13
B	14.76	284.29
C	14.76	284.29
D	13.42	213.59
E	13.42	213.59
F	46.30	8770.93
G	46.30	8770.93
H	46.30	8770.93
I	46.30	8770.93
J	14.76	284.29
K	14.76	284.29
L	14.76	284.29
M	14.76	284.29
TOTAL	37510.00	37510.00

Fuente: elaboración propia.

4.12.6. Incremento de carga por torsión

El momento de torsión se produce por el efecto de la fuerza sísmica por la excentricidad de diseño existente entre el centro de masa y el centro de rigidez de la estructura.

La siguiente ecuación muestra las distintas combinaciones que se pueden generar, según las direcciones en las que el sismo puede generar el mayor momento de torsión en la estructura.

$$\pm 100\%F_x e_y \pm 30\%F_y e_x$$

$$\pm 100\%F_y e_x \pm 30\%F_x e_y$$

$$\text{Combinación 1} = +(1 * 37\,510 * 1,26) + (0,30 * 37\,510 * 1,67) = +66\,111,32 \text{ kg} - m$$

$$\text{Combinación 2} = +(1 * 37\,510 * 1,26) - (0,30 * 37\,510 * 1,67) = +28\,592,35 \text{ kg} - m$$

$$\text{Combinación 3} = -(1 * 37\,510 * 1,26) + (0,30 * 37\,510 * 1,67) = -28\,592,35 \text{ kg} - m$$

$$\text{Combinación 4} = -(1 * 37\,510 * 1,26) - (0,30 * 37\,510 * 1,67) = -66\,111,32 \text{ kg} - m$$

$$\text{Combinación 5} = +(1 * 37\,510 * 1,67) + (0,30 * 37\,510 * 1,26) = +76\,737,17 \text{ kg} - m$$

$$\text{Combinación 6} = +(1 * 37\,510 * 1,67) - (0,30 * 37\,510 * 1,26) = +48\,326,07 \text{ kg} - m$$

$$\text{Combinación 7} = -(1 * 37\,510 * 1,67) + (0,30 * 37\,510 * 1,26) = -48\,326,07 \text{ kg} - m$$

$$\text{Combinación 8} = -(1 * 37\,510 * 1,67) - (0,30 * 37\,510 * 1,26) = -76\,737,17 \text{ kg} - m$$

En base a las ocho combinaciones anteriores, se utiliza la mayor de ellas. Esto con el fin de trabajar con la situación más crítica, el momento torsionante será $T=76\,737,17 \text{ kg-m}$.

4.12.7. Distancia al centro de rigidez

La distancia al centro de rigidez, es la distancia existente entre el centro de rigidez de la estructura y el centro de rigidez de cada muro, siendo este último equivalente al centro geométrico de cada muro.

Tabla XXII. **Distancia al centro de rigidez de cada muro**

Muro	CENTRO GEOMETRICO		CENTRO DE RIGIDEZ		DISTANCIA AL CENTRO DE RIGIDEZ	
	X	Y	X	Y	X	Y
1	2.25	10.14	8.21	6.11	-5.96	4.03
2	6.73	10.14	8.21	6.11	-1.48	4.03
3	10.26	10.14	8.21	6.11	2.05	4.03
4	14.43	10.14	8.21	6.11	6.21	4.03
5	2.25	8.14	8.21	6.11	-5.96	2.03
6	2.25	6.14	8.21	6.11	-5.96	0.03
7	6.46	6.14	8.21	6.11	-1.75	0.03
8	8.71	6.14	8.21	6.11	0.50	0.03
9	13.21	6.14	8.21	6.11	5.00	0.03
10	2.00	4.00	8.21	6.11	-6.21	-2.11
11	6.00	4.00	8.21	6.11	-2.22	-2.11
12	9.21	4.00	8.21	6.11	1.00	-2.11
13	13.71	4.00	8.21	6.11	5.50	-2.11
14	0.75	0.00	8.21	6.11	-7.46	-6.11
15	5.35	0.00	8.21	6.11	-2.86	-6.11
16	10.76	0.00	8.21	6.11	2.55	-6.11
17	14.55	0.00	8.21	6.11	6.34	-6.11
A	0.00	8.14	8.21	6.11	-8.21	2.03
B	0.00	3.41	8.21	6.11	-8.21	-2.70
C	0.00	0.59	8.21	6.11	-8.21	-5.52
D	4.50	9.61	8.21	6.11	-3.71	3.50
E	4.50	6.67	8.21	6.11	-3.71	0.56
F	5.14	2.00	8.21	6.11	-3.07	-4.11
G	6.14	8.14	8.21	6.11	-2.07	2.03
H	10.14	8.14	8.21	6.11	1.93	2.03
I	11.14	2.00	8.21	6.11	2.93	-4.11
J	15.14	9.55	8.21	6.11	6.93	3.44
K	15.14	6.73	8.21	6.11	6.93	0.62
L	15.14	3.41	8.21	6.11	6.93	-2.70
M	15.14	0.59	8.21	6.11	6.93	-5.52

Fuente: elaboración propia.

4.12.8. Momento de inercia polar

Tabla XXIII. Momento polar de inercia de cada muro

Muro	RIGIDEZ DE MUROS		DISTANCIA AL C.R.		MOMENTO POLAR	
	X	Y	X	Y	X	Y
1	0.38849	0.00035	-5.96	4.03	6.32169	0.01258
2	0.00894	0.00010	-1.48	4.03	0.14555	0.00022
3	0.08088	0.00021	2.05	4.03	1.31606	0.00088
4	0.01505	0.00012	6.21	4.03	0.24489	0.00462
5	0.38849	0.00035	-5.96	2.03	1.60711	0.01258
6	0.38849	0.00035	-5.96	0.03	0.00045	0.01258
7	0.00185	0.00006	-1.75	0.03	0.00000	0.00018
8	0.00145	0.00005	0.50	0.03	0.00000	0.00001
9	0.24889	0.00030	5.00	0.03	0.00029	0.00761
10	0.27595	0.00032	-6.21	-2.11	1.22399	0.01218
11	0.02193	0.00014	-2.22	-2.11	0.09728	0.00067
12	0.01979	0.00013	1.00	-2.11	0.08777	0.00013
13	0.10500	0.00023	5.50	-2.11	0.46574	0.00691
14	0.01715	0.00013	-7.46	-6.11	0.63956	0.00696
15	0.17694	0.00027	-2.86	-6.11	6.59714	0.00222
16	0.13350	0.00025	2.55	-6.11	4.97739	0.00161
17	0.00894	0.00010	6.34	-6.11	0.33348	0.00404
A	0.00078	0.00576	-8.21	2.03	0.00324	0.38866
B	0.00091	0.00894	-8.21	-2.70	0.00658	0.60336
C	0.00091	0.00894	-8.21	-5.52	0.02755	0.60336
D	0.00082	0.00672	-3.71	3.50	0.01011	0.09266
E	0.00082	0.00672	-3.71	0.56	0.00026	0.09266
F	0.00284	0.27595	-3.07	-4.11	0.04788	2.60625
G	0.00284	0.27595	-2.07	2.03	0.01175	1.18610
H	0.00284	0.27595	1.93	2.03	0.01175	1.02444
I	0.00284	0.27595	2.93	-4.11	0.04788	2.36376
J	0.00091	0.00894	6.93	3.44	0.01074	0.42915
K	0.00091	0.00894	6.93	0.62	0.00035	0.42915
L	0.00091	0.00894	6.93	-2.70	0.00658	0.42915
M	0.00091	0.00894	6.93	-5.52	0.02755	0.42915
	2.53017	1.05831			24.27062	10.76383

Fuente: elaboración propia.

El momento polar de inercia se calcula mediante la siguiente expresión:

$$J = \sum_{i=1}^n d_i^2 k_i$$

$$J_{1x} = k_x * dy^2 = 0,38849 * (4,03)^2 = 6,3217$$

$$J_{1y} = k_y * dx^2 = 0,00035 * (-5,96)^2 = 0,0126$$

$$J = 24,2706 + 10,7638 = 35,0344 \text{ kg} - \text{m}^2$$

4.12.9. Carga por torsión

Para encontrar la carga generada por torsión en cada uno de los muros se utiliza la siguiente expresión:

$$\Delta V_x = \frac{T dx_i * k y_i}{J}; \Delta V_y = \frac{T dy_i * k x_i}{J}$$

Donde:

$$T = 76\ 737,17 \text{ kg-m}$$

$$J = 35,03445 \text{ kg-m}^2$$

$$\Delta V_{1x} = \frac{(76\ 737,17) * (-5,96) * (0,00035)}{35,03445} = -4,62$$

$$\Delta V_{1y} = \frac{(76\ 737,17) * (4,03) * (0,38849)}{35,03445} = 3\ 432,55$$

Tabla XXIV. Carga por torsión de cada muro

Muro	RIGIDEZ DE MUROS		DISTANCIA AL C.R.		CARGA POR TORSIÓN	
	X	Y	X	Y	X	Y
1	0.38849	0.00035	-5.96	4.03	-4.62	3432.55
2	0.00894	0.00010	-1.48	4.03	-0.33	79.03
3	0.08088	0.00021	2.05	4.03	0.94	714.60
4	0.01505	0.00012	6.21	4.03	1.63	132.97
5	0.38849	0.00035	-5.96	2.03	-4.62	1730.70
6	0.38849	0.00035	-5.96	0.03	-4.62	28.86
7	0.00185	0.00006	-1.75	0.03	-0.23	0.14
8	0.00145	0.00005	0.50	0.03	0.06	0.11
9	0.24889	0.00030	5.00	0.03	3.34	18.49
10	0.27595	0.00032	-6.21	-2.11	-4.29	-1272.95
11	0.02193	0.00014	-2.22	-2.11	-0.66	-101.17
12	0.01979	0.00013	1.00	-2.11	0.29	-91.28
13	0.10500	0.00023	5.50	-2.11	2.75	-484.37
14	0.01715	0.00013	-7.46	-6.11	-2.04	-229.42
15	0.17694	0.00027	-2.86	-6.11	-1.70	-2366.48
16	0.13350	0.00025	2.55	-6.11	1.38	-1785.46
17	0.00894	0.00010	6.34	-6.11	1.40	-119.62
A	0.00078	0.00576	-8.21	2.03	-103.65	3.48
B	0.00091	0.00894	-8.21	-2.70	-160.91	-5.35
C	0.00091	0.00894	-8.21	-5.52	-160.91	-10.94
D	0.00082	0.00672	-3.71	3.50	-54.66	6.32
E	0.00082	0.00672	-3.71	0.56	-54.66	1.02
F	0.00284	0.27595	-3.07	-4.11	-1857.51	-25.54
G	0.00284	0.27595	-2.07	2.03	-1253.10	12.65
H	0.00284	0.27595	1.93	2.03	1164.57	12.65
I	0.00284	0.27595	2.93	-4.11	1768.99	-25.54
J	0.00091	0.00894	6.93	3.44	135.70	6.83
K	0.00091	0.00894	6.93	0.62	135.70	1.24
L	0.00091	0.00894	6.93	-2.70	135.70	-5.35
M	0.00091	0.00894	6.93	-5.52	135.70	-10.94

Fuente: elaboración propia.

4.12.10. Carga por sismo total

La carga total por sismo es la suma de carga lateral y la carga por torsión. Si el incremento cortante generado por torsión es negativo significa que esta fuerza se desplaza en contra del sismo. Por razones de cálculo este corte negativo no se tomará en cuenta.

Tabla XXV. Carga total de cada muro

Muro	CARGA LATERAL		CARGA POR TORSIÓN		CARGA TOTAL	
	X (kg)	Y (kg)	X	Y	X (kg)	Y (kg)
1	6333.13	11.24	-4.62	3432.55	9765.68	11.24
2	145.81	3.20	-0.33	79.03	224.84	3.20
3	1318.45	6.66	0.94	714.60	2033.04	7.60
4	245.34	3.80	1.63	132.97	378.31	5.43
5	6333.13	11.24	-4.62	1730.70	8063.84	11.24
6	6333.13	11.24	-4.62	28.86	6333.13	11.24
7	30.08	1.89	-0.23	0.14	30.08	1.89
8	23.66	1.74	0.06	0.11	23.66	1.80
9	4057.37	9.69	3.34	18.49	4057.37	13.03
10	4498.48	10.03	-4.29	-1272.95	4498.48	10.03
11	357.54	4.31	-0.66	-101.17	357.54	4.31
12	322.59	4.17	0.29	-91.28	322.59	4.45
13	1711.70	7.27	2.75	-484.37	1711.70	10.02
14	279.64	3.97	-2.04	-229.42	279.64	3.97
15	2884.49	8.65	-1.70	-2366.48	2884.49	8.65
16	2176.28	7.87	1.38	-1785.46	2176.28	9.26
17	145.81	3.20	1.40	-119.62	145.81	4.59
A	12.75	183.13	-103.65	3.48	16.23	183.13
B	14.76	284.29	-160.91	-5.35	14.76	284.29
C	14.76	284.29	-160.91	-10.94	14.76	284.29
D	13.42	213.59	-54.66	6.32	19.74	213.59
E	13.42	213.59	-54.66	1.02	14.44	213.59
F	46.30	8770.93	-1857.51	-25.54	46.30	8770.93
G	46.30	8770.93	-1253.10	12.65	58.95	8770.93
H	46.30	8770.93	1164.57	12.65	58.95	9935.51
I	46.30	8770.93	1768.99	-25.54	46.30	10539.93
J	14.76	284.29	135.70	6.83	21.59	420.00
K	14.76	284.29	135.70	1.24	16.00	420.00
L	14.76	284.29	135.70	-5.35	14.76	420.00
M	14.76	284.29	135.70	-10.94	14.76	420.00

Fuente: elaboración propia.

4.12.11. Momento actuante

El momento actuante se obtiene de la multiplicación de la carga de sismo y la altura del muro,

$$M = V * h$$

Tabla XXVI. **Momento actuante de cada muro**

Muro	CARGA TOTAL		MOMENTO ACTUANTE	
	X (kg)	Y (kg)	X (kg-m)	Y (kg-m)
1	9765.68	11.24	37109.60	42.72
2	224.84	3.20	854.39	12.15
3	2033.04	7.60	7725.57	28.90
4	378.31	5.43	1437.58	20.64
5	8063.84	11.24	30642.59	42.72
6	6333.13	11.24	24065.91	42.72
7	30.08	1.89	114.32	7.18
8	23.66	1.80	89.92	6.86
9	4057.37	13.03	15418.01	49.51
10	4498.48	10.03	17094.22	38.11
11	357.54	4.31	1358.65	16.39
12	322.59	4.45	1225.84	16.92
13	1711.70	10.02	6504.47	38.08
14	279.64	3.97	1062.62	15.10
15	2884.49	8.65	10961.07	32.87
16	2176.28	9.26	8269.87	35.18
17	145.81	4.59	554.08	17.46
A	16.23	183.13	61.68	695.89
B	14.76	284.29	56.09	1080.31
C	14.76	284.29	56.09	1080.31
D	19.74	213.59	75.00	811.66
E	14.44	213.59	54.86	811.66
F	46.30	8770.93	175.93	33329.55
G	58.95	8770.93	224.01	33329.55
H	58.95	9935.51	224.01	37754.93
I	46.30	10539.93	175.93	40051.72
J	21.59	420.00	82.05	1595.98
K	16.00	420.00	60.80	1595.98
L	14.76	420.00	56.09	1595.98
M	14.76	420.00	56.09	1595.98

Fuente: elaboración propia.

4.13. Metodología de diseño

El método aceptado en esta norma para el diseño de muros confinados es el método de esfuerzos de trabajo, o también llamado esfuerzos de servicio, aun cuando se incluya las fuerzas de origen sísmico. Para esfuerzos causados por dichas fuerzas, los esfuerzos admisibles de trabajo que se especifican en esta sección pueden multiplicarse por un factor de 1,33, correspondiente a un 33% de sobreesfuerzo por ser el sismo una carga temporal.

4.13.1. Esfuerzos admisibles

4.13.1.1. Esfuerzo de compresión axial F_a

El esfuerzo axial en los muros de mampostería con refuerzo interior, en kg/cm^2 , no deberá exceder al valor calculado con la ecuación 3-1 de la sección 3.4.1.1 del AGIES NSE 7.4

$$F_a = 0,20 f'_m \left[1 - \left(\frac{h}{40t} \right)^3 \right]$$

Donde:

F_a = esfuerzo axial de compresión en el muro de mampostería

f'_m = resistencia a la compresión de la mampostería, definida en la sección 2.5.4 de la norma NSE 2 del AGIES.

t = espesor del muro

h = altura libre del muro

$$F_a = 0,20 \left(70 \frac{kg}{cm^2} \right) \left[1 - \left(\frac{300}{40 * 14} \right)^3 \right] = 11,84 \frac{kg}{cm^2}$$

Se aplica un factor de seguridad $f_s=2$, suponiendo una mala supervisión, entonces, $F_a = 5,92 \text{ kg/cm}^2$

4.13.1.2. Esfuerzo de compresión por flexión F_b

El esfuerzo de compresión producido por la flexión, en kg/cm^2 , no deberá exceder al valor dado por la ecuación 3-3 de la sección 3.4.1.3 NSE 7.4 AGIES.

$$F_b = 0,33 * f'm$$
$$F_b = 0,5 * 0,33 * 70 \text{ kg/cm}^2 = 11,55 \text{ kg/cm}^2$$

4.13.1.3. Esfuerzo de corte F_v

El esfuerzo de corte en muros producido por fuerzas laterales, en kg/cm^2 , no deberá de exceder al valor calculado de acuerdo con la ecuación 3-4 de la sección 3.4.1.4 del AGIES NSE 7.4.

$$Fv_{adm} = 0,3 \sqrt{f'm}$$

Donde:

Fv_{adm} = Esfuerzo de corte admisible

$f'm$ = resistencia a la compresión de la mampostería, definida en la sección 2.5.4 de la norma NSE 2 del AGIES.

$$Fv_{adm} = 0,5 * 0,3 \sqrt{70 \text{ kg/cm}^2} = 1,255 \text{ kg/cm}^2$$

4.13.1.4. Esfuerzo de tensión F_s

El esfuerzo de tensión en las barras de acero de refuerzo, en kg/cm^2 , no deberá exceder al valor indicado en la ecuación 3-7 de la sección 3.4.1.6 NSE 7.4 AGIES.

$$F_s = 0,4 * f_y$$
$$F_s = 0,40 * 2\,810 \text{ kg/cm}^2 = 1\,124 \text{ kg/cm}^2$$

4.13.2. Diseño de muros

Los muros críticos de la estructura son en los que se genera más fuerza y mayor momento, en este caso se realiza el cálculo para el muro "1" por ser el más crítico de la estructura. Ya se cuenta con los esfuerzos admisibles y se procede a calcular los esfuerzos actuantes en base a los resultados del método simplista.

Cargas que afectan el muro:

$$CM = \left(\frac{2\,469,54 \text{ kg}}{20,06 \text{ m}} \right) = 123,11 \text{ kg/m}$$
$$CV = \frac{(50 \text{ kg/cm}^2) * (189,24 \text{ m}^2)}{20,06 \text{ m}} = 471,68 \text{ kg/m}$$
$$CU = 1,4 (123,11 \text{ kg/m}) + 1,7 (471,68 \text{ kg/m}) = 974,22 \text{ kg/m}$$

4.13.2.1. Esfuerzo de compresión axial actuante f_a

$$f_a = \frac{W_u}{b * t} = \frac{(974,22 \text{ kg/m}) * (4,64 \text{ m})}{14 \text{ cm} * 464 \text{ cm}} = 0,696 \text{ kg/cm}^2$$

4.13.2.2. Esfuerzo de corte unitario actuante f_v

$$f_v = \frac{F}{t * L} = \frac{9\,765,68 \text{ kg}}{19 \text{ cm} * 464 \text{ cm}} = 1,11 \text{ kg/cm}^2$$

4.13.2.3. Esfuerzo de flexión actuante f_b

$$f_b = \frac{M_c}{I} = \frac{6M_y}{t * L^2} = \frac{6 * 37\,109,60 * 100}{19 * 464^2} = 5,443 \text{ kg/cm}^2$$

Para encontrar el esfuerzo óptimo de flexión, se debe despejar de la ecuación anterior, entonces:

$$f_b = \left(1,33 - \frac{f_a}{F_a}\right) * F_b = \left(1,33 - \frac{0,696}{5,92}\right) * 11,55 = 14,00 \text{ kg/cm}^2$$

4.13.2.4. Relación modular

Se procede a calcular la relación modular:

$$n = \frac{E_s}{E_m} = \frac{2,03E6}{750 * 70} = 38,67$$

$$\frac{f_s}{n} = \frac{1\,124}{38,67} = 29,07$$

Encontrando el valor de k, según la relación modular:

$$\frac{29,07}{4,64 - 4,64k} = \frac{14,00}{4,64k} \rightarrow k = 0,3251$$
$$j = \left(1 - \frac{k}{3}\right) = \left(1 - \frac{0,3251}{3}\right) = 0,892$$

4.13.2.5. Acero requerido

En base a los datos calculados se procede a calcular el acero requerido:

$$A_{s_{req}} = \frac{M}{f_s * j * d} = \frac{37\ 109,60 * 100}{1\ 124 * 0,892 * 454} = 8,16\ cm^2$$

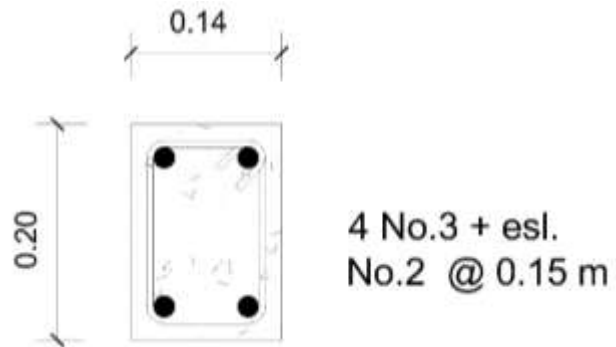
Según la sección 4.4.2 del AGIES 7.4 el área de acero mínima no debe ser menos a 0,0007 veces el área de su sección transversal.

$$A_{s_{min}} = 0,0007 * 14 * 464 = 4,55\ cm^2$$

Como $A_{s_{req}} > A_{s_{min}}$ debemos utilizar el $A_{s_{req}}$ y se distribuye de la siguiente manera.

Se colocarán 3 columnas tipo A, una en cada esquina y una más en el centro del muro.

Figura 12. **Columna tipo A**

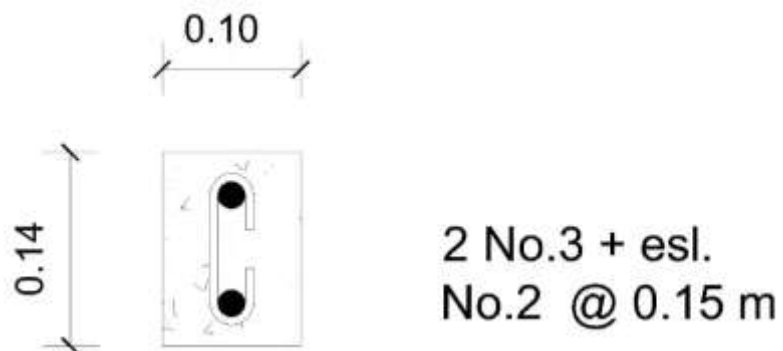


Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

El área total del muro según el armado es de 8,52 cm².

De acuerdo a las necesidades del muro, también se colocarán columnas de menor dimensión y con un armado más sencillo, esta será la columna tipo B.

Figura 13. **Columna tipo B**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Teniendo el refuerzo vertical, se procede a calcular el esfuerzo horizontal, en base al diseño por corte.

$$A_{horizontal} = \frac{S_b * f_v}{f_s} = \frac{S(14) * 1,108}{1\ 124} = 0,0138 * S$$

Según la sección 4.3.5 NSE 7.4 AGIES si la altura libre del muro es mayor a 2,8 m, se debe colocar 2 soleras intermedias. Entonces como 3,00 m > 2,80 m se debe utilizar 2 soleras intermedias y por lo tanto se tienen 4 soleras a una separación de 1 metro.

$$A_{horizontal} = 0,0138\ cm * 100\ cm = 1,38\ cm^2$$

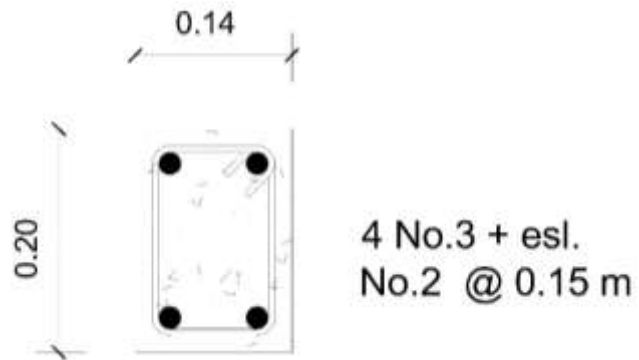
El área mínima de acero para el refuerzo horizontal debe ser 0,0015 veces el área de su sección transversal, según sección 4.3.4 NSE 7.4 AGIES.

$$A_{min} = 0,0015 * 14 * 464 = 9,744\ cm^2$$

Debido a que $A_{min} > A_{horizontal}$, se diseña con base a el área de acero mínimo (A_{min}).

Se colocaran 4 soleras a una separación de 1 metro, teniendo así un área de 11,36 cm².

Figura 14. **Solera tipo 1**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

A continuación se presenta una tabla resumen del acero requerido y acero mínimo para cada uno de los muros de la estructura.

Tabla XXVII. Área de acero para cada muro

Muro	Longitud (m)	As mínimo (cm ²)	As requerido (cm ²)	Aplicar As	Tipo de Columnas
1	4,64	4,55	8,16	As requerido	3A
2	1,32	1,29	0,70	As mínimo	1A+1B
3	2,75	2,70	2,91	As requerido	2B
4	1,57	1,54	0,98	As mínimo	1A+1B
5	4,64	4,55	6,73	As requerido	3A
6	4,64	4,55	5,29	As requerido	3A
7	0,78	0,76	0,17	As mínimo	1B
8	0,72	0,71	0,14	As mínimo	1A+1B
9	4,00	3,92	3,94	As requerido	1A+1B
10	4,14	4,06	4,22	As requerido	3A
11	1,78	1,74	0,81	As mínimo	1A+1B
12	1,72	1,69	0,76	As mínimo	1A+1B
13	3,00	2,94	2,24	As mínimo	2A
14	1,64	1,61	0,69	As mínimo	1A+1B
15	3,57	3,50	3,15	As mínimo	2A
16	3,25	3,19	2,62	As mínimo	2A
17	1,32	1,29	0,45	As mínimo	1A+1B
A	1,14	1,12	0,67	As mínimo	2B
B	1,32	1,29	0,88	As mínimo	1B
C	1,32	1,29	0,88	As mínimo	1B
D	1,20	1,18	0,74	As mínimo	1B
E	1,20	1,18	0,74	As mínimo	1B
F	4,14	4,06	8,23	As requerido	3A
G	4,14	4,06	8,23	As requerido	3A
H	4,14	4,06	9,32	As requerido	4A
I	4,14	4,06	9,89	As requerido	4A
J	1,32	1,29	1,31	As requerido	1A
K	1,32	1,29	1,31	As requerido	1A+1B
L	1,32	1,29	1,31	As requerido	1B
M	1,32	1,29	1,31	As requerido	1B

Fuente: elaboración propia.

4.14. Diseño de cimiento corrido

Este servirá para soportar el peso total de la estructura, se debe colorar un cimiento corrido, debido a los muros de corte diseñados. Para esta estructura se utilizará cimiento corrido en forma de “T” invertida y presenta las siguientes características:

$$f'c = 210 \text{ kg/cm}^2$$

$$fy = 2810 \text{ kg/cm}^2$$

$$Fs = 1,5$$

$$qs = 26,52 \text{ T/m}^2$$

$$\gamma_c = 2,4 \text{ T/m}^3$$

$$\gamma_s = 1,53 \text{ T/m}^3$$

Se calcula el peso que soportará el cimiento corrido por unidad lineal:

$$W_u = \frac{150,05 \text{ T}}{73,5 \text{ m}} = 2,04 \text{ T/m}$$

Se calcula la carga de trabajo:

$$W_t = \frac{W_u}{F_s} = \frac{2,04 \text{ T/m}}{1,5} = 1,36 \text{ T/m}$$

4.14.1. Presión actuante q_{act}

La presión actuante es la que actúa en la base de la cimentación. Se incluyen el peso de la estructura, peso del cimiento, peso de la tierra y la sobrecarga.

$$Peso_{total} = W_t + W_{cimiento} + W_{suelo}$$

$$Peso_{total} = \left(1,36 \frac{T}{m} * 1m\right) + \left(2,4 \frac{T}{m^3} * 0,20m * 0,40m * 1m\right) \\ + \left(1,53 \frac{T}{m^3} * 0,40m * 0,80m * 1m\right) = 2,04 T$$

$$q_{act} = \frac{Peso_{total}}{\text{Área}} = \frac{2,04 T}{0,40 m * 1 m} = 5,10 \frac{T}{m^2}$$

En base al resultado anterior, se determina que el cimiento calculado cumple con las condiciones, ya que la presión ejercida sobre el suelo es menor a la capacidad soporte del suelo ($q_{act} < q_s$).

4.14.2. Diseño del espesor del cimiento corrido

Para el cálculo del espesor del cimiento corrido, es necesario calcular la presión última de diseño (qu_{dis}). Esta es la presión actuante, la misma se incrementa con un factor de seguridad llamado factor de carga última, se utilizará 1,5 para este caso.

$$qu_{dis} = F_{cu} * q_{act} = 1,50 * 5,10 T/m^2 = 7,66 T/m^2$$

Peralte del cimiento (d):

$$d = t - rec - \frac{\theta}{2} = 20 - 7,50 - \frac{0,95}{2} = 12 \text{ cm}$$

Se realiza el chequeo por corte:

$$x = \frac{0,40 - 0,14}{2} - 0,12 = 0,01 \text{ m}$$

$$V_{act} = qu_{dis} * x = 7,66 * 0,01 = 0,076 \text{ T}$$

$$V_r = 0,53 * 0,85 * \sqrt{f'c} * b * d$$

$$V_r = 0,53 * 0,85 * \sqrt{210} * 100 \text{ cm} * 12 \text{ cm} = 7,83 \text{ T}$$

Como el cortante actuante es menor que el cortante resistente, se confirma que el espesor del cimiento es capaz de soportar las cargas actuantes ($V_{act} < V_r$).

4.14.3. Área de acero requerido

El área de acero requerido se calcula mediante el momento por flexión, en base a esto se calcula el armado de acero que tendrá el cimiento corrido.

$$M = \frac{WL^2}{2}; \quad L = \frac{0,40 - 0,15}{2} = 0,13 \text{ m}$$

$$M = \frac{7,65 \text{ T/m} * (0,13 \text{ m})^2}{2} = 0,0646 \text{ T - m} = 64,64 \text{ kg - m}$$

Se procede a calcular el área de acero requerido:

$$As_{req} = \left[b * d - \sqrt{(b * d)^2 - \frac{M_u * b}{0,003825 * f'c}} \right] * 0,85 * \left(\frac{f'c}{fy} \right)$$

$$As_{req} = \left[100 * 12 - \sqrt{(100 * 12)^2 - \frac{64,64 \text{ kg - m} * 100}{0,003825 * 210}} \right] * 0,85 * \left(\frac{210}{2810} \right)$$

$$= 0,21 \text{ cm}^2$$

$$A_{S_{min}} = \frac{14,10}{2810} * 100 * 12 = 6,02 \text{ cm}^2$$

Se utiliza el acero mínimo, ya que este es mayor que el acero requerido ($A_{S_{min}} > A_{S_{req}}$).

Se calcula el espaciamiento de los eslabones:

$$\begin{array}{l} 6,02 \text{ cm}^2 - - - - - 100 \text{ cm} \\ 0,71 \text{ cm}^2 - - - - - S \end{array}$$

$$S = \frac{0,71 \text{ cm}^2 * 100 \text{ cm}}{6,02 \text{ cm}^2} = 11,79 \text{ cm}$$

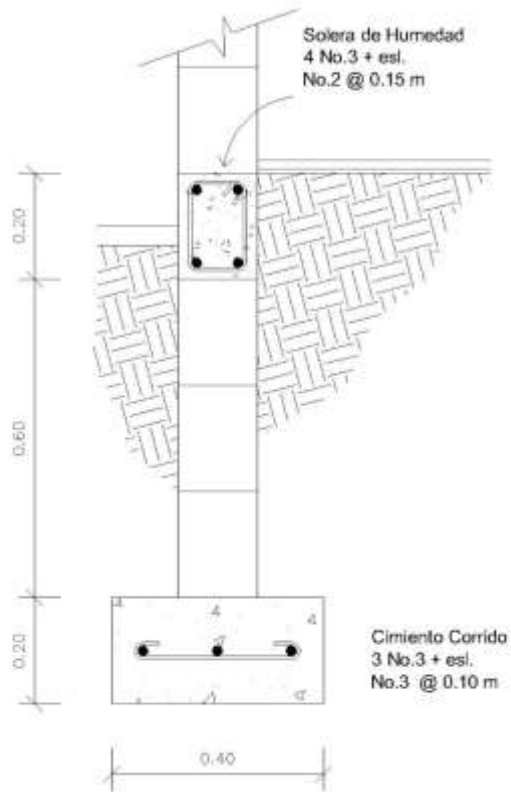
Se calcula el acero por temperatura, mediante la siguiente expresión:

$$A_{S_{temperatura}} = 0,002 * b * t = 0,002 * 40 \text{ cm} * 20 \text{ cm} = 1,6 \text{ cm}^2$$

Utilizando varilla de acero No.3 que cuenta con un área de 0,71 cm² se necesitan 3 varillas.

De esta forma el armado y las dimensiones del cimiento corrido se expresan en la siguiente figura:

Figura 15. **Cimiento corrido**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

4.15. Instalaciones

4.15.1. Instalaciones hidráulicas

Las instalaciones de tubería para agua potable requieren de materiales muy resistentes a temperatura, impacto y vibración. Las tuberías más utilizadas son hierro galvanizado y policloruro de vinilo PVC, entre otros.

Para las instalaciones hidráulicas de esta edificación se utilizará tubería de PVC, que es un material resistente, durable, comercial y de fácil instalación, lo que lo hace una opción idónea para ser utilizado en instalaciones de agua potable.

Una de las mayores ventajas de utilizar PVC es su alta resistencia a la corrosión y a los químicos, esto genera que su vida útil sea más prolongada y que el mantenimiento sea mínimo. Desde el punto de vista económico, es un material más comercial y de bajo costo.

4.15.2. Instalaciones sanitarias

Las instalaciones sanitarias son necesarias para evacuar todas las aguas grises y negras de la edificación y conectarlas con el colector más cercano. El conjunto de tuberías que conforman el drenaje sanitario deberá cumplir las siguientes condiciones mínimas:

- Impedir la circulación de olores, aire y organismos patógenos hacia el interior de la edificación.
- Permitir la rápida circulación de las aguas servidas desde los artefactos sanitarios hasta el colector o fosa.
- Las tuberías deben ser resistentes a la corrosión producida por el agua transportada.
- La tubería debe ser de un material resistente, que garantice la durabilidad y la libre circulación de las aguas servidas.

Según las normas del FHA en su sección 602.4 indican parámetros y requisitos mínimos, que deben respetarse para el diseño básico de las instalaciones sanitarias, a continuación se detallan los más relevantes:

- a) Las tuberías que sirvan un solo artefacto, tendrán como mínimo los siguientes diámetros:

Figura 16. **Diámetro mínimo para artefactos sanitarios**

Artefacto	Diámetro Mínimo
Artesa y/o ducha	2"
Bidet	1 ½"
Inodoro	4"
Lavamanos	1 ½"
Lavadora	2"
Lava trastos	2"
Pila	2"
Reposadera de piso	1 ½"

Fuente: Normas FHA, tabla 6-V, sección 602.4. p. 76.

- b) Todos y cada uno de los artefactos deberán dotarse de sifón, cuyo sello hidráulico tiene una altura mínima de 5 cms.
- c) El diámetro de colectores debe estar en función al número y tipo de artefactos que sirva, pero en ningún caso deber ser menor a 4".
- d) Las tuberías enterradas deben tener una pendiente máxima de 6% y una mínima de 2%.

4.15.3. **Instalaciones eléctricas**

Toda edificación debe dotarse de instalaciones eléctricas, que cubran las necesidades de iluminación artificial y alimentación de artefactos de tipo eléctrico.

4.15.3.1. Iluminación

La iluminación natural debe prevalecer ante la iluminación artificial, pero en situaciones críticas como la noche, la iluminación artificial debe mantener el área totalmente clara y con capacidad para realizar cualquier tipo de actividad, en base a la intensidad, brillo y distribución de la luz.

Para esta edificación se propuso la iluminación LED, esta aunque tiene un precio más elevado permite un mayor ahorro de energía y tiene una vida útil más prolongada que otros.

Se distribuyeron 4 circuitos de iluminación, cada lámpara tiene una potencia de 72 Watts. Los circuitos se distribuyeron en dos líneas, esto con el fin de que la distribución en el tablero sea balanceada. Se recomienda que la diferencia de amperaje entre ambas líneas no sobre pase las 10 unidades.

4.15.3.2. Fuerza

Para los circuitos de fuerza se asumió un valor de consumo de 180 Watts para cada tomacorriente, esto debido a que no se tiene evidencia de lo que se conectará en cada tomacorriente.

Se distribuyeron 5 circuitos de fuerza, al igual que iluminación se distribuyeron dos líneas para balancear la distribución eléctrica del tablero.

En la siguiente tabla se observan los cálculos y la distribución de cada uno de los circuitos eléctricos.

Tabla XXVIII. Circuitos de iluminación y fuerza

Circuito	Descripción	Potencia (Watts)	Unidades	Potencia total (Watts)	Voltaje (Voltios)	Linea 1 (Amperios)	Linea 2 (Amperios)	Conductor (Calibre)	Flip-On
A	Iluminación	72	7	504	120	4.20		# 12	1 x 20
B	Iluminación	72	5	360	120		3.00	# 12	1 x 20
C	Iluminación	72	8	576	120	4.80		# 12	1 x 20
D	Iluminación	75	10	750	120		6.25	# 12	1 x 20
E	Fuerza	180	6	1080	120	9.00		# 12	1 x 20
F	Fuerza	180	5	900	120		7.50	# 12	1 x 20
G	Fuerza	180	4	720	120	6.00		# 12	1 x 20
H	Fuerza	180	5	900	120		7.50	# 12	1 x 20
I	Fuerza	180	4	720	120	6.00		# 12	1 x 20
Diferencia debe ser menor a 10, para mantener el balance						30.00	24.25		
						TOTAL	54.25		

Fuente: elaboración propia.

4.16. Elaboración de planos

Los planos constructivos de la edificación se encuentran en los anexos y están conformados por: Planta amueblada y acotada, elevaciones, columnas, cimentación, acabados, techo, hidráulica, drenajes, iluminación y fuerza.

4.17. Presupuesto

Para la elaboración de presupuesto se ejecutó una cuantificación de los planos finales y una cotización de materiales, tomando en cuenta los precios de mano de obra, salarios, acceso de maquinaria y materiales del lugar. En la tabla XXVII se desglosan los renglones que conforman el presupuesto.

Tabla XXIX. Resumen presupuesto, edificación para la oficina municipal de la mujer.

No.	DESCRIPCION	UNIDAD	CANTIDAD	P. UNITARIO	TOTAL
1	Limpieza, chapeo y nivelación	m2	300.00	Q27.08	Q8,125.20
2	Trazo y estaqueado	ml	110.00	Q25.28	Q2,780.31
3	Cimiento Corrido CC-1, con refuerzo longitudinal #3 y eslabones #3, según planos.	ml	113.62	Q299.93	Q34,078.42
4	Muros de mampostería de dimensiones 0.14x0.19x0.39 m, con resistencia de 75 kg/cm2	M2	276.25	Q341.65	Q94,380.80
5	Columna tipo A, de dimensiones 0.15x0.20 m, con refuerzo longitudinal #3 y eslabones #2, ver planos	U	42.00	Q1,008.79	Q42,369.09
6	Columna tipo B, de dimensiones 0.10x0.15 m, con refuerzo longitudinal #3 y eslabones #2, ver planos	U	24.00	Q809.58	Q19,429.83
7	Soleras de Humedad, Intermedias y Final, con dimensiones 0.15x0.20 m y refuerzo longitudinal #3 + eslabones #2, ver planos	ml	288.06	Q291.55	Q83,983.58
8	Piso de granito, con dimensiones 0.30x0.30 m, según planos	m2	150.00	Q269.68	Q40,451.82
9	Losa de concreto perimetral a la edificación, con espesor de 0.10 m y ancho de 0.75 m	m2	40.60	Q234.78	Q9,531.93
10	Techo a dos aguas, con estructura metálica + lamina troquelada perfil T-100, ver planos de techo	m2	210.00	Q276.20	Q58,001.74
11	Repello y Cernido de muros interiores y exteriores	m2	537.71	Q132.33	Q71,156.11
12	Pintura para muros interiores y exteriores, ap	m2	537.71	Q53.25	Q28,632.59
13	Azulejos en baños con dimensiones de 0.20x0.20 m hasta una altura de 1.20 metros sobre el nivel de piso	m2	31.20	Q306.47	Q9,561.78
14	Suministro e instalación de puertas y ventanas, según dimensiones y materiales indicados en planos	global	1	Q70,760.00	Q70,760.00
15	Sistema de Agua Potable, incluye tubería, accesorios, artefactos sanitarios y 2 pilas. Ver planos	global	1	Q18,850.00	Q18,850.00
16	Sistema de drenaje, incluye tubería, accesorios y artefactos sanitarios, ver planos	global	1	Q29,000.00	Q29,000.00
17	Sistema de Iluminación, incluye cableado, luminarias e interruptores, ver planos	global	1	Q43,500.00	Q43,500.00
18	Sistema de fuerza, incluye cableado, tomacorrientes, tablero, y acometida	global	1	Q14,500.00	Q14,500.00
19	Cielo falso, reticulado de 2x2 pies de fibra mineral incluye estructura	m2	150	Q137.45	Q20,617.70
20	Limpieza final del área	m2	197.66	Q13.75	Q2,716.86
TOTAL					Q702,427.76

Fuente: elaboración propia.

4.18. Cronograma de ejecución física

Tabla XXX. Cronograma de ejecución física, edificación para la oficina municipal de la mujer

No.	DESCRIPCION	S1	S2	S3	S4	S1	S2	S3	S4	S1	S2	S3	S4	S1	S2	S3	S4
1	Limpieza, chapeo y nivelación	X															
2	Trazo y estaqueado	X															
3	Cimiento Corrido CC-1, con refuerzo longitudinal #3 y eslabones #3, según planos.		X	X													
4	Muros de mampostería de dimensiones 0.14x0.19x0.39 m, con resistencia de 75 kg/cm2			X	X	X	X										
5	Columna tipo A, de dimensiones 0.15x0.20 m, con refuerzo longitudinal #3 y eslabones #2, ver planos					X	X	X	X								
6	Columna tipo B, de dimensiones 0.10x0.15 m, con refuerzo longitudinal #3 y eslabones #2, ver planos					X	X	X	X								
7	Soleras de Humedad, Intermedias y Final, con dimensiones 0.15x0.20 m y refuerzo longitudinal #3 + eslabones #2, ver planos					X	X	X									
8	Piso de granito, con dimensiones 0.30x0.30 m, según planos									X	X						
9	Losa de concreto perimetral a la edificación, con espesor de 0.10 m y ancho de 0.75 m										X	X					
10	Techo a dos aguas, con estructura metalica + lamina troquelada perfil T-100, ver planos de techo											X	X				
11	Repello y Cernido de muros interiores y exteriores													X	X		
12	Pintura para muros interiores y exteriores, aplicar 1 capa																X
13	Azulejos en baños con dimensiones de 0.20x0.20 m hasta una altura de 1.20 metros sobre el nivel de piso									X	X						
14	Suministro e instalación de puertas y ventanas, según dimensiones y materiales indicados en planos														X	X	
15	Sistema de Agua Potable, incluye tubería, accesorios, artefactos sanitarios y 2 pilas. Ver planos					X	X	X									
16	Sistema de drenaje, incluye tubería, accesorios y artefactos sanitarios, ver planos					X	X	X									
17	Sistema de Iluminación, incluye cableado, luminarias e interruptores, ver planos												X	X	X		
18	Sistema de fuerza, incluye cableado, tomacorrientes, tablero, y acometida												X	X	X		
19	Cielo falso, reticulado de 2x2 pies de fibra mineral incluye estructura															X	X
20	Limpieza final del área																X

Fuente: elaboración propia.

CONCLUSIONES

1. En conjunto con la Dirección Municipal de Planificación y la Unidad Ambiental de la Municipalidad de Atescatempa, se recopiló información monográfica del municipio y sus comunidades, determinando así, las necesidades más relevantes a nivel de infraestructura, lo que permitió establecer los proyectos que generarán una mejora a los servicios básicos.
2. Se diseñó cada uno de los proyectos en base a las normas nacionales e internacionales, se respetaron las limitantes localizadas por estudios previos y fundados, al considerar los parámetros establecidos para proteger la conservación y el buen funcionamiento de las instalaciones.
3. Es importante mostrar claramente el desarrollo del diseño de obras de infraestructura para poder definir las soluciones óptimas, al evaluar los costos, riesgos, calidad, seguridad, entre otros que en conjunto establecen la viabilidad del proyecto.

RECOMENDACIONES

A la Municipalidad de Atescatempa, Jutiapa:

1. Establecer por orden de prioridad los proyectos que beneficien el desarrollo de los servicios básicos del municipio y sus comunidades, tomando en cuenta que en ellos se fundamenta el desarrollo de los habitantes.
2. Antes de iniciar la ejecución de cualquier proyecto es imprescindible que se realice un replanteo topográfico, debido a que durante el tiempo pueden existir variación de los perfiles del terreno, por distintas causas como fenómenos naturales o intervenciones del hombre.
3. Es importante respetar las normas utilizadas para el diseño de cada uno de los proyectos, las mismas respaldan el buen funcionamiento y la durabilidad de las obras, de igual forma garantizan la seguridad que conlleva la realización de las obras de infraestructura.

BIBLIOGRAFÍA

1. Asociación Guatemalteca de *Ingeniería Estructural y Sísmica*. AGIES NR2 Normas de seguridad estructural de edificaciones y obras de infraestructura para la república de Guatemala. Guatemala: AGIES, 1996. 30 p.
2. Asociación Guatemalteca de *Ingeniería Estructural y Sísmica*. AGIES NSE 7.4, Mampostería Reforzada (NR9:2000). Guatemala 2010. 28 p.
3. Dirección General de Caminos, Ministerio de Comunicaciones, Infraestructura y Vivienda. *Especificaciones generales para construcción de carreteras y puentes*. República de Guatemala. Septiembre 2001. 724 p.
4. Instituto de Fomento Municipal INFOM. *Normas generales para diseño de alcantarillados*. 2001. 31 p.
5. Instituto de Fomento Municipal INFOM. *Unidad ejecutora del programa de acueductos UNEPAR*. Guía para el abastecimiento de agua potable en zonas rurales. Guatemala: INFOM 1997. 40 p.
6. Normas Fomento de Hipotecas Aseguradas (FHA). 2000. 179 p.

APÉNDICE

Apéndice 1. Cálculo hidráulico alcantarillado sanitario caserío La Gloria

PV De A	DH (m)	S(%)		S(%) tubo	No. hab	Q dom	Q ci	Q m	F.H	q (l/s) diseño	Ø plg	sección llena		V	q/Q	d/D	v/v	Cotas Inver		H pozo	
		terreno	hab									V (m/s)	Q (l/s)					salida	entrada	inicial	final
LINEA CENTRAL																					
0	1	45.82	5.19	5.13	20	0.02	0.00	0.03	4.38	0.17	6	2.56	46.77	0.61	0.00	0.04	0.24	773.04	770.69	1.35	1.35
1	2	25.53	8.85	8.73	39	0.04	0.01	0.05	4.34	0.34	6	3.35	61.04	0.89	0.01	0.05	0.27	770.66	768.43	1.35	1.35
2	3	43.85	5.59	5.52	49	0.05	0.01	0.07	4.32	0.42	6	2.66	48.52	0.82	0.01	0.07	0.31	768.40	765.98	1.35	1.35
3	4	100.00	1.54	1.51	147	0.16	0.03	0.20	4.19	1.23	6	1.39	25.38	0.72	0.05	0.15	0.52	765.95	764.44	1.35	1.35
4	5	100.00	0.35	0.32	166	0.18	0.04	0.22	4.18	1.39	6	0.64	11.68	0.43	0.12	0.23	0.67	764.41	764.09	1.35	1.35
5	6	100.00	0.62	0.59	176	0.20	0.04	0.23	4.17	1.47	6	0.87	15.86	0.54	0.09	0.21	0.62	764.06	763.47	1.35	1.35
6	7	68.63	6.92	6.88	205	0.23	0.05	0.27	4.14	1.70	6	2.97	54.16	1.35	0.03	0.12	0.45	763.44	758.72	1.35	1.35
7	8	32.00	8.19	8.09	234	0.26	0.05	0.31	4.12	1.93	6	3.22	58.76	1.48	0.03	0.12	0.46	758.69	756.10	1.35	1.35
8	9	74.49	6.71	6.67	264	0.29	0.06	0.35	4.10	2.16	6	2.92	53.35	1.43	0.04	0.14	0.49	756.07	751.10	1.35	1.35
9	10	65.00	3.94	3.89	274	0.30	0.06	0.36	4.10	2.24	6	2.23	40.75	1.20	0.05	0.16	0.54	751.07	748.54	1.35	1.35
10	11	76.69	9.28	9.25	322	0.36	0.07	0.43	4.06	2.62	6	3.44	62.80	1.70	0.04	0.14	0.49	748.51	741.42	1.35	1.35
11	12	70.26	3.70	3.66	352	0.39	0.08	0.47	4.05	2.85	6	2.17	39.50	1.26	0.07	0.18	0.58	741.39	738.82	1.35	1.35
12	13	55.72	2.42	2.37	371	0.41	0.08	0.50	4.04	3.00	6	1.74	31.79	1.10	0.09	0.21	0.63	738.79	737.47	1.35	1.35
13	14	36.00	2.67	2.58	371	0.41	0.08	0.50	4.04	3.00	6	1.82	33.20	1.13	0.09	0.20	0.62	737.44	736.51	1.35	1.35
14	15	53.51	11.62	11.57	391	0.43	0.09	0.52	4.03	3.15	6	3.85	70.25	1.94	0.04	0.14	0.50	736.48	730.29	1.35	1.35
15	16	68.24	15.08	15.04	401	0.45	0.09	0.53	4.02	3.22	6	4.39	80.08	2.15	0.04	0.14	0.49	730.26	720.00	1.35	1.35
16	17	49.86	9.03	8.97	410	0.46	0.09	0.55	4.02	3.30	6	3.39	61.84	1.80	0.05	0.16	0.53	719.97	715.50	1.35	1.35
RAMAL 1																					
44	45	97.45	-1.11	1.43	20	0.02	0.00	0.03	4.38	0.17	6	1.35	24.67	0.39	0.01	0.06	0.29	718.45	717.06	0.60	3.10
45	17	43.15	7.67	3.55	20	0.02	0.00	0.03	4.38	0.17	6	2.13	38.89	0.53	0.00	0.05	0.25	717.03	715.50	3.10	1.35
LINEA CENTRAL																					
17	18	30.96	8.27	8.17	440	0.49	0.10	0.59	4.00	3.52	6	3.24	59.04	1.78	0.06	0.17	0.55	715.47	712.94	1.35	1.35
18	19	72.25	3.36	3.32	469	0.52	0.10	0.63	3.99	3.74	6	2.06	37.64	1.32	0.10	0.21	0.64	712.91	710.51	1.35	1.35
19	20	80.05	5.66	5.62	498	0.55	0.11	0.66	3.98	3.96	6	2.68	48.97	1.61	0.08	0.19	0.60	710.48	705.98	1.35	1.35
20	21	47.42	9.89	9.83	508	0.56	0.11	0.68	3.97	4.03	6	3.55	64.74	1.97	0.06	0.17	0.56	705.95	701.29	1.35	1.35
21	22	22.55	10.86	10.73	508	0.56	0.11	0.68	3.97	4.03	6	3.71	67.66	2.04	0.06	0.17	0.55	701.26	698.84	1.35	1.35
22	23	32.65	3.31	3.22	508	0.56	0.11	0.68	3.97	4.03	6	2.03	37.04	1.33	0.11	0.22	0.66	698.81	697.76	1.35	1.35

Fuente: elaboración propia.

Apéndice 2. Cálculo hidráulico alcantarillado sanitario aldea El Sitio

PV	DH (m)	S(%) terreno	S(%) tubo	No. hab	Q dom	Q ci	Q m	F.H.	q (l/s) diseño	Ø	seccion llena		V	q/Q	d/D	v/V	Cotas Inver		H pozo		
											V (m/s)	Q (l/s)					salida	entrada	inicial	final	
LINEA CENTRAL																					
0	1	23.53	9.01	12.07	51.60	0.06	0.01	0.07	4.31	0.44	6	3.93	71.75	1.10	0.01	0.06	0.28	789.14	786.30	0.60	1.35
1	2	33.85	7.44	10.46	90.29	0.10	0.02	0.12	4.26	0.77	6	3.66	66.79	1.23	0.01	0.08	0.34	786.27	782.73	1.35	2.40
2	3	59.21	1.52	0.54	116.09	0.13	0.03	0.15	4.23	0.98	6	0.83	15.18	0.47	0.06	0.17	0.56	782.70	782.38	2.40	1.85
3	4	50.50	1.07	0.42	154.79	0.17	0.03	0.21	4.19	1.30	6	0.73	13.32	0.46	0.10	0.21	0.63	782.35	782.14	1.85	1.55
4	5	54.22	-2.40	0.41	193.48	0.21	0.04	0.26	4.15	1.61	6	0.72	13.16	0.49	0.12	0.24	0.68	782.11	781.89	1.55	3.10
RAMAL 1																					
27	28	30.36	12.65	12.55	25.80	0.03	0.01	0.03	4.36	0.23	6	4.01	73.16	0.91	0.00	0.04	0.23	825.66	821.85	1.35	1.35
28	29	31.85	0.63	0.53	90.29	0.10	0.02	0.12	4.26	0.77	6	0.83	15.09	0.43	0.05	0.15	0.52	821.82	821.65	1.35	1.35
29	30	32.70	9.72	9.63	128.99	0.14	0.03	0.17	4.21	1.09	6	3.51	64.10	1.32	0.02	0.09	0.38	821.62	818.47	1.35	1.35
30	31	61.52	13.57	13.52	154.79	0.17	0.03	0.21	4.19	1.30	6	4.16	75.95	1.57	0.02	0.09	0.38	818.44	810.12	1.35	1.35
31	32	50.00	18.22	18.16	193.48	0.21	0.04	0.26	4.15	1.61	6	4.82	88.01	1.86	0.02	0.09	0.39	810.09	801.01	1.35	1.35
32	33	100.00	11.95	11.92	257.98	0.29	0.06	0.34	4.11	2.12	6	3.91	71.31	1.74	0.03	0.12	0.45	800.98	789.06	1.35	1.35
33	34	37.45	6.03	5.95	257.98	0.29	0.06	0.34	4.11	2.12	6	2.76	50.40	1.37	0.04	0.14	0.50	789.03	786.80	1.35	1.35
34	5	57.80	5.47	8.44	257.98	0.29	0.06	0.34	4.11	2.12	6	3.29	60.01	1.54	0.04	0.13	0.47	786.77	781.89	1.35	3.10

Fuente: elaboración propia.

**Apéndice 3. Parámetros de diseño sistema de agua potable caserío El
Petencito**

Dotación	90	l/hab/día
Q fuente	0,33	l/s
Qm	0,20	l/s
FMD	1,5	
QMD	0,30	l/s
FMH	2,8	
QMH	0,57	l/s

Datos de población		
Tasa de crecimiento	0,0298	
Población actual	100	hab
Viviendas actuales	22	casas
Viviendas futuras	42,9	casas
Habitantes / casa	4,54	
Periodo de diseño	22	años
Población futura	190,79	hab
Población futura aproximada	195	hab

Apéndice 4. **Cálculo hidráulico, diseño sistema de agua potable
caserío El Petencito**

- Línea de conducción, desde la captación (E-0) hacia el tanque de almacenamiento (E-1).

LINEA DE CONDUCCIÓN		
E-0 A E-1		
L	12,60	m
Q	0,33	l/s
C	150	PVC
Cota E-0	774,00	m
Cota E-1	769,95	m
Hf	4,05	m
Ø teórico	0,58	pulgadas
Ø real	1,20	pulgadas
Hf real	0,12	m
V	0,46	m/s
Cp _o	774,00	m
Cp _f	773,88	m
P dinámica	3,93	m
PVC 160 PSI		

- Línea de impulsión, desde el tanque de almacenamiento (E-1) hacia el tanque de distribución (E-10), por medio de una bomba de 6hp.

IMPULSIÓN		
E-1 A E-10		
Qb	0,91	l/s
Ø 1	2,12	pulgadas
Ø 2	0,78	pulgadas
V	0,41	m/s
C	150	
L	506,56	m
Ø a usar	2	pulgadas
Ø interno	2,10	pulgadas
PVC 250 PSI		

Continuación

Apéndice 4. **Cálculo hidráulico, diseño sistema de agua potable
caserío El Petencito**

- Línea de distribución, desde el tanque de distribución (E-10), hacia la casa más lejana del caserío en la dirección sur (E-23), llamado ramal 1.

RAMAL 1		
E-10 A E-23		
Casas actual	17	casas
Casas futuro	33	casas
Q simultaneo	0,85	l/s
Q unitario	0,44	l/s
q	0,85	l/s
Cota E-10	913,65	m
Cota E-23	809,56	m
Carga H _f	104,09	m
Longitud	679,40	m
Ø teórico	0,96	pulgadas
Ø real	1,20	pulgadas
H _f real	36,49	m
V real	1,18	m/s
CP _f	877,16	m
Cp _o	913,65	m
P dinámica	67,60	m
PVC 160 PSI		

Continuación

Apéndice 4. **Cálculo hidráulico, diseño sistema de agua potable
caserío El Petencito**

- Línea de distribución, desde el tanque de distribución (E-10), hacia la estación E-27, llamado ramal 2.

RAMAL 2		
E-10 A E-27		
Casas actual	5	casas
Casas futuro	10	casas
Q simultaneo	0,45	l/s
Q unitario	0,13	l/s
q	0,45	l/s
Cota E-10	913,65	m
Cota E-27	893,90	m
Carga Hf	19,75	m
Longitud	73,79	m
Ø teórico	0,67	pulgadas
Ø real	1,00	pulgadas
Hf real	2,91	m
V real	0,89	m/s
CP _i	910,74	m
Cp _o	913,65	m
P dinámica	16,84	m
PVC 160 PSI		

Continuación

Apéndice 4. **Cálculo hidráulico, diseño sistema de agua potable
caserío El Petencito**

- Línea de distribución, desde la estación E-27 hacia la estación E-31, llamado ramal 2.1.

RAMAL 2.1		
E-27 A E-31		
Casas actual	3	casas
Casas futuro	6	casas
Q simultaneo	0,34	l/s
Q unitario	0,08	l/s
q	0,34	l/s
Cota E-27	893,90	m
Cota E-31	882,35	m
Carga Hf	11,55	m
Longitud	49,82	m
Ø teórico	0,62	pulgadas
Ø real	1,00	pulgadas
Hf real	1,14	m
V real	0,66	m/s
CP _f	892,76	m
Cp _o	893,90	m
P dinámica	10,41	m
PVC 160 PSI		

Continuación

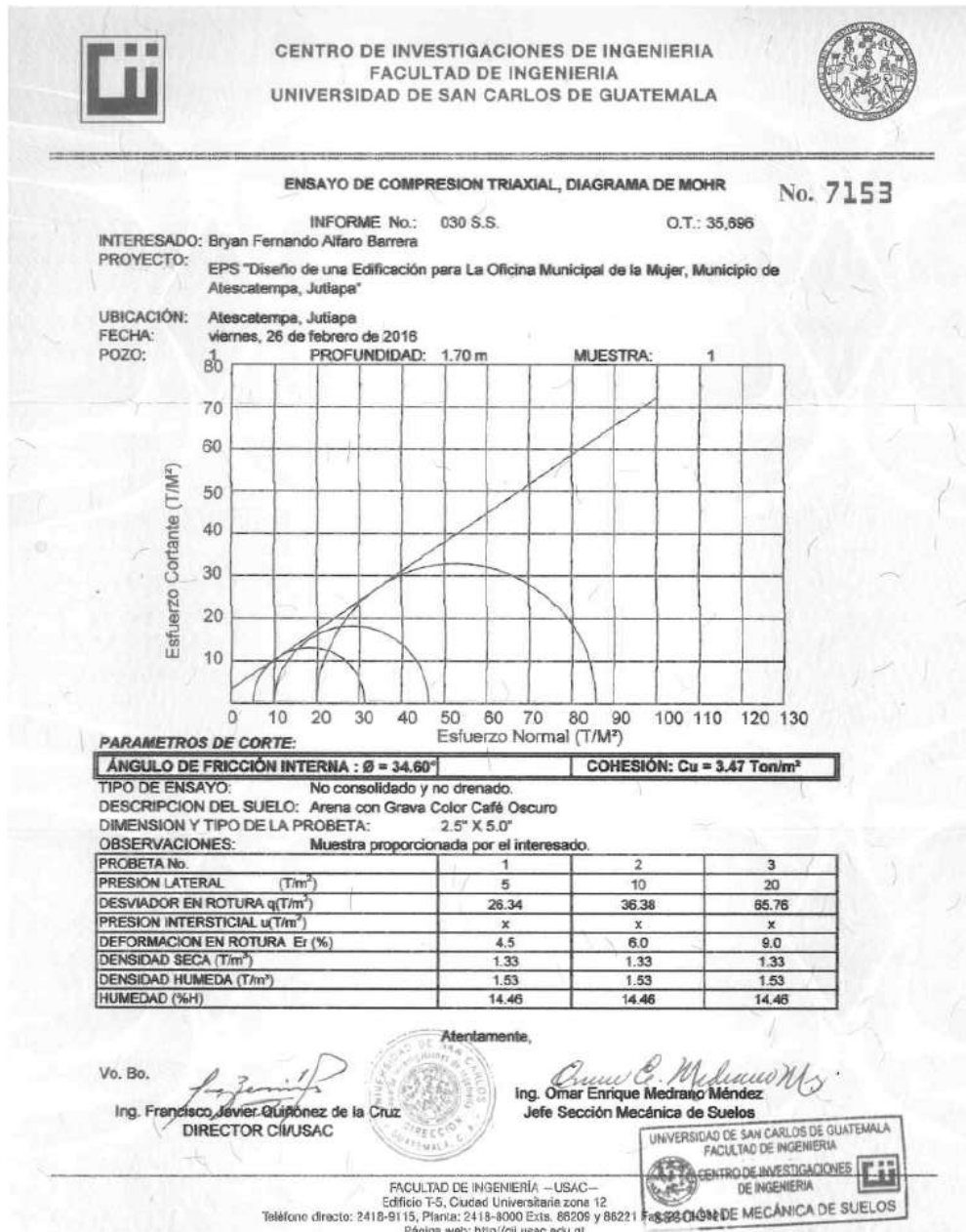
Apéndice 4. **Cálculo hidráulico, diseño sistema de agua potable
caserío El Petencito**

- Línea de distribución, desde la estación E-27 hacia la estación E-24, llamado ramal 2.2.

RAMAL 2.2		
E-27 A E-24		
Casas actual	2	casas
Casas futuro	4	casas
Q simultaneo	0,26	l/s
Q unitario	0,05	l/s
q	0,26	l/s
Cota E-27	893,90	m
Cota E-24	873,88	m
Carga Hf	20,02	m
Longitud	100,23	m
Ø teórico	0,58	pulgadas
Ø real	0,75	pulgadas
Hf real	5,80	m
V real	0,91	m/s
CP _f	888,10	m
Cp _o	893,90	m
P dinámica	14,22	m
PVC 250 PSI		


ANEXOS

Anexo 1. Ensayo de compresión triaxial, diseño de una edificación para la Oficina Municipal de la Mujer, Atescatempa, Jutiapa.



Anexo 2. Análisis físico-químico sanitario, diseño de un sistema de agua potable en caserío El Petencito, Atescatempa, Jutiapa.

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



O.T. No. 35 422 ANALISIS FISICO QUIMICO SANITARIO No. 4205
INF. No. 26 259

INTERESADO: BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA, Carné No. 201020723	PROYECTO: EPS: "DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE EN CASERIO EL PETENCITO ATESCATEMPA, JUTIAPA"
RECOLECTADA POR: <u>Interesado</u>	DEPENDENCIA: <u>FACULTAD DE INGENIERIA/USAC</u>
LUGAR DE RECOLECCIÓN: <u>Caserío Petencito</u>	FECHA Y HORA DE RECOLECCIÓN: <u>2015-10-11; 15h35min.</u>
FUENTE: <u>Nacimiento</u>	FECHA Y HORA DE LLEGADA AL LAB.: <u>2015-10-12; 11h00min.</u>
MUNICIPIO: <u>Atescatempa</u>	CONDICIÓN DEL TRANSPORTE: <u>Con refrigeración</u>
DEPARTAMENTO: <u>Jutiapa</u>	


RESULTADOS			
1. ASPECTO: <u>Clara</u>	4. OLOR: <u>Inodora</u>	7. TEMPERATURA: (En el momento de recolección) <u> </u> °C	
2. COLOR: <u>10.00 Unidades</u>	5. SABOR: <u>-----</u>	8. CONDUCTIVIDADELÉCTRICA <u>317,00</u> μ mhos/cm	
3. TURBIEDAD: <u>00,32 UNT</u>	6. potencial de Hidrógeno (pH): <u>07,24 unidades</u>	9. SÓLIDOS DISUELTOS: <u>168,00 mg/L</u>	
SUSTANCIAS		SUSTANCIAS	
	mg/L		mg/L
1. AMONIACO (NH ₃)	00,28	6. CLORUROS (Cl)	08,00
2. NITRITOS (NO ₂)	00,037	7. FLUORUROS (F)	00,37
3. NITRATOS (NO ₃)	20,30	8. SULFATOS (SO ₄ ²⁻)	22,00
4. CLORO RESIDUAL	--	9. HIERRO TOTAL (Fe)	00,04
5. MANGANESO (Mn)	00,004	10. DUREZA TOTAL	156,00
HIDROXIDOS mg/L: <u>00,00</u>		ALCALINIDAD TOTAL mg/L: <u>130,00</u>	
CARBONATOS mg/L: <u>00,00</u>		BICARBONATOS mg/L: <u>130,00</u>	

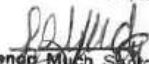
OTRAS DETERMINACIONES _____

OBSERVACIONES: Desde el punto de vista de la calidad física y química el agua cumple con las normas internacionales de la Organización Mundial de la Salud para Fuentes de Agua.


TÉCNICA "STANDARD METHODS FOR THE EXAMINATION OF WATER AND WASTEWATER" DE LA A.P.H.A. - A.W.W.A. - W.E.F. 21ST EDITION 2005, NORMAS COGUANOR NGO 4 010 (SISTEMA INTERNACIONAL DE UNIDADES) Y 29901 (AGUA POTABLE Y SUS DERIVADAS), GUATEMALA.

Guatemala, 2015-10-27

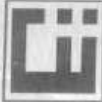

 Vo. So.
 Inga. Telsa Maricela Cano Morales
 DIRECTORA CV/USAC


 Zengor Much Santos
 Ing. Químico Col. No. 420
 MSc. en Ingeniería Sanitaria
 Jefe Técnico Laboratorio


FACULTAD DE INGENIERIA - USAC -
 Edificio T-5, Ciudad Universitaria zona 12
 Teléfono directo: 2418-9115, Planta: 2418-8000 Exts. 86206 y 86221 Fax: 2418-9121
 Página web: http://ci.usac.edu.gt



Anexo 3. Examen bacteriológico, diseño de un sistema de agua potable en caserío El Petencito, Atescatempa, Jutiapa.



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



O.T. No. 35422

EXAMEN BACTERIOLOGICO

No. 4295
INF. No. A-360433

<p>INTERESADO: <u>BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA</u> Carné No. 201020723</p> <p>MUESTRA RECOLECTADA POR: <u>Interesado</u></p> <p>LUGAR DE RECOLECCIÓN DE LA MUESTRA: <u>Caserío Petencito</u></p> <p>FUENTE: <u>Nacimiento</u></p> <p>MUNICIPIO: <u>Atescatempa</u></p> <p>DEPARTAMENTO: <u>Jutiapa</u></p>	<p>PROYECTO: <u>EPS: "DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE EN CASERIO EL PETENCITO ATESCATEMPA JUTIAPA"</u></p> <p>DEPENDENCIA: <u>FACULTAD DE INGENIERIA/USAC</u></p> <p>FECHA Y HORA DE RECOLECCIÓN: <u>2015-10-11: 15:35 min.</u></p> <p>FECHA Y HORA DE LLEGADA AL LABORATORIO: <u>2015-10-12: 11:00 min.</u></p> <p>CONDICIONES DE TRANSPORTE: <u>Con refrigeración</u></p>
<p>SABOR: <u>----</u></p> <p>ASPECTO: <u>Claro</u></p> <p>OLOR: <u>Inodora</u></p>	<p>SUSTANCIAS EN SUSPENSIÓN: <u>No hay</u></p> <p>CLORO RESIDUAL: _____</p>


INVESTIGACION DE COLIFORMES (GRUPO COLI - AEROGENES)


PRUEBAS NORMALES	PRUEBA PRESUNTIVA	PRUEBA CONFIRMATIVA	
		FORMACION DE GAS	
CANTIDAD SEMBRADA	FORMACION DE GAS - 35°C	TOTAL	FECAL 44.5 °C
10,00 cm ³	+++++	+++++	+++++
01,00 cm ³	+++++	+++++	+++++
00,10 cm ³	+++++	+++++	+++++
RESULTADO: NUMERO MAS PROBABLE DE GERMENES COLIFORMES/100cm ³		> 16 x 10 ²	> 16 x 10 ²


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

OBSERVACIONES: Bacteriológicamente el agua se enmarca en la clasificación II. Calidad Bacteriológica que precisa la aplicación de los métodos habituales de tratamiento (coagulación, sedimentación, filtración y desinfección). Según normas internacionales de la Organización Mundial de la Salud para Fuentes de Agua.

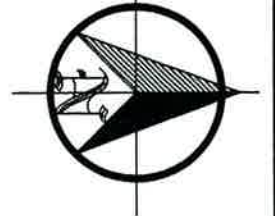
Guatemala, 2015-10-27


 Vo.Bo. **Inga. Telma Maricela Cano Morales**
 DIRECTORA CI/USAC

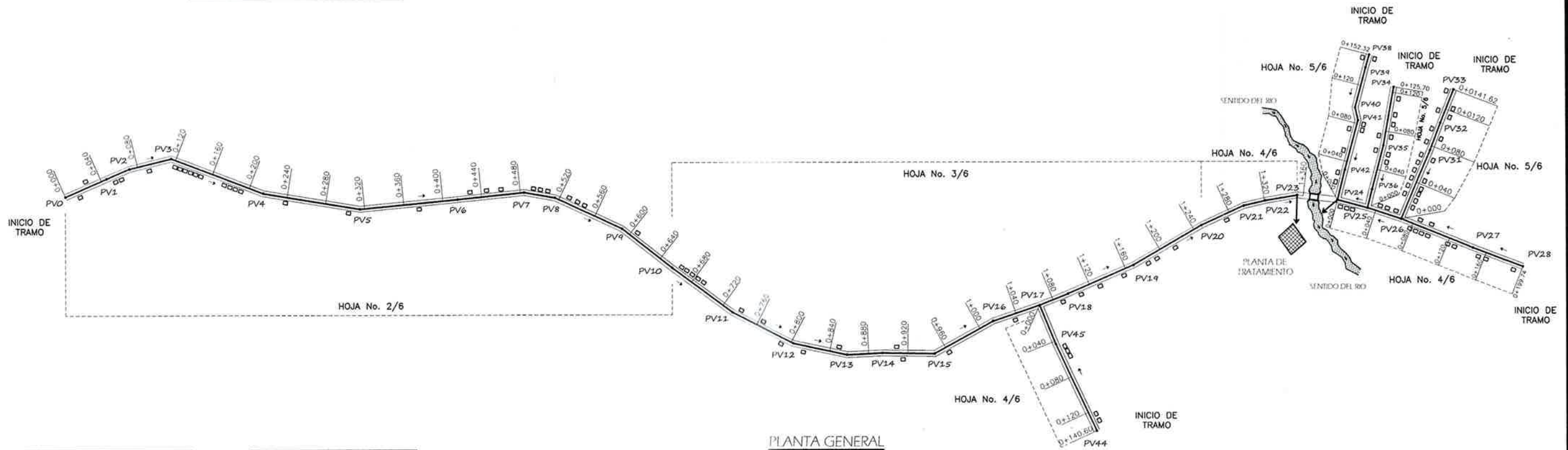

Zenón Merch Santos
 Ing. Químico Col. No. 420 E
 MSc. en Ingeniería Sanitaria
 Jefe Técnico Laboratorio



FACULTAD DE INGENIERIA -USAC-
Edificio T-5. Ciudad Universitaria zona 12
Teléfono directo: 2418-9115, Planta: 2418-8000 Exts. 36209 y 88221 Fax: 2418-9121
Página web: <http://cii.usac.edu.gt>



SIMBOLOGIA	
	VIVIENDAS
	DIRECCION DEL FLUJO
	PUENTE
	POZO DE VISITA



LIBRETA TOPOGRÁFICA		
DE PV A PV	AZIMUT	DISTANCIA
0 1	066°15'16"	45.82
1 2	067°00'28"	25.53
2 3	076°10'11"	43.85
3 4	110°54'03"	100.00
4 5	099°16'10"	100.00
5 6	084°28'32"	100.00
6 7	084°11'42"	68.63
7 8	099°45'00"	32.00
8 9	115°07'03"	74.49
9 10	128°00'24"	65.00
10 11	126°25'17"	76.69
11 12	117°01'33"	70.26
12 13	102°05'29"	55.72
13 14	087°12'27"	36.00
14 15	090°40'31"	53.51
15 16	060°55'49"	68.24
16 17	071°04'02"	49.86
17 18	067°45'02"	30.96
18 19	066°20'23"	72.25
19 20	059°42'17"	80.05
20 21	065°21'27"	47.42
21 22	076°42'02"	22.55
22 23	080°31'30"	32.65
23 24	096°52'30"	41.35
24 25	105°10'56"	31.51
25 26	108°21'44"	35.58
26 27	112°11'24"	78.80
27 28	111°04'47"	53.85

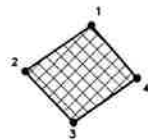
LIBRETA TOPOGRÁFICA		
DE PV A PV	AZIMUT	DISTANCIA
44 45	334°53'30"	97.45
45 17	338°01'09"	43.15

LIBRETA TOPOGRÁFICA		
DE PV A PV	AZIMUT	DISTANCIA
38 39	196°16'30"	13.32
39 40	194°49'42"	42.16
40 41	167°03'38"	13.32
41 42	195°03'44"	52.00
42 24	194°02'31"	31.52

LIBRETA TOPOGRÁFICA		
DE PV A PV	AZIMUT	DISTANCIA
34 35	190°10'14"	60.50
35 36	194°40'33"	45.70
36 25	193°38'33"	19.50

LIBRETA TOPOGRÁFICA		
DE PV A PV	AZIMUT	DISTANCIA
33 32	201°43'21"	36.47
32 31	200°55'14"	29.55
31 26	202°57'26"	75.60

AREA PARA TRATAMIENTO DE AGUAS RESIDUALES.
AREA = 444.71 M²
PERIMETRO = 84.83 M

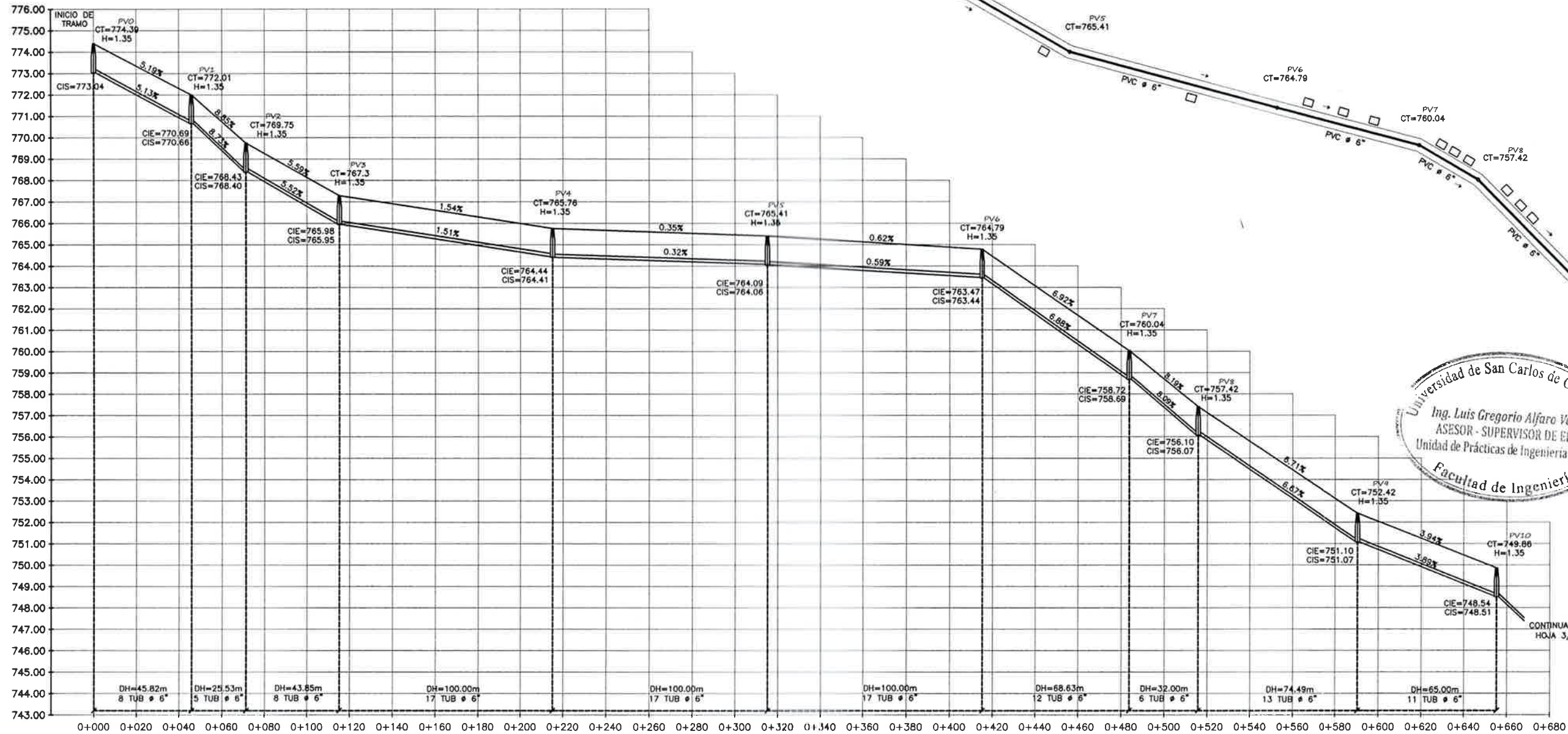
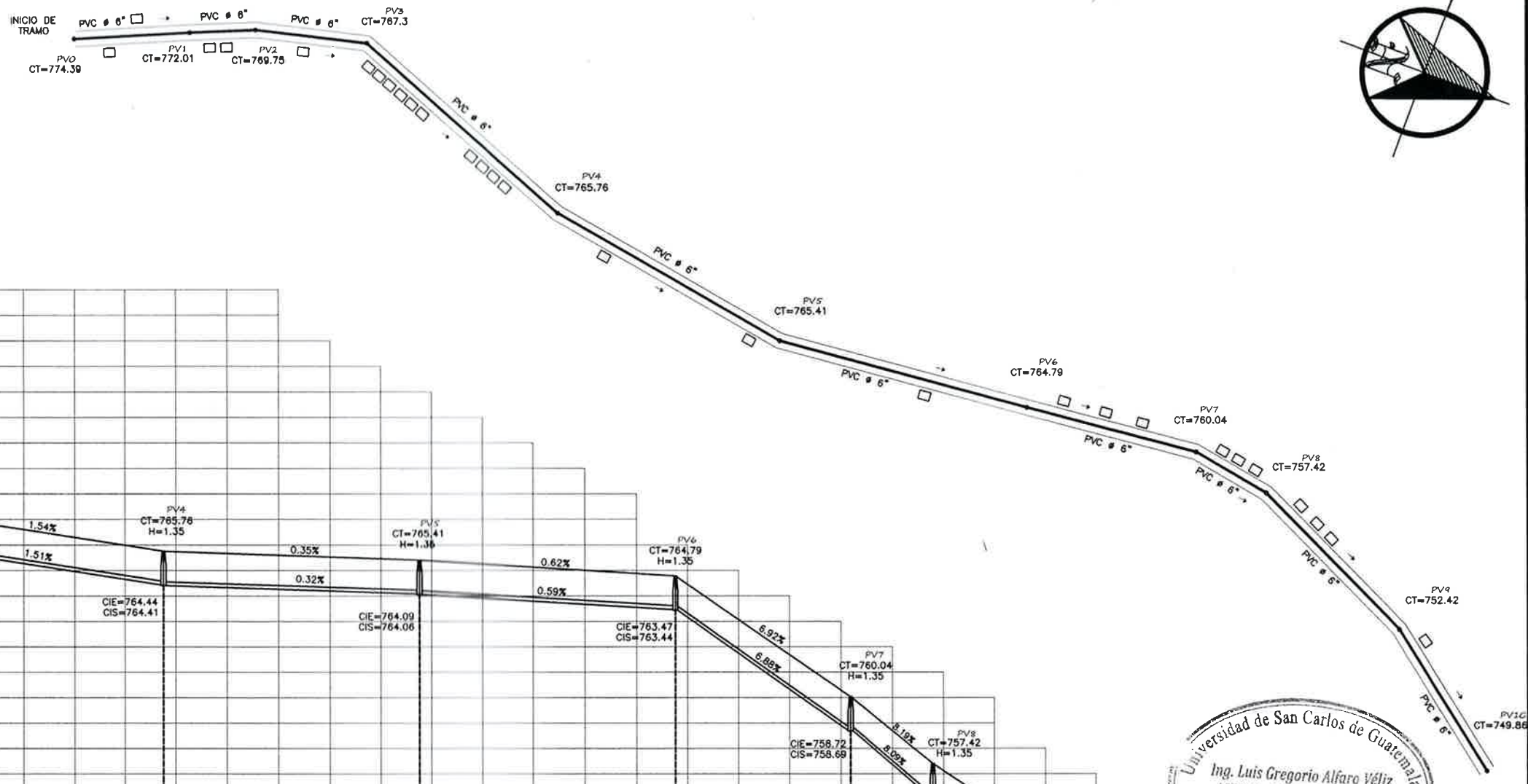


LIBRETA TOPOGRÁFICA, POLIGONO					
EST	PO	RUMBOS	DISTANCIA	COTA	COTA
1	2	S 55°01'38" W	22.91	696.54	697.17
2	3	S 43°08'22" E	20.02	697.17	696.03
3	4	N 55°01'38" E	21.99	696.03	695.06
4	1	N 40°31'09" W	19.91	695.06	696.54

AREA = 444.71 m²



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA			
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA			
NOMBRE: BRYAN FERNANDO ALVARO BARROSA	CARNE: 201020723	EPS INGENIERIA	DISEÑO: BRYAN FERNANDO ALVARO BARROSA
PROYECTO: ALCANTARILLADO SANITARIO, CASERIO LA GLORIA	CONTENIDO: PLANTA GENERAL		ESCALA: 1:3000
FECHA: MARZO 2018		HOJA: 1/6	



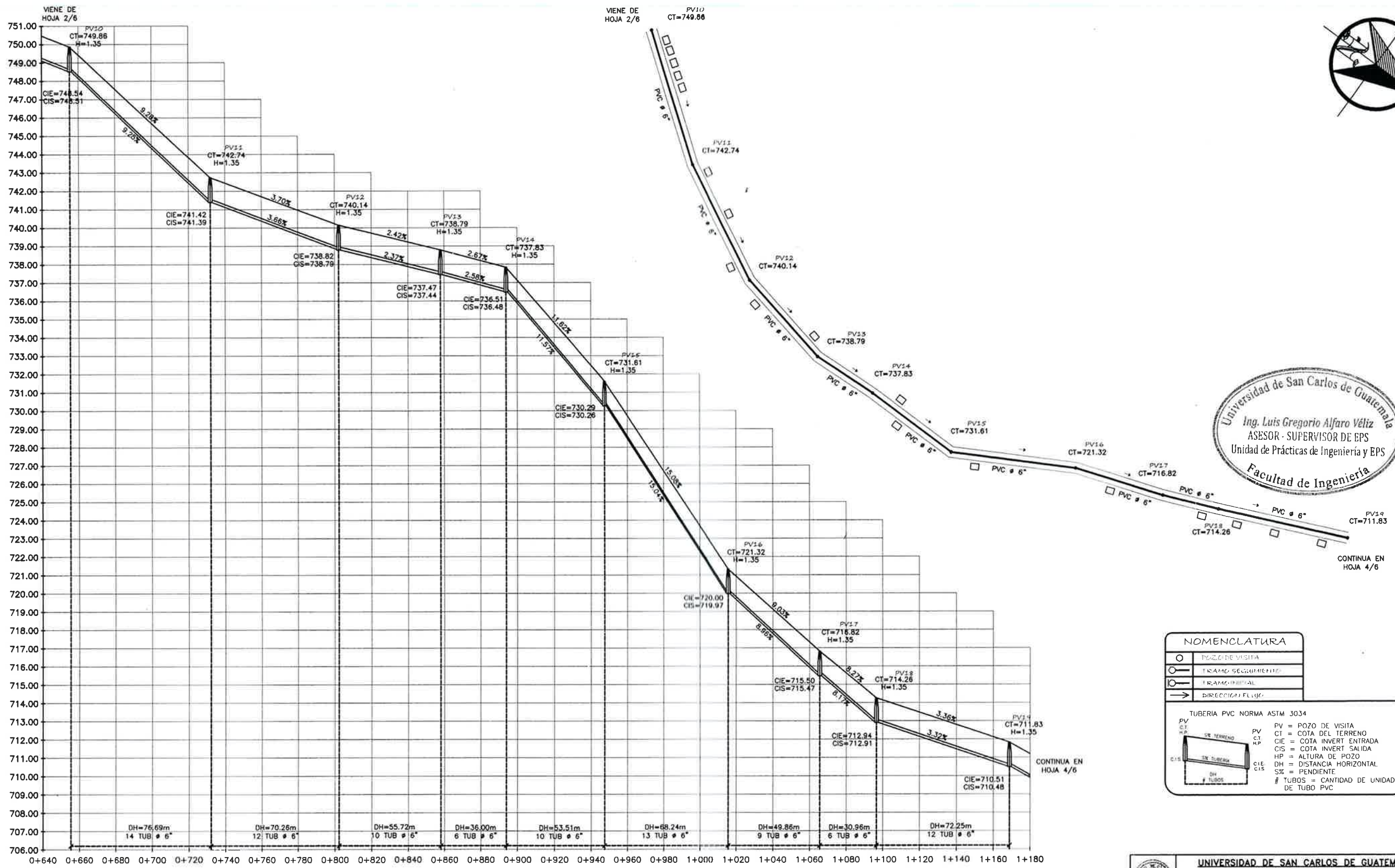
Universidad de San Carlos de Guatemala
 Ing. Luis Gregorio Alfaro Véliz
 ASESOR - SUPERVISOR DE EPS
 Unidad de Prácticas de Ingeniería y EPS
 Facultad de Ingeniería

NOMENCLATURA	
	POZO DE VISITA
	TUBERIA DE ALCANTEPILLA
	TUBERIA DE PVC
	DIRECCION DEL TUBO

TUBERIA PVC NORMA ASIM 5034	
PV	POZO DE VISITA
CT	COA DEL TERRENO
HP	COA INVERT ENTRADA
CI	COA INVERT SALIDA
HP	ALTURA DE POZO
DH	DISTANCIA HORIZONTAL
%	PENDIENTE
#	TUBOS = CANTIDAD DE UNIDADES DE TUBO PVC

PLANTA - PERFIL PVO A PV-10
 ESCALA PLANTA 1/100
 ESCALA PERFIL 1/100

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA		
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA		
NOMBRE: BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA CARNÉ: 201020/23	EPS INGENIERIA	DISEÑO
PROYECTO: ALCANTARILLADO SANITARIO, CASERIO LA GLORIA		CALCULO
CONTENIDO: PLANTA - PERFIL		DEBIDO
		ENCARGADO
		FECHA: MARZO 2018
		HOJA: 1/6



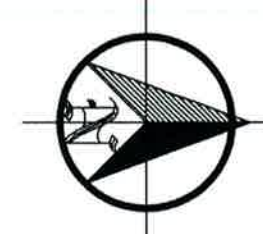
Universidad de San Carlos de Guatemala
 Ing. Luis Gregorio Alfaro Véliz
 ASESOR - SUPERVISOR DE EPS
 Unidad de Prácticas de Ingeniería y EPS
 Facultad de Ingeniería

NOMENCLATURA	
	POZO DE VISITA
	TRAMO SEGUIMIENTO
	TRAMO INICIAL
	DIRECCION FLUJO

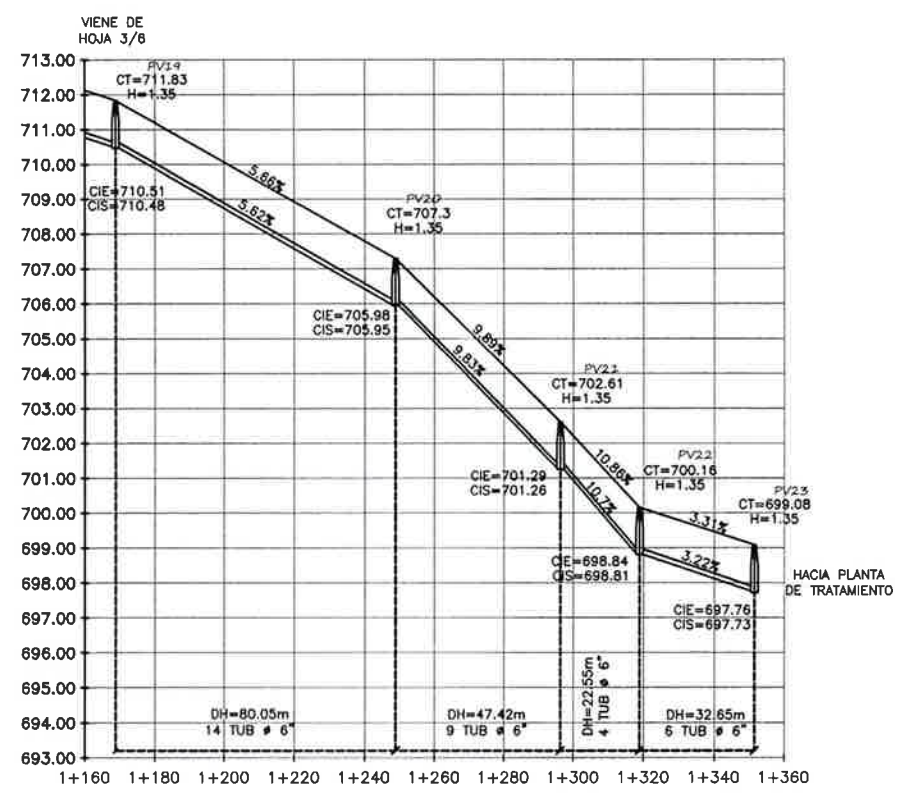
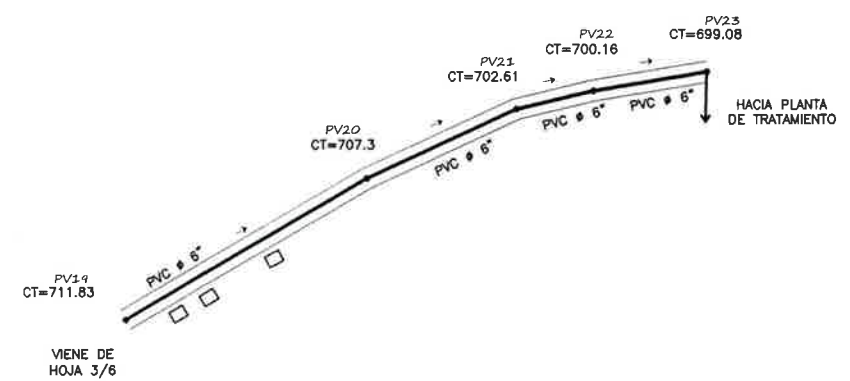
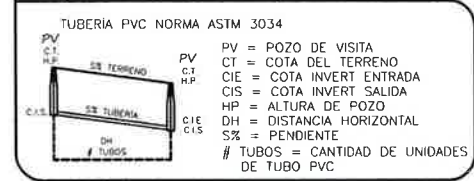
TUBERIA PVC NORMA ASTM 3034	
PV	PV = POZO DE VISITA
CT	CT = COTA DEL TERRENO
HP	HP = ALTURA DE POZO
CIE	CIE = COTA INVERT ENTRADA
CIS	CIS = COTA INVERT SALIDA
DH	DH = DISTANCIA HORIZONTAL
SZ	SZ = PENDIENTE
# TUBOS	# TUBOS = CANTIDAD DE UNIDADES DE TUBO PVC

PLANTA - PERFIL PV-10 A PV-19
 ESCALA HORIZONTAL 1/1000
 VERTICAL 1/100

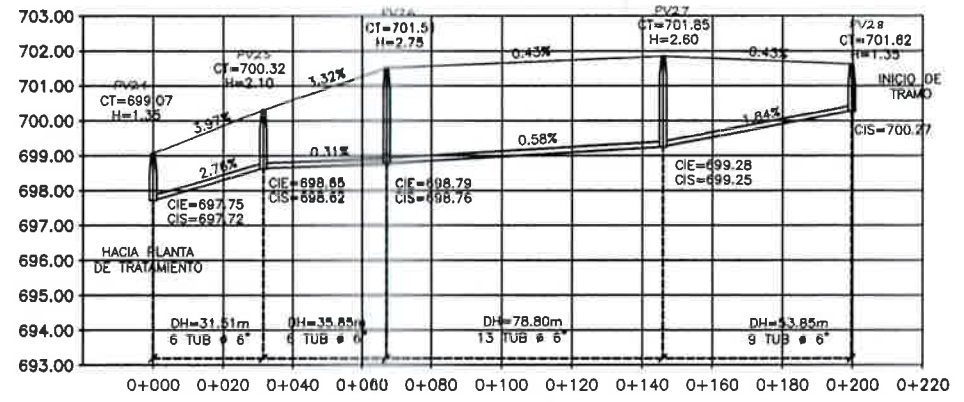
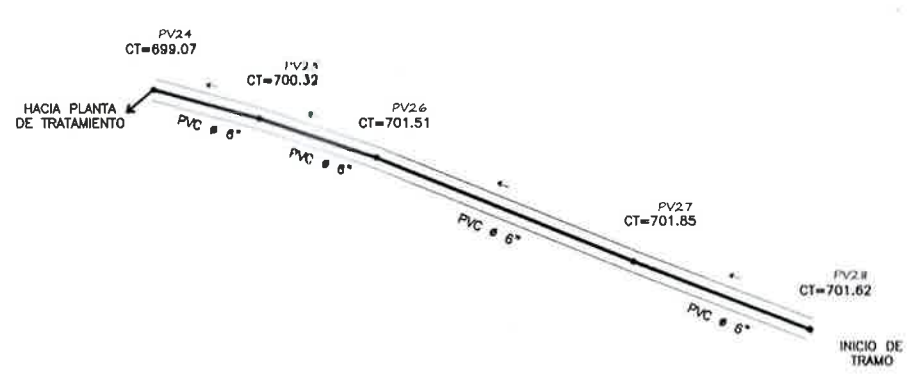
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA		
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA		
NOMBRE BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA CARNÉ 201020723	EPS INGENIERIA	DISEÑO (COMPLETADO)
PROYECTO ALCANTARILLADO SANITARIO, CASERIO LA GLORIA		CALCULO (COMPLETADO)
CONTENIDO PLANTA - PERFIL		DIBUJO (COMPLETADO)
 BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA		FECHA MARZO 2018
		HOJA 1/6



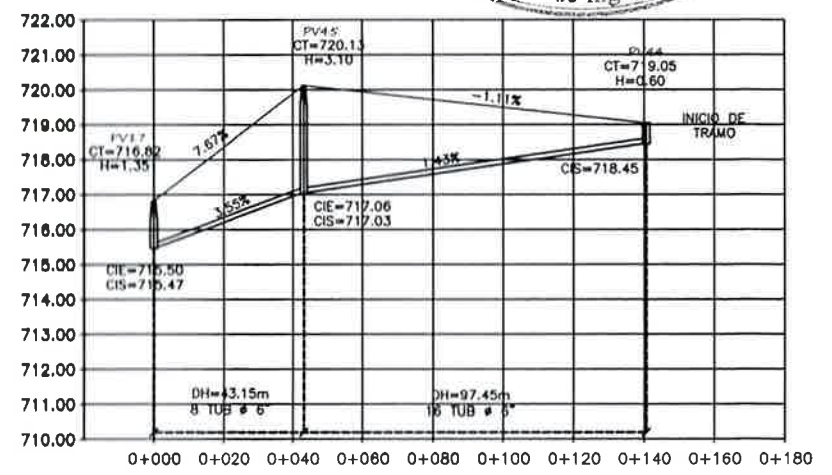
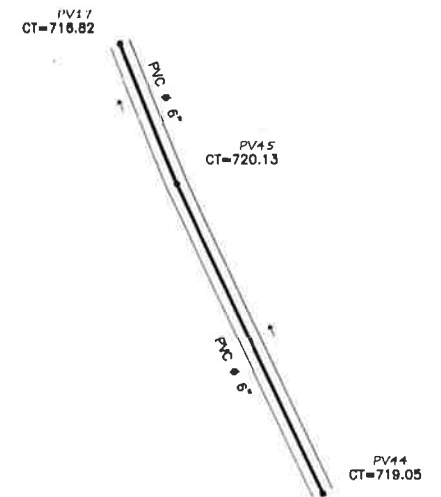
NOMENCLATURA	
○	POZO DE VISITA
—	TRAMO SEGUIMIENTO
—	TRAMO INICIAL
→	DIRECCION FLUJO



PLANTA - PERFIL PV-19 A PV-23
 ESCALA HORIZONTAL 1/1000
 VERTICAL 1/100

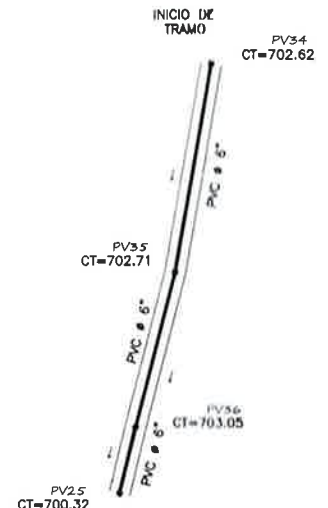
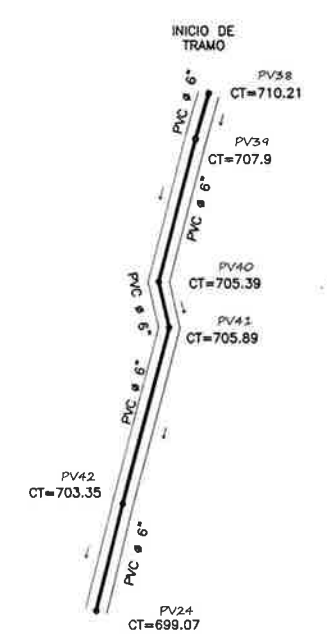
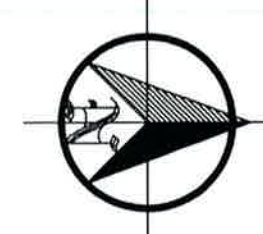


PLANTA - PERFIL PV-24 A PV-28
 ESCALA HORIZONTAL 1/1000
 VERTICAL 1/100



PLANTA - PERFIL PV-44 A PV-17
 ESCALA HORIZONTAL 1/1000
 VERTICAL 1/100

 UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA	
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA	
NOMBRE: BRYAN HERNANDEZ ALVARO CARNÉ: 201020223	DISEÑO: EPS INGENIERIA
PROYECTO: ALCANTARILLADO SANITARIO, CASERIO LA GLORIA	CALIFICADO: EPS INGENIERIA
CONTENIDO: PLANTA - PERFIL	REVISADO: EPS INGENIERIA
 BRYAN HERNANDEZ ALVARO	ESCALA: 1/100
VICE ALCALDE MUNICIPAL	FECHA: MARZO 2018

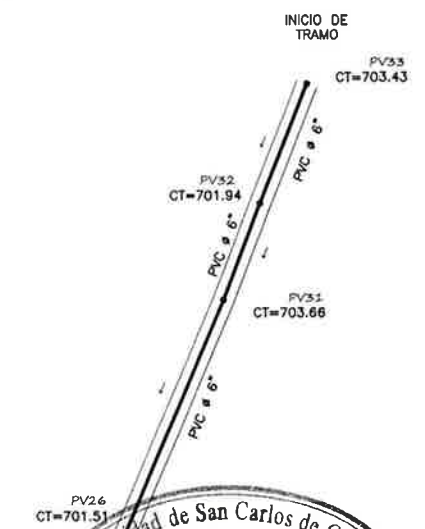


NOMENCLATURA

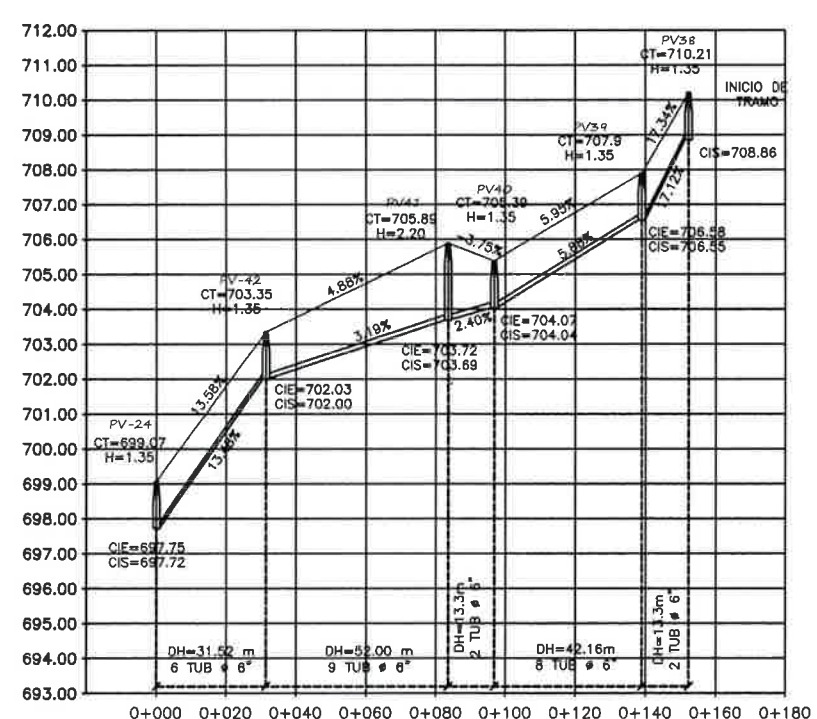
○	POZO DE VISITA
—	TRAMO SEGMENTADO
—	TRAMO UNIFORME
→	DIRECCION FLUJO

TUBERIA PVC NORMA ASTM 3034

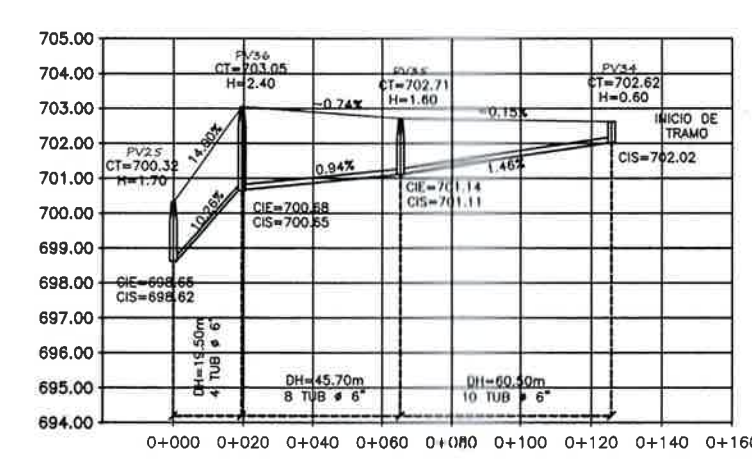
PV	POZO DE VISITA	PV	POZO DE VISITA
CT	COA DEL TERRENO	CI	COA INVERTI ENTRADA
CI	COA INVERTI SALIDA	HP	ALTIMETRIA
HP	ALTIMETRIA	DH	DISTANCIA HORIZONTAL
DH	DISTANCIA HORIZONTAL	%	PENDIENTE
%	PENDIENTE	TUBOS	CANTIDAD DE UNIDADES DE TUBO PVC



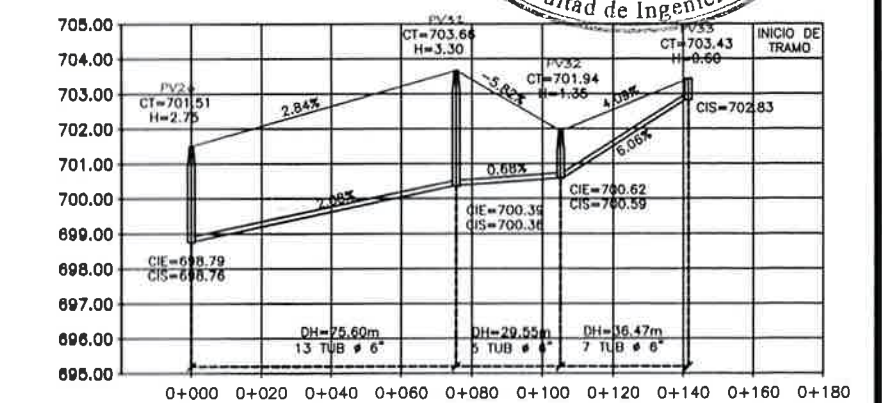
Universidad de San Carlos de Guatemala
 Ing. Luis Gregorio Alfaro Véliz
 ASESOR - SUPERVISOR DE EPS
 Unidad de Prácticas de Ingeniería y EPS
 Facultad de Ingeniería



PLANTA - PERFIL PV-38 A PV-24
 ESCALA HORIZONTAL 1/1000
 VERTICAL 1/100

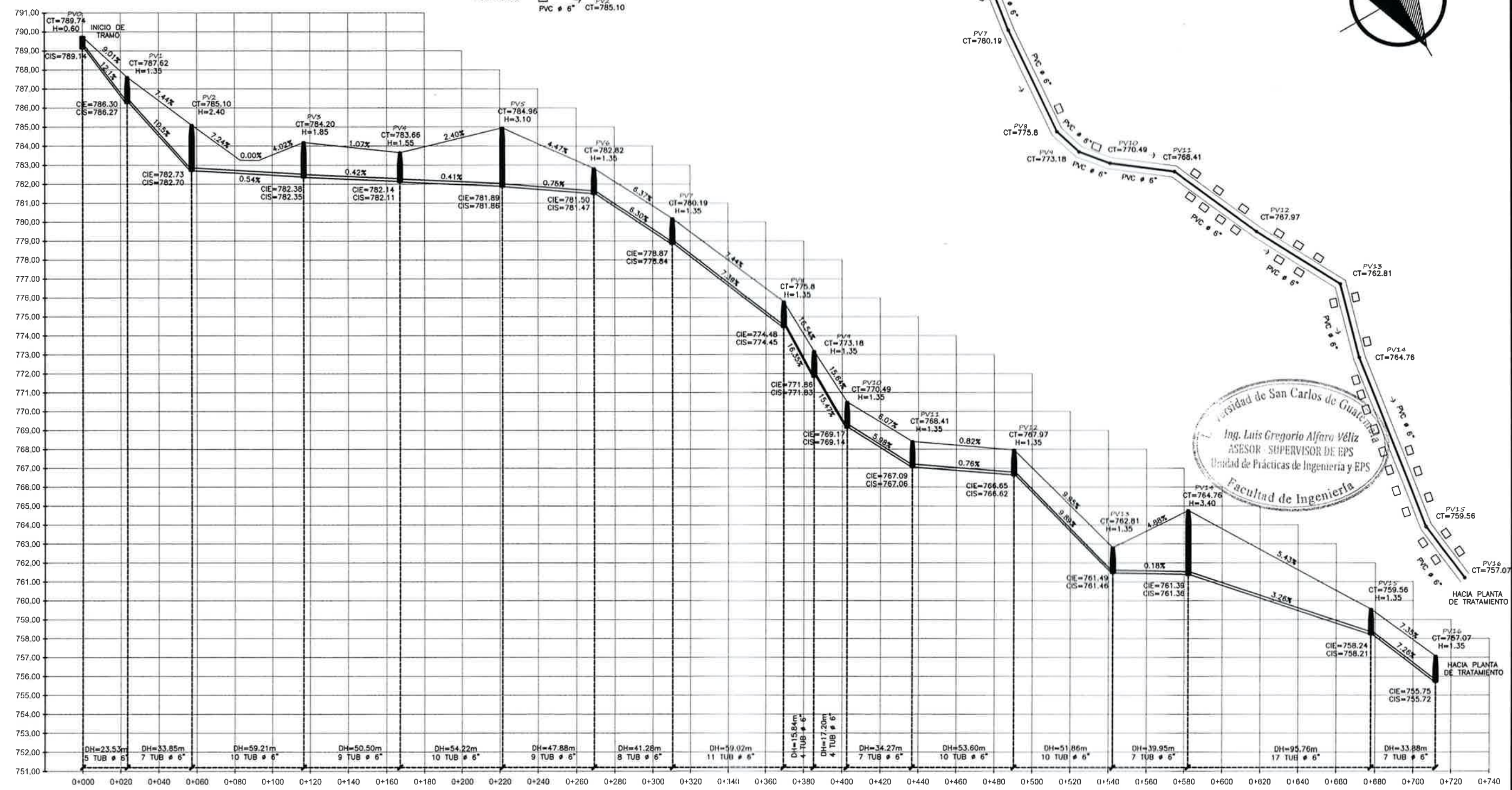
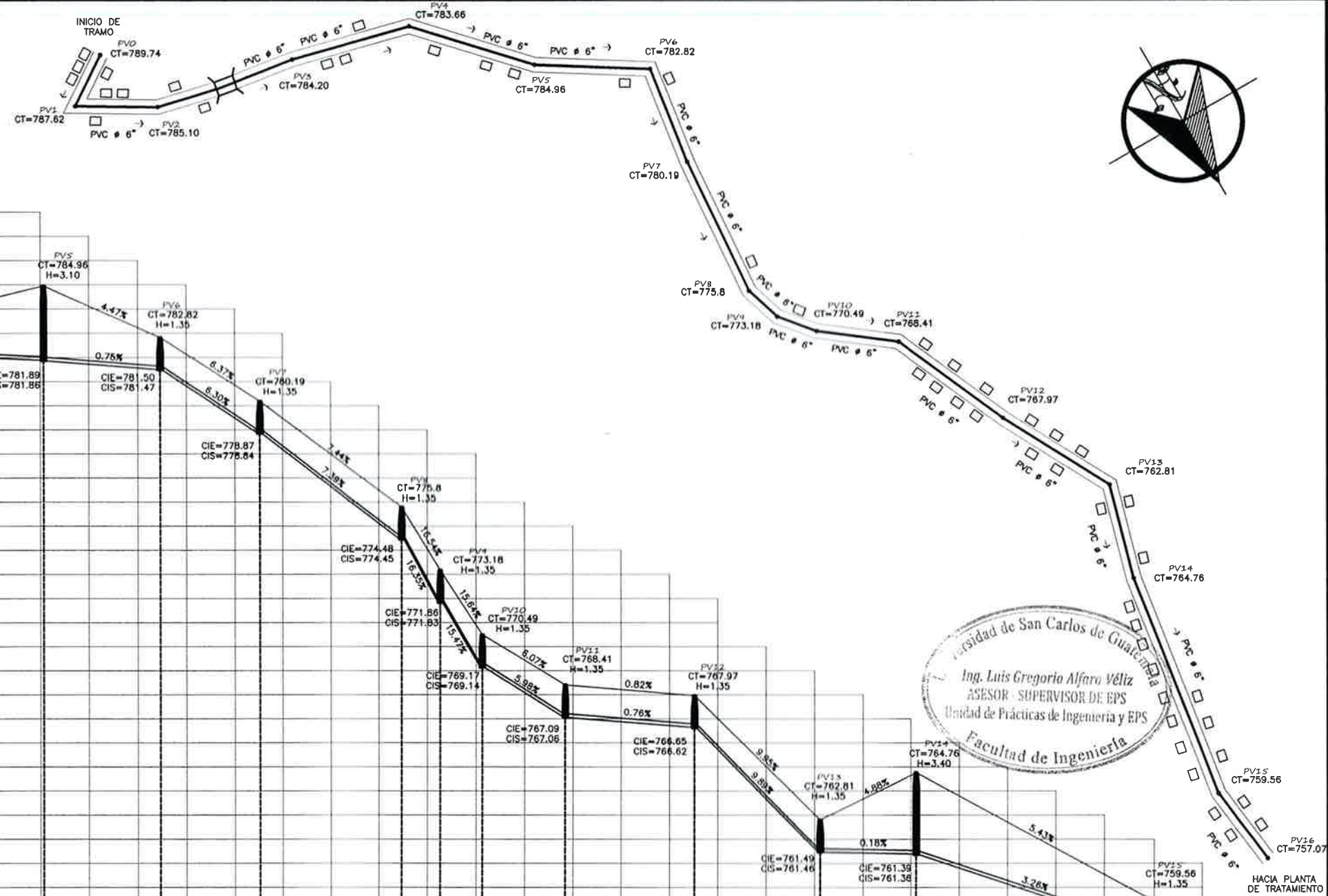


PLANTA - PERFIL PV 34 A PV-25
 ESCALA HORIZONTAL 1/1000
 VERTICAL 1/100



PLANTA - PERFIL PV-33 A PV-26
 ESCALA HORIZONTAL 1/1000
 VERTICAL 1/100

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA	
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA	
NOMBRE: BRYAN ELIZABETH ALVARO BARRERA CARNÉ: 2010/0223	EPS INGENIERIA
PROYECTO: ALCANTARILLADO SANITARIO, CASERIO LA GLORIA	CALCULO:
CANTIDAD: PLANTA - PERFIL	ELABORADO:
FECHA: MARZO 2018	HOJA: 5/6



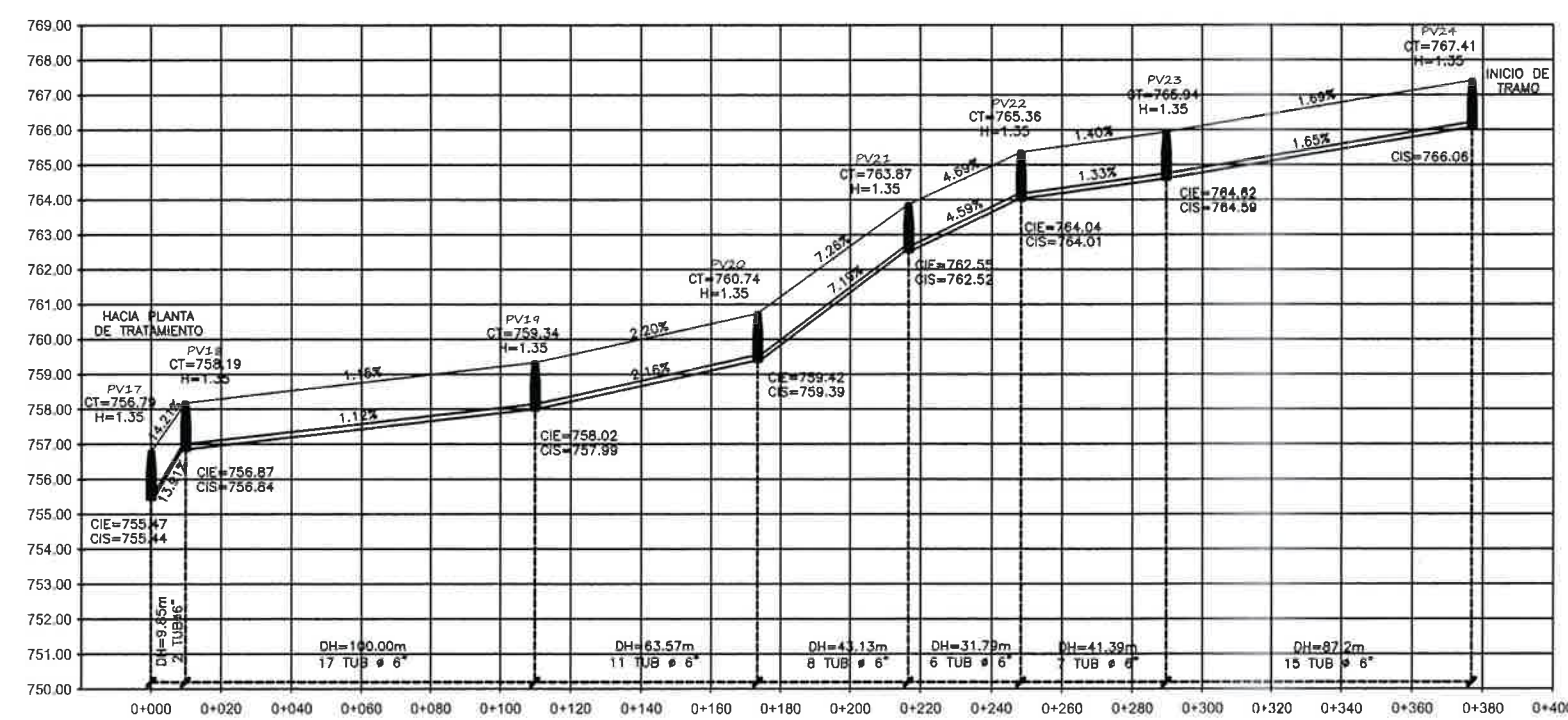
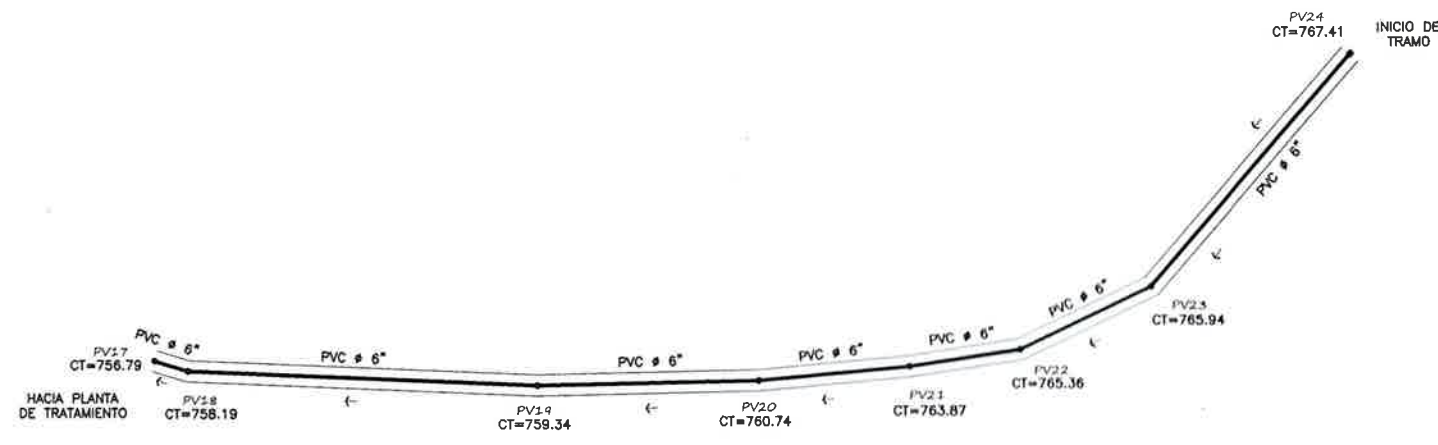
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA
 Ing. Luis Gregorio Alfaro Véliz
 ASESOR - SUPERVISOR DE EPS
 Unidad de Prácticas de Ingeniería y EPS
 Facultad de Ingeniería

NOMENCLATURA	
	POZO DE VISITA
	TRAMO SEGUIMIENTO
	TRAMO INICIAL
	DIRECCION FLUJO

TUBERIA PVC NORMA ASTM 3034	
PV	POZO DE VISITA
CT	COTA DEL TERRENO
HP	ALTURA DE POZO
CIE	COTA INVERT ENTRADA
CIS	COTA INVERT SALIDA
DH	DISTANCIA HORIZONTAL
SZ	PENDIENTE
#	TUBOS = CANTIDAD DE UNIDADES DE TUBO PVC

PLANTA - PERFIL PV0 A PV16
 ESCALA: PLANTA 1:1000, PERFIL 1:100

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA	
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA	
NOMBRE: BRYAN ELIZABETH ALFARO CHARRARA	DISEÑO: [Signature]
CARGO: 2010-2011	EPS INGENIERIA
PROYECTO: ALCANTARILLADO SANITARIO, ALDEA EL SITIO	CALECULO: [Signature]
CONTIENE: PLANTA - PERFIL	EDICION: [Signature]
[Signature]	FECHA: MARZO 2011



PLANTA - PERFIL PV-17 A PV-24
 ESCALA HORIZONTAL 1/1000
 VERTICAL 1/100

NOMENCLATURA

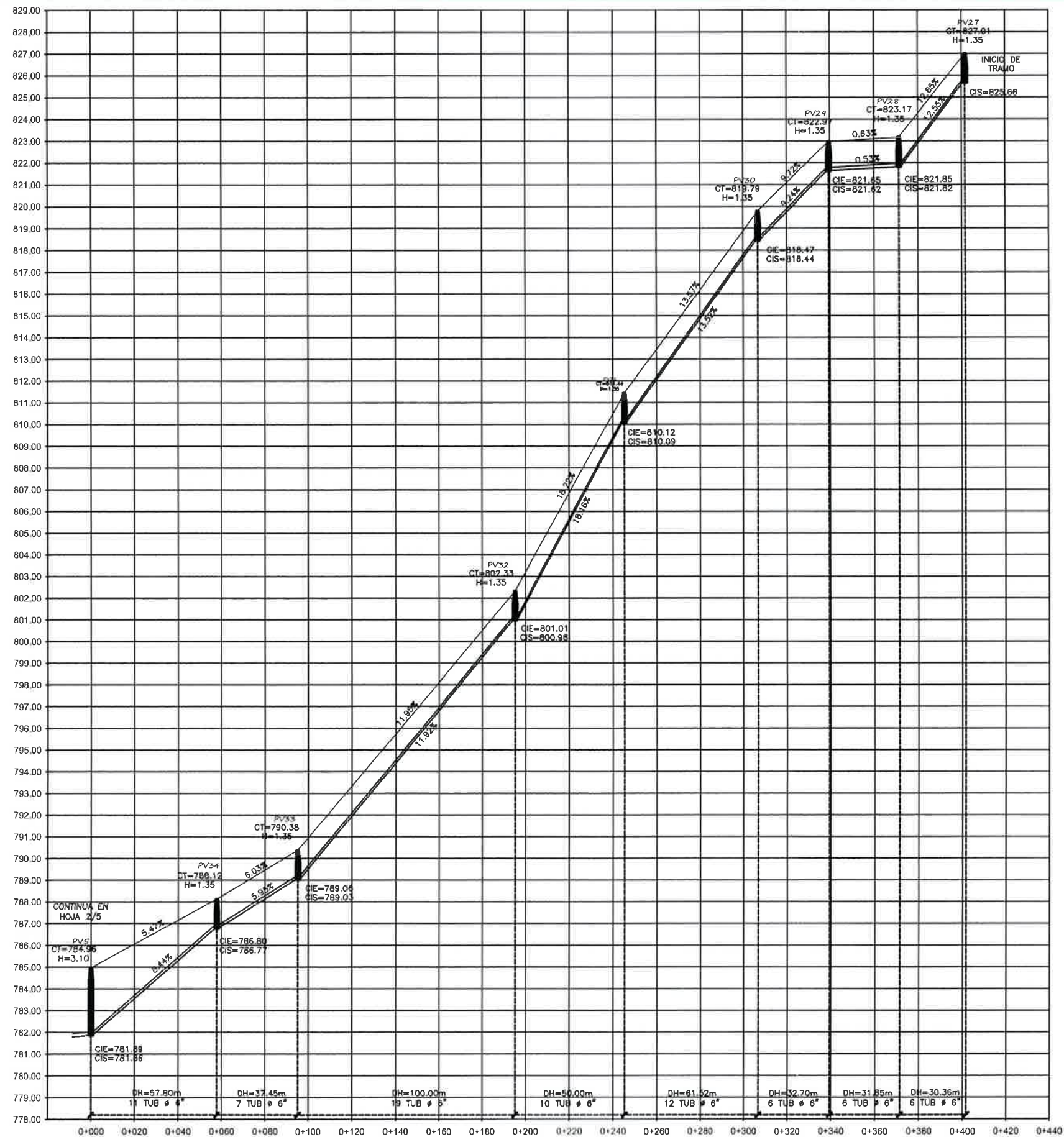
	POZO DE VISITA
	TRAMO SEGUIMIENTO
	TRAMO INICIAL
	DIRECCION FLUJO

TUBERIA PVC NORMA ASTM 3034

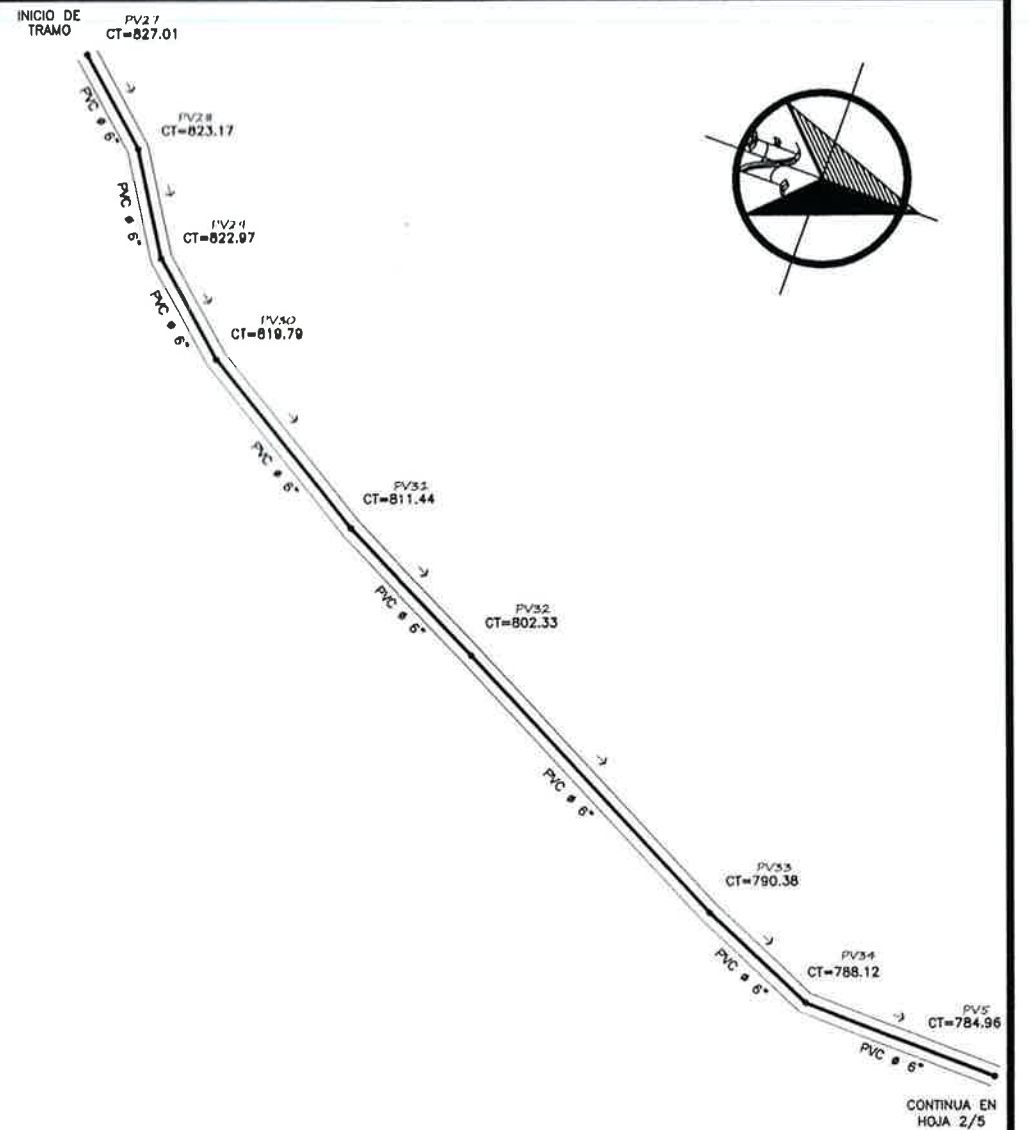
PV	POZO DE VISITA	PV	POZO DE VISITA
CT	COTA DEL TERRENO	CT	COTA DEL TERRENO
CIE	COTA INVERT ENTRADA	CIE	COTA INVERT ENTRADA
CIS	COTA INVERT SALIDA	CIS	COTA INVERT SALIDA
HP	ALTURA DE POZO	HP	ALTURA DE POZO
DH	DISTANCIA HORIZONTAL	DH	DISTANCIA HORIZONTAL
SZ	PENDIENTE	SZ	PENDIENTE
#	TUBOS = CANTIDAD DE UNIDADES DE TUBO PVC	#	TUBOS = CANTIDAD DE UNIDADES DE TUBO PVC



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA	
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA	
NOMBRE: BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA CARNÉ: 201020723	EPS INGENIERIA
PROYECTO: ALCANTARILLADO SANITARIO, ALDEA EL SITIO	CALCULO: []
CONTENIDO: PLANTA - PERFIL	DRUJO: []
ESCALA: INCRUADA	FECHA: MARZO 2018
HOJA: 3/5	



PLANTA - PERFIL PV27 A PV5
 ESCALA: 1:1000
 FECHA: 11/10/2018



NOMENCLATURA

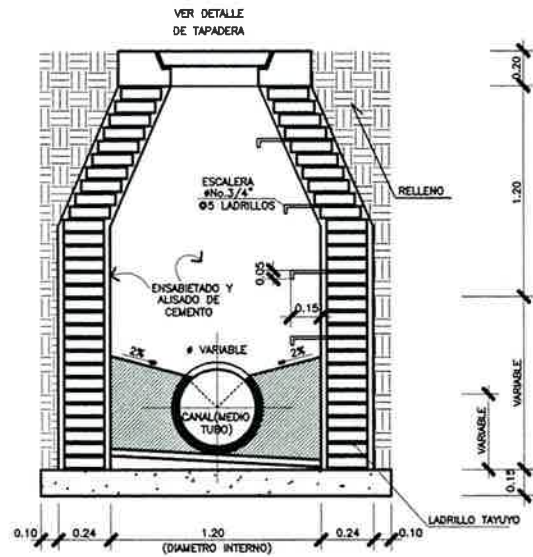
	POZO DE VISITA
	TRAMO SEGUIMIENTO
	TRAMO INICIAL
	DIRECCION FLUJO

TUBERIA PVC NORMA ASTM 3034

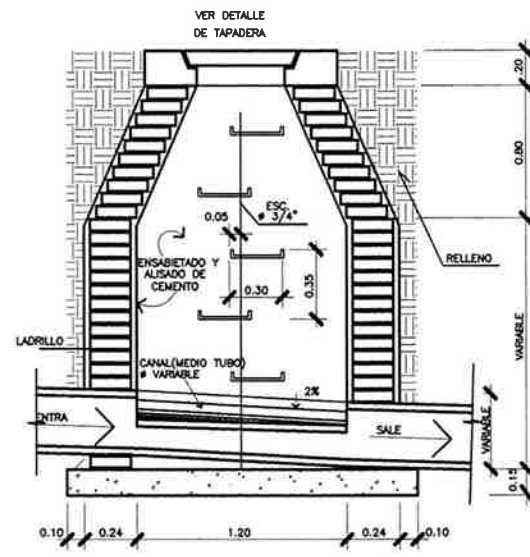
	PV	POZO DE VISITA
	CT	COTA DEL TERRENO
	HP	COTA INVERT. SALIDA
	Ø	DIAMETRO
	DH	DISTANCIA HORIZONTAL
	S%	PENDIENTE
	# TUBOS	CANTIDAD DE TUBOS

Universidad de San Carlos de Guatemala
 Ing. Luis Gregorio Alfaro Véliz
 ASESOR - SUPERVISOR DE EPS
 Unidad de Prácticas de Ingeniería y EPS
 Facultad de Ingeniería

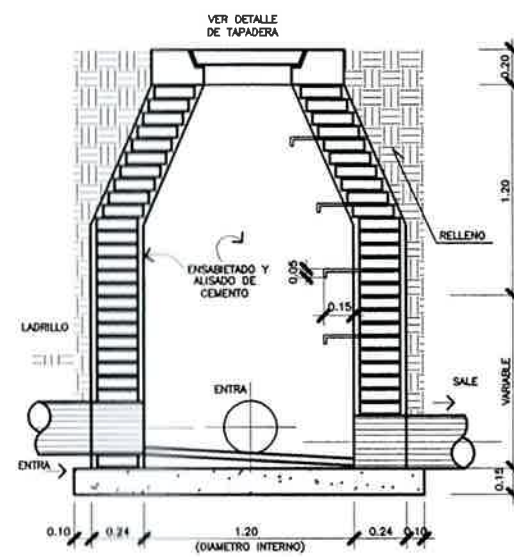
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA	
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA	
NUMERO: BRYAN HERNANDEZ ALFARO HERRERA CARRI 20102023	ESPECIALIDAD: INGENIERIA EN EPS
PROYECTO: ALCANTARILLADO SANITARIO, ALDEA EL SITIO	FECHA: 11/10/2018
CONTENIDO: PLANTA - PERFIL	HOJA: 2/5
FECHA: MARZO 2018	HOJA: 2/5



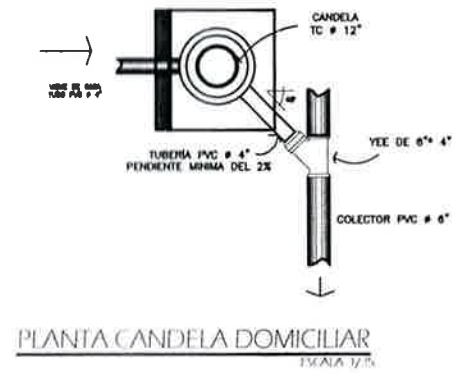
SECCIÓN A-A
ESCALA 1/30



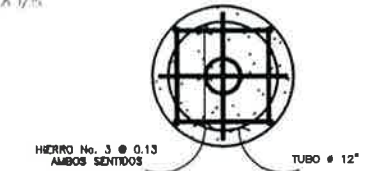
SECCIÓN B-B
ESCALA 1/30



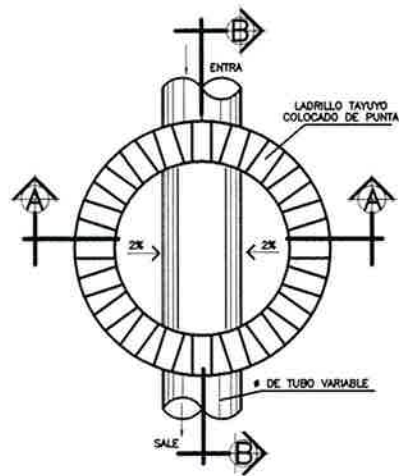
SECCIÓN D-D
ESCALA 1/30



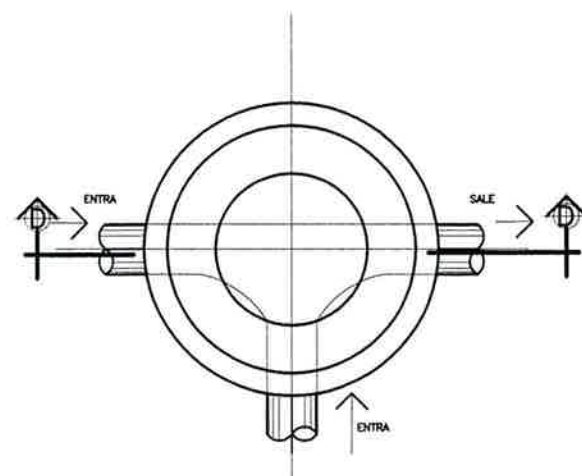
PLANTA CANDELA DOMICILIAR
ESCALA 1/75



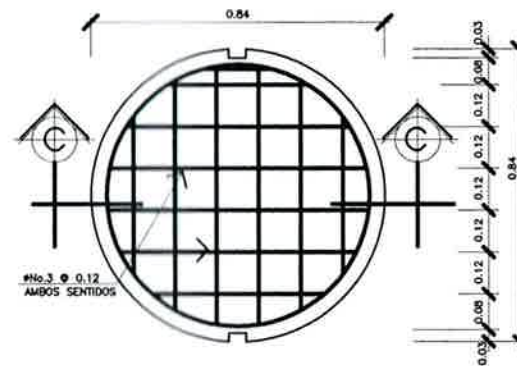
DETALLE TAPADERA CANDELA DOMICILIAR
ESCALA 1/10



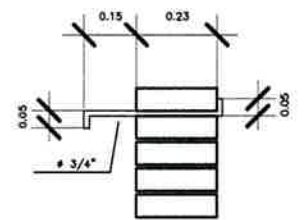
PLANTA
ESCALA 1/20



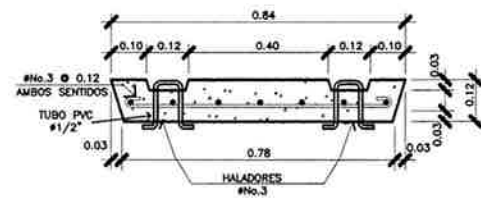
PLANTA DOS ENTRADAS
ESCALA 1/20



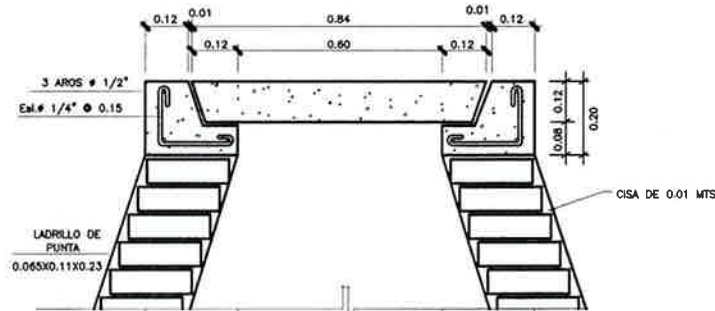
PLANTA TAPADERA POZO DE VISITA
ESCALA 1/10



DETALLE DE ESCALÓN
ESCALA 1/10



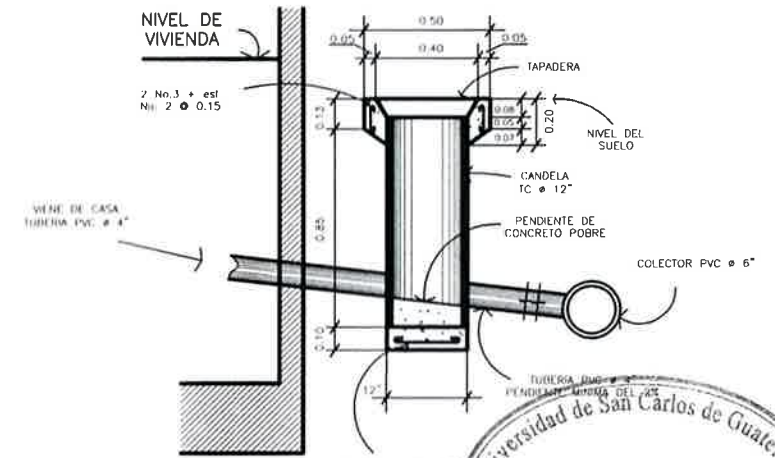
SECCIÓN C-C
ESCALA 1/10



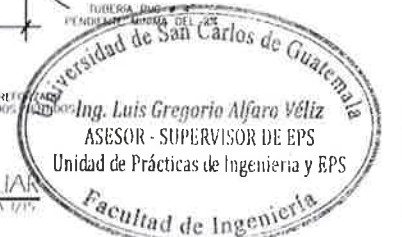
DETALLE DE BROCAL DE POZO
ESCALA 1/10

ESPECIFICACIONES:

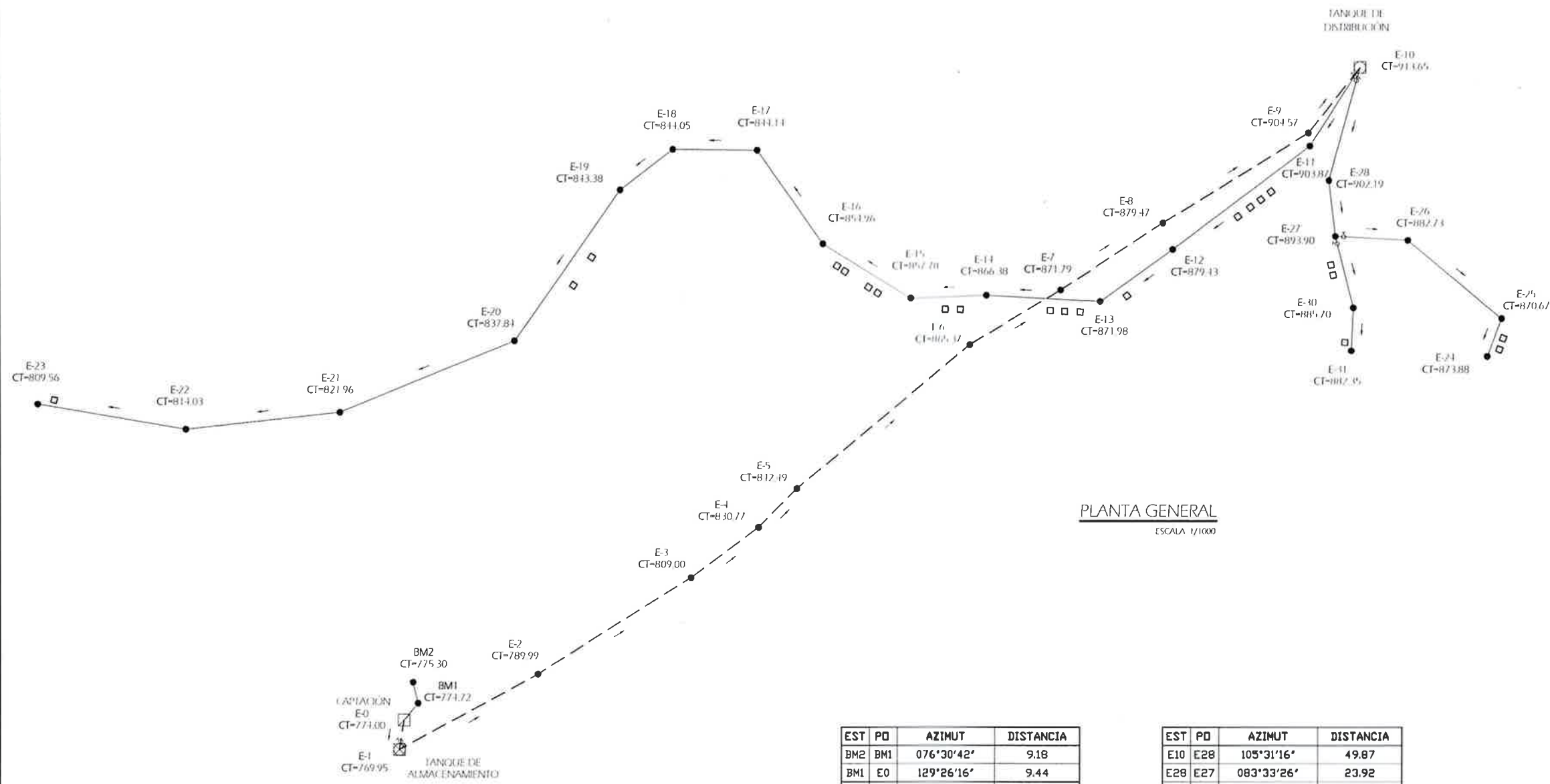
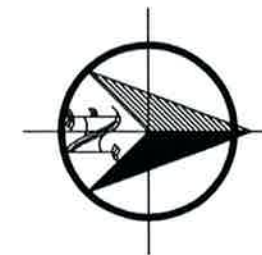
- LAS TAPADERAS DE LOS POZOS DE VISITA DEBERAN IDENTIFICARSE CON LA NOMENCLATURA DE LA PLANTA DE DISEÑO HIDRAULICO.
- EL MORTERO A UTILIZAR EN EL LEVANTADO DEL LADRILLO DE LOS POZOS DE VISITA Y CAJAS DE ALCANTARILLADO, SERA DE SABETA DE CEMENTO Y ARENA DE RIO CON PROPORCION 1:3.
- EL INTERIOR DE LOS POZOS Y CAJAS DE ALCANTARILLADO SE ALISARA CON SABETA DE CEMENTO Y ARENA DE RIO CON PROPORCION 1:3.
- EL CONCRETO EN TAPADERAS, SOLERAS Y DEMAS FUNCIONES TENDRA UNA RESISTENCIA A COMPRESION DE F'c=210 KG/CM2 Y DE PROPORCION 1:2:3.
- EL ACERO DE REFUERZO SERA GRADO 40 Fy= 2810 KG/CM2.
- SE USARA LADRILLO TAYUYO COLOCADO DE PUNTA, DIMENSIONES 0.065x0.11x0.23.
- EL ACERO UTILIZADO PARA LOS ESCALONES, DEBERA SER CUBIERTO CON UNA CAPA DE PINTURA ANTICORROSIVA 9500-01 Y UNA CAPA DE PINTURA DE ACEITE 2800-01.
- EL RECUBRIMIENTO PARA EL ACERO SERA DE 3CM.
- PARA LA CONSTRUCCION DE TAPADERAS, DEBERAN COLOCARSE TUBOS PVC # 1/2" PARA COLOCAR LOS HALADORES DE HIERRO 3/8".



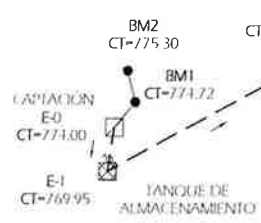
DETALLE CANDELA DOMICILIAR
ESCALA 1/10



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA			
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA			
NOMBRE: BRYAN ERNANDEZ ALVARO BARRERA CARNI: 2010/2023	EPS INGENIERIA	DISEÑO	LIBRO
TÍTULO: ALCANTARILLADO SANITARIO, ALDEA EL SITIO		CALCULO	LIBRO
CONTENIDO: DETALLE POZO DE VISITA Y CONEXIÓN DOMICILIAR		ESCALA: INDICADA	FECHA: MARZO 2018
Firma del Diseñador: [Firma]		Firma del Alcalde Municipal: [Firma]	Fecha: 5/21



PLANTA GENERAL
ESCALA 1/1000



EST	PD	AZIMUT	DISTANCIA
BM2	BM1	076°30'42"	9.18
BM1	E0	129°26'16"	9.44
E0	E1	090°53'57"	12.75
E1	E2	331°22'49"	67.25
E2	E3	327°54'41"	77.67
E3	E4	323°02'08"	35.85
E4	E5	314°36'10"	23.32
E5	E6	320°32'30"	96.60
E6	E7	320°33'40"	45.15
E7	E8	327°02'48"	52.15
E8	E9	320°19'50"	72.95
E9	E10	300°12'12"	35.62
E10	E11	122°36'00"	39.65
E11	E12	143°05'11"	73.25
E12	E13	144°29'12"	38.30
E13	E14	183°15'03"	48.30
E14	E15	177°39'52"	32.55
E15	E16	211°40'09"	44.43
E16	E17	234°54'59"	48.75
E17	E18	100°37'12"	35.90
E18	E19	140°32'46"	28.38
E19	E20	125°20'35"	78.87
E20	E21	157°47'32"	80.65
E21	E22	173°48'10"	66.12
E22	E23	189°44'27"	64.25

EST	PD	AZIMUT	DISTANCIA
E10	E28	105°31'16"	49.87
E28	E27	083°33'26"	23.92
E27	E30	076°06'39"	31.42
E30	E31	092°48'47"	18.40
E27	E26	003°16'16"	30.84
E26	E25	039°50'49"	52.15
E25	E24	110°44'00"	17.24



SIMBOLOGÍA	
E-	ESTACION
↖	DIRECCION DEL FLUJO
⊠	TANQUE DE ALMACENAMIENTO
⊡	TANQUE DE DISTRIBUCION
⊞	CAPTACION
---	LINEA DE CONDUCCION
---	LINEA DE DISTRIBUCION
□	VIVIENDAS
⊕	VALVULA DE CONTROL
BM	BANCO DE MAREA

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA
FACULTAD DE INGENIERIA

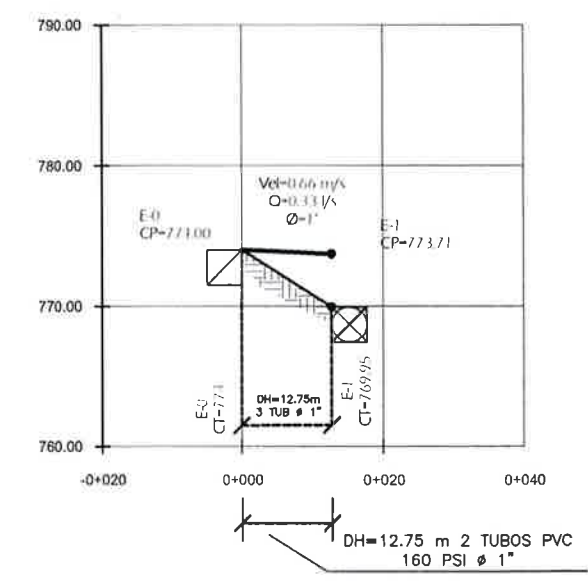
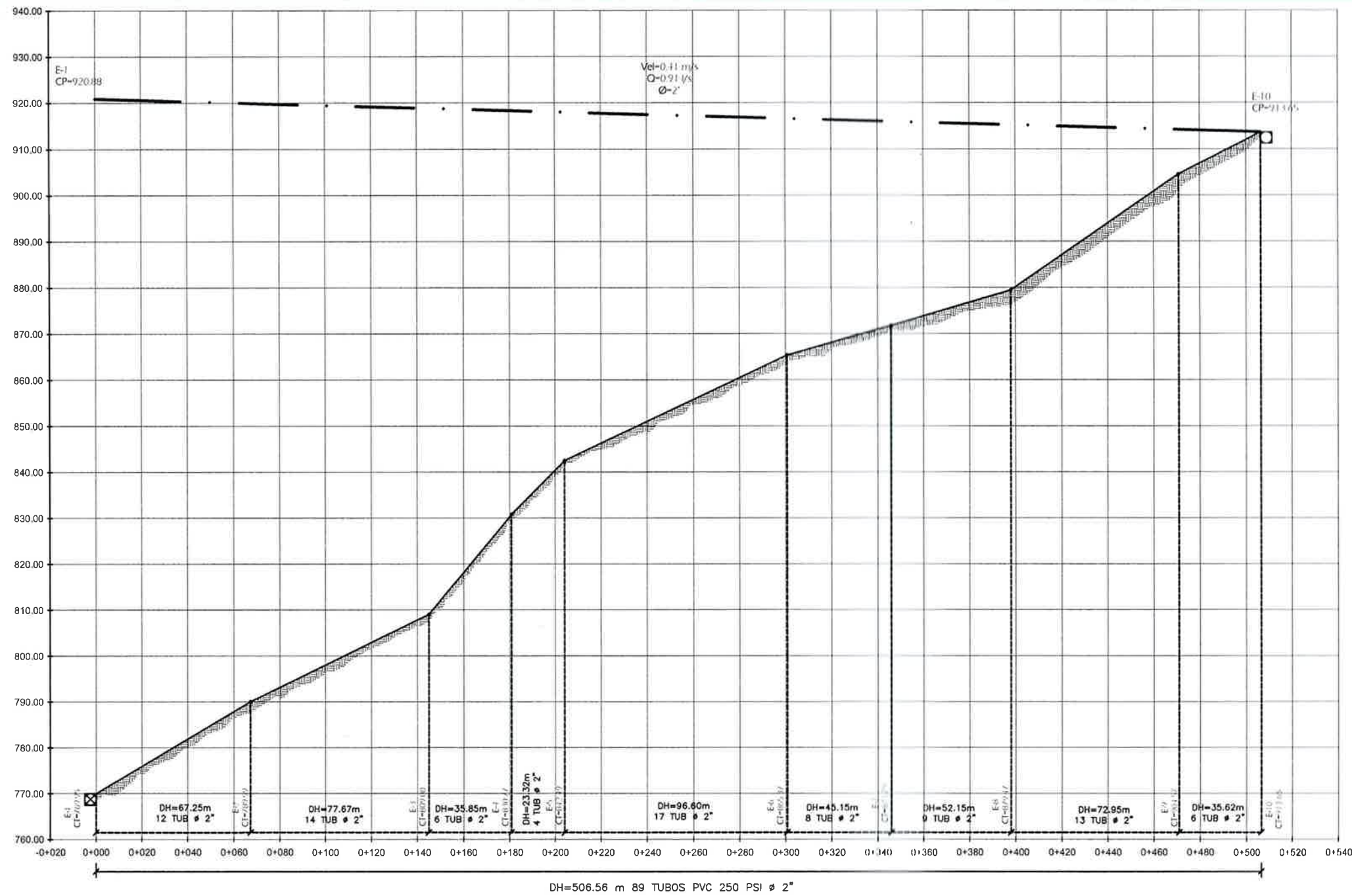
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA

NUMERO: 10001/2018
CASO: 2018/0001

DESIGNADO: EPS INGENIERIA
CALCULO: SISTEMA DE AGUA POTABLE, CASERIO EL PETENCITO
DISEÑO: SISTEMA DE AGUA POTABLE, CASERIO EL PETENCITO
DIBUJO: PLANTA GENERAL

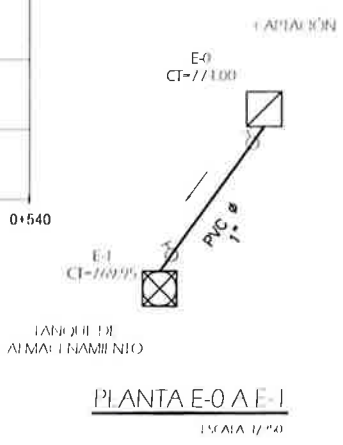
ESCALA: INDICADA
FECHA: ABRIL 2018
HOJA: 1/9

Ing. Luis Gregorio Alfaro Véliz
Visto Alcalde Municipal

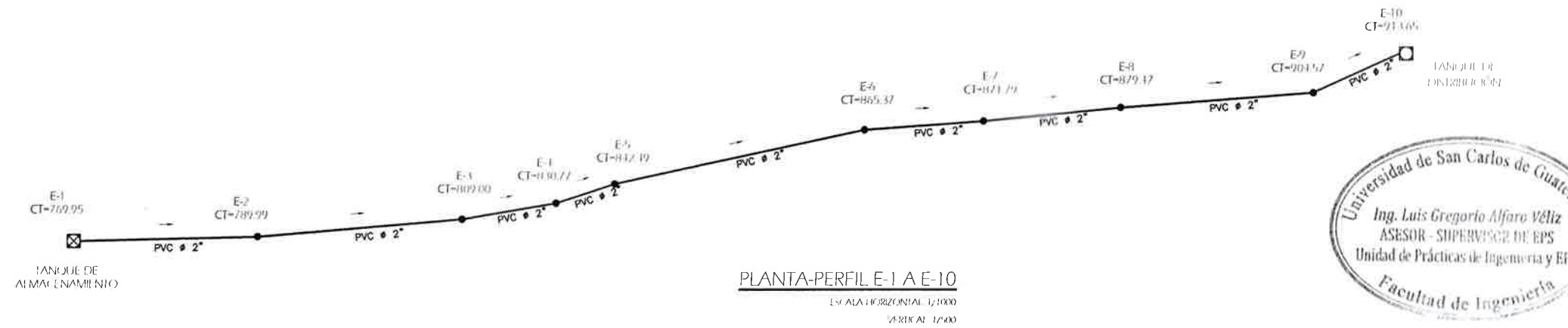


PERFIL E-0 A E-1
ESCALA HORIZONTAL 1/200
VERTICAL 1/200

SIMBOLOGÍA	
E-	ESTACION
↖	DIRECCION DEL FLUJO
⊠	TANQUE DE ALMACENAMIENTO
⊡	TANQUE DE DISTRIBUCION
⊞	CAPTACION
—	LINEA DEL TERRENO
Vel	VELOCIDAD (M/S)
∅	DIAMETRO
○	CAUDAL (L/S)
CP	COTA PIEZOMETRICA
CT	COTA DE TERRENO
□	VIVIENDAS
⊕	VALVULA DE CONTROL



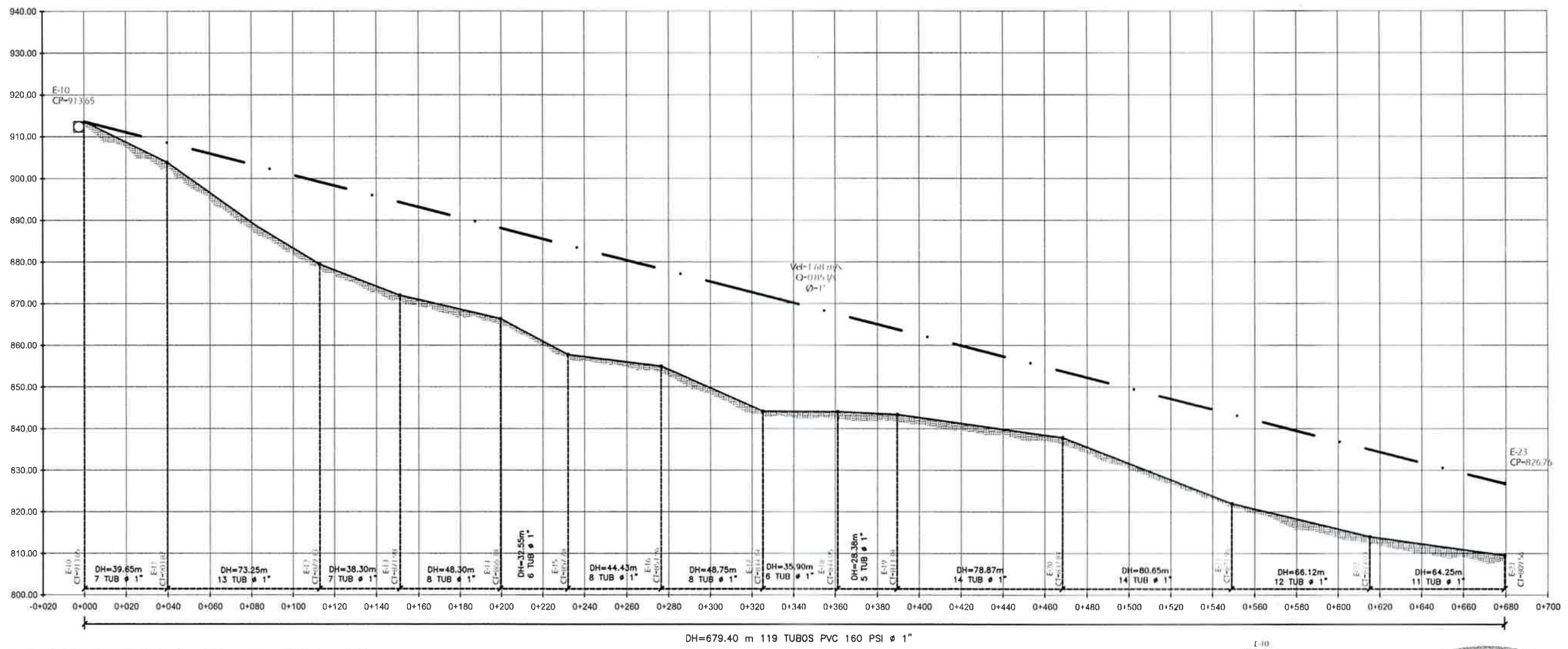
PLANTA E-0 A E-1
ESCALA 1/200



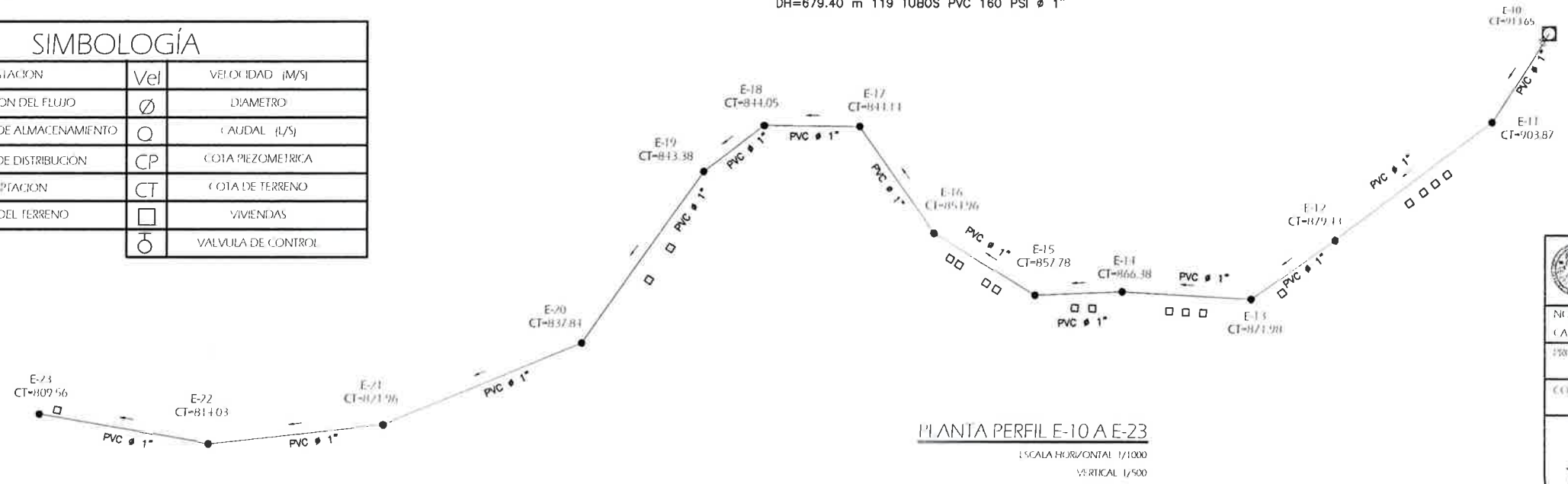
PLANTA-PERFIL E-1 A E-10
ESCALA HORIZONTAL 1/1000
VERTICAL 1/200



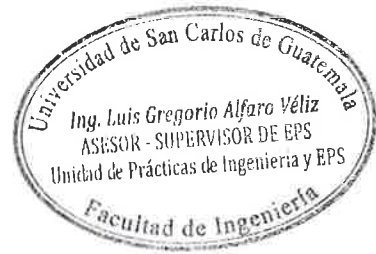
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA	
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA	
NOMBRE: IRYAN ELIZABETH ALFARO HERRERA CARNÉ: 20102023	DISEÑO: IRYAN ELIZABETH ALFARO HERRERA
EPS INGENIERIA	CALCULO: IRYAN ELIZABETH ALFARO HERRERA
PROYECTO: SISTEMA DE AGUA POTABLE, CASERIO EL PETENCITO	DISEÑO: IRYAN ELIZABETH ALFARO HERRERA
CONTENIDO: PLANTA - PERFIL	DISEÑO: IRYAN ELIZABETH ALFARO HERRERA
ESCALA: 1/200	FECHA: 2018
1000 ALCALDE MUNICIPAL	2018



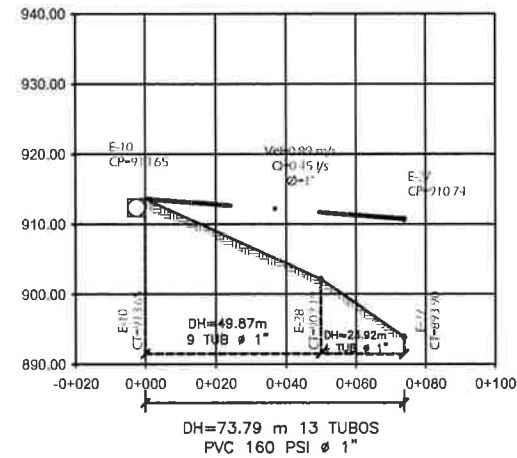
SIMBOLOGÍA			
E-	ESTACION	Vel	VELOCIDAD (M/S)
	DIRECCION DEL FLUJO	ϕ	DIAMETRO
	TANQUE DE ALMACENAMIENTO	O	CAUDAL (L/S)
	TANQUE DE DISTRIBUCION	CP	COTA PIEZOMETRICA
	CAPTACION	CT	COTA DE TERRENO
	LÍNEA DEL TERRENO		VIVIENDAS
			VALVULA DE CONTROL



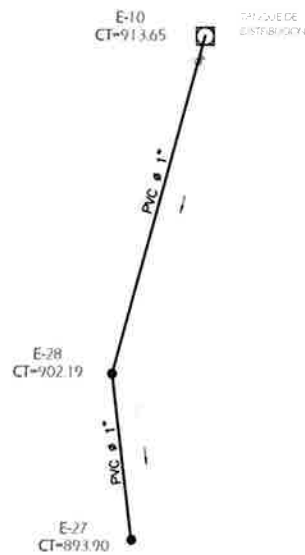
PLANTA PERFIL E-10 A E-23
 ESCALA HORIZONTAL 1/1000
 VERTICAL 1/500



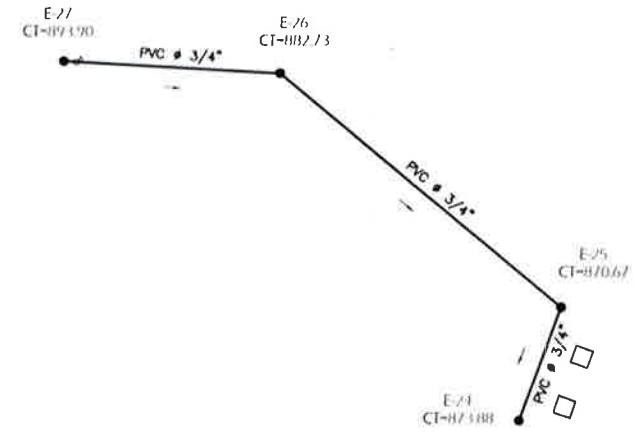
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA		
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA		
NOMBRE: ISSYANET SUAREZ ALVARO HERRERA	EPS INGENIERIA	DISEÑO: ISSYANET SUAREZ ALVARO HERRERA
CASO: 2010.00224		CALCULO: ISSYANET SUAREZ ALVARO HERRERA
TÍTULO: SISTEMA DE AGUA POTABLE, CASERIO EL PETENCITO		DIBUJO: ISSYANET SUAREZ ALVARO HERRERA
AUTORIZADO:		ESCALA: INDICADA
VISO ALCALDE MUNICIPAL: ISSYANET SUAREZ ALVARO HERRERA		FECHA: ABRIL 2018
		HOJA: 3/9



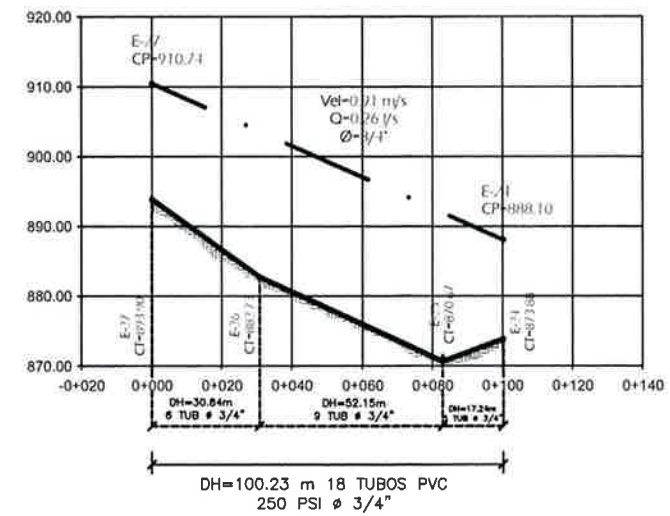
PERFIL E-10 A E-27
 ESCALA HORIZONTAL 1/1000
 VERTICAL 1/500



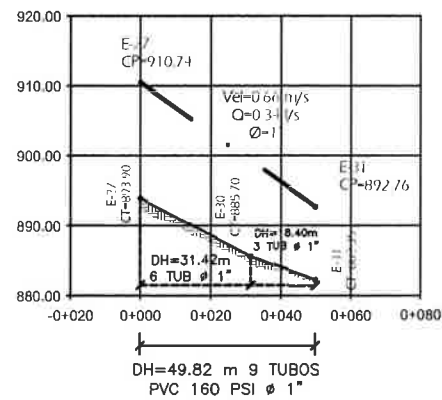
PLANTA E-10 A E-27
 ESCALA 1/400



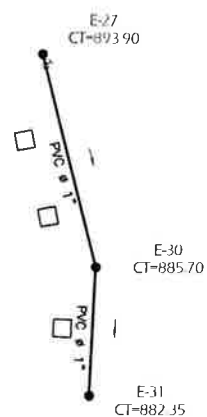
PLANTA E-27 A E-24
 ESCALA 1/500



PERFIL E-27 A E-24
 ESCALA HORIZONTAL 1/1000
 VERTICAL 1/400

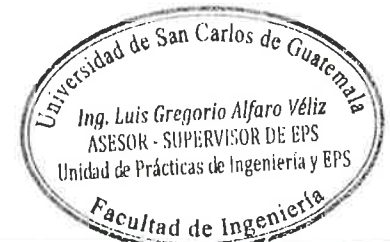


PERFIL E-27 A E-31
 ESCALA HORIZONTAL 1/1000
 VERTICAL 1/500

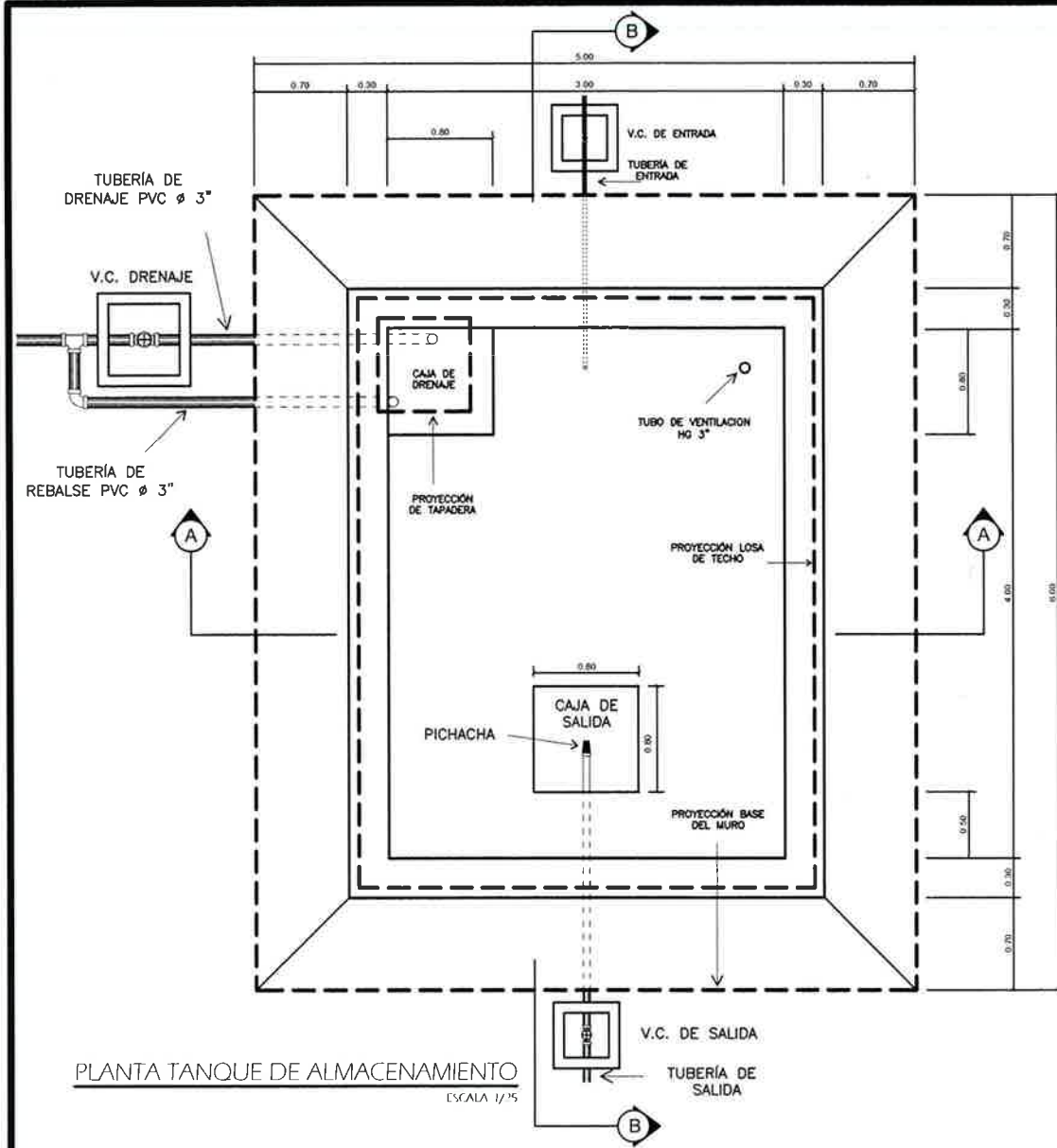


PLANTA E-27 A E-31
 ESCALA 1/400

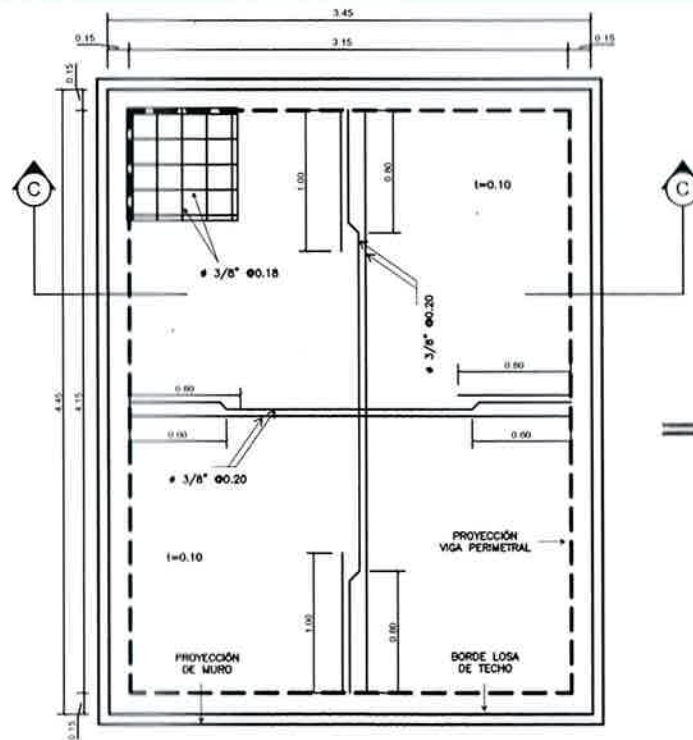
SIMBOLOGÍA	
E-	ESTACION
\	DIRECCION DEL FLUJO
⊗	TANQUE DE ALMACENAMIENTO
⊙	TANQUE DE DISTRIBUCION
□	CAPTACION
—	LINEA DEL TERRENO
Vel	VELOCIDAD (M/S)
Ø	DIAMETRO
Q	CAUDAL (L/S)
CP	COTA GEOMETRICA
CT	COTA DE TERRENO
□	VIVIENDAS
⊕	VALVULA DE CONTROL
⊕	VALVULA DE LIMPIEZA



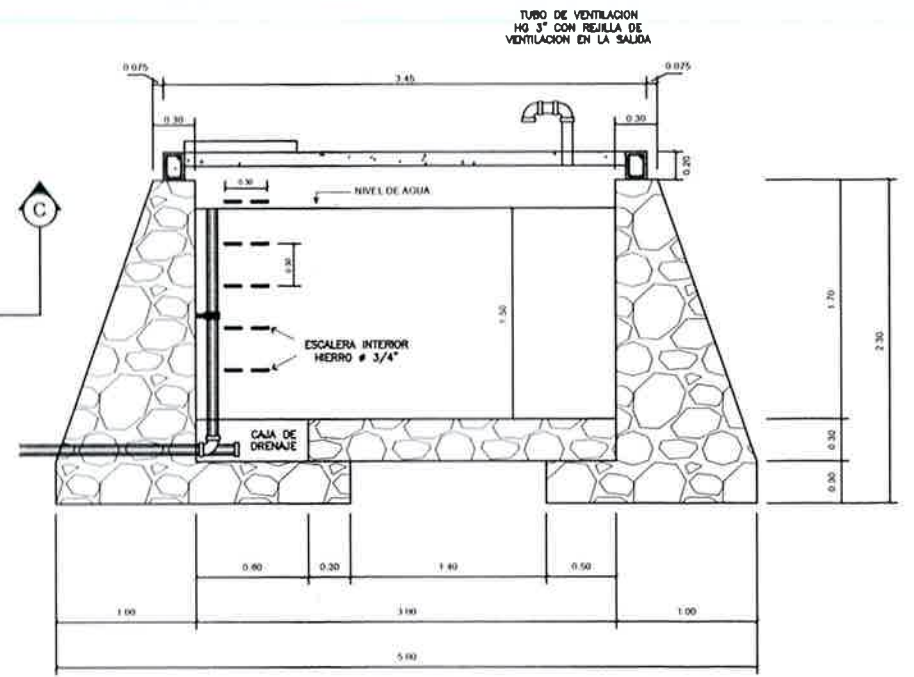
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA		
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA		
NOMBRE: BRYAN ERNANI ALFARO HERRERA	EPS INGENIERIA	DISEÑO: ERNANI ALFARO HERRERA
CARRERA: 201020221		LASCELLOS: ERNANI ALFARO HERRERA
PROYECTO: SISTEMA DE AGUA POTABLE, CASERIO EL PETENCITO		DIBUJO: ERNANI ALFARO HERRERA
CONTENIDO: PLANTA - PERFIL		ESCALA INDICADA
		FECHA: ABRIL 2018
		HORA: 1/9



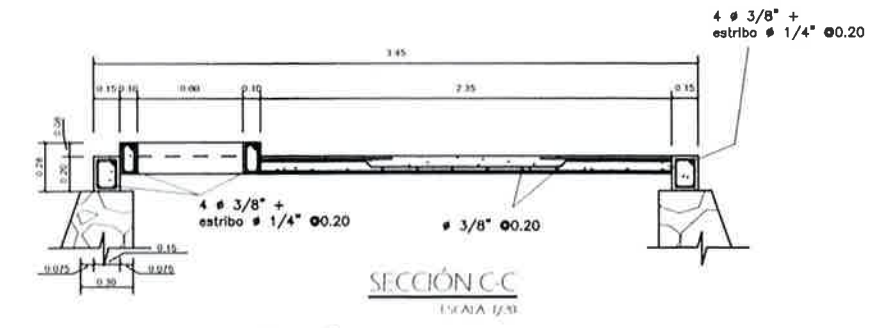
PLANTA TANQUE DE ALMACENAMIENTO
ESCALA 1/25



PLANTA LOSA DE TECHO
ESCALA 1/25



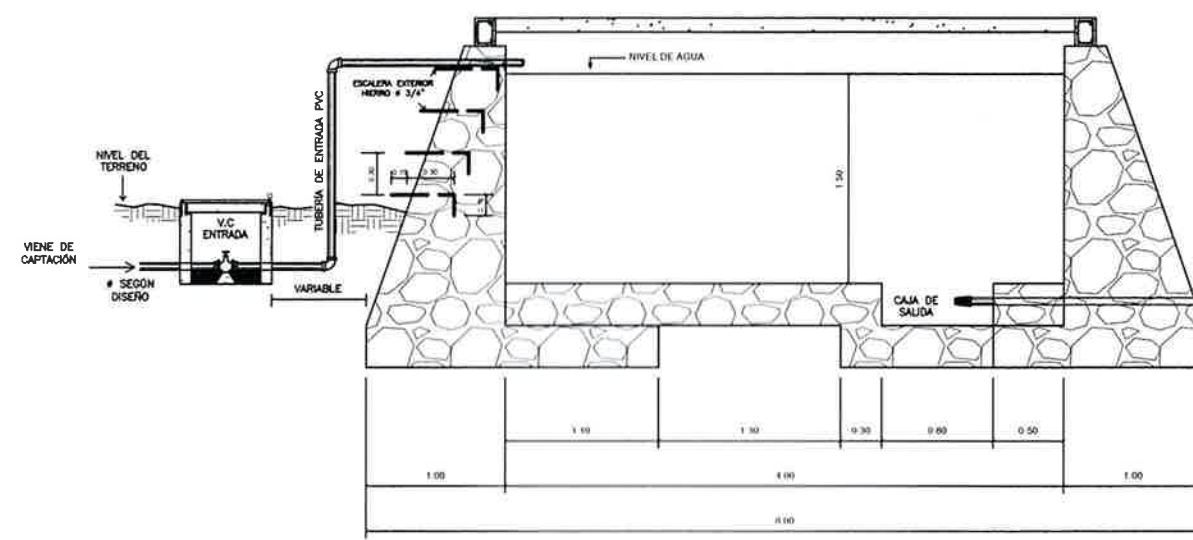
SECCION A-A
ESCALA 1/25



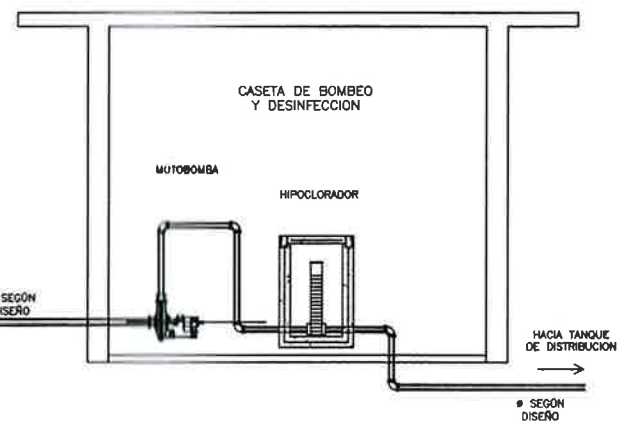
SECCION C-C
ESCALA 1/25

ESPECIFICACIONES TECNICAS

- 1) SE USARA CONCRETO CON REFUERZO DE RUPTURA A COMPRESION DE 210KG/CM2
- 2) SE USARA ACERO DE REFUERZO Fy= 2810 KG/CM2 GRADO 40 ASTM A615
- 3) TODAS LA DIMENSIONES ESTAN DADAS EN METROS
- 4) LOS RECUBRIMIENTOS SERAN DE 3CM EXCEPTO DONDE SE ESPECIFIQUE LO CONTRARIO
- 5) EL TERRENO BAJO LA LOSA DEL PISO DEBERA SER PERFECTAMENTE APISONADO
- 6) LA LOSA DEL TECHO DEBERA TENER UNA PENDIENTE DE 1% HACIA LOS LADOS
- 7) LOS MUROS DE PIEDRA DEBER IMPERMEABILIZARSE EN SUS CARAS INTERIORES POR MEDIO DE UNA CAPA DE SABIETA, DE CEMENTO ARENA DE PROPORCION 1:2 DEBIDAMENTE ALIBADA
- 8) LA SUPERFICIE DE LAS LOSAS DE CONCRETO DEBERAN QUEDAR CERNIDA CON CEMENTO ARENA.
- 9) LOS MUROS DEL TANQUE SERAN DE MAMPOSTERIA, 67% PIEDRA BOLA Y 33% SABIETA CEMENTO ARENA PROPORCION 1:2
- 10) EL ACERO UTILIZADO PARA LOS ESCALONES, DEBERA SER CUBIERTO CON UNA CAPA DE PINTURA ANTICORROSIONA #800-01 Y UNA CAPA DE PINTURA DE ACEITE 2600-01.

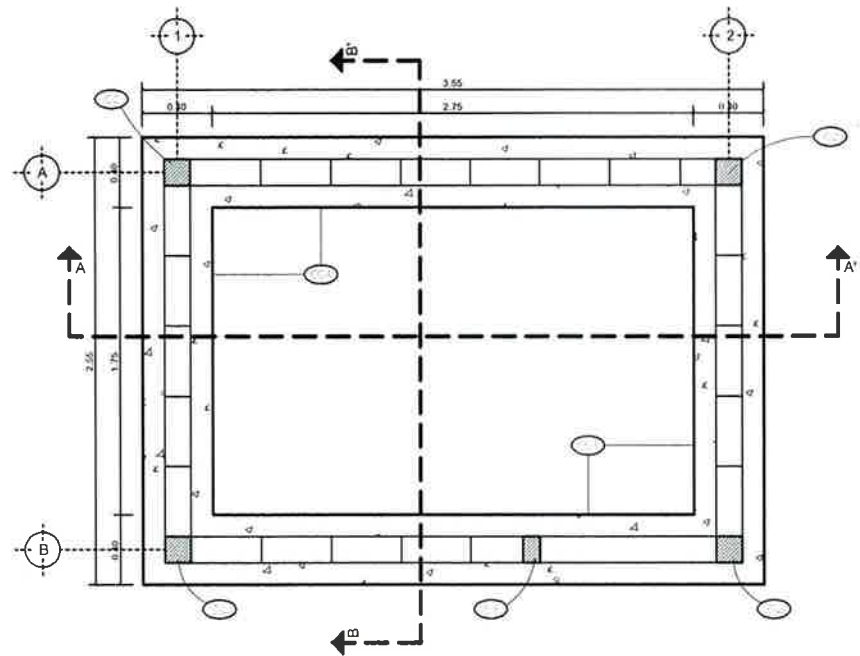


SECCION B-B
ESCALA 1/25



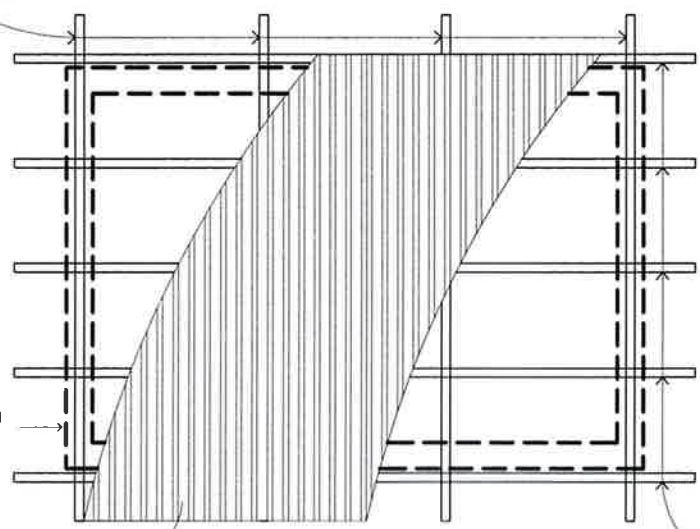
Universidad de San Carlos de Guatemala
Ing. Luis Gregorio Alfaro Véliz
ASESOR - SUPERVISOR DE EPS
Unidad de Prácticas de Ingeniería y EPS
Facultad de Ingeniería

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA	
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA	
NOMBRE: BRYAN ERIVANI ALVARO HERRERA CARNI: 201020774	DISEÑO: EPS INGENIERIA
TÍTULO: SISTEMA DE AGUA POTABLE, CASERIO EL PETENCITO	CALECULO: EPS INGENIERIA
CARGO: TANQUE DE ALMACENAMIENTO	DEBIDO: EPS INGENIERIA
ESCALA INDICADA	FECHA: ABRIL 2018
HOJA: 5/9	

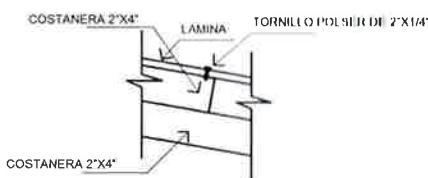


PLANTA DE CIMENTACION
ESCALA 1/20

Costaneras
2"x4" @1.05m

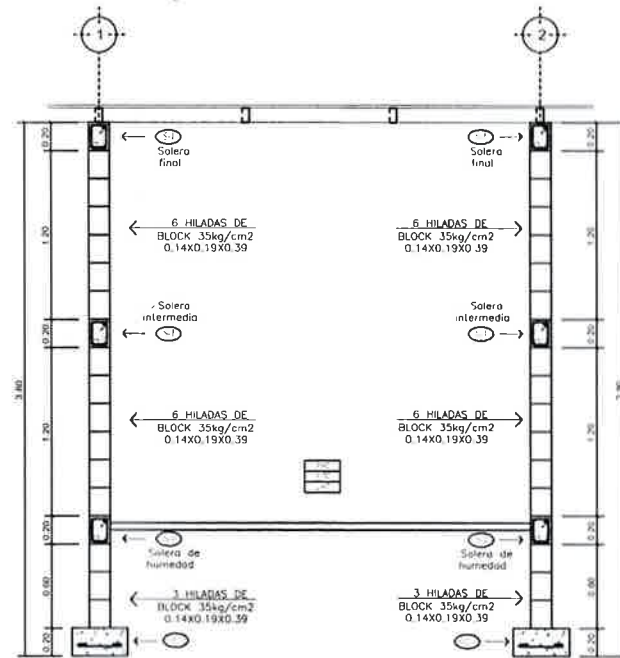


PLANTA DE TECHO
ESCALA 1/20

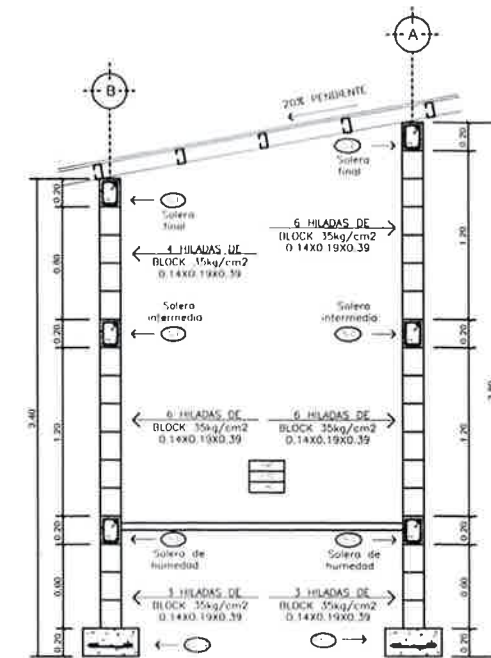


DETALLE 1
ESCALA 1/10

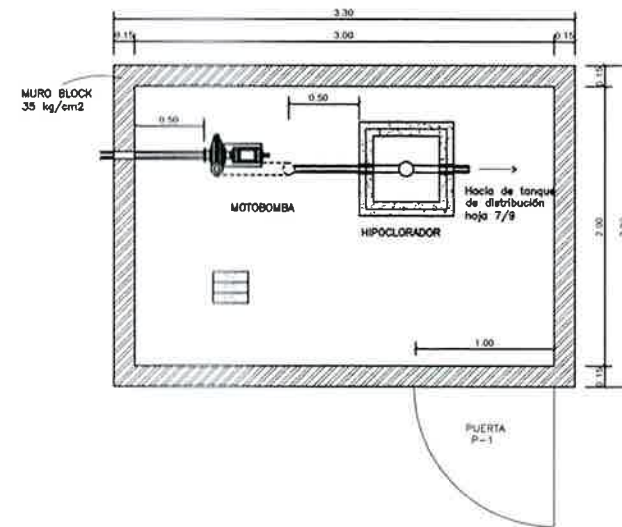
SECCION COSTANERA



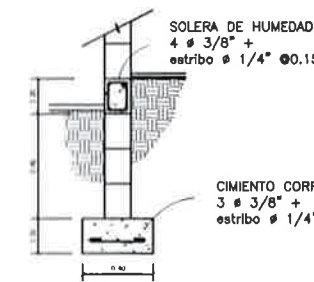
SECCION A-A
ESCALA 1/25



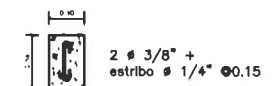
SECCION B-B
ESCALA 1/25



PLANTA
ESCALA 1/25



SOLERA DE HUMEDAD
4 # 3/8" +
estribo # 1/4" @0.15



2 # 3/8" +
estribo # 1/4" @0.15

VERFINANCIA 1

VERFINANCIA 2

VERFINANCIA 3

VERFINANCIA 4

VERFINANCIA 5

VERFINANCIA 6

VERFINANCIA 7

VERFINANCIA 8

VERFINANCIA 9

VERFINANCIA 10

VERFINANCIA 11

VERFINANCIA 12

VERFINANCIA 13

VERFINANCIA 14

VERFINANCIA 15

VERFINANCIA 16

VERFINANCIA 17

VERFINANCIA 18

VERFINANCIA 19

VERFINANCIA 20

VERFINANCIA 21

VERFINANCIA 22

VERFINANCIA 23

VERFINANCIA 24

VERFINANCIA 25

VERFINANCIA 26

VERFINANCIA 27

VERFINANCIA 28

VERFINANCIA 29

VERFINANCIA 30

VERFINANCIA 31

VERFINANCIA 32

VERFINANCIA 33

VERFINANCIA 34

VERFINANCIA 35

VERFINANCIA 36

VERFINANCIA 37

VERFINANCIA 38

VERFINANCIA 39

VERFINANCIA 40

VERFINANCIA 41

VERFINANCIA 42

VERFINANCIA 43

VERFINANCIA 44

VERFINANCIA 45

VERFINANCIA 46

VERFINANCIA 47

VERFINANCIA 48

VERFINANCIA 49

VERFINANCIA 50

VERFINANCIA 51

VERFINANCIA 52

VERFINANCIA 53

VERFINANCIA 54

VERFINANCIA 55

VERFINANCIA 56

VERFINANCIA 57

VERFINANCIA 58

VERFINANCIA 59

VERFINANCIA 60

VERFINANCIA 61

VERFINANCIA 62

VERFINANCIA 63

VERFINANCIA 64

VERFINANCIA 65

VERFINANCIA 66

VERFINANCIA 67

VERFINANCIA 68

VERFINANCIA 69

VERFINANCIA 70

VERFINANCIA 71

VERFINANCIA 72

VERFINANCIA 73

VERFINANCIA 74

VERFINANCIA 75

VERFINANCIA 76

VERFINANCIA 77

VERFINANCIA 78

VERFINANCIA 79

VERFINANCIA 80

VERFINANCIA 81

VERFINANCIA 82

VERFINANCIA 83

VERFINANCIA 84

VERFINANCIA 85

VERFINANCIA 86

VERFINANCIA 87

VERFINANCIA 88

VERFINANCIA 89

VERFINANCIA 90

VERFINANCIA 91

VERFINANCIA 92

VERFINANCIA 93

VERFINANCIA 94

VERFINANCIA 95

VERFINANCIA 96

VERFINANCIA 97

VERFINANCIA 98

VERFINANCIA 99

VERFINANCIA 100

VERFINANCIA 101

VERFINANCIA 102

VERFINANCIA 103

VERFINANCIA 104

VERFINANCIA 105

VERFINANCIA 106

VERFINANCIA 107

VERFINANCIA 108

VERFINANCIA 109

VERFINANCIA 110

VERFINANCIA 111

VERFINANCIA 112

VERFINANCIA 113

VERFINANCIA 114

VERFINANCIA 115

VERFINANCIA 116

VERFINANCIA 117

VERFINANCIA 118

VERFINANCIA 119

VERFINANCIA 120

VERFINANCIA 121

VERFINANCIA 122

VERFINANCIA 123

VERFINANCIA 124

VERFINANCIA 125

VERFINANCIA 126

VERFINANCIA 127

VERFINANCIA 128

VERFINANCIA 129

VERFINANCIA 130

VERFINANCIA 131

VERFINANCIA 132

VERFINANCIA 133

VERFINANCIA 134

VERFINANCIA 135

VERFINANCIA 136

VERFINANCIA 137

VERFINANCIA 138

VERFINANCIA 139

VERFINANCIA 140

VERFINANCIA 141

VERFINANCIA 142

VERFINANCIA 143

VERFINANCIA 144

VERFINANCIA 145

VERFINANCIA 146

VERFINANCIA 147

VERFINANCIA 148

VERFINANCIA 149

VERFINANCIA 150

VERFINANCIA 151

VERFINANCIA 152

VERFINANCIA 153

VERFINANCIA 154

VERFINANCIA 155

VERFINANCIA 156

VERFINANCIA 157

VERFINANCIA 158

VERFINANCIA 159

VERFINANCIA 160

VERFINANCIA 161

VERFINANCIA 162

VERFINANCIA 163

VERFINANCIA 164

VERFINANCIA 165

VERFINANCIA 166

VERFINANCIA 167

VERFINANCIA 168

VERFINANCIA 169

VERFINANCIA 170

VERFINANCIA 171

VERFINANCIA 172

VERFINANCIA 173

VERFINANCIA 174

VERFINANCIA 175

VERFINANCIA 176

VERFINANCIA 177

VERFINANCIA 178

VERFINANCIA 179

VERFINANCIA 180

VERFINANCIA 181

VERFINANCIA 182

VERFINANCIA 183

VERFINANCIA 184

VERFINANCIA 185

VERFINANCIA 186

VERFINANCIA 187

VERFINANCIA 188

VERFINANCIA 189

VERFINANCIA 190

VERFINANCIA 191

VERFINANCIA 192

VERFINANCIA 193

VERFINANCIA 194

VERFINANCIA 195

VERFINANCIA 196

VERFINANCIA 197

VERFINANCIA 198

VERFINANCIA 199

VERFINANCIA 200

VERFINANCIA 201

VERFINANCIA 202

VERFINANCIA 203

VERFINANCIA 204

VERFINANCIA 205

VERFINANCIA 206

VERFINANCIA 207

VERFINANCIA 208

VERFINANCIA 209

VERFINANCIA 210

VERFINANCIA 211

VERFINANCIA 212

VERFINANCIA 213

VERFINANCIA 214

VERFINANCIA 215

VERFINANCIA 216

VERFINANCIA 217

VERFINANCIA 218

VERFINANCIA 219

VERFINANCIA 220

VERFINANCIA 221

VERFINANCIA 222

VERFINANCIA 223

VERFINANCIA 224

VERFINANCIA 225

VERFINANCIA 226

VERFINANCIA 227

VERFINANCIA 228

VERFINANCIA 229

VERFINANCIA 230

VERFINANCIA 231

VERFINANCIA 232

VERFINANCIA 233

VERFINANCIA 234

VERFINANCIA 235

VERFINANCIA 236

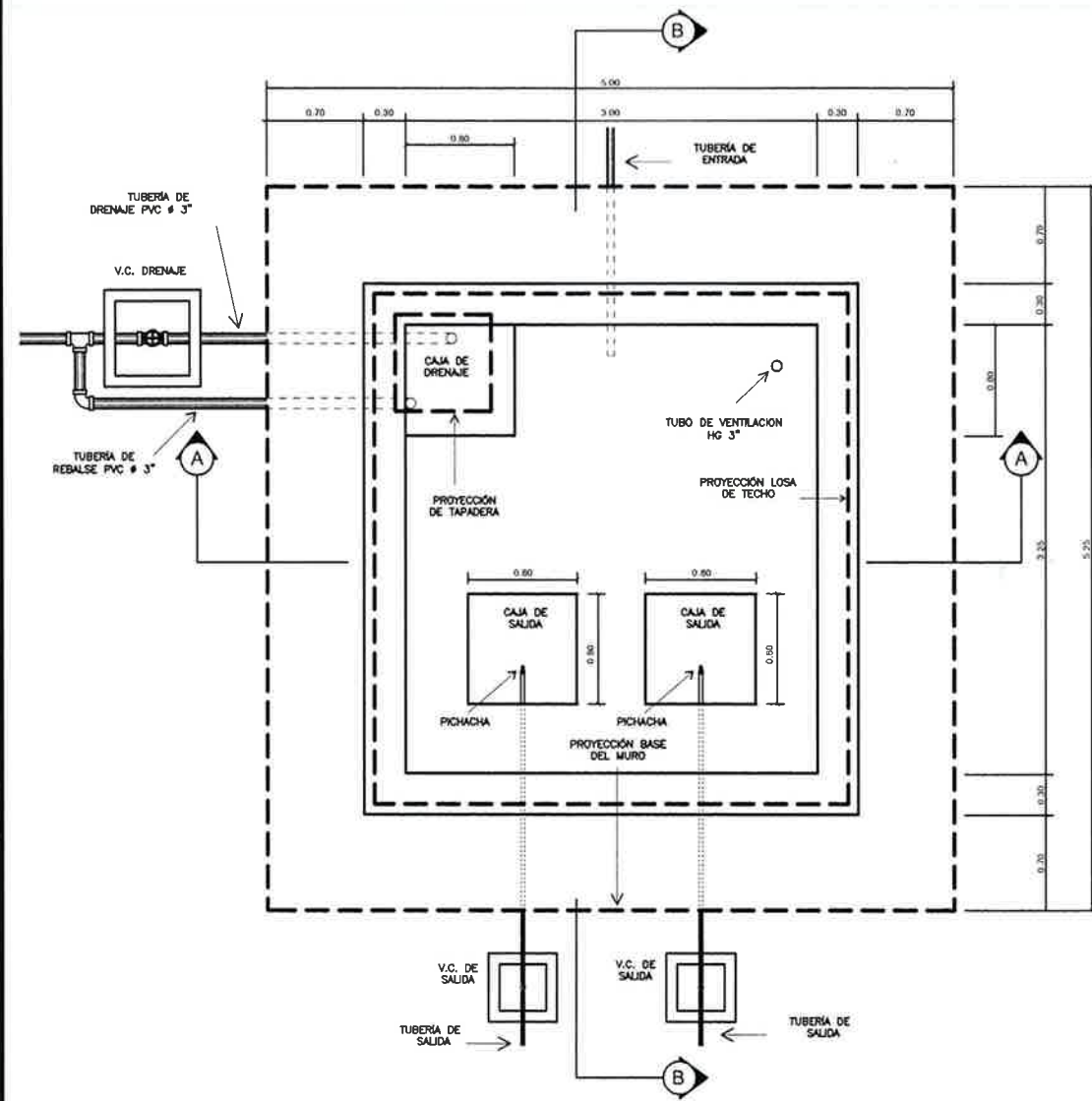
VERFINANCIA 237

VERFINANCIA 238

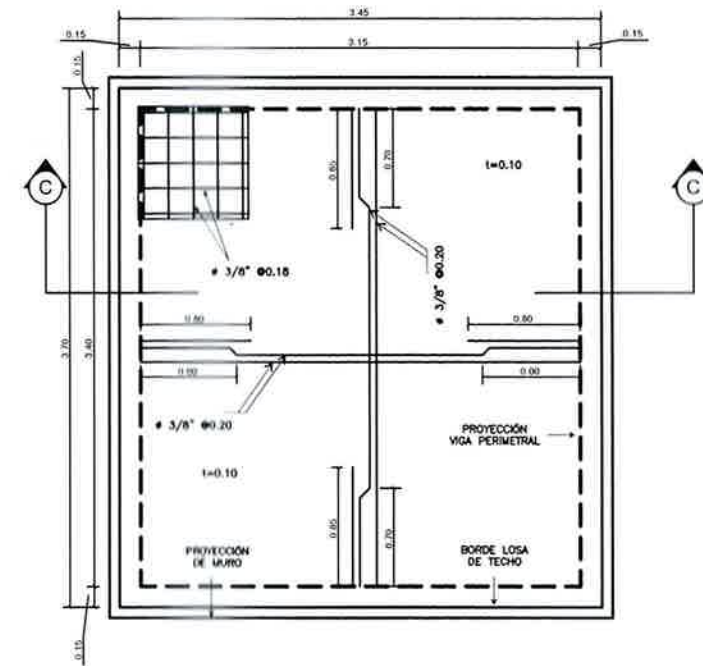
VERFINANCIA 239

VERFINANCIA 240

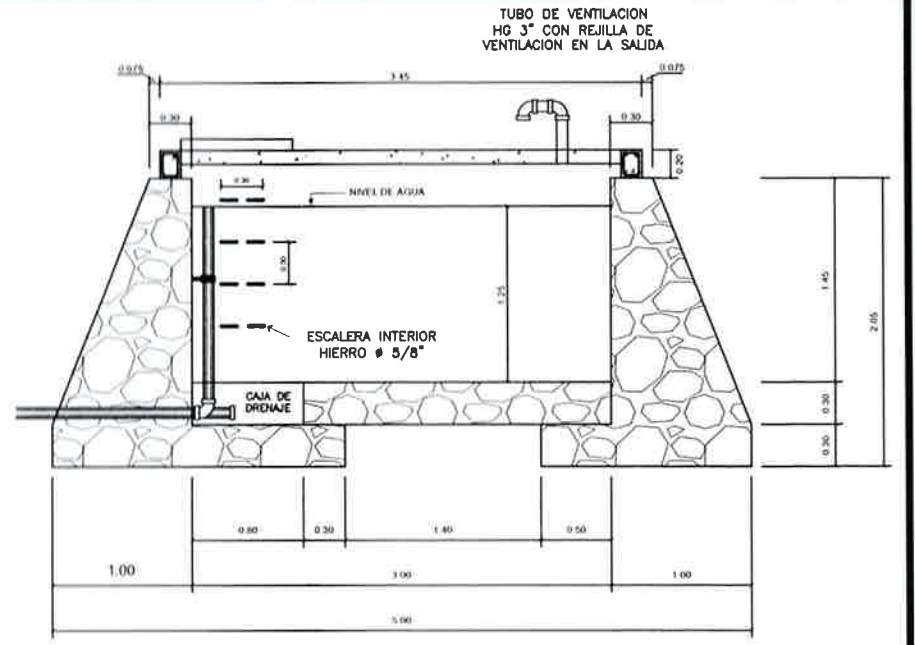
VERFINANCIA 241



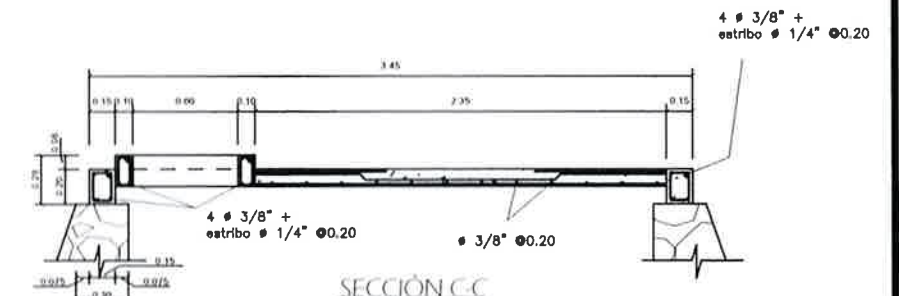
PLANTA TANQUE DE DISTRIBUCIÓN
ESCALA 1/75



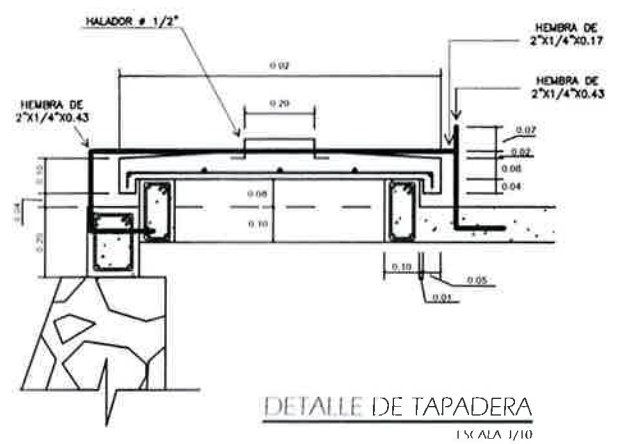
PLANTA LOSA DE TECHO
ESCALA 1/25



SECCIÓN A-A
ESCALA 1/25

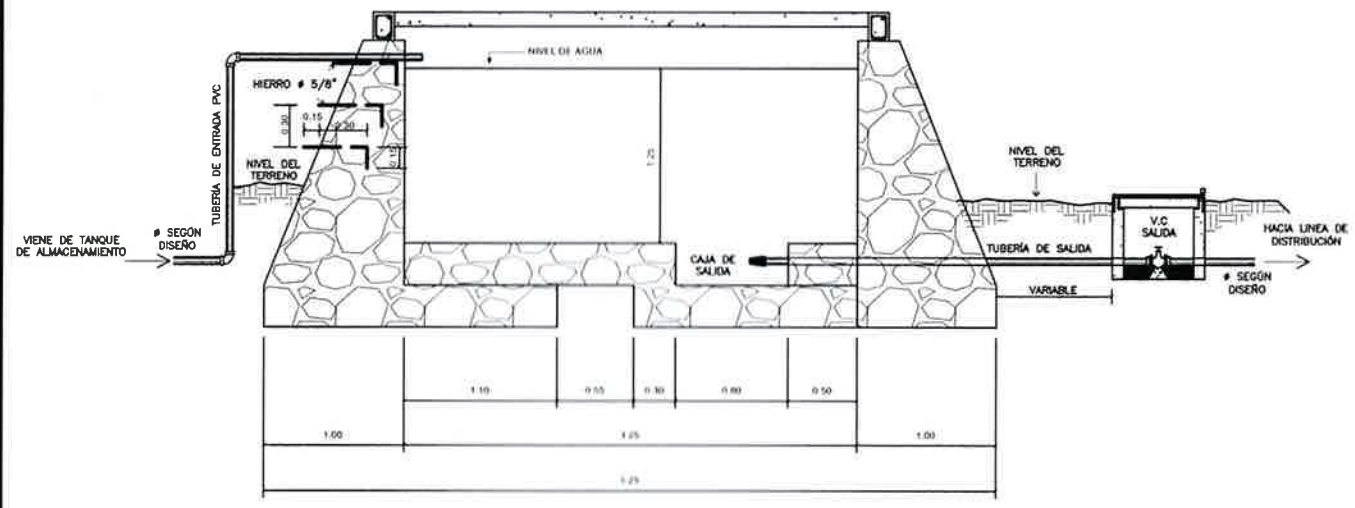


SECCIÓN C-C
ESCALA 1/30

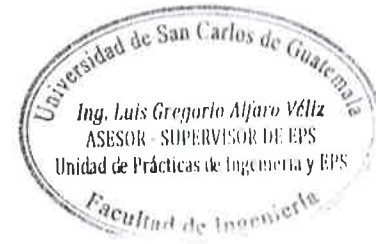


DETALLE DE TAPADERA
ESCALA 1/10

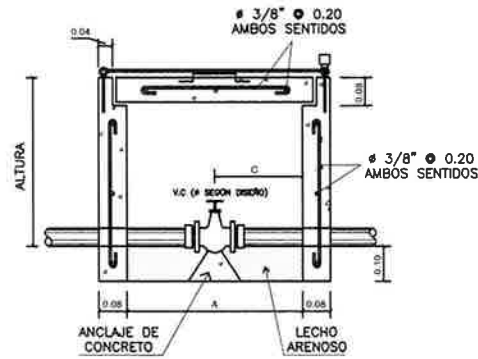
- ESPECIFICACIONES TECNICAS
- 1) SE USARA CONCRETO CON REFUERZO DE RUPTURA A COMPRESION DE 210KG/CM2
 - 2) SE USARA ACERO DE REFUERZO $F_y = 2810 \text{ KG/CM}^2$ GRADO 40 ASTM A615
 - 3) TODAS LA DIMENSIONES ESTAN DADAS EN METROS
 - 4) LOS RECUBRIMIENTOS SERAN DE 3CM EXCEPTO DONDE SE ESPECIFIQUE LO CONTRARIO
 - 5) EL TERRENO BAJO LA LOSA DEL PISO DEBERA SER PERFECTAMENTE APISONADO
 - 6) LA LOSA DEL TECHO DEBERA TENER UNA PENDIENTE DE 1% HACIA LOS LADOS
 - 7) LOS MUROS DE PIEDRA DEBEN IMPERMEABILIZARSE EN SUS CARAS INTERIORES POR MEDIO DE UNA CAPA DE SABIETA, 1:1 CEMENTO ARENA DE PROPORCION 1:2 DEBIDAMENTE ALISADA
 - 8) LA SUPERFICIE DE LAS LOSAS DE CONCRETO DEBERAN QUEDAR CERNIDA CON CEMENTO ARENA.
 - 9) LOS MUROS DEL TANQUE SERAN DE MAMPOSTERIA, 67% PIEDRA BOLA Y 33% SABIETA CEMENTO ARENA PROPORCION 1:2
 - 10) EL ACERO UTILIZADO PARA LOS ESCALONES, DEBERA SER CUBIERTO CON UNA CAPA DE PINTURA ANTICORROSIVA 9500-01 Y UNA CAPA DE PINTURA DE ACEITE 2600-01.



SECCIÓN B-B
ESCALA 1/25



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA		MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA	
NOMBRE DEL PROYECTO CARNI 2010/0223	EPS INGENIERIA	DESIGNO CALCULO	DISEÑO
TÍTULO DEL PROYECTO SISTEMA DE AGUA POTABLE, CASERIO EL PETENCITO		DIBUJO	
CONTENIDO TANQUE DE DISTRIBUCION		ESCALA INDICADA	
FECHA ABRIL 2018		HOJA 1/1	

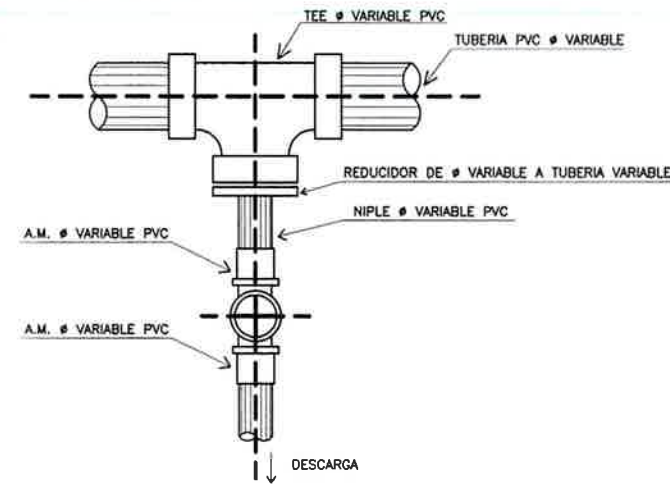


ELEVACION
ESCALA 1/10

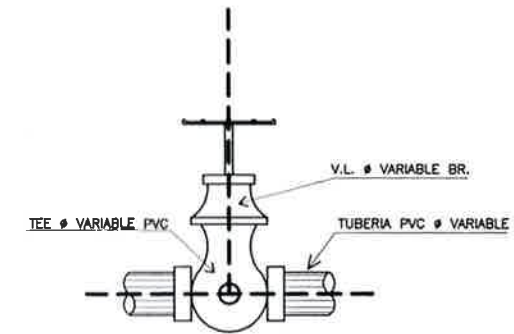
DIMENSIONES				
Ø	A	B	C	ALTURA
2"	0.50	0.58	0.25	0.40
2 1/2"	0.60	0.68	0.30	0.50
3"	0.70	0.78	0.35	0.60
4"	1.00	1.08	0.50	0.70

NOTAS:

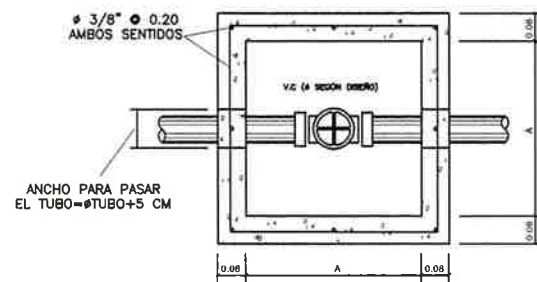
- 1) LAS DIMENSIONES DE LA CAJA ESTAN DADAS EN METROS
 - 2) EL SUELO SOPORTE DE LA VALVULA DEBE SER ARENOSO
 - 3) LAS PAREDES Y TAPA DE LA CAJA SE CONSTRUIRAN DE CONCRETO
F'c=210 Kg/cm²
 - 4) ACERO DE REFUERZO GRADO 40
- A= DIMENSION INTERIOR
B= DIMENSION DE TAPADERA
C= POSICION DE VALVULA (A/2)



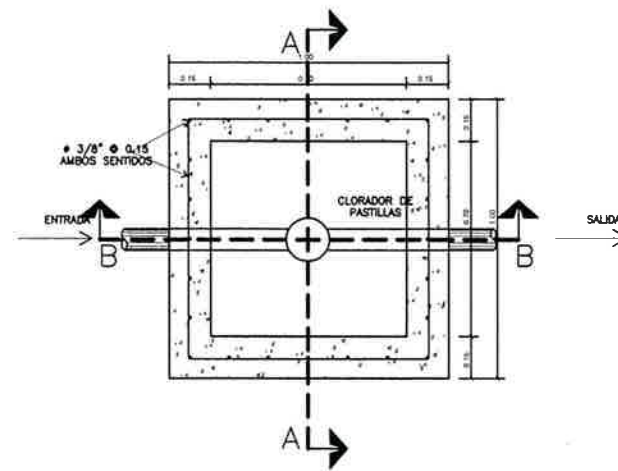
PLANTA VALVULA DE LIMPIEZA
SIN ESCALA



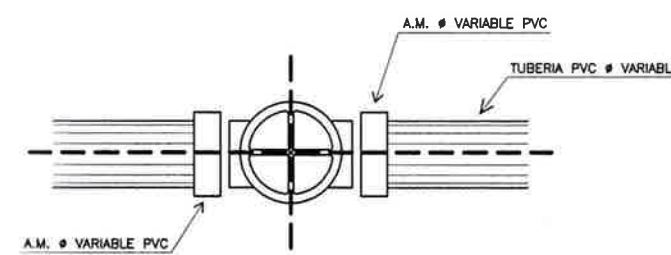
ELEVACION VALVULA DE LIMPIEZA
SIN ESCALA



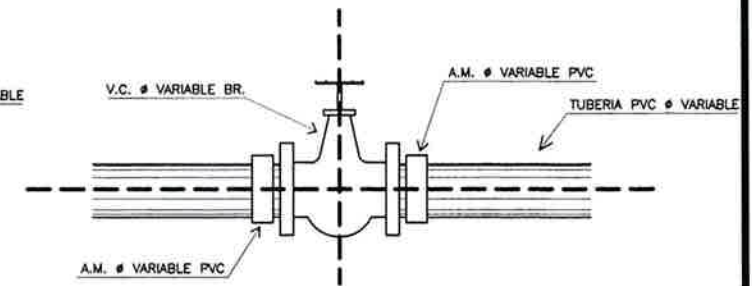
PLANTA
ESCALA 1/10



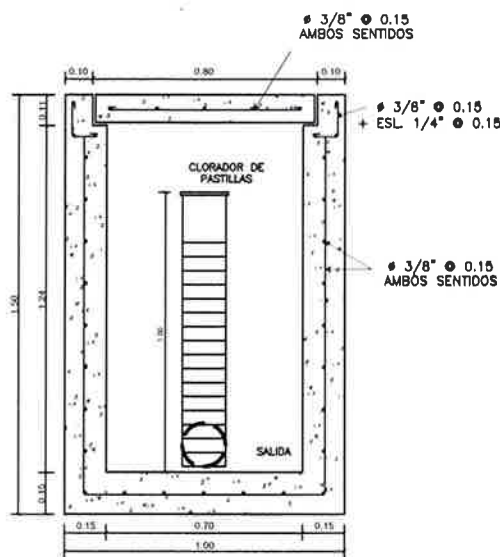
PLANTA
ESCALA 1/125



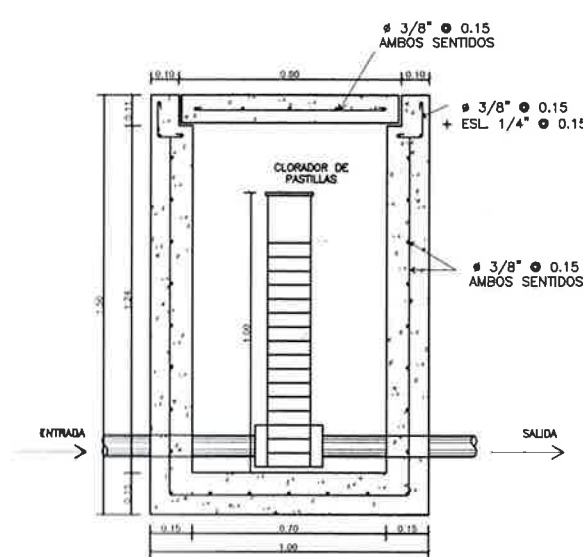
PLANTA VALVULA DE COMPUERTA
SIN ESCALA



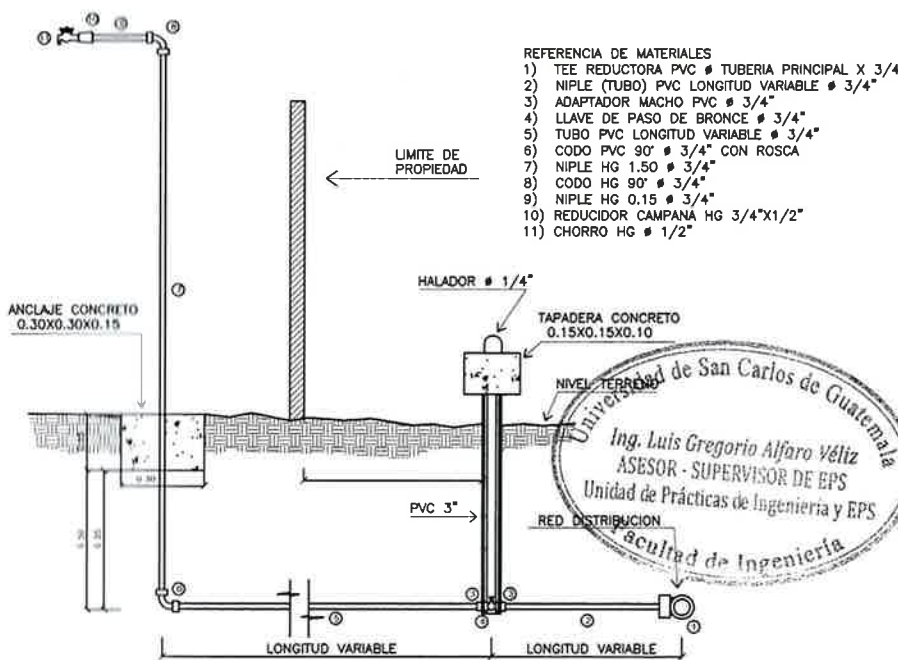
ELEVACION VALVULA DE COMPUERTA
SIN ESCALA



SECCION A-A
ESCALA 1/125



SECCION B-B
ESCALA 1/125



CONEXION DOMICILIAR TYPICA
1/125

- REFERENCIA DE MATERIALES
- 1) TEE REDUCTORA PVC Ø TUBERIA PRINCIPAL X 3/4"
 - 2) NIPLE (TUBO) PVC LONGITUD VARIABLE Ø 3/4"
 - 3) ADAPTADOR MACHO PVC Ø 3/4"
 - 4) LLAVE DE PASO DE BRONCE Ø 3/4"
 - 5) TUBO PVC LONGITUD VARIABLE Ø 3/4"
 - 6) CODO PVC 90° Ø 3/4" CON ROSCA
 - 7) NIPLE HG 1.50 Ø 3/4"
 - 8) CODO HG 90° Ø 3/4"
 - 9) NIPLE HG 0.15 Ø 3/4"
 - 10) REDUCTOR CAMPANA HG 3/4"x1/2"
 - 11) CHORRO HG Ø 1/2"

NOTA

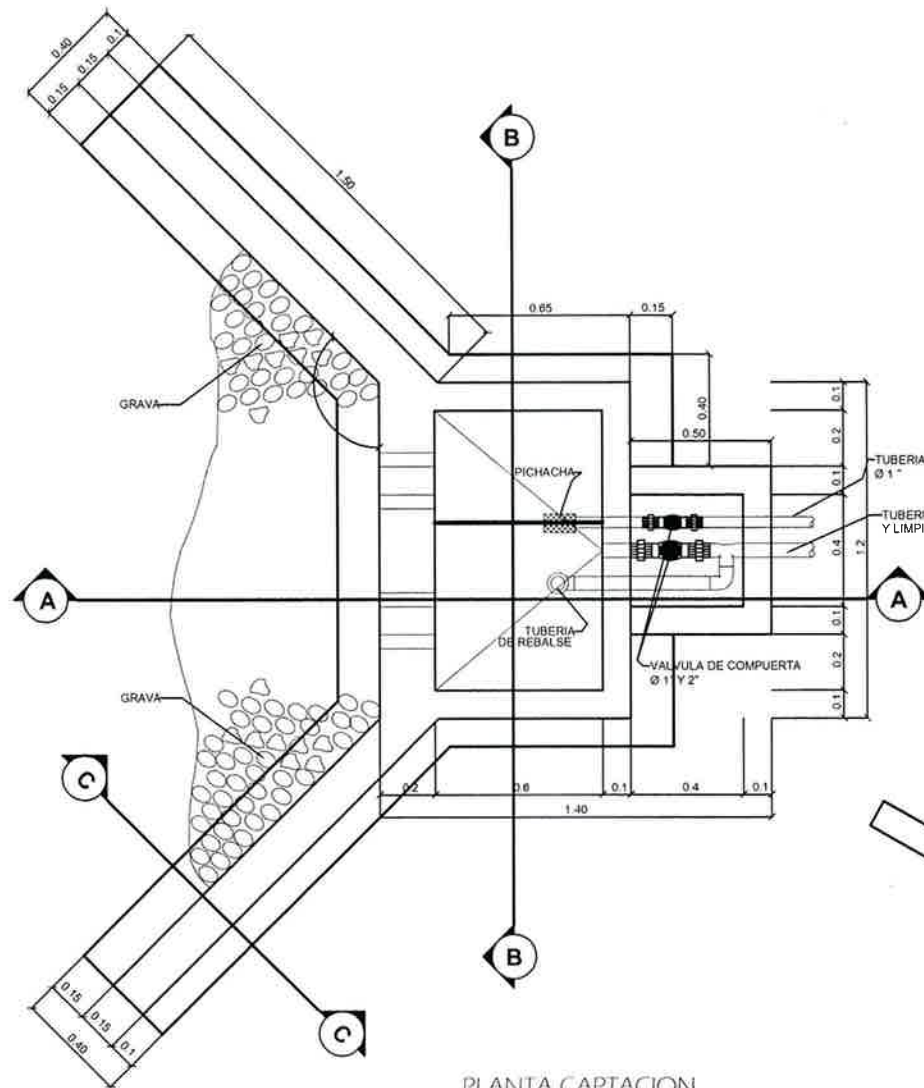
TODAS LAS VALVULAS DE LIMPIEZA SERAN VALVULAS DE COMPUERTA, LAS CUALES SE PROTEGEN CON CAJAS DE CONCRETO.

REFERENCIAS

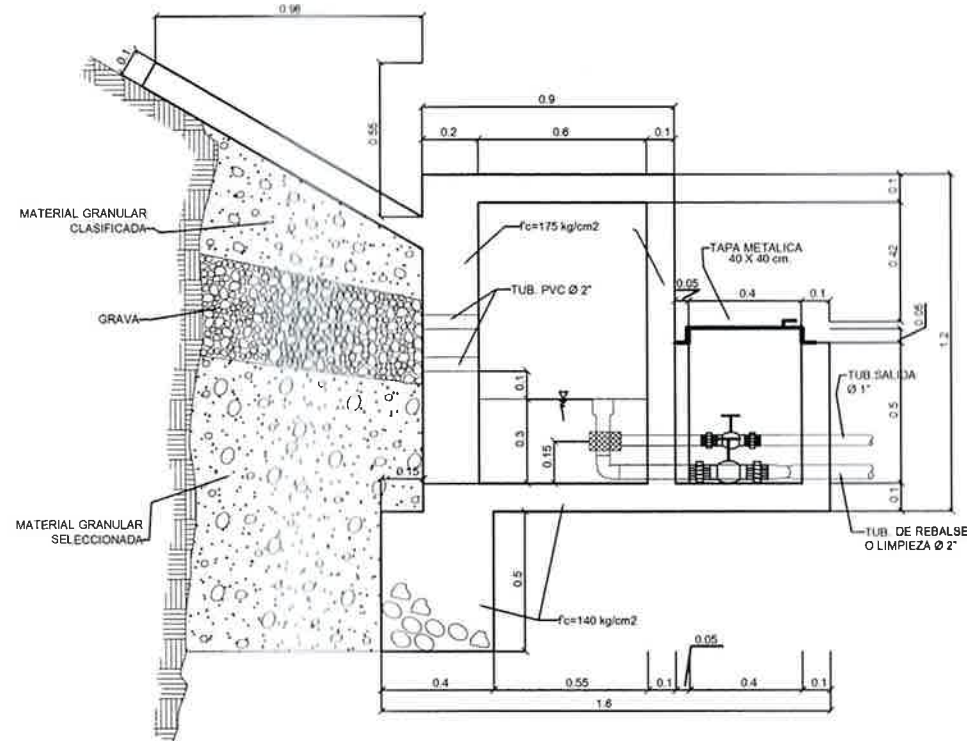
PVC	CLORURO DE POLVINILO
H.G.	HIERRO GALVANIZADO
V.C.	VALVULA DE COMPUERTA
A.M.	ADAPTADOR MACHO
A.H.	ADAPTADOR HEMBRA
BR.	BRONCE



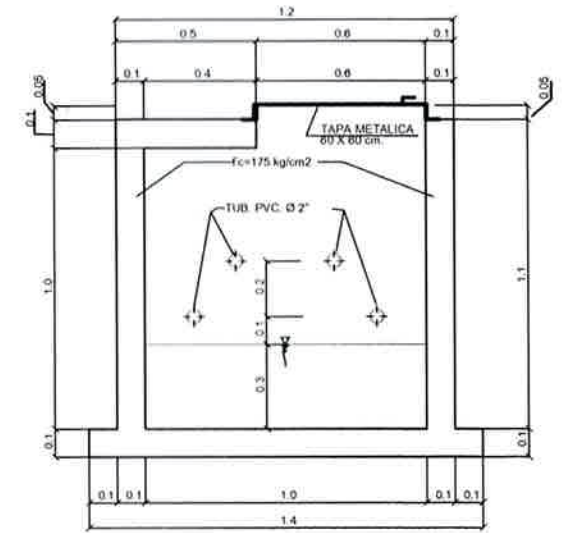
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA	
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA	
NOMBRE: BRYAN ELMAN RIVERA HERRERA CARNÉ: 201020221	DISEÑO EPS INGENIERIA
PROYECTO: SISTEMA DE AGUA POTABLE, CASERIO EL PETENCITO	CALCULO EPS INGENIERIA
CONTENIDO: DETALLES	DIBUJO EPS INGENIERIA
ESCALA: SIN ESCALA	FECHA: ABRIL 2018



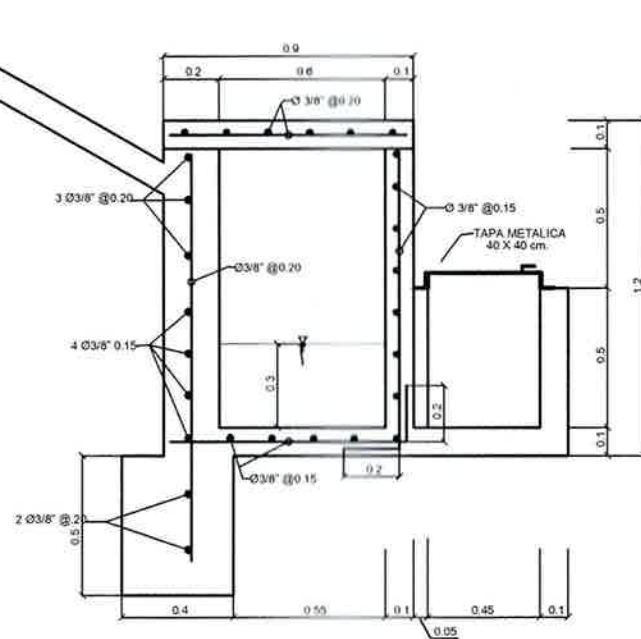
PLANTA CAPTACION
1:4 A/A 1/30



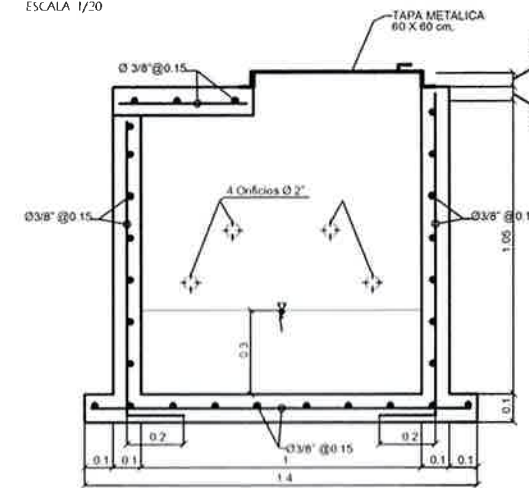
CORTE A-A
ESCALA 1/30



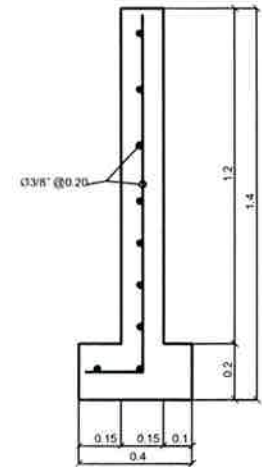
CORTE B-B
1:4 A/A 1/30



CORTE C-C
1:4 A/A 1/30



CORTE B-B
1:4 A/A 1/30



CORTE C-C
1:4 A/A 1/30

NOTAS

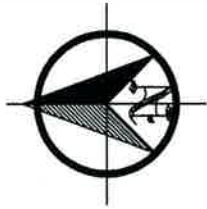
- EL DESFOGUE DEL REBALSE DEBE ESTAR PROTEGIDO CON REJILLA DE AGUJEROS #=1/4"
- PARA DIMENSIONES Y ARMADOS DE LAS CAJAS DE VALVULAS VER PLANO DE DETALLES
- LA EXCAVACION DEBE HACERSE HASTA ENCONTRAR EL ESTRATO IMPERMEABLE
- DEBE CAPTARSE LA TOTALIDAD DEL AGUA DEL ACUIFERO DEJANDO PREVISTO REBALSE

ESPECIFICACIONES TECNICAS

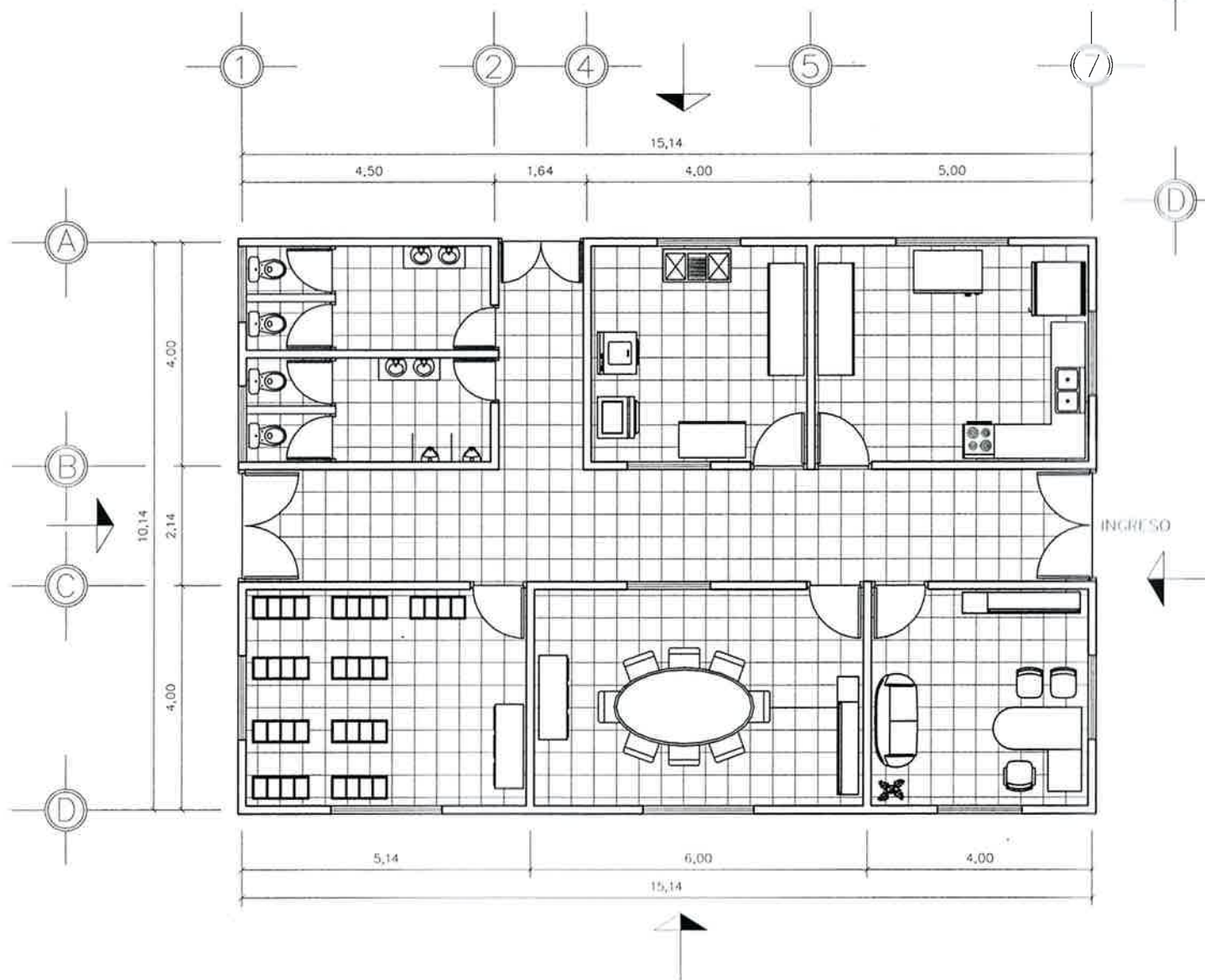
- 1) SE USARA CONCRETO CON REFUERZO DE RUPTURA A COMPRESION DE 210KG/CM2
- 2) SE USARA ACERO DE REFUERZO $F_y = 2810$ KG/CM2 GRADO 40 ASTM A615
- 3) TODAS LAS DIMENSIONES ESTAN DADAS EN METROS
- 4) LOS RECUBRIMIENTOS SERAN DE 3CM EXCEPTO DONDE SE ESPECIFIQUE LO CONTRARIO
- 5) LA LOSA DEL TECHO DEBERA TENER UNA PENDIENTE DE 1% HACIA LOS LADOS
- 6) LA SUPERFICIE DE LAS LOSAS DE CONCRETO Y MUROS DEBIERAN QUEDAR CERNIDA CON CEMENTO ARENA PROPORCION 1:2



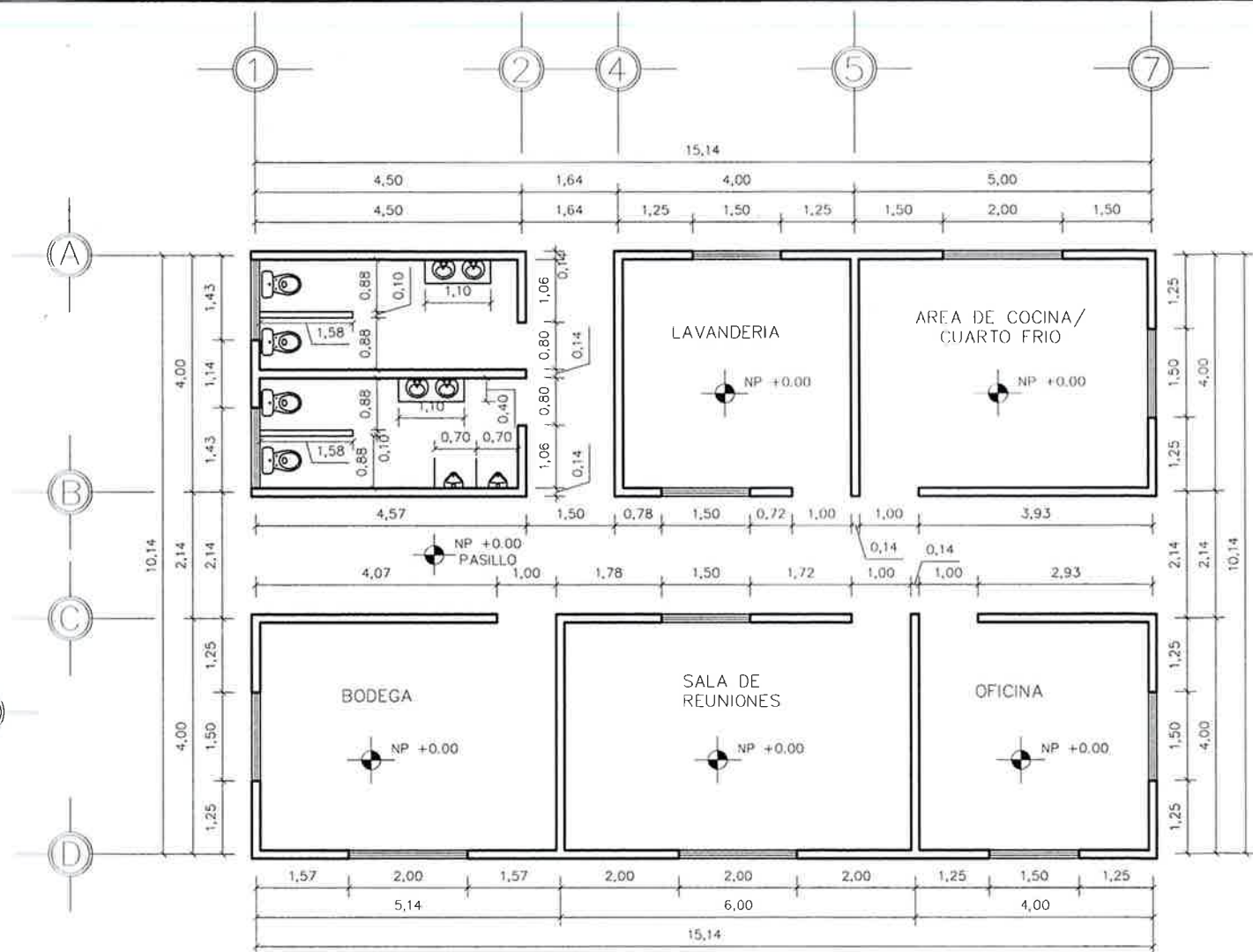
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA		MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA	
NOMBRE: BRYAN ELIZABETH ALFARO HERRERA C.A.M. 20102021	EPS INGENIERIA	DISEÑO (DISEÑO DE DETALLES Y PLANOS)	HOJA 9/9
PROYECTO: SISTEMA DE AGUA POTABLE, CASERIO EL PETENCITO		CALCULO (CALCULO DE CANTIDADES Y MATERIALES)	
CURSO: CAPTACION TIPICA		DRUJO (DISEÑO DE DETALLES Y PLANOS)	
		ESCALA INDICADA	
		FECHA ABRIL 2018	



SIMBOLOGIA	
SIMBOLOS	DESCRIPCION
	INDICA EL NIVEL DEL PISO INTERIOR
	NIVEA ELEVACION



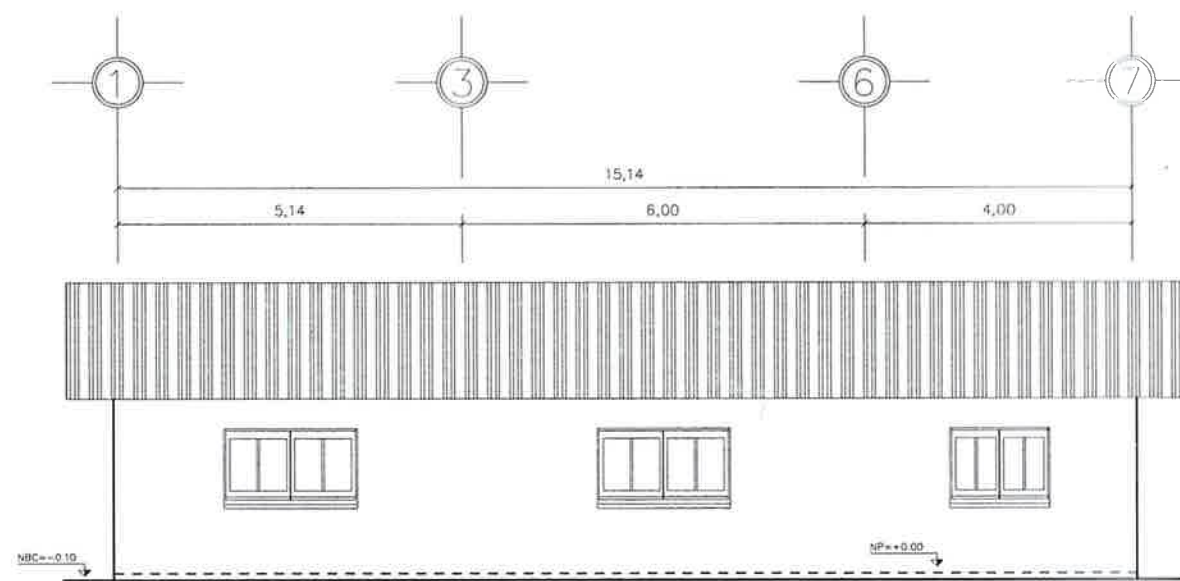
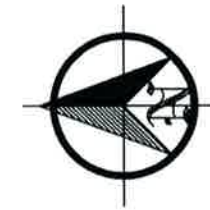
PLANTA AMUEBLADA
ESCALA 1/75



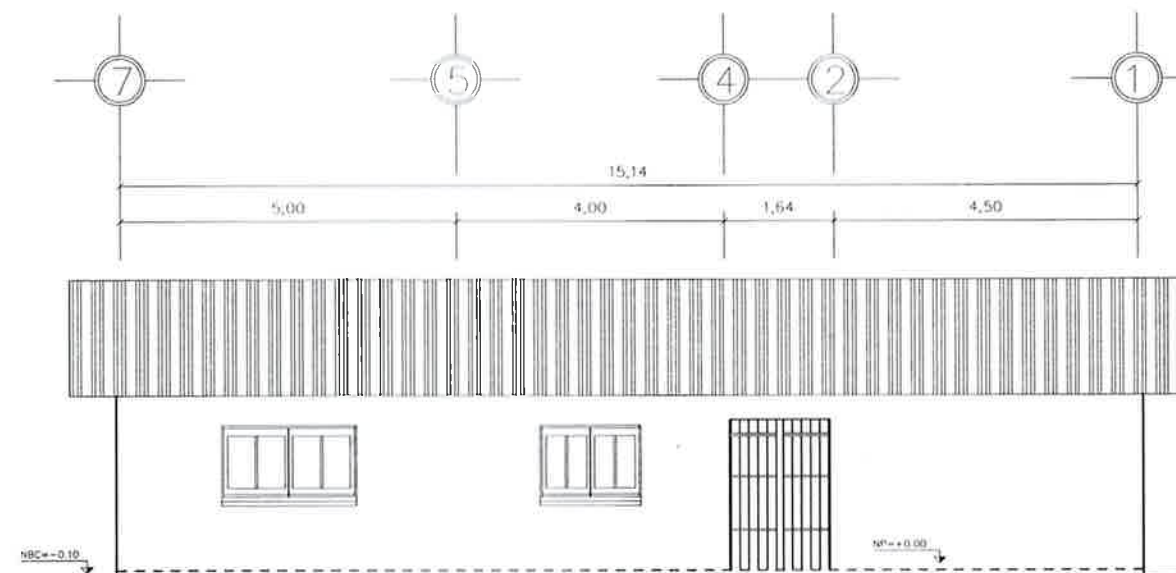
PLANTA ACOTADA
ESCALA 1/75



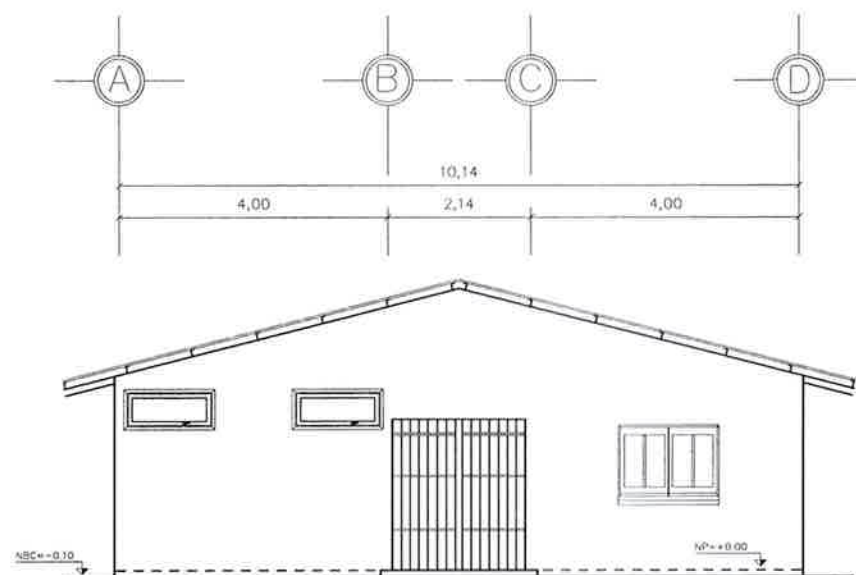
		UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA	
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA			
NOMBRE: BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA CARNE: 201020773		DISEÑO: EPS INGENIERIA	
PROYECTO: EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER		CALCULO: EPS INGENIERIA	
CONTENIDO: PLANTA AMUEBLADA + PLANTA ACOTADA		DIBUJO: EPS INGENIERIA	
		ESCALA: INDICADA	
VOBO ALCALDE MUNICIPAL		FECHA: MARZO 2017	
		HOJA: 1/10	



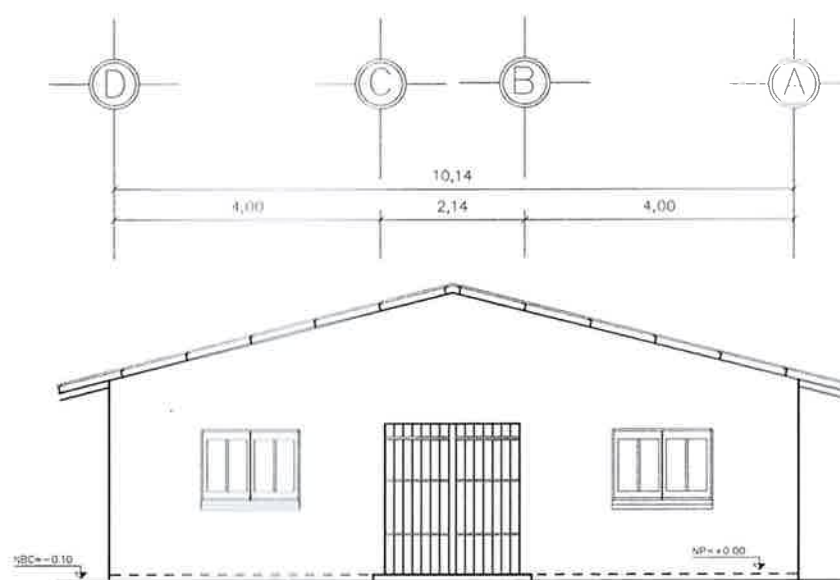
ELEVACION LATERAL
ESCALA: 1/75



ELEVACION LATERAL
ESCALA: 1/75




ELEVACION TRASERA
ESCALA: 1/75

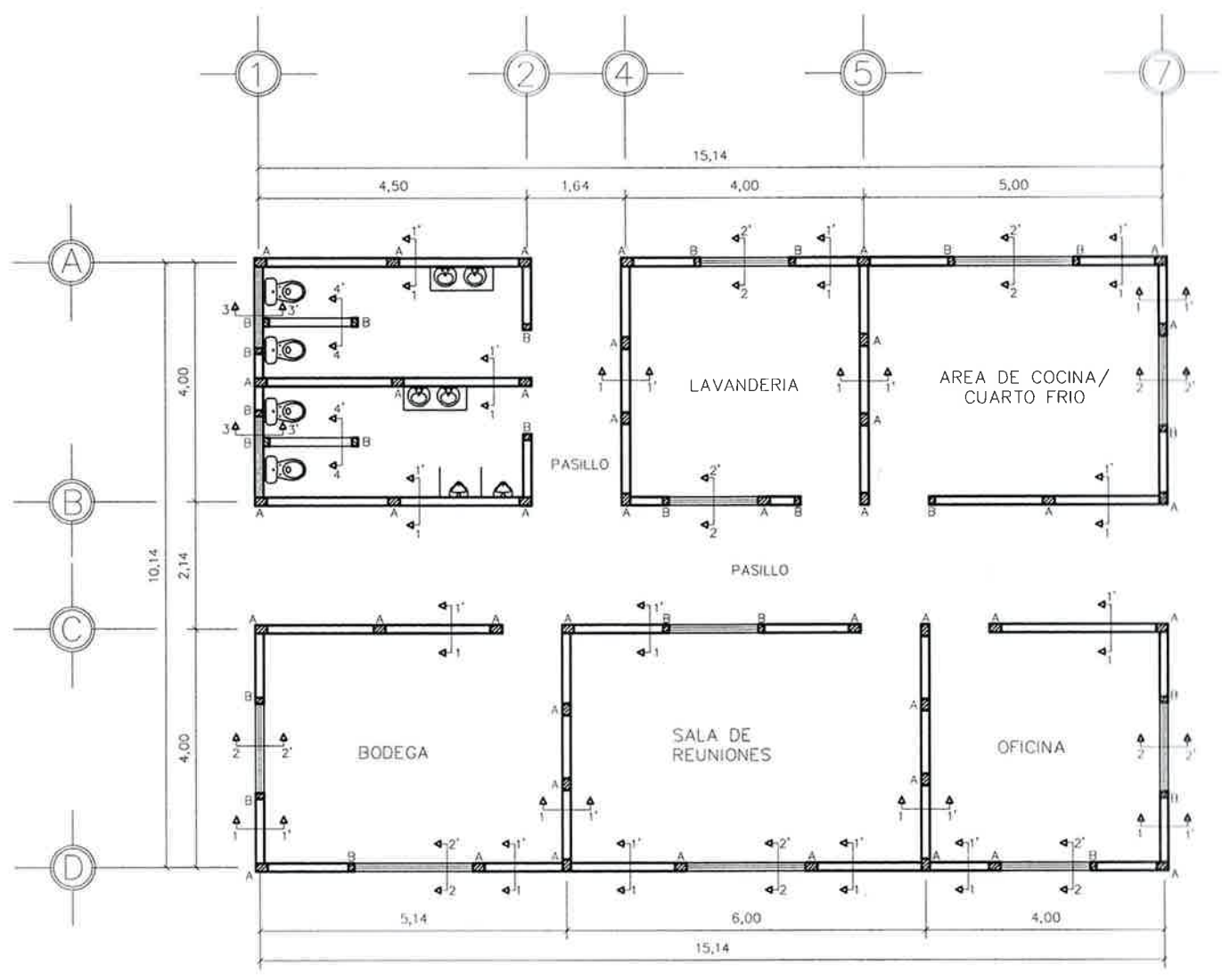
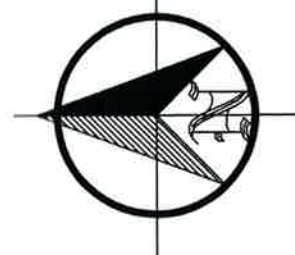


ELEVACION FRONTAL
ESCALA: 1/75

NOMENCLATURA	
NP	NIVEL DE PLANTA
NBC	NIVEL DE CALZADA



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA	
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA	
NOMBRE: BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA CARNE: 201020723	DISEÑO: BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA EPS INGENIERIA
PROYECTO: EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER	CALCULO: BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA
CONTENIDO: ELEVACIONES	DIBUJO: BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA
 VICE ALCALDE MUNICIPAL	ESCALA: INDICADA
	FECHA: MARZO 2017

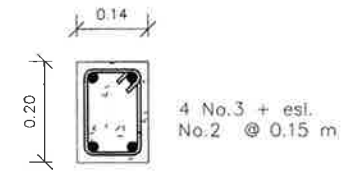


PLANTA DE COLUMNAS
ESCALA: 1/75

ESPECIFICACIONES:

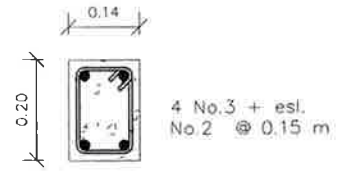
- * El concreto para todos los elementos estructurales deberá cumplir con una proporción 1:2:3 (Cemento, Arena, Piedrín) y con una resistencia mínima $f'c = 210 \text{ kg/cm}^2$ (3,000 psi)
- * El cemento será tipo portland y deberá cumplir con las especificaciones para concreto portland ASTM 150.
- * El acero a utilizar será de grado 40 $f_y = 2810 \text{ kg/cm}^2$ (40,000 psi)
- * Block $0.14 \times 0.19 \times 0.39 \text{ f'm} = 70 \text{ kg/cm}^2$

Gancho estándar doblado a no menos de 135° según ACI 318-05 cap. 7.10.5.3 y con una longitud mínima de 6db según ACI 318-05 cap. 7.1.3



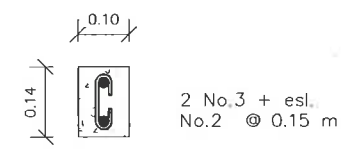
COLUMNA TIPO A
ESCALA: 1/10

Gancho estándar doblado a no menos de 135° según ACI 318-05 cap. 7.10.5.3 y con una longitud mínima de 6db según ACI 318-05 cap. 7.1.3



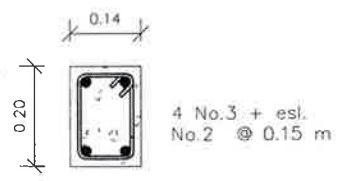
SOLERA DE CORONA
ESCALA: 1/10

Gancho estándar, doblez de 180° mas una extensión de 4db, pero no menor de 60 mm en el extremo libre de la barra, según ACI 318-05 cap. 7.1.1



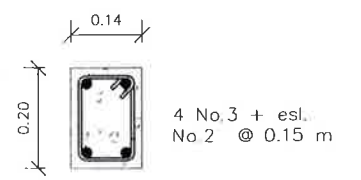
COLUMNA TIPO B
ESCALA: 1/10

Gancho estándar doblado a no menos de 135° según ACI 318-05 cap. 7.10.5.3 y con una longitud mínima de 6db según ACI 318-05 cap. 7.1.3

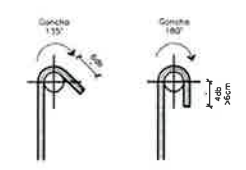


SOLERA INTERMEDIA
ESCALA: 1/10

Gancho estándar doblado a no menos de 135° según ACI 318-05 cap. 7.10.5.3 y con una longitud mínima de 6db según ACI 318-05 cap. 7.1.3



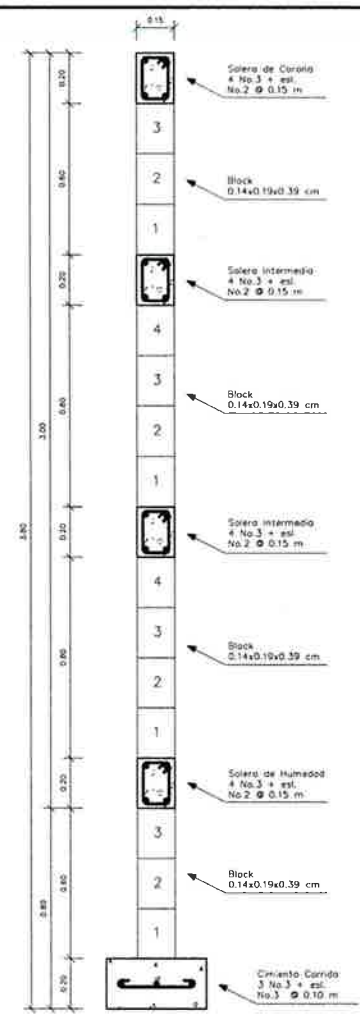
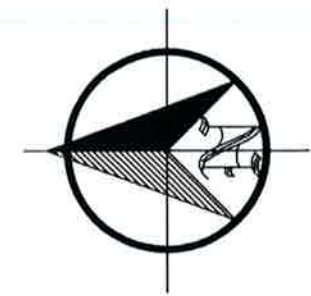
SOLERA DE HUMEDAD
ESCALA: 1/10



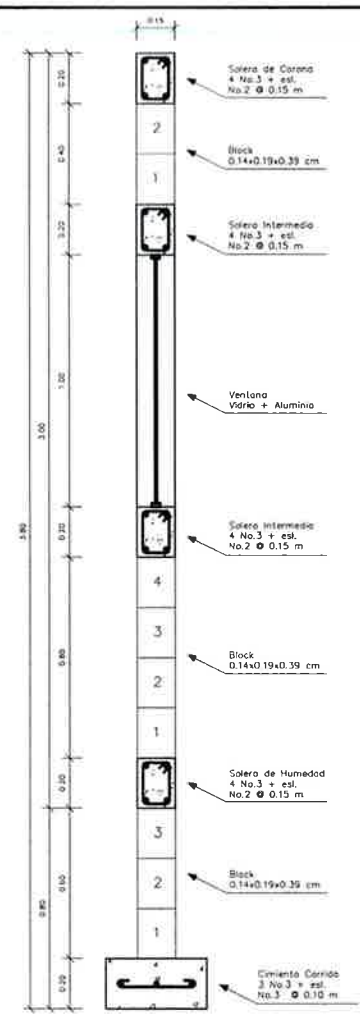
DETALLE DE GANCHOS ESTANDAR
SIN ESCALA



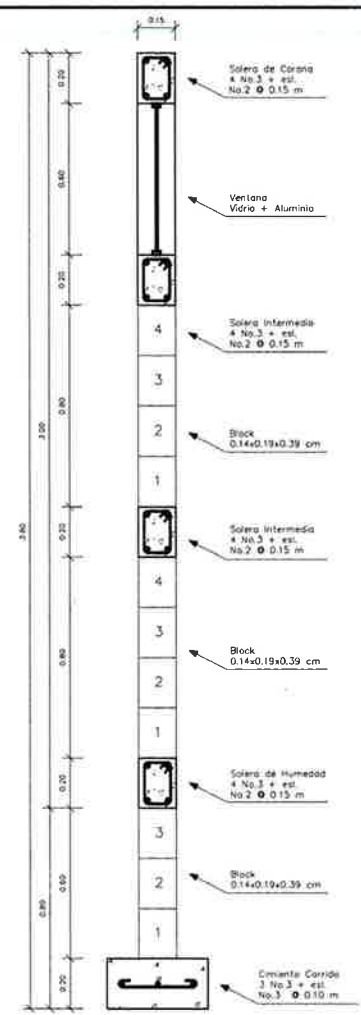
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA	
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA	
NOMBRE: BRYAN FERNANDEZ ALTARCO HERRERA CARNE: 20102073	EPS INGENIERIA
PROYECTO: EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER	DISENO: INGENIERIA DE ESTRUCTURAS
CONTENIDO: PLANTA DE COLUMNAS + DETALLES	CALCULO: INGENIERIA DE ESTRUCTURAS
 VOBO ALCALDE MUNICIPAL	ESCALA INDICADA
	FECHA: MARZO 2017
	HOJA: 3/10



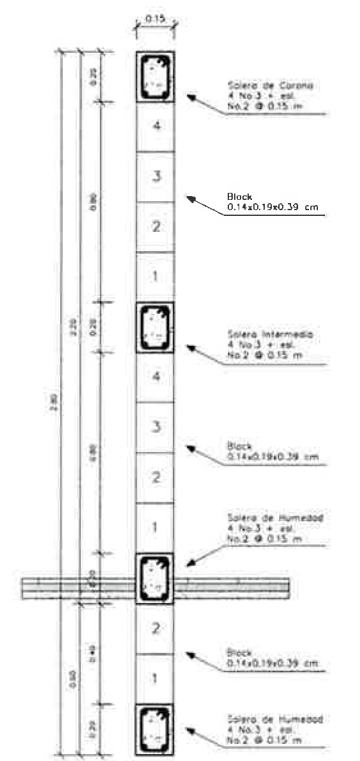
CORTE DE MURO 1-1'
ESCALA 1/20



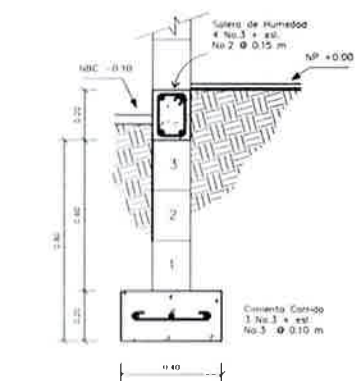
CORTE DE MURO 2-2'
ESCALA 1/20



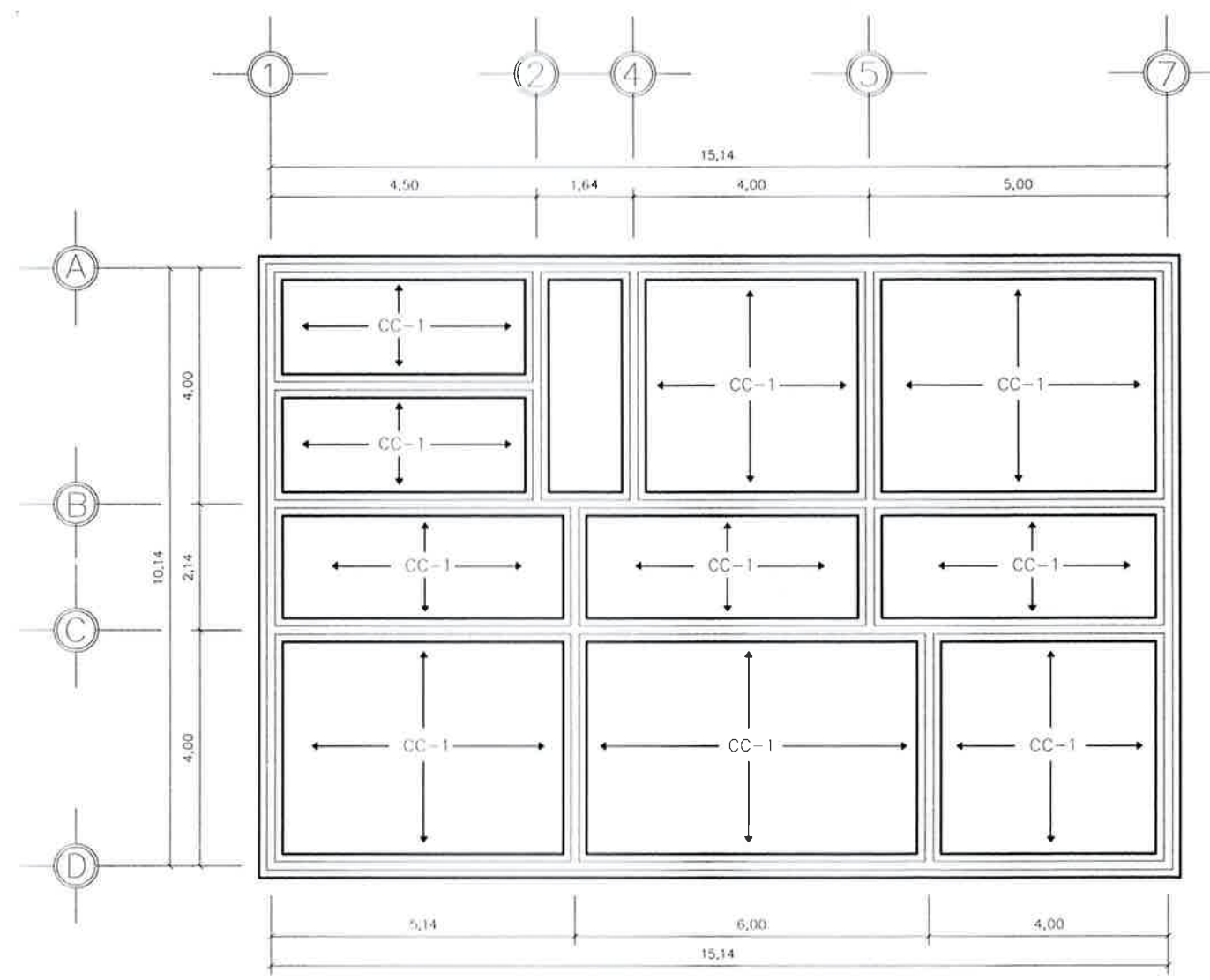
CORTE DE MURO 3-3'
ESCALA 1/20



CORTE DE MURO 4-4'
ESCALA 1/20



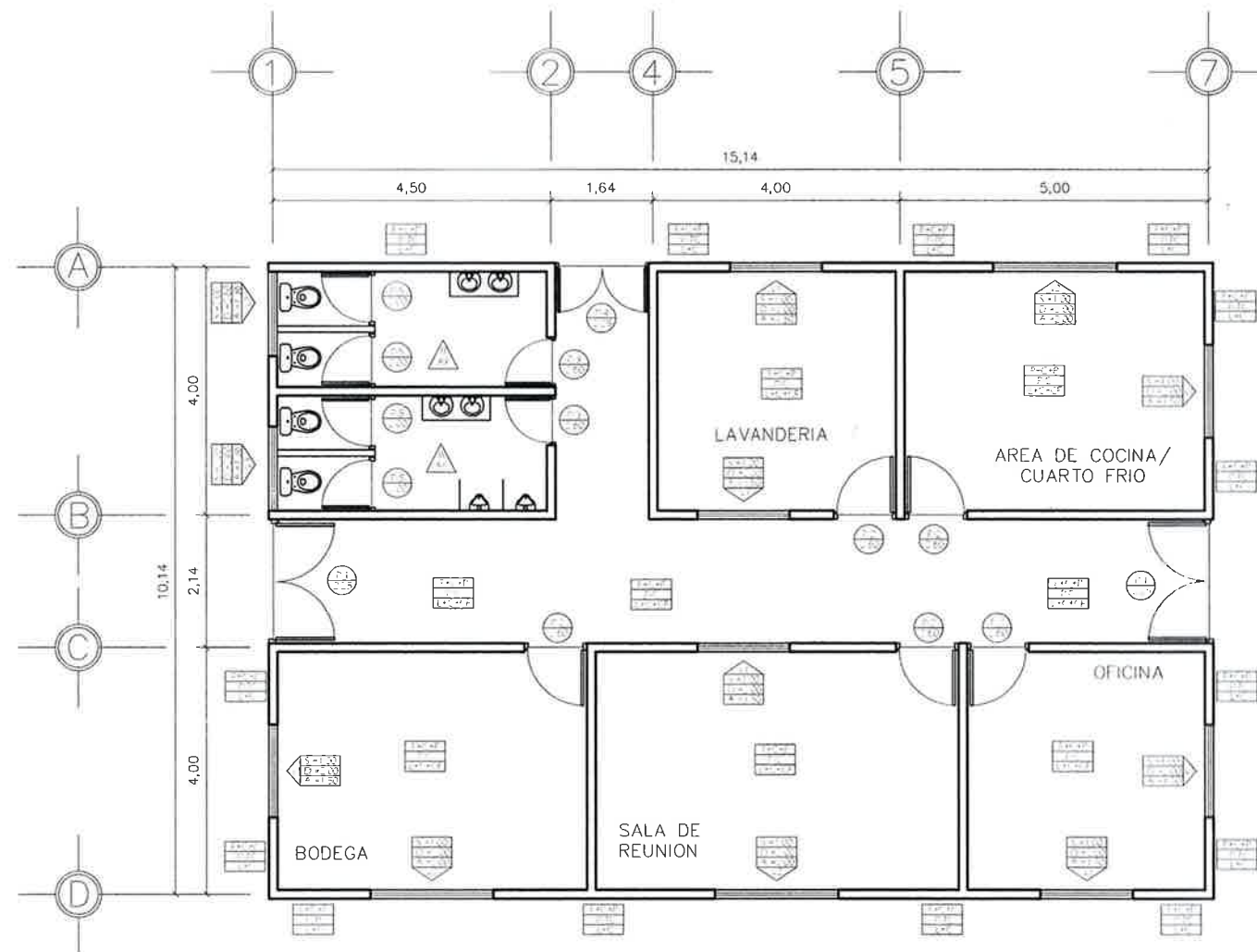
CIMIENTO CORRIDO CC-1
ESCALA 1/20



PLANTA DE CIMENTACIÓN
ESCALA 1/75

- ESPECIFICACIONES:**
- El concreto para todos los elementos estructurales deberá cumplir con una proporción 1:2:3 (Cemento, Arena, Piedrín) y con una resistencia mínima $f'c = 210 \text{ kg/cm}^2$ (3,000 psi)
 - El cemento será tipo portland y deberá cumplir con las especificaciones para concreto portland ASTM 150.
 - El acero a utilizar será de grado 40 $f_y = 2810 \text{ kg/cm}^2$ (40,000 psi)
 - Block 0.14x0.19x0.39 f'm = 70 kg/cm^2

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA		MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA	
NOMBRE: BRYAN FERNANDEZ ALFARO BARRERA CARNE: 201020773	EPS INGENIERIA	DISEÑO: BRYAN FERNANDEZ ALFARO BARRERA	HOJA
PROYECTO: EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER		CALCULO: BRYAN FERNANDEZ ALFARO BARRERA	4/10
CONTENIDO: PLANTA DE CIMENTACIÓN + DETALLE + ELEVACIONES		DEBUJO: BRYAN FERNANDEZ ALFARO BARRERA	
V. O. ALCALDE MUNICIPAL		ESCALA INDICADA	
FECHA: MARZO 2017			



PLANTA DE ACABADOS
ESCALA: 1/75

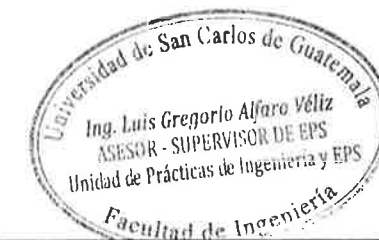
SIMBOLOGIA DE ACABADOS	
SÍMBOLOS	DESCRIPCIÓN
	INIERA ALICATA DE PUERTA INIERA ALICATA DE DINTEL
	INIERA RIPIELLO + CERNIDO + PINTURA INIERA PISO DE CONCRETO INIERA LÁMINA + COSTANERA - CIELO FALSO
	INIERA RIPIELLO + CERNIDO + PINTURA INIERA PISO CERÁMICO INIERA LÁMINA + COSTANERA
	INIERA ALICATA DE SILLAR INIERA ALICATA DE DINTEL INIERA ANILLO DE VENTANA
	ACABADO FINAL EN BAÑOS INIERA AZULEJO A 1.20 M. DE ALTURA EL RINCO CERNIDO VERTICAL - PINTURA

NOTA:

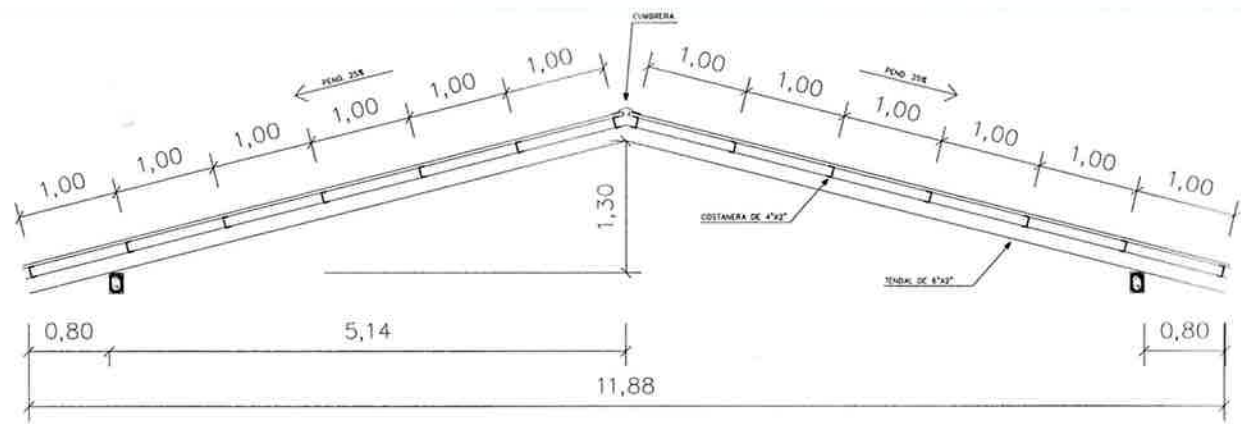
- EL PISO A UTILIZAR, SERÁ DE GRANITO DE 0.30 x 0.30 m
- SE UTILIZARÁ LÁMINA DE ACERO TROQUELADA PERFIL T-100
- EL AZULEJO A UTILIZAR SERÁ EL NÁPOLI BONE DE 0.20 x 0.20 m
- P-TC : INDICA PISO DE CONCRETO CON UN ESPESOR DE 10 CM Y UN ANCHO DE 0.75 M AL REDEDOR DE TODA LA EDIFICACIÓN.

PLANILLA DE VENTANAS						
TIPO	ANCHO	ALTO	SILLAR	DINTEL	UNIDADES	MATERIAL
V-1	1.50	1.00	1.00	2.00	7	METAL + VIDRIO 5mm
V-2	2.00	1.00	1.00	2.00	3	METAL + VIDRIO 5mm
V-3	1.36	0.60	2.00	2.60	2	METAL + VIDRIO 5mm

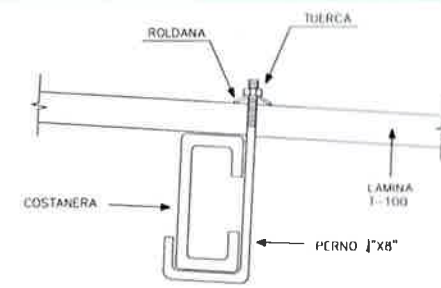
PLANILLA DE PUERTAS					
TIPO	ANCHO	ALTO	UNIDADES	MATERIAL	HOJAS
P-1	2.00	2.25	2	METAL + RIJAS	2
P-2	1.00	2.60	5	METAL + VIDRIO	1
P-3	0.80	2.60	2	METAL + VIDRIO	1
P-4	1.50	2.25	1	METAL + RIJAS	2
P-5	0.88	2.00	4	METAL	1



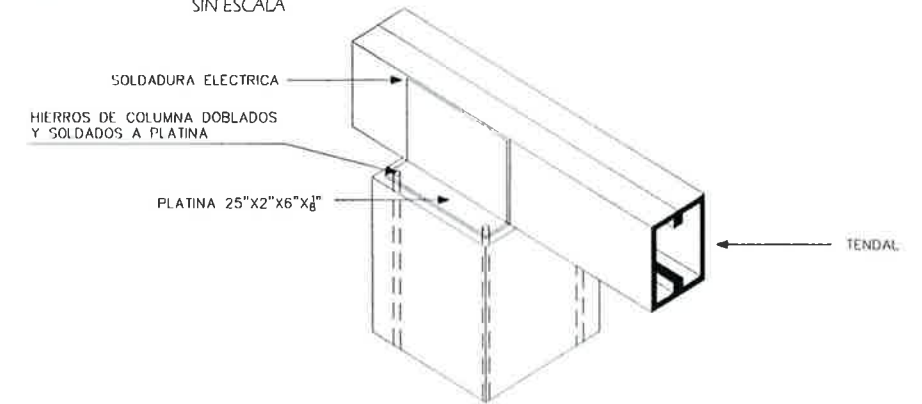
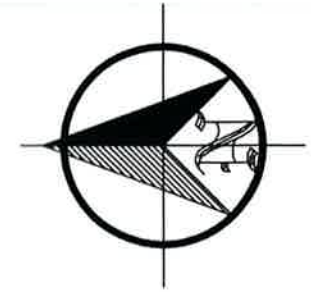
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA		
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA		
NOMBRE: BRYAN FERNANDO ALIARO BARRERA CARNE: 201020773	EPS INGENIERIA	DISEÑO: ING. ALIARO BARRERA
PROYECTO: EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER		CALCULO: ING. ALIARO BARRERA
CONTENIDO: PLANTA DE ACABADOS + DETALLES		DIBUJO: ING. ALIARO BARRERA
	ESCALA: INDICADA	HOJA: 5/10
	FECHA: MARZO 2017	



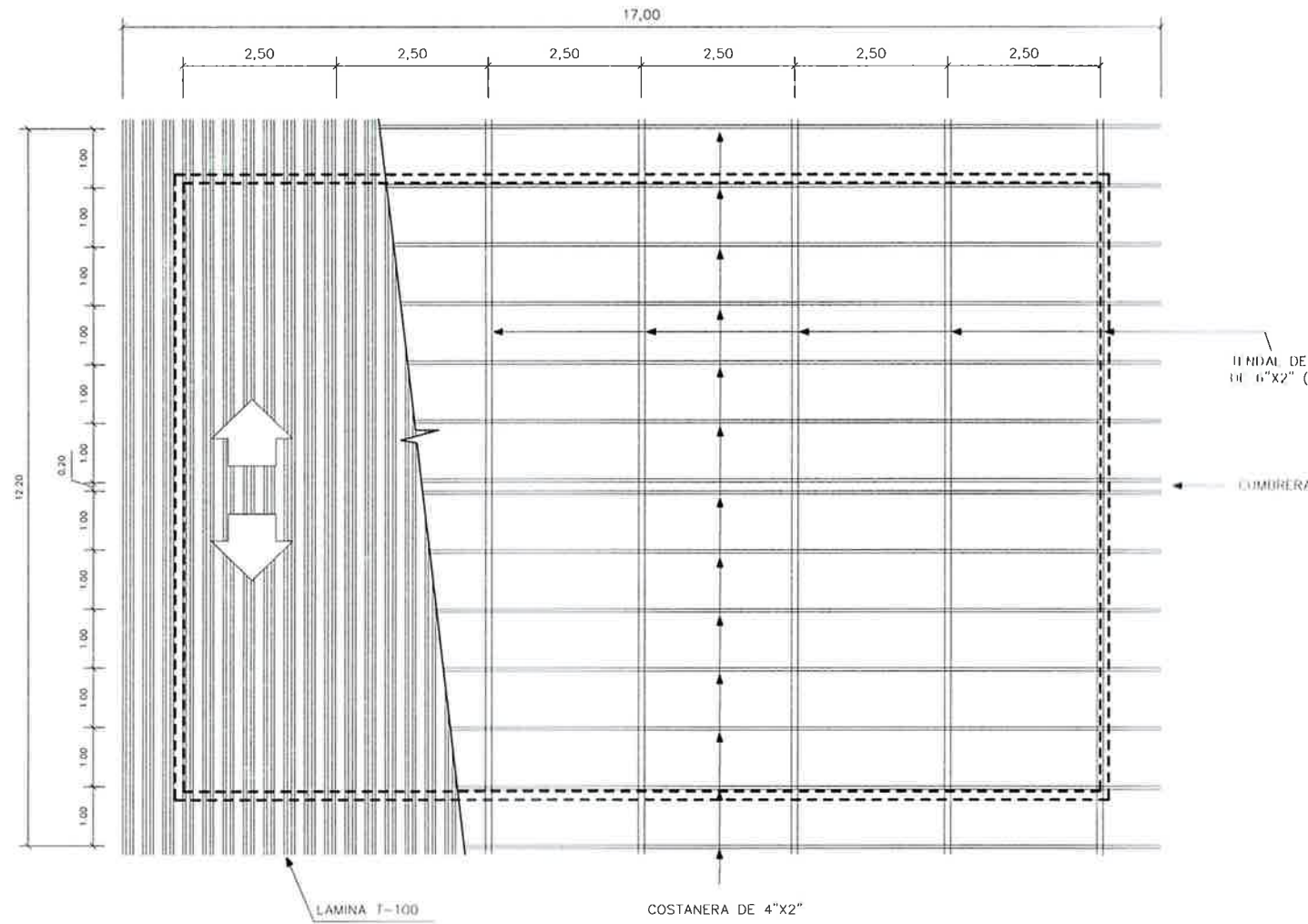
ELEVACIÓN DE ESTRUCTURA DE TECHO
ESCALA: 1/50



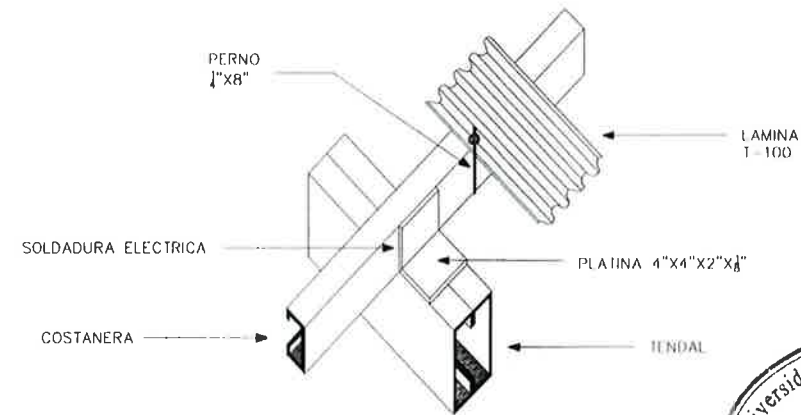
DETALLE ANCLAJE DE LAMINA-COSTANERA
SIN ESCALA



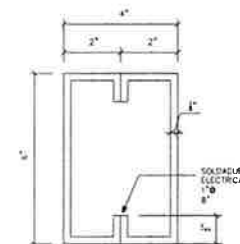
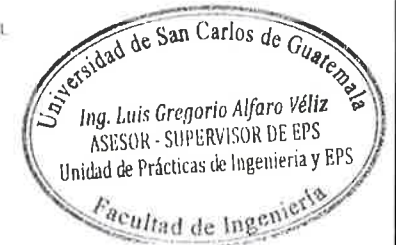
DETALLE ANCLAJE DE TENDAL
SIN ESCALA



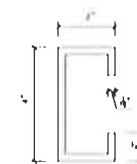
PLANTA DE TECHO
ESCALA: 1/75



DETALLE PORTACOSTANERA
SIN ESCALA

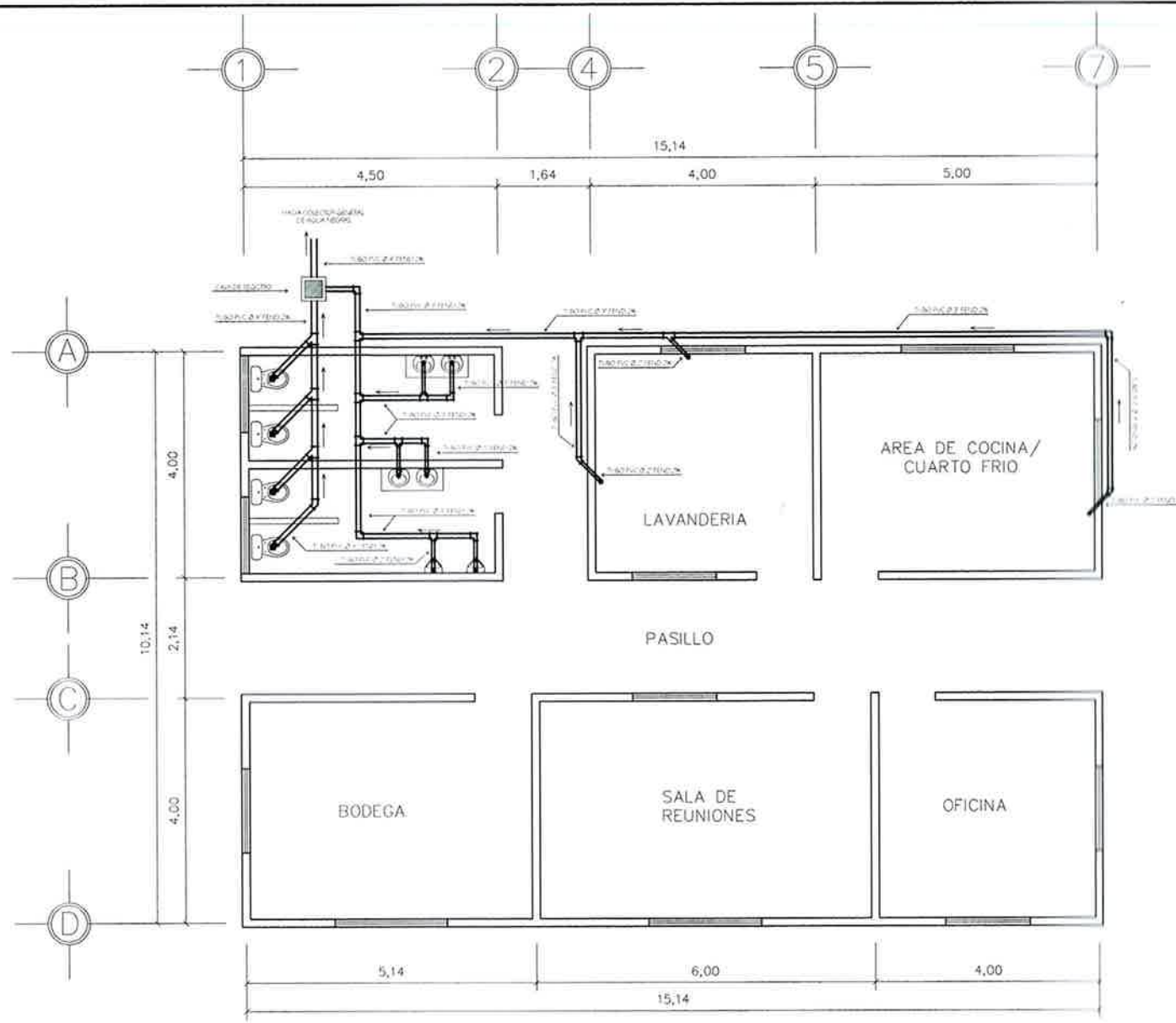


TENDAL DOBLE "C"
SIN ESCALA



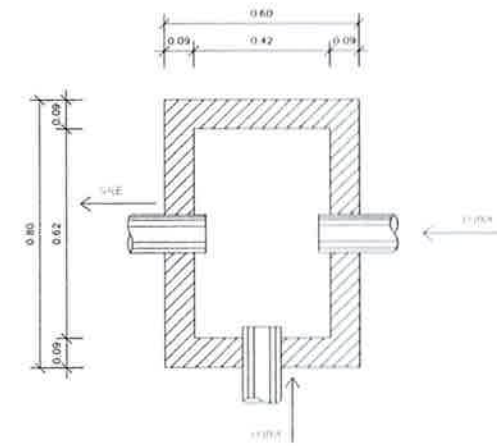
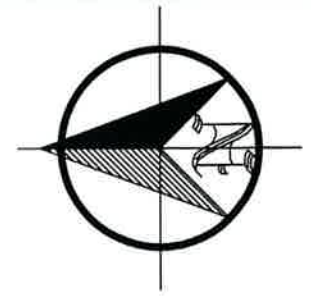
COSTANERA TIPO "C"
SIN ESCALA

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA		
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA		
NOMBRE: BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA CARNE: 201020723	EPS INGENIERIA	DISEÑO: <small>ING. BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA</small>
PROYECTO: EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER		CALCULO: <small>ING. BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA</small>
CONTENIDO: PLANTA DE TECHO + DETALLES		DIBUJO: <small>ING. BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA</small>
VOBO ALCALDE MUNICIPAL		ESCALA: INDICADA
		FECHA: MARZO 2017
		HOJA: 6/10

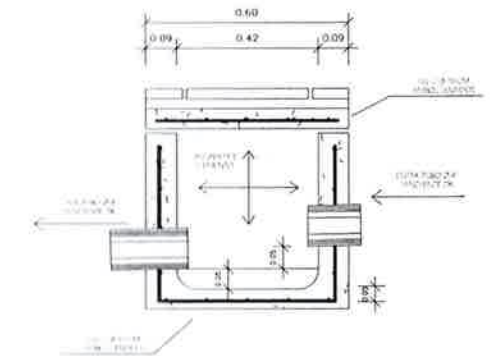


PLANTA DE DRENAJES
ESCALA: 1/75

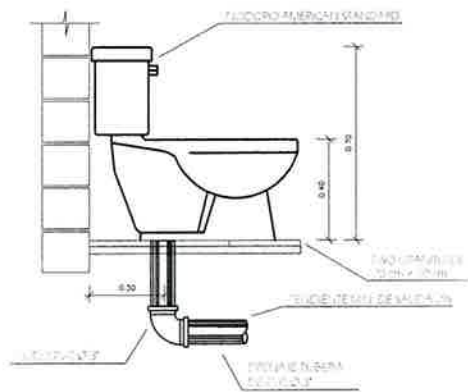
SIMBOLOGÍA	
SÍMBOLOS	DESCRIPCIÓN
	CODO P.V.C. 90° - PLANTA
	TEE P.V.C. 90° - PLANTA
	CODO P.V.C. 90° - PERFIL
	CODO P.V.C. 45° - PERFIL
	YEE P.V.C. 45° - PERFIL
	TUBERIA P.V.C. AGUA SERVIDA
	SENTIDO DE LA PENDIENTE
	CAJA DE REGISTRO, AGUA SERVIDA



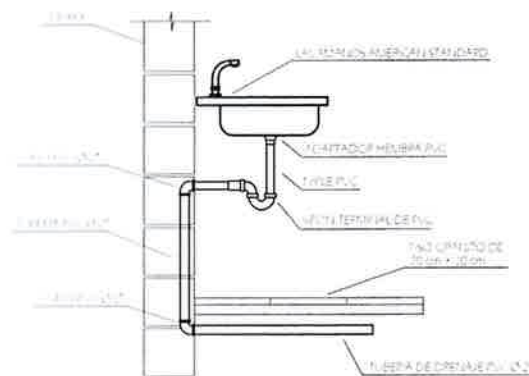
CAJA DE REGISTRO
ESCALA: 1/15



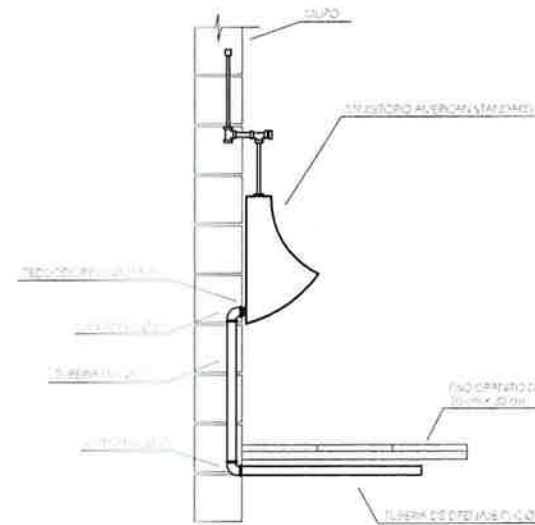
SECCIÓN CAJA DE REGISTRO
ESCALA: 1/15



DETALLE DE INODORO
ESCALA: 1/20



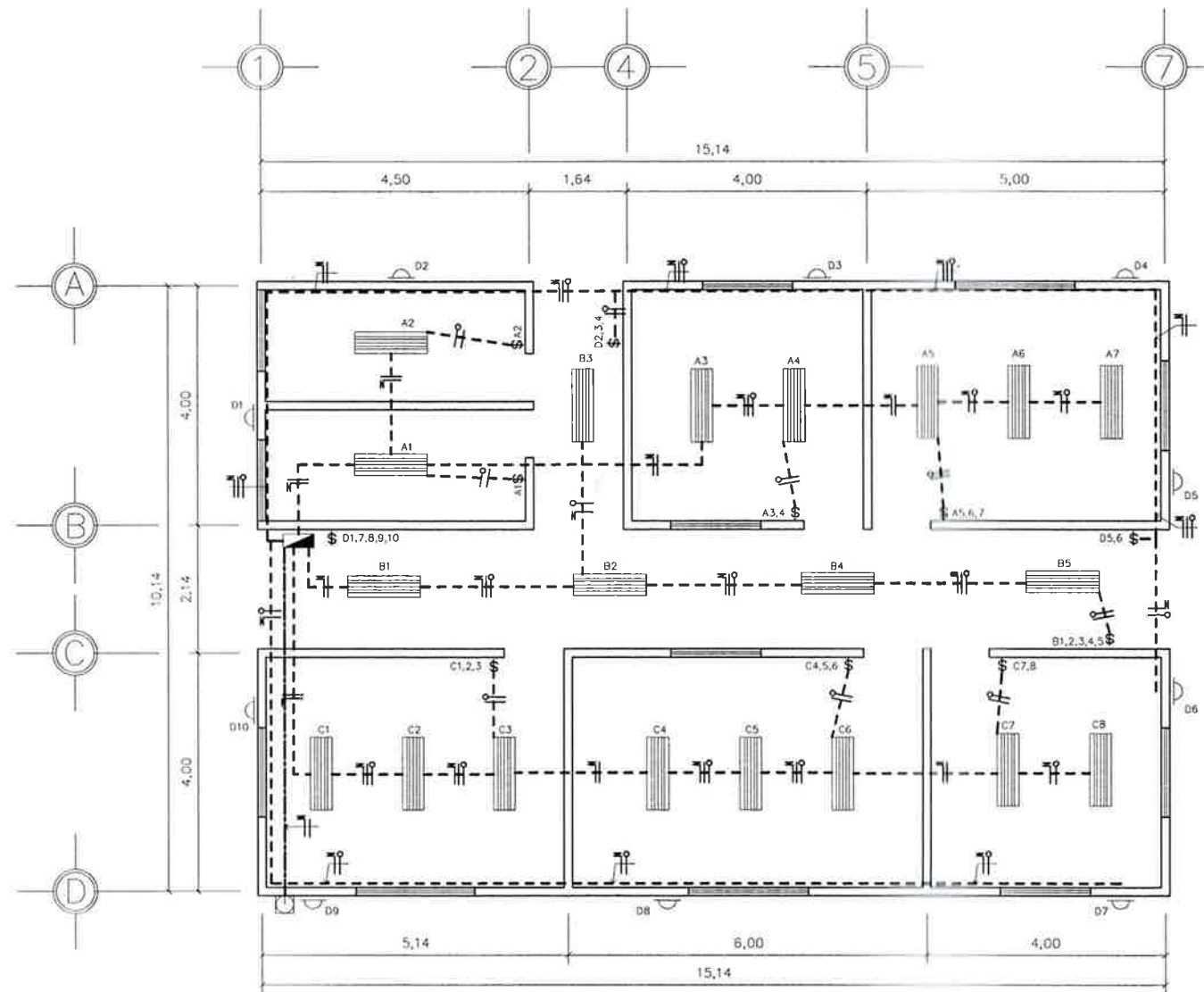
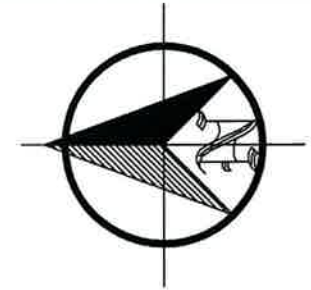
DETALLE DE LAVAMANOS
ESCALA: 1/20



DETALLE DE MINGITORIO
ESCALA: 1/20



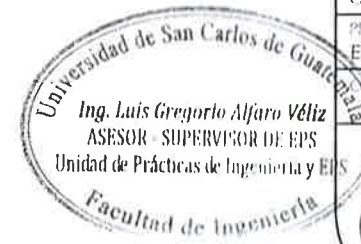
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA	
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA	
NOMBRE: BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA CARNE: 201020771	EPS INGENIERIA
PROYECTO: EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER	DESIGNO: CALCULO:
CONTENIDO: PLANTA DE DRENAJES + DETALLES	DIBUJO:
 Visto ALCALDE MUNICIPAL	ESCALA INDICADA
	FECHA: MARZO 2017
	HOJA: 8/10



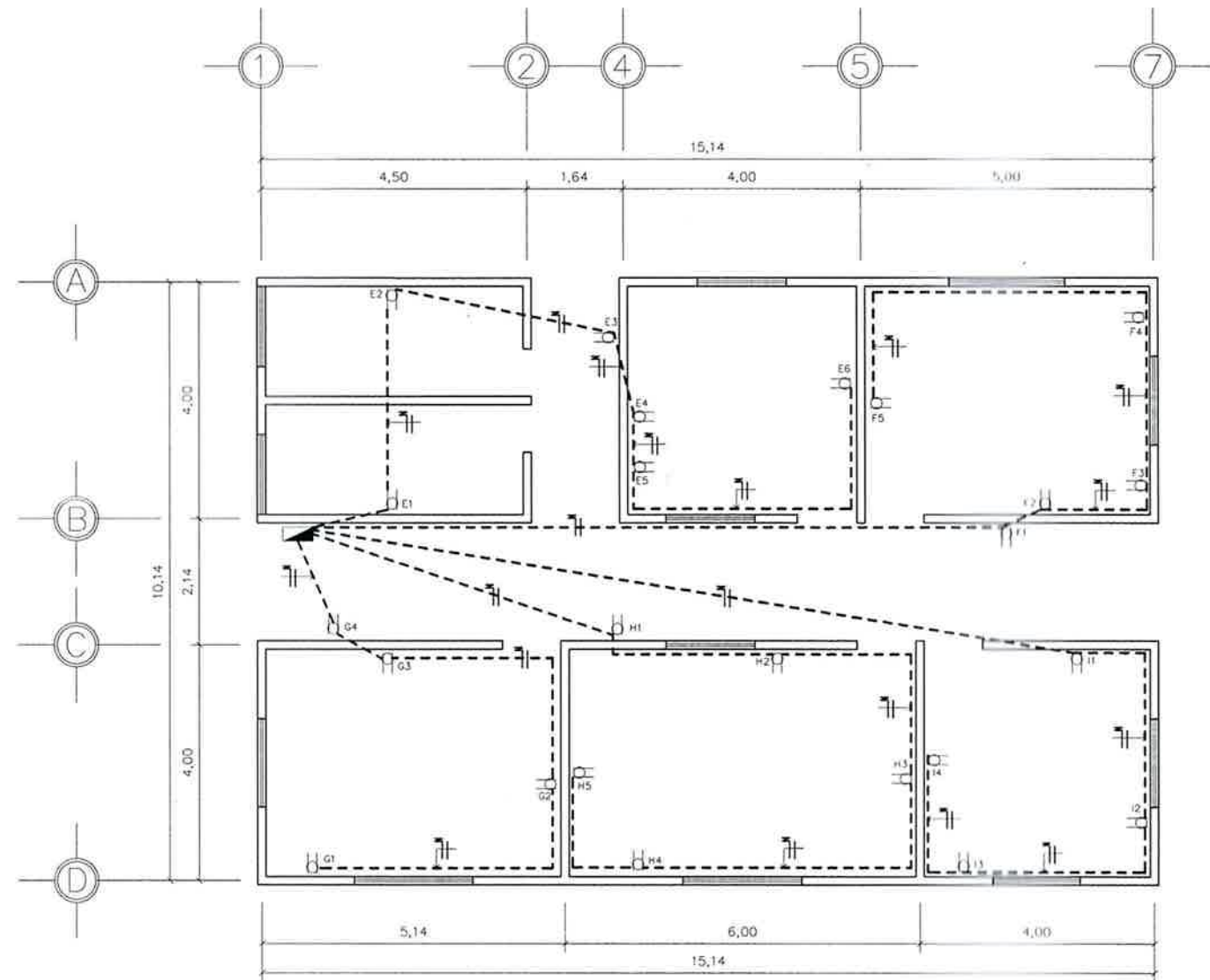
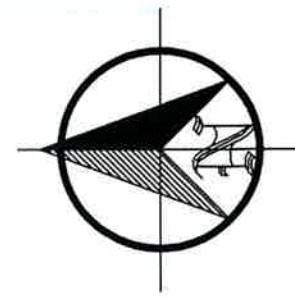
PLANTA DE ILUMINACIÓN
ESCALA 1/75

SIMBOLOGÍA	
SÍMBOLOS	DESCRIPCIÓN
	LAMPARA LED 2x4 72 W
	LAMPARA TIPO HUNQUER
	LINEA VIVA
	LINEA NEUTRA
	LINEA DE RETORNO
	INTERRUPTOR SIMPLE h=1.20m
	TABLERO DE DISTRIBUCION
	CONTADOR h=2.5 m
	TUBO PVC ELECTRICO Ø 1"
	TUBO PVC ELECTRICO PARA ACOMETIDA Ø 1"

CIRCUITO	DESCRIPCIÓN	POTENCIA Watts	UNIDADES	POTENCIA TOTAL (W)	VOLTAJE (voltios)	L1 Amperios	L2 Amperios	CONDUCTOR Calibre	FLIP-ON
A	ILUMINACIÓN	72	7	504	120	4.20	0.00	# 12	1 x 20
B	ILUMINACIÓN	72	5	360	120	0.00	3.00	# 12	1 x 20
C	ILUMINACIÓN	72	8	576	120	4.80	0.00	# 12	1 x 20
D	ILUMINACIÓN	75	10	750	120	0.00	6.25	# 12	1 x 20
E	FUERZA	180	6	1080	120	9.00	0.00	# 12	1 x 20
F	FUERZA	180	5	900	120	0.00	7.50	# 12	1 x 20
G	FUERZA	180	4	720	120	6.00	0.00	# 12	1 x 20
H	FUERZA	180	5	900	120	0.00	7.50	# 12	1 x 20
I	FUERZA	180	4	720	120	6.00	0.00	# 12	1 x 20
TOTAL						30.00	24.25	54.25	



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERIA		
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA		
NOMBRE: BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA CARNE: 201020723	EPS INGENIERIA	DISEÑO: BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA
PROYECTO: EDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER		CALCULO: BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA
CONTENIDO: PLANTA DE ILUMINACIÓN		DIBUJO: BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA
ESCALA INDICADA		HOJA: 9/10
FECHA: MARZO 2017		Voto ALCALDE MUNICIPAL



PLANTA DE FUERZA
ESCALA: 1/75

SIMBOLOGÍA	
SÍMBOLOS	DESCRIPCIÓN
	TOMACORRIENTE DOBLE 120V h = 0.30 m / 1.20 m en baños
	LÍNEA VIVA
	LÍNEA NEUTRA
	TABLERO DE DISTRIBUCIÓN
	TUBO PVC ELÉCTRICO Ø 1" SUBTERRÁNEO

CIRCUITO	DESCRIPCIÓN	POTENCIA Watts	UNIDADES	POTENCIA TOTAL (W)	VOLTAJE (voltios)	L1 Amperios	L2 Amperios	CONDUCTOR Calibre	FLIP-ON
A	ILUMINACIÓN	72	7	504	120	4.20	0.00	# 12	1 x 20
B	ILUMINACIÓN	72	5	360	120	0.00	3.00	# 12	1 x 20
C	ILUMINACIÓN	72	8	576	120	4.80	0.00	# 12	1 x 20
D	ILUMINACIÓN	75	10	750	120	0.00	6.25	# 12	1 x 20
E	FUERZA	180	6	1080	120	9.00	0.00	# 12	1 x 20
F	FUERZA	180	5	900	120	0.00	7.50	# 12	1 x 20
G	FUERZA	180	4	720	120	6.00	0.00	# 12	1 x 20
H	FUERZA	180	5	900	120	0.00	7.50	# 12	1 x 20
I	FUERZA	180	4	720	120	6.00	0.00	# 12	1 x 20
TOTAL						30.00	29.25		
TOTAL							54.25		



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA FACULTAD DE INGENIERÍA		
MUNICIPALIDAD DE ATESCATEMPA		
NOMBRE: BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA (CARNE: 201020773)	EPS INGENIERIA	DISEÑO <small>ING. BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA</small>
PROYECTO: REEDIFICACIÓN PARA LA OFICINA MUNICIPAL DE LA MUJER		CALCULO <small>ING. BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA</small>
CONTENIDO: PLANTA DE FUERZA		DIBUJO <small>ING. BRYAN FERNANDO ALFARO BARRERA</small>
ESCALA INDICADA		HOJA:
FECHA: MARZO 2017		10/10