

UNIVERSIDAD PRIVADA ANTENOR ORREGO
FACULTAD DE INGENIERÍA
ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL



**“PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS
DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL
CASERÍO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE
DEL DISTRITO DE LAREDO – PROVINCIA DE TRUJILLO – LA
LIBERTAD”**

**TESIS PARA OBTENER EL TÍTULO PROFESIONAL DE
INGENIERO CIVIL**

LÍNEA DE INVESTIGACIÓN: SANEAMIENTO

AUTORES: BR. Wilmer Junior Becerra Trujillo

BR. Omar Anthony Plasencia Pérez

ASESOR: Ing. Félix Gilberto Perrigo Sarmiento

TRUJILLO - PERÚ

2019

MIEMBROS DEL JURADO

.....
Presidente

Ing. Fidel Germán Sagástegui Plasencia
CIP 32720

.....
Secretario

Ing. Ricardo Andrés Narváez Aranda
CIP 58776

.....
Vocal

Ing. Jorge Luis Paredes Estacio
CIP 90402

TESISTAS

.....
Br. Wilmer Junior Becerra Trujillo

.....
Br. Omar Anthony Plasencia Pérez

DEDICATORIA 1

Mi Tesis se la dedico a:

A mis padres:

- Wilmer Becerra Rivero.
- Janet Trujillo Ramos.

Por el apoyo incondicional, sé que jamás existirá una forma de agradecer una vida llena de lucha, sacrificio y esfuerzo constante, mi superación se la debo a ustedes.

A mi hermana:

- Sofía Gianela Becerra Trujillo.

Quien nos enseñó a salir adelante siempre, a pesar de los golpes duros que nos da la vida y por último y no menos importante a Dios por sabernos llevar por el camino correcto y ayudarnos a sobreponernos de todos los malos momentos que nos tocó pasar juntos como la gran familia que somos.

Gracias por lo que hemos logrado.

BR. Wilmer Junior Becerra Trujillo

DEDICATORIA 2

Mi Tesis se la dedico a:

A Dios por haberme dado la vida, por ser el forjador de mi camino, por permitirme haber llegado hasta este momento tan importante de mi formación profesional.

A mis padres Alicia y Jorge por ser mi pilar fundamental y haberme apoyado incondicionalmente, pese a las adversidades e inconvenientes, gracias por confiar y creer en mí y mis expectativas, gracias por enseñarme valores que me han llevado a alcanzar una gran meta.

A todos mis hermanos, en especial a Jorge por su apoyo incondicional, y a mi familia maravillosa, quienes han creído en mí siempre, dándome ejemplo de superación, humildad y sacrificio, enseñándome a valorar todo lo que tengo.

BR. Omar Anthony Plasencia Pérez

AGRADECIMIENTO

En primer lugar, queremos agradecer a nuestra casa de estudios la Universidad Privada Antenor Orrego por los años de estudio que hemos pasado, también queremos agradecer a nuestros docentes que durante el tiempo que fuimos estudiantes nos brindaron de su conocimiento y enseñanzas para afrontar lo que nos depara luego de culminar la universidad, también por inculcarnos los valores éticos para afrontar a lo largo de la vida laboral.

Queremos agradecer a nuestros padres y demás familiares por la dedicación y el apoyo que nos brindaron a lo largo de nuestra vida universitaria, sobre todo por la paciencia que nos tuvieron cuando teníamos amanecidas para realizar trabajos grupales.

Queremos agradecer a la Municipalidad Distrital de Laredo, por proporcionarnos información necesaria para poder realizar nuestra tesis.

También queremos agradecer muy afectuosamente a nuestro asesor Ing. Félix Gilberto Perrigo Sarmiento, por el tiempo que nos brindó con su asesoría, las horas que se tomó para que realizar esta tesis y su sobre todo por los constantes consejos.

Los Tesistas

RESUMEN

La propuesta de esta presente tesis se desarrolló con el fin de dar una alternativa de solución para el abastecimiento de agua, para el Caserío de Pampas de San Juan, el proyecto se denomina: **“PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERÍO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO – PROVINCIA DE TRUJILLO – LA LIBERTAD”**

El Caserío de Pampas de San Juan pertenece al Distrito de Laredo de la Provincia de Trujillo la cual en la actualidad no cuenta con un sistema de abastecimiento de agua potable, es por ello que se surge la necesidad de solucionar los problemas existentes en el Diseño de Abastecimiento de Agua. Para ello se diseñó un Proyecto el diseño de un Reservoirio de Agua con un nuevo Diseño de la Red de Agua Potable con un periodo de diseño de 20 años con un almacenamiento de capacidad 200m³.

Se realizó el diseño Estructural del Reservoirio con los parámetros según la norma E.030 de acuerdo a la zona donde se proyectará el reservoirio.

- Z	=	0.45	(zona 4) - Caserío Pampas de San Juan - Laredo
- U	=	1.5	(Categoría A) - Reservoirios de Agua
- S	=	1.1	(S3) - Suelos Rígidos
- Tp(s)	=	1	
- Ct	=	60	(muros de concreto)
- R	=	6	(muros de concreto)
- N	=	9.66	

Se realizó el Diseño de la Línea de Impulsión, Línea de conducción y la red de agua potable, en las cuales se aplicaron los requerimientos técnicos y los parámetros hidráulicos.

Finalmente se realizó un presupuesto solo con metrados sin los costos, ya que estos suelen variar semanalmente o mensualmente.

ASBTRAC

The proposal of this thesis was developed in order to provide an alternative solution for water supply, for the Caserío Pampas de San Juan, the project is called: "DESIGN PROJECT OF THE DIFFERENT STRUCTURES OF THE WATER SUPPLY SYSTEM POTABLE OF THE CASERÍO PAMPAS OF SAN JUAN OF THE PEOPLE OF CONACHE OF THE DISTRICT OF LAREDO - PROVINCE OF TRUJILLO - THE FREEDOM ".

The Caserío de Pampas de San Juan belongs to the District of Laredo of the Province of Trujillo which currently does not have a potable water supply system, that is why the need arises to solve the existing problems in the design of Water Supply. To this end, a Project was designed to design a Water Reservoir with a new Design of the Drinking Water Network with a design period of 20 years with a storage capacity of 200m³.

The structural design of the Reservoir was made with the parameters according to the E.030 standard according to the area where the reservoir will be projected.

- $Z = 0.45$ (zone 4) - Caserío Pampas de San Juan - Laredo
- $U = 1.5$ (Category A) - Water Reservoirs
- $S = 1.1$ (S3) - Rigid floors
- $T_p (s) = 1$
- $C_t = 60$ (concrete walls)
- $R = 6$ (concrete walls)
- $n = 9.66$

The Design of the Line of Drive, Line of conduction and the network of drinkable water was realized, in which the technical requirements and the hydraulic parameters were applied.

Finally, a budget was made only with metrics without the costs, since these usually vary weekly or monthly.

INDICE

DEDICATORIA 1.....	i
DEDICATORIA 2.....	ii
AGRADECIMIENTO	iii
RESUMEN.....	iv
ASBTRAC.....	v
CAPITULO I	1
INTRODUCCION	2
1.1. REALIDAD PROBLEMÁTICA.....	2
1.2. ENUNCIADO DEL PROBLEMA.....	4
1.3. FORMULACIÓN DEL PROBLEMA	4
1.4. JUSTIFICACIÓN DEL ESTUDIO.....	4
1.4.1. Justificación académica:	4
1.4.2. Justificación social:	4
1.5. OBJETIVOS:.....	4
1.5.1. Objetivo general	4
1.5.2. Objetivos específicos	5
1.6. ANTECEDENTES.....	6
1.6.1. Antecedentes Nacionales	6
1.6.2. Antecedentes Internacionales	7
CAPITULO II.....	9
MARCO TEORICO	10
2.1. SISTEMA DE AGUA POTABLE.....	10
2.1.1. Agua.....	10
2.1.2. Importancia del Recurso Agua	10
2.1.3. Agua Potable	10
2.1.4. Calidad y Cantidad	11
2.1.5. Aguas Pluviales.....	11
2.1.6. Aguas Superficiales	12

2.1.7.	Agua Subterránea	12
2.1.8.	Manantiales	12
2.1.9.	Caracterización del Agua.....	12
2.1.10.	Caudal	13
2.1.11.	Captación.....	13
2.2.	MARCO CONCEPTUAL	13
2.2.1.	Procedimientos	13
2.2.1.1.	Cámara de Descarga con Vertedero	¡Error! Marcador no definido.
2.2.1.2.	Filtración	¡Error! Marcador no definido.
2.2.1.3.	Desinfección	¡Error! Marcador no definido.
2.2.1.4.	Reservorio de Almacenamiento:	14
2.2.1.5.	Captación de Aguas Superficiales.....	14
2.2.1.6.	Toma Directa.....	15
2.2.1.7.	Red de Distribución.....	15
2.3.	HIPOTESIS	15
2.4.	VARIABLES.....	16
2.4.1.	Variable independiente:	16
2.4.2.	7.2. Variable Dependiente:.....	16
2.4.3.	7.3. Operacionalización de variables:	16
CAPITULO III		17
METODOLOGIA		18
3.1.	TIPO Y NIVEL DE INVESTIGACION	18
3.1.1.	Tipo de investigación.....	18
3.1.2.	Nivel de investigación	18
3.2.	POBLACIÓN Y MUESTRA	18
3.2.1.	Población	18
3.2.2.	Muestra.....	18
3.3.	TÉCNICAS E INSTRUMENTOS DE INVESTIGACIÓN	18
3.3.1.	Diseño de Contrastación.	18
3.3.1.1.	Técnicas e instrumentos de recolección de datos.....	18
3.3.1.2.	Procesamiento y Análisis de Datos.....	19
3.3.1.3.	Técnicas de Análisis de Datos.	19
3.4.	DISEÑO DE INVESTIGACIÓN.....	22

3.4.1.	Diseño de Investigación Documental	22
3.5.	PROCESAMIENTO Y ANÁLISIS DE DATOS.....	22
3.5.1.	Procedimientos	22
3.5.1.1.	Caudal de bombeo	22
3.5.1.2.	Red de conducción.....	23
3.5.1.3.	Tanque de Almacenamiento:	23
3.5.1.4.	Red de Distribución.....	23
3.5.1.5.	Diseño hidráulico.....	24
3.5.1.6.	Diseño del sistema de agua potable.....	24
3.5.1.7.	Diseño de la línea de conducción.....	36
3.5.1.8.	Volumen De Almacenamiento.....	37
3.5.1.9.	Variaciones de consumo	38
3.5.1.10.	Estudio de suelos.....	40
CAPITULO IV.....		47
RESULTADOS		48
4.1.	POBLACIÓN FUTURA	48
4.2.	DOTACIÓN DE CONSUMO.....	49
4.3.	DETERMINACIÓN DE VARIACIÓN DE CONSUMO O DEMANDA.....	50
4.3.1.	Consumo Promedio Diario Anual (Q_m)	50
4.3.2.	Consumo máximo diario (Q_{md})	50
4.3.3.	Consumo Máximo horario (Q_{mh})	50
4.4.	LINEA DE IMPULSIÓN.....	50
4.4.1.	Cálculo de Caudal de Bombeo:.....	50
4.4.2.	CÁLCULO DEL DIAMETRO DE LA LINEA DE IMPULSION	51
4.4.3.	CÁLCULO DE VELOCIDADES:.....	51
4.4.4.	CÁLCULO DE PERDIDAS DE CARGA POR FRICCIÓN (h_f):.....	51
4.4.5.	CÁLCULO DE PERDIDAS DE CARGA POR ACCESORIOS (h_f):.....	52
4.4.6.	CÁLCULO DE ALTURA ESTÁTICA:.....	52
4.4.7.	CÁLCULO DE LA ALTURA DINÁMICA TOTAL:.....	52
4.4.8.	CÁLCULO DE LA POTENCIA DE BOMBA Y EL MOTOR:	52
4.5.	VOLUMEN DE RESERVORIO	52
4.5.1.	Volumen De Regulación (V_{reg}):	52
4.5.2.	Volumen Contra Incendios (V_{ci}):	53

4.5.3.	Volumen de Reserva (V_{res}):	53
4.5.4.	Volumen de Reservorio Existente (V_t):	53
4.5.5.	Volumen de Reservorio Total (V_t):	53
4.6.	DISEÑO ESTRUCTURAL DEL RESERVORIO	55
4.7.	LÍNEA DE CONDUCCIÓN	73
4.8.	LÍNEA DE DISTRIBUCION – TUBERIAS (Modelamiento en EPANET).....	75
4.9.	ESTUDIO DE SUELOS	86
4.10.	PROPUESTA DE INVESTIGACIÓN.	92
CAPÍTULO V		100
5.1.	ANÁLISIS E INTERPRETACIÓN DE RESULTADOS	101
5.2.	PRUEBA DE HIPÓTESIS	102
5.3.	DISCUSIÓN DE RESULTADOS.....	103
CONCLUSIONES.....		104
RECOMENDACIONES		107
REFERENCIAS.....		108
ANEXOS		109

INDICE DE TABLAS

Tabla 1: Fuente RNE – Periodo de diseño Según Número de Habitantes.....	25
Tabla 2:Fuente Elaboración Propia.....	25
Tabla 3: Fuente RNE – Periodo años Recomendados.....	26
Tabla 4: Fuente : Honorio Quispe, Taquichire Zarmiento, & Torrico Sipe	37
Tabla 5: Fuente	38
Tabla 6: Fuente: Duque Escobar.....	42
Tabla 7: Fuente elaboración Propia – línea de conducción	74

INDICE DE FIGURAS

Figura 1: Ubicación y Localización	6
Figura 2: Manual Para El Diseño De Sistemas De Agua Potable Y Alcantarillado Sanitario – conexiones de tuberías con cruceros (cambio de direcciones).	29
Figura 3: Fuente: Manual Para El Diseño De Sistemas De Agua Potable Y Alcantarillado Sanitario – Imagen con los datos de la línea de conducción	30
Figura 4: Fuente: Manual Para El Diseño De Sistemas De Agua Potable Y Alcantarillado Sanitario – Imagen con longitudes entre conexiones	31
Figura 5 Fuente: Manual Para El Diseño De Sistemas De Agua Potable Y Alcantarillado Sanitario – Trazado de la línea de conducción	33
Figura 6: Fuente: Manual Para El Diseño De Sistemas De Agua Potable Y Alcantarillado Sanitario – Imagen de los datos y resultado de la línea de conducción	34
Figura 7: Fuente Elaboración Propia-Reservorio Apoyado	54
Figura 8: Fuente Elaboración Propia – Esquema de la Red de agua potable en EPANET	75
Figura 9: Fuente Elaboración Propia – Esquema de Presión en EPANET.....	76
Figura 10: Fuente Elaboración Propia – Esquema de Diámetro en EPANET	77
Figura 11: Fuente Elaboración Propia – Esquema de Caudal en EPANET	78
Figura 12: Fuente Elaboración Propia - Curvas Piezométricas con Franjas Rellenas en EPANET .	79
Figura 13: Fuente Elaboración Propia - Curvas Piezométricas Con Isolineas en EPANET	80

CAPITULO I

INTRODUCCION

1.1. REALIDAD PROBLEMÁTICA

En el país, aproximadamente 5 millones de personas no cuentan con agua potable. Los servicios en agua y saneamiento son insostenibles por insuficiente inversión, graves problemas económicos de los operadores, falta de apoyo estatal y normas legales inadecuadas. (PLANTAS DE TRATAMIENTO DE AGUAS RESIDUALES, 2015).

El agua potable tiene diversos usos en la vida diaria, al pasar los años se han hecho infinidad de sistemas de almacenamiento de agua. Para lo cual se ha buscado encontrar la forma más conveniente de hacer un sistema de almacenamiento, tanto desde el punto de vista técnico como del económico, y que sea resistente. En la actualidad hay muchas formas de obtener suministros de agua, de fuentes convencionales, compuestas por las aguas subterráneas las cuales son los acuíferos y las superficiales donde encontramos ríos, lagos y presas, canales. Rara vez se acude a las no convencionales, que son los acuíferos salados, el agua de mar y el agua negra. Por su elevada calidad, se prefiere potabilizar aguas de acuíferos para los cuales basta con aplicar cloración y en algunos casos eliminar hierro y manganeso. En cambio, para aguas superficiales se requieren plantas potabilizadoras más complejas, que incluyen procesos como coagulación floculación, sedimentación, filtración y por supuesto, desinfección con cloro. (Comisión Nacional del Agua, 2007).

Actualmente Conache cuenta con un caserío denominado Pampas de San Juan, constituido por 514 lotes con una población de 2435 habitantes; el mismo que su sistema de abastecimiento de agua es deficitario y de pésima calidad.

El Proyecto existente desde el año 1999 - 2002 (1° y 2° Etapa), en el Caserío Pampas de San Juan en la actualidad se encuentra inservible casi en su totalidad, dicha información nos la brindó la población, en las entrevistas que realizamos y por el reconocimiento de la zona la cual la llevamos a cabo con un morador que nos indicaba los puntos exactos en donde se encuentran las fallas.

La localidad del Caserío, cuenta con un nuevo proyecto de mejoramiento del año 2015 pero que tiene distintas observaciones realizadas por la oficina de proyectos de la Municipalidad Distrital de Laredo, por tales motivos no se lleva a cabo la ejecución de dicho proyecto hasta la actualidad.

El abastecimiento de agua potable, es por medio de un manantial que nace en el Cerro Blanco “la carbonera”; el agua llega cada 5 a 6 días, y en horas de 11pm a 4 am, con una presión muy baja la cual no es suficiente para abastecer a la población, los cuales almacenan en tanques, para abastecerse de agua.

Nos entrevistamos con el Sr. Pinillos Valdivieso Solano, que es actualmente presidente de la Junta Vecinal y al docente de la Institución Educativa (IE) N° 2028 de Pampas de San Juan, Profesor Manuel La Portilla, quienes nos indicaron la problemática que llevan día a día en la población por la falta de habilitación de agua potable, falta de agua para los baños, para aseo personal, limpieza etc., llegando a tomar agua de pozo, que están a la intemperie y contaminados, lo que es un peligro latente por ser focos de infección para la generación de enfermedades gastrointestinales y parasitarias, especialmente para los grupos más vulnerables que son los niños y los adultos mayores. Esta situación se acrecienta en las épocas de verano, por tal motivo es urgente mejorar el servicio de agua potable en este anexo.

También nos indicaron que no toda la población cuenta con conexiones de tuberías para su abastecimiento de agua potable, por lo cual acuden a cargar en baldes de plásticos, el agua para consumo personal de puntos considerados como piletas.

La I.E de pampas de san juan cuenta con 7 aulas entre inicial y primaria, la cual tiene un promedio de alumnado de 95 niños menores de 10 años, y 5 docentes, cuentan con 3 tanques rotoplas de 1100 l. cada uno y conexiones de tuberías inservibles, por motivos que la misma población abastece diariamente con agua para consumo y limpieza de dicha institución y para sus hijos, por lo cual conlleva a unos escasos extremadamente critica de agua potable en la población.

La población del Caserío, proviene de hogares con niveles socio económico bajo y expuestas a enfermedades infectocontagiosas, gastrointestinales, parasitosis, enfermedades de la piel, registrados en el puesto de salud de Laredo, lo cual aumenta el grado de mortalidad y morbilidad.

1.2. ENUNCIADO DEL PROBLEMA

El Proyecto De Diseño de las Diferentes Estructuras del Sistema de Abastecimiento de Agua Potable del Caserío Pampas de San Juan del pueblo de Conache del Distrito de Laredo – Trujillo, permitirá mejorar el Abastecimiento de Agua Potable de dicha localidad.

1.3. FORMULACIÓN DEL PROBLEMA

¿Cuál será el proyecto de Diseño de las Diferentes Estructuras de Abastecimiento de Agua Potable del Caserío Pampas de San Juan del pueblo de Conache del Distrito de Laredo – Provincia de Trujillo – La Libertad?

1.4. JUSTIFICACIÓN DEL ESTUDIO

El presente proyecto de investigación será beneficioso para el caserío Pampas de San Juan, ya que se planteará un sistema con suficiente cantidad y calidad del agua, así como las presiones de servicio y permitirá una propuesta viable para su posterior ejecución de agua potable.

El proyecto también se justifica ambientalmente, por que reducirá la contaminación a la que se encuentra expuesta la población del Caserío Pampas de San Juan.

1.4.1. Justificación académica:

El proyecto de tesis se justifica académicamente porque permitirá aplicar procedimientos y metodologías, mediante el Diseño de las Diferentes Estructuras del Sistema de Abastecimiento de Agua Potable para el Caserío de Pampa de San Juan.

1.4.2. Justificación social:

El Proyecto se justifica socialmente porque evaluará una alternativa de Diseño para mejorar la calidad del servicio en los pobladores permitiendo reducir las enfermedades al no consumir agua de pozo.

1.5. OBJETIVOS:

1.5.1. Objetivo general

Realizar el Proyecto de Diseño de las Diferentes Estructuras de Sistema de Abastecimiento de Agua Potable del Caserío Pampas de San Juan del Pueblo de Conache del Distrito de Laredo – Provincia de Trujillo – La Libertad.

1.5.2. Objetivos específicos

- Realizar los estudios básicos de ingeniería: reconocimiento de la zona y toma de datos de población, levantamiento topográfico.
- Calculo de la población futura que se beneficiará con el proyecto.
- Determinar recarga de la fuente de agua en la zona explorada, mediante aforos y cálculo de la conductividad hidráulica.
- Diseñar la línea impulsión y conducción.
- Diseñar el reservorio de almacenamiento.
- Realizar el diseño de la red de distribución mediante modelamiento y simulación numérica aplicando Epanet.
- Realizar el estudio de mecánica de suelos.

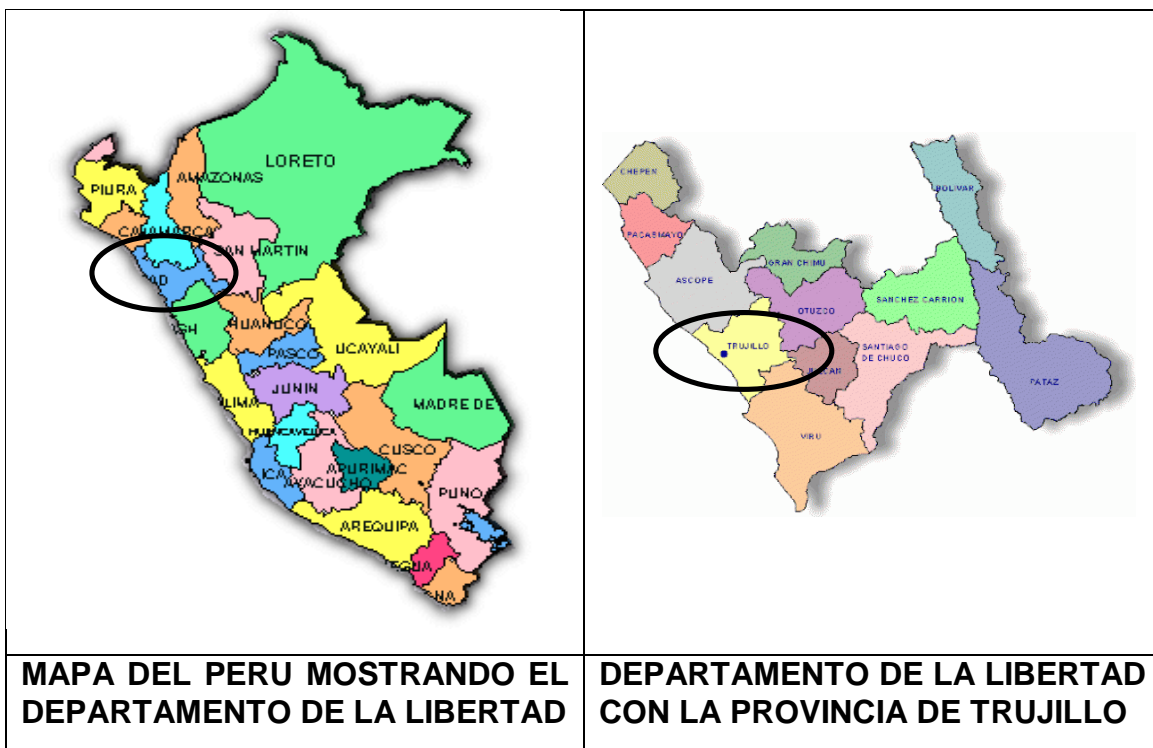




Figura 1: Ubicación y Localización – Fuente Google Maps

1.6. ANTECEDENTES

1.6.1. Antecedentes Nacionales

LOPEZ, ELIZA (2014) en su línea de investigación titulada “Estudio de amenaza, vulnerabilidad y riesgo sanitario –ambiental en los servicios de agua potable y de la disposición sanitaria de excretas y aguas residuales, en el centro poblado de molino – Chocope”, se propuso como objetivos: Determinar el estudio topográfico del centro poblado ,elaborar el estudio de impacto ambiental para el tipo de construcción para la disposición de sanitaria de excretas y aguas residuales y determinar las amenazas, vulnerabilidad y riesgos del sistema de agua potable y alcantarillado sanitario rural.

Llegando a los siguientes resultados los estudios de análisis de vulnerabilidad tienen que ser el producto de trabajo disciplinario, la aplicación de criterios de prevención en el diseño, ubicación, selección de materiales, etc.

Su principal aporte a la investigación: El proyecto de agua y alcantarillado debe contar con el respectivo análisis de sostenibilidad y una gestión de riesgo en educación sanitaria

y participación activa de la población, también se tendrá en cuenta el análisis de vulnerabilidad del proyecto teniendo en cuenta los criterios de prevención de diseño.

JARA,SANTOS(2014) en su línea de investigación titulada “ Diseño de abastecimiento de agua potable y el diseño de alcantarillado de las localidades: el calvario y rincón de pampa grande del distrito de Curgos - la Libertad” , se propuso como objetivos realizar el levantamiento topográfico de la zona de estudio, el diseño de alcantarillado , mejorar el medio ambiente, en lo Físico, Biológico y Social en los sectores beneficiados.

Llega o a los siguientes resultados: La topografía de la zona de estudio es accidentada. Se realizó el cálculo de presiones perdidas de carga, velocidades y demás parámetros de las redes de agua potable han sido verificados y simulados mediante uso del programa establecido por FONCODES y de amplio uso en nuestro país.

Su principal aporte a la investigación es la infraestructura de saneamiento proyectada se logrará mejorar las condiciones de salud de cada uno de los pobladores, así como el crecimiento de cada una de las actividades económicas; de ahí a ejecutarse el proyecto se dará un paso importante el desarrollo.

1.6.2. Antecedentes Internacionales

RAÚL JOSÉ LÓPEZ MALAVÉ (2009). En su línea de investigación titulada: “Diseño del Sistema de Abastecimiento de agua potable para las comunidades Santa Fe y Capachal, Píritu, estado Anzoátegui “

Se propuso el diseño en el sistema de abastecimiento de agua potable de las comunidades de Santa Fe y Capachal. Para lo cual se desarrolló el diseño de cálculos de hidráulica, estableciéndose como parámetro fijo el número de habitantes a los cuales se les brindara el servicio, determinándose el caudal aproximado que necesitan esas comunidades, y así, lograr satisfacer las necesidades domésticas de esas poblaciones. Conocido el caudal necesario se estudió la proyección y distribución de la tubería con el fin de determinar las pérdidas que deben vencer las bombas para poder seleccionarlas dependiendo de las especificaciones técnicas del fabricante. Y, por último, simular el sistema con el programa PIPEPHASE 8.1 para poder verificar el funcionamiento del mismo y obtener unos resultados más satisfactorios. La investigación llevo a los siguientes resultados:

a) Una distribución adecuada del caudal en cada comunidad lo cual garantiza el suministro diario requerido.

b) Las bombas seleccionadas fueron las centrífugas, debido a que es un tipo de máquina más versátil y puede mover grandes o pequeñas cantidades de agua a una gama muy grande de presiones.

Alvarado Espejo Paola (2013) en su línea de Investigación titulada “Estudios y diseños del sistema de agua potable del barrio San Vicente, parroquia Nambacola, cantón Gonzanamá”. Los servicios básicos de los que dispone la comunidad de San Vicente no permiten que su condición de vida sea de calidad, por la falta de infraestructura en lo referente a los servicios básicos de agua potable. Se propuso la construcción de un Sistema de Agua Potable que brindará el servicio a 55 familias que habitan en la comunidad indicada. Para lo cual se desarrolló los diseños del sistema de infraestructura hidrológica, ambiental, económica e hidráulica proyectada a 20 años, actualmente la comunidad cuenta con 202 habitantes y en la vida útil del sistema se obtendrá una población final de 251 habitantes. La investigación logro los resultados favorables con los parámetros analizados en el estudio técnico económico como son el VAN, TIR y Beneficio/Costo, para la ejecución del proyecto de Agua Potable en la comunidad indicada.

El principal aporte del Estudio de Impactos Ambientales, se concluye que no existe un impacto negativo de consideración, ya que no afecta ni a la flora, ni a la fauna del ecosistema. Los parámetros analizados en el estudio técnico económico como son el VAN, TIR y Beneficio/Costo arrojan resultados favorables para la ejecución del proyecto de Agua Potable en la comunidad indicada.

CAPITULO II

MARCO TEORICO

2.1. SISTEMA DE AGUA POTABLE

2.1.1. Agua

La determinación del olor y el sabor del agua es útil para evaluar la calidad de la misma y su aceptabilidad por parte del consumidor, para el control de procesos de una planta y para determinar muchos casos la fuente una posible contaminación. (Romero, 2009, pág. 110)

En muchos casos también podemos encontrarnos con aguas subterráneas las cuales dan nacimiento a los ríos y lagos, acuífero y otros

En muchos lugares al agua no está considerada apta para el consumo, ya que es agua de mar que es salada, en otros casos está estancada la cual nacen muchas bacterias y que en muchos casos estas son infecciosas.

2.1.2. Importancia del Recurso Agua

El agua es un elemento esencial para la vida, sin ella el hombre no podría existir. Actualmente, la disponibilidad de agua en cantidad suficiente y de buena calidad es una de las principales necesidades de cualquier población. Por esta razón, la calidad del agua es la rama de la ingeniería que pretende:

- Diagnosticar los problemas relacionadas con la calidad del agua
- Relacionar los problemas de calidad con los diferentes usos deseables del agua
- Juzgar que variables de calidad del agua se necesita controlar y los medios o recursos disponibles para hacerlo. (Sierra, 2011, pág. 28)

2.1.3. Agua Potable

Se considera agua tratada aquella que a la cual se han variado o cambiado sus características físicas, químicas y biológicas con el propósito de utilizarla en algún uso benéfico. La calidad del agua tratada depende del uso que se asignar o a dar. Por ejemplo, la calidad del agua para el consumo humano o la utilizable para riego tiene una calidad diferente a la calidad de agua requerida por un determinado sector industrial. (Sierra, 2011, pág. 51)

2.1.4. Calidad y Cantidad

El agua es el elemento líquido que toda persona consume, pero antes de ser consumida el agua tiene un valor esencial para la vida, por lo tanto, la calidad y cantidad tiene que ser apta para la población. La calidad del agua para beber debe tener una composición fisicoquímico-microbiológica que es una de sus características en la naturaleza, se dice que el agua es de calidad, cuando sus características la hacen aceptables hasta cierto grado de uso.

Por otro lado, la cantidad, tiene que ser lo suficiente para abastecer de agua a toda una población, tanto como para usos personales y domésticos, entre los cuales están incluidos saneamiento, riego, preparación de alimentos e higiene personal. Según datos de la Organización Mundial de la Salud, de 50 a 100 litros diarios por persona son suficientes para cubrir las necesidades básicas, estableciendo 20 litros de agua potable por persona como la cantidad mínima por debajo de la cual se entiende que no existe un abastecimiento de agua digno.

El agua potable debe ser consumida durante toda la vida, no tiene ningún riesgo cuando ya ha sido potabilizada.

2.1.5. Aguas Pluviales

El agua pluvial se compone de lluvia, nieve fundida, granizo, y otros tipos de precipitados atmosféricas. Limpia la atmósfera y transfiere los contaminantes del aire a la lluvia. Por ello, las aguas pluviales a menudo contienen carbonato y sulfatos si se recogen en un área industrial de aire poluto. La lluvia ácida es realmente nociva, y puede afectar al funcionamiento de la planta de tratamiento.

Las nubes se forman dando a nacer la lluvia o nieve que al caer se forman grandes riachuelos o ríos, mayormente este caso se da en las alturas. Cuando la lluvia está cayendo por el camino van absorbiendo muchos gases del aire, tanto el polvo, el humo proveniente de las ciudades. En el paso de la lluvia y de la nieve estos absorben algunas bacterias y hasta esporas vegetales que se encuentran en el aire.

2.1.6. Aguas Superficiales

Las aguas superficiales se originan en los acuíferos y manan directamente del suelo. Son las de las corrientes naturales como ríos y arroyos; y en relativo reposo en lagos, embalses, mares; y en estado sólido en el hielo y las nieves donde se acumulan en grandes cantidades. Al escurrir por la superficie las corrientes naturales están sujetas a contaminaciones derivadas del hombre y de sus actividades transformándolas en muchos casos en nocivas o impropias para la salud. Su calidad depende también del tipo de suelo y de vegetación. (López, 2009)

2.1.7. Agua Subterránea

Son las que penetran por las porosidades del suelo mediante el proceso denominado infiltración. Parte de la lluvia que cae sobre la superficie de la tierra se filtra en el suelo y se torna en agua subterránea. Durante su paso a través del suelo, el agua entra en contacto con muchas sustancias, tanto orgánicas como inorgánicas.

Algunas de estas sustancias son fácilmente solubles en agua. Otras, como las que causan la alcalinidad y la dureza, son solubles en agua que contiene dióxido de carbono absorbido del aire o de las materias orgánicas en descomposición en la tierra.

2.1.8. Manantiales

Los manantiales son aguas subterráneas que corren gran parte del subsuelo y que estas buscan salir a la superficie dando forma a un manantial. Esto llega a suceder casi siempre cuando hay algunas fisuras en los subsuelos que tiene una extensión larga de materiales permeables. Muchas veces los manantiales nacen entre las grietas de las rocas que se encuentran en las partes altas de los cerros. Normalmente, el agua que aflora en los manantiales tienden a ser limitadas, como hay otros casos que esta agua se almacena en los subsuelos, abasteciendo por mucho tiempo, por el cual muchas personas aprovechan este líquido de modo que se aprovecha en muchos lugares solo para pequeñas poblaciones.

2.1.9. Caracterización del Agua

La caracterización del agua tiene como objeto conocer los elementos contaminantes y no contaminantes con el fin de definir su óptimo uso humano. Los parámetros que tiene los elementos de la caracterización dará una mejor calidad del agua para el uso que está

destinado y que a su vez esta permitirá visualizar los aspectos relacionados con su composición físico, químico y microbiológica también dará a conocer requerimientos económicos.

Para determinar si el agua es pura o está contaminada, es necesario hacerle varios análisis para medir los parámetros contaminantes.

2.1.10. Caudal

Cantidad de agua de una corriente.

2.1.11. Captación

(Perez de la Cruz, 2011) Se entiende por captación el punto o puntos de origen de las aguas para un abastecimiento, así como las obras de diferente naturaleza que deben realizarse para su recogida. Las captaciones de aguas superficiales pueden ser:

- De agua de lluvia (pluviales)
- De arroyos y ríos
- De lagos o de embalses.

2.2. MARCO CONCEPTUAL

2.2.1. Procedimientos

Para el abastecimiento de consumo de los habitantes de la fuente de agua que se ubica a más de 295.14 m. aproximadamente, se considera tomando en cuenta el número de habitantes que viven en el distrito, con una dotación aproximada de 140 l/hab/día, dado que en los meses de verano puede alcanzar mayores dotaciones por el calor y la higiene que normalmente debe tenerse.

Para una vivienda conformada de 5 personas, con una dotación de 140 l/hab/día, el caudal requerido es de 1.20 lts/s, el volumen requerido para el abastecimiento es de 50m³ que permitirá dotar al poblador para un periodo de 8 días.

2.2.1.1. Reservorio de Almacenamiento:

El almacenamiento de agua en reservorios permite tener, al productor agropecuario, un suministro de agua de buena calidad en el verano o durante las sequías que se presentan en verano.

Los reservorios se pueden construir para almacenar aguas de escorrentía provenientes de quebradas y ríos, o para capturar aguas llovidas, lo que se puede definir como cosecha de agua de lluvia. En ese sentido, se define la cosecha de agua como “la recolección del agua de escorrentía para su uso productivo”, mientras que, según la captación de agua de lluvia está definida como “la recolección de escorrentía superficial para su uso productivo, y que puede lograrse de las superficies de tejados, así como de corrientes de agua intermitentes o efímeras”.

2.2.1.2. Captación de Aguas Superficiales.

Para lograr captar este tipo de agua, será necesario localizar un puquio, manantial o una grieta donde la corriente de agua discurra con mucha frecuencia con el fin de garantizar el servicio durante todo un año con la cual será de abasto para una población.

- Los elementos que integran una obra de captación de este tipo son:
- Grietas, manantiales o puquios
- Compuertas, válvulas de seccionamiento.
- Rejillas, cámaras de decantación, y captación.
- Vertedores, desarenador.
- Cámara rompe presión.
- Reservorio.

Para el diseño de este tipo de obras se requiere conocer los siguientes datos:

- Caudal máximo, caudal medio y mínimo de la corriente.
- El nivel de agua, normal y mínimo.
- Características de las grietas, manantiales o puquios.
- Identificación arrastre de cuerpos flotantes y sedimentos.
- Características de la vegetación, incluyendo efecto del agua de riego.

- Fuentes de contaminación de grietas, manantiales o puquios.

2.2.1.3. Toma Directa.

Este tipo de toma es recomendable para gastos menores a 10 lps con la finalidad de poder aprovechar el agua de los arroyos y ríos con un escurrimiento permanente.

Existen varios tipos de esta toma, a continuación, se muestran algunos:

Siendo el elegido el primero ya que el lugar destinado a la toma de agua viene siendo una laguna ubicada cerca de la localidad.

2.2.1.4. Red de Distribución.

Este sistema de tuberías tiene la función de poner el agua a disposición de todos los habitantes de la población con las siguientes características:

- Agua en cantidad suficiente
- El agua debe ser potable (calidad adecuada)
- Las presiones o cargas disponibles en cualquier punto de la red deben estar entre 1.5 y 5 kg/cm² (15 a 50 metros columna de agua) en localidades pequeñas la presión mínima puede ser de 1kg/cm² (10 mca).

El trazo de la red de distribución puede ser de dos formas principalmente que son: red abierta o sistema ramificado, y circuito o sistema en malla; en algunos casos puede ser la combinación de las dos. El sistema más común, adecuado y recomendable es el de malla o circuito y sus componentes son las tuberías primarias o de circuito que serán las de mayor diámetro y las tuberías secundarias o de relleno que estarán conectadas a las tuberías principales.

2.3. HIPOTESIS

Si desarrollamos el Proyecto de Diseño de las Diferentes Estructuras del Sistema de Abastecimiento de Agua Potable del Caserío Pampas de San Juan del pueblo de Conache del Distrito de Laredo, entonces se tendrá un proyecto con Caudales, Diámetros y Presiones en condiciones óptimas, que cumplan el RNE.

2.4. VARIABLES

2.4.1. Variable independiente:

Caserío Pampas de San Juan.

2.4.2. 7.2. Variable Dependiente:

Diseño de las Estructuras del Sistema de Abastecimiento de Agua Potable.

2.4.3. 7.3. Operacionalización de variables:

Variable independiente: Caserío Pampas de San Juan			
Dimensiones	Indicadores	Unidad	Instrumento de Investigación
Longitud	Delimitación de la zona de estudio	m	Nivel de Ingeniero, GPS
Área topografía	El Área que permitirá dividir los espacios para el proceso de nuestro Proyecto de Tesis	m	AutoCAD Estación total

Variable dependiente: Diseño de las Diferentes Estructuras del Sistema de Abastecimiento de Agua Potable			
Dimensiones	Indicadores	Unidad	Instrumento de Investigación
Diseño de Agua Potable: Parámetros de diseño	Población	Hab.	Estadísticas Censo INEI
	Dotación	Lts/hab/día	R.N.E
	Caudal, Velocidad y Presión	Lts/s y m/s mca	Aforo Manómetro

CAPITULO III

METODOLOGIA

3.1. TIPO Y NIVEL DE INVESTIGACION

3.1.1. Tipo de investigación

Aplicada

3.1.2. Nivel de investigación

Descriptivo: se va a realizaron métodos estadísticos los cuales nos ayudaran a describir los datos necesarios para proponer el diseño el cual se está proponiendo.

3.2. POBLACIÓN Y MUESTRA

3.2.1. Población

Los Pobladores del Caserío Pampas de San Juan Distrito de Laredo - Provincia de Trujillo - La Libertad.

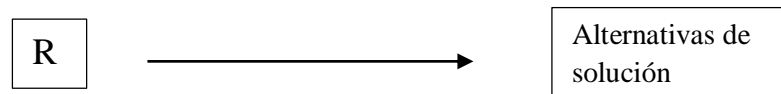
3.2.2. Muestra

Los Pobladores del Caserío Pampas de San Juan, actualmente hay un total de 514 viviendas.

3.3. TÉCNICAS E INSTRUMENTOS DE INVESTIGACIÓN

3.3.1. Diseño de Contrastación.

En trabajo de investigación es descriptivo debido a que vamos a trabajar según la realidad problemática del Caserío de Pampas de San Juan y aplicativo porque vamos a utilizar métodos matemáticos para el diseño de las estructuras.



3.3.1.1. Técnicas e instrumentos de recolección de datos.

- Análisis documental, mediante la revisión bibliográfica de informes y tesis, las cuales nos servirán de antecedentes para la investigación.
- Observación directa en campo, con la finalidad de poder describir la situación actual de la localidad El Caserío Pampas de San Juan, realizando en campo distintos ensayos que servirán de fundamento al desarrollo de la tesis, tales como: Calicatas, Topografía, estudio de suelos, estudio hidrológico.

- Entrevistas a población que está siendo afectada.
- Diagnósticos y propuestas de solución para evitar la falta de abastecimiento de agua potable a la población.

3.3.1.2. **Procesamiento y Análisis de Datos.**

- **AutoCAD:** Es un programa para diseño de dibujo por computadora que permite plasmar el diseño propuesto mediante los dibujos hechos mediante levantamientos topográficos u otros.
- **AutoCAD Civil 3D:** Al igual que el AutoCAD es un programa para diseño de dibujo por computadora que permite plasmar el diseño propuesto mediante los dibujos hechos mediante levantamientos topográficos u otros, así mismo permite realizar perfiles y movimiento de tierras u otros.
- **Epanet:** Es un software que nos permite modelar y diseñar redes de agua potable u otros.
- **Word 2016:** Procesamiento de datos.
- **Excel 2016:** Nos permite realizar procesamiento de datos y de diseño, tablas estadísticas y gráficos.

3.3.1.3. **Técnicas de Análisis de Datos.**

- **Topografía:**
 - **Conocimiento de Terreno.**

Para realizar un levantamiento topográfico es necesario hacer un estudio del área de trabajo, en primer lugar, es requisito reconocer el terreno a fin de tener una idea de la topografía y el tipo de levantamiento que se realizara, los instrumentos a usar, y ubicar el BM punto de inicio para dar inicio al levantamiento topográfico.

- **Levantamiento Topográfico**

En todo proyecto de ingeniería para la ejecución de las obras es necesario realizar el levantamiento topográfico y replanteo de las áreas de estudio para representar gráficamente el terreno sobre el cual se

ejecutará el proyecto tanto en su forma planimetría como en su forma altimétrica.

Hoy en día con el avance de la tecnología, existen muchos equipos electrónicos que nos permiten un mejor alcance y más rápido trabajo de las áreas de estudio, tales como el teodolito electrónico, la estación total, la fotometría, fotografía aérea, los drones, GPS y otros equipos que van conectados a un computadora y con el software necesario para procesar la información recolectada de la zona donde se realizó el levantamiento topográfico y mínimos márgenes de error, en el menor tiempo posible, en modelos tridimensionales.

Las curvas a nivel son las líneas que se obtendrán al unir todos los puntos que se levantaron en el terreno. Dichas curvas van separadas por una equidistancia, que es la distancia entre dos curvas de nivel consecutivas, las curvas de nivel se le diferencia en dos formas, las curvas mayores que son las que van sombreadas y las curvas menores que son las que están separadas por una equidistancia. La selección de la equidistancia depende principalmente de:

- Escala del plano.
- Topografía del terreno.
- Objeto por el que se ejecuta el plano.

- **Levantamiento Altimétrico**

Curvas de nivel.

El levantamiento topográfico consiste únicamente en dos etapas: El trabajo de campo y el trabajo de gabinete; para eso es necesario lo siguiente:

❖ Brigada de trabajo:

- Un operador de equipo.
- Un libretista.

- Dos portamiras

Equipo Topográfico:

- Estación total
- Dos Prismas, dos jalones, estacas de madera, otros.
- Trabajo de campo.

Trabajo de Gabinete.

Una vez recolectado los datos se procederá al trabajo de gabinete.

- Levantamiento plan métrico: Se realizarán las siguientes actividades:
 - Compensación final de los ángulos de la poligonal.
 - Cálculo de las distancias de los lados de la poligonal.
 - Cálculo de los azimuts y rumbos de los lados de la poligonal.
 - Cálculo y compensación de las proyecciones (x, y) de los lados de la poligonal.
- Dibujo del plano topográfico a escala.
- Levantamiento altimétrico: Servirá para tomar el ángulo vertical entre cada vértice de la poligonal, para posteriormente, llevar a cabo una nivelación taquimétrica y elaborar el plano de curvas de nivel.

Estudio de suelos

En todo proyecto de Ingeniería, realizar el estudio de Mecánica de Suelos es muy importante para fines de cimentación de las estructuras, esto debido a que éstas requieren saber el estado del suelo y si fuera necesario realizar un mejoramiento del suelo.

En el caso de un proyecto de abastecimiento de agua es muy necesario que se realice un estudio de suelos en la zona donde se construirán las estructuras del proyecto a ejecutarse.

3.4. DISEÑO DE INVESTIGACIÓN

3.4.1. Diseño de Investigación Documental

Es aquella que se basa en la obtención y análisis de datos provenientes de materiales impresos u otros tipos de documentos.

En la Investigación de campo se realizó:

- La inspección de la zona de donde se pretende captar el agua para el caserío Papas de San Juan.
- Se tuvo que realizar una calicata, de la cual se obtuvo 2 muestras.
- Se realizarán el levantamiento topográfico con el fin de obtener planos topográfico y catastral.
- Teniendo los puntos y coordenadas se elaborarán los planos, los perfiles y diseño final agua potable
- Se procederá a realizar el cálculo del volumen del reservorio.

3.5. PROCESAMIENTO Y ANÁLISIS DE DATOS

3.5.1. Procedimientos

Para el abastecimiento de consumo de los habitantes de la fuente de agua que se ubica a 295.14 m, se considera tomando en cuenta el número de habitantes que viven en el caserío, con una dotación aproximada de 180 l/hab/día, dado que en los meses de verano puede alcanzar mayores dotaciones por el calor y la higiene que normalmente debe tenerse.

Para una vivienda conformado de 5 personas, con una dotación de 180 l/hab/día, el caudal requerido es de 30 l/s, el volumen requerido para el abastecimiento es de 15 m³ que permitirá dotar al poblador para un periodo de 8 días.

3.5.1.1. Caudal de bombeo

La conducción por bombeo es necesaria cuando se requiere adicionar energía para transportar el gasto de diseño. Este tipo de conducción se usa generalmente cuando la elevación del agua en la fuente de abastecimiento es menor a la altura piezométricas requerida en el punto de entrega. El equipo de bombeo proporciona la energía

necesaria para lograr el transporte del agua. (Manual de Agua Potable, Alcantarillado y Saneamiento, 2.014, pág. 1)

3.5.1.2. Red de conducción

En algunos sitios, es necesario buscar fuentes alternas para abastecimiento del agua, resultando que dichas fuentes se encuentran en sitios separados, lo cual recae en la necesidad de interconectar las líneas de conducción de cada fuente, formando de esta manera una red de conducción. Y las cuales cuenta con algunas componentes:

- Tuberías
- Válvulas

3.5.1.3. Tanque de Almacenamiento:

La capacidad del tanque se realizará de acuerdo con a la población y número de viviendas.

3.5.1.4. Red de Distribución.

Este sistema de tuberías tiene la función de poner el agua a disposición de todos los habitantes de la población con las siguientes características:

- Agua en cantidad suficiente
- El agua debe ser potable (calidad adecuada)
- Las presiones o cargas disponibles en cualquier punto de la red deben estar entre 1.5 y 5 kg/cm² (15 a 50 metros columna de agua) en localidades pequeñas la presión mínima puede ser de 1kg/cm² (10 mca).

El trazo de la red de distribución puede ser de dos formas principalmente que son: red abierta o sistema ramificado, y circuito o sistema en malla; en algunos casos puede ser la combinación de las dos. El sistema más común, adecuado y recomendable es el de malla o circuito y sus componentes son las tuberías primarias o de circuito que serán las de mayor diámetro y las tuberías secundarias o de relleno que estarán conectadas a las tuberías principales.

3.5.1.5. Diseño hidráulico

Para realizar el cálculo hidráulico de las redes para el agua potable se procederá a realizar un levantamiento topográfico, luego se determinará al cálculo en el software CIVIL 3D y el software Epanet en el cual se hará lo siguiente.

- Se hará el trazo de la red de agua potable, teniendo en cuenta donde será el reservorio proyectado
- Se obtendrá el caudal de diseño
- Se identificará en el plano topográfico la que vendrá a ser la red principal de distribución a partir de la captación.
- Se calcularán los caudales principales y secundarios.
- Se calculará para la red principal los caudales acumulados del final de la red, hasta el inicio de ella
- Se determinarán las pérdidas de carga por fricción a partir de reservorio para cada tramo de la línea principal
- Se determinarán las elevaciones piezométricas por tramos y las cargas de presión.
- Se determinarán los diámetros de las tuberías principales y secundarias

3.5.1.6. Diseño del sistema de agua potable

3.5.1.6.1. Periodo de diseño y Población futura

Periodo de diseño: Se entiende por período de diseño al tiempo que tiene que transcurrir entre la puesta en servicio de un sistema y el momento en que ya no satisface a la

Población al 100%.

El período de diseño, está en relación directa con el estudio poblacional.

Para determinar el período de diseño existen factores que influyen, tales como:

- a) El período recomendable de las etapas constructivas según el R.N.E.

Población	Periodo
Para poblaciones de 1,000 a 15,000 habitantes	10 a 15 años
Para poblaciones de 15,000 a 50,000 habitantes	15 a 20 años
Para poblaciones mayores a 50,000 habitantes	30 años

Tabla 1: Fuente RNE – Periodo de diseño Según Número de Habitantes

- b) Crecimiento Poblacional, incluyendo posibles cambios en el desarrollo de la localidad.
- c) Facilidad de construcción y posibilidad de ampliaciones o sustituciones.

Población actual: Es el número de habitantes presentes en las viviendas de la ciudad en estudio. La población total del Caserío de Las Pampas de San Juan según entrevistas es de 514 viviendas con un promedio de 5 habitantes por vivienda, esto dando como resultado 2435 habitantes como población actual.

Viviendas ocupadas, densidad poblacional y tasa de crecimiento

DESCRIPCIÓN	Nº
Viviendas	514
Densidad Poblacional	4.59
Tasa de crecimiento	2.00%

Tabla 2: Fuente Elaboración Propia

Población futura: Debemos tener presente que las poblaciones crecen por nacimiento, decrecen por muertes, crecen o decrecen por migración. Los censos se determinan a partir de estas consideraciones, llevándose a cabo aproximadamente cada 10-12 años por el INEI. Estos datos censales son utilizados, en la aplicación de los métodos de cálculo poblacional. Para el cálculo poblacional de un sistema de abastecimiento de agua, se debe conocer el periodo de diseño

RESUMEN DE PERIODOS DE DISEÑO - AGUA	
Estructura o componente	Periodo en años recomendado con tasa de 11%
Captación de río, lago, manantial	15
Pozos / Estaciones de bombeo de agua	10
Líneas de conducción (por gravedad)	17
Líneas de impulsión (por bombeo)	17
Plantas de tratamiento de agua potable	9

Reservorios apoyados	20
Reservorios elevados	20
Líneas de aducción (a la salida del reservorio)	17
Redes matrices de agua potable	19
Captación galerías filtrantes	18

Tabla 3: Fuente RNE – Periodo años Recomendados

Conclusión: Nuestro caso el período de diseño de agua potable será de 20 años, a partir del inicio del funcionamiento del mismo, previsto para el año 2019 y extendiéndose el horizonte del proyecto al año 2039.

Factores que afectan el crecimiento de una localidad.

- Condiciones topográficas.
- Facilidades de expansión urbana.
- Precio de los terrenos.
- Planos urbanísticos (zonificación).
- Facilidades de transporte.
- Hábitos y condiciones socio-económicas de la población.
- Existencia de los servicios básicos.

Métodos de cálculo poblacional: Los métodos más utilizados en la estimación de la población futura son:

- **Método aritmético**

(Salinas Basualdo, 2013) Este método supone que el crecimiento de la población varia siguiendo una progresión aritmética, de acuerdo a la fórmula siguiente: Donde: P_f = Población futura. P_o = Población inicial. r = Tasa de crecimiento t = Tiempo en años comprendido entre P_f y P_o n = Número de datos de la información censal El valor de r , se puede calcular con los datos recopilados en el estudio de campo así mismo también de la información censal de periodos anteriores.

Este método supone que el crecimiento de la población varia una progresión aritmética, de acuerdo a la formula siguiente:

$$P_f = P_o + \bar{r} * t$$

$$\bar{r} = \frac{\sum_{i=1}^{i=n} \frac{P_{i+1} - P_i}{t_{i+1} - t_i}}{n - 1}$$

Pf = Población futura

Po = Población inicial

r = Tasa de crecimiento

t = Tiempo en años comprendidos entre Pf y Po

n = Número de datos de la información censal.

El valor de r, se puede calcular con los datos que se hicieron en estudio de campo o en otros casos con información de los censos.

- **Método OMS:**

$$Pf = Po \left[\left(\frac{100 + p}{100} \right)^T \right]$$

Donde

Pf = Población futura.

Po = 2435

T = 20 AÑOS

p = Coeficientes para pequeñas ciudades P = 3

3.5.1.6.2. Cálculo Hidráulico Para Redes.

Se utilizará un plano topográfico de la localidad y un plano catastral

Procedimiento para el cálculo de redes de circuito o malla

- a) Se trazan todos los ejes de las calles que se tengan
- b) Se obtiene el coeficiente de gasto por metro de tubería o gasto específico
- c) Se localizan las tuberías principales de distribución

- d) Se numeran los cruceros de la línea de alimentación, a partir del tanque, tuberías principales de los circuitos y los ramales
- e) Se calculan los gastos parciales
- f) Se localizan o establecen los puntos de alimentación y de equilibrio para cada circuito
- g) Se obtienen los gastos que se derivan de los cruceros de los circuitos hacia la red secundaria o de relleno
- h) Se calculan los gastos acumulados para cada tramo de los circuitos que se tengan, partiendo desde el punto de equilibrio hasta el de alimentación
- i) Se tabulan los datos que ya se tienen a partir del tanque
- j) Se estiman los diámetros de las tuberías principales
- k) Se determinan las pérdidas de carga por fricción, para cada tramo de los ramales de los circuitos. Después se obtiene la suma de las pérdidas de carga para las dos ramas de cada circuito. Si su diferencia es menor a 1m, se puede considerar satisfactoria
- l) Se obtienen las elevaciones piezométricas y las cargas de presión disponibles en cada crucero, considerando el tanque vacío.

Procedimiento para el cálculo de redes abiertas

- a) Se hace el trazo de la red a partir del tanque
- b) Se obtiene el coeficiente de gasto por metro de tubería o gasto específico
- c) Se marca en un plano topográfico la que será la línea principal de distribución a partir del tanque
- d) Se calculan los gastos principales y secundarios
- e) Se calculan para la línea principal los gastos acumulados del final de la red, hasta el inicio de ella
- f) Se estiman los diámetros o diámetro de la línea
- g) Se determinan las pérdidas de carga por fricción a partir del tanque para cada tramo de la línea principal

- h) Se determinan las elevaciones piezométricas y las cargas de presión en cada crucero
- i) Se determina el diámetro de las tuberías secundarias
- j) Se termina la numeración de los cruceros faltantes y se efectúa su diseño, colocando las válvulas de seccionamiento en forma adecuada

Las redes primarias o el circuito se dividen en dos ramales y el diámetro mínimo a utilizar es de 100 mm (4 pulg.) Aunque en zonas rurales se acepta hasta 50 mm (2 pulg.). Para las redes secundarias su diámetro estará comprendido entre 50 y 60 mm y no se calculan hidráulicamente, su trazo puede ser biplanar o monoplanar.

A. Cruceros.

Sirven para hacer las conexiones de las tuberías en los cruceros, para cambios de dirección y de diámetro, interconexiones, instalación de válvulas de seccionamiento, etc., se utilizan piezas especiales. Las tees, codos y tapas ciegas deberán llevar atraques de concreto.

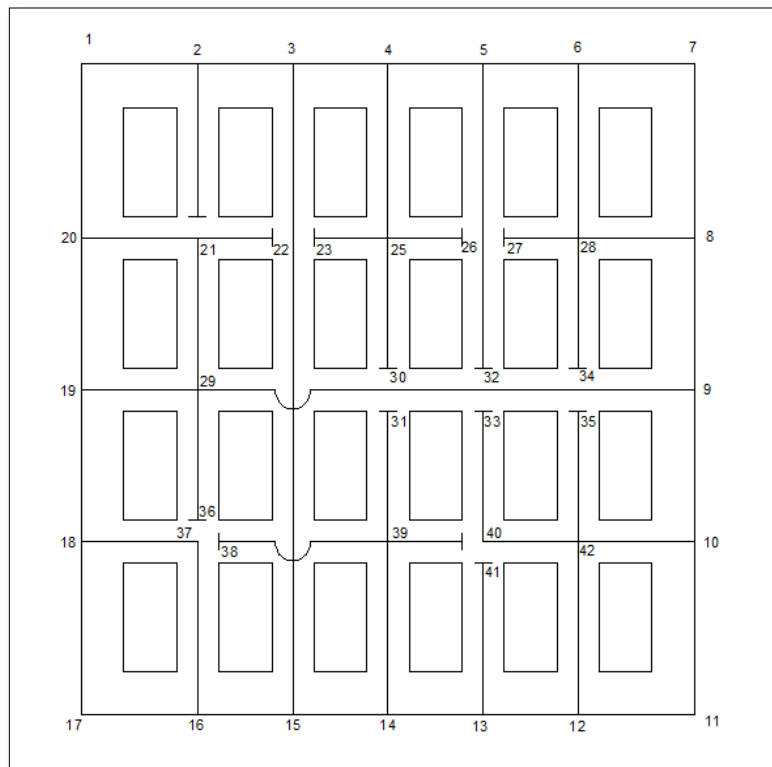


Figura 2: Manual Para El Diseño De Sistemas De Agua Potable Y Alcantarillado Sanitario – conexiones de tuberías con cruceros (cambio de direcciones).

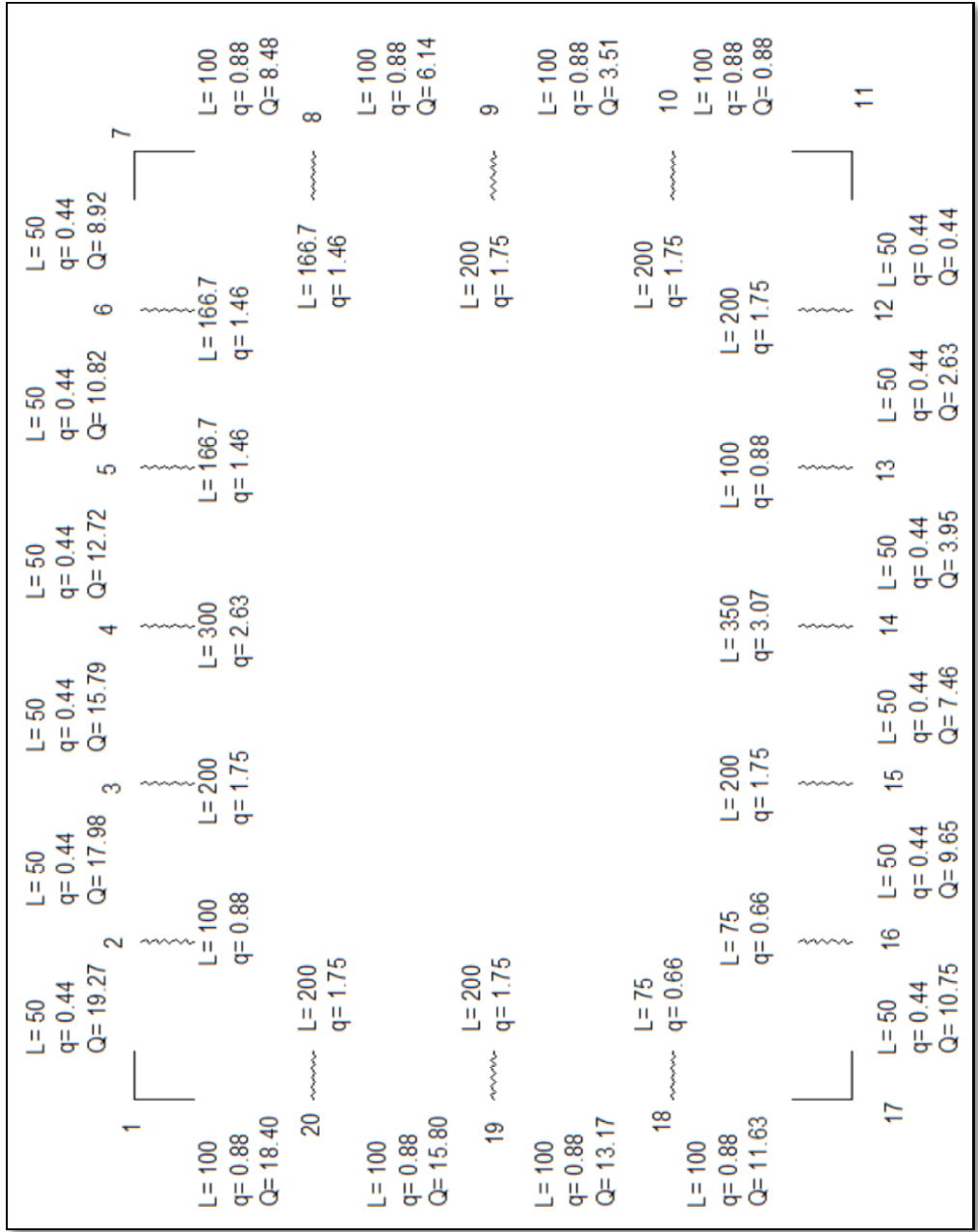


Figura 3: Fuente: Manual Para El Diseño De Sistemas De Agua Potable Y Alcantarillado Sanitario – Imagen con los datos de la línea de conducción

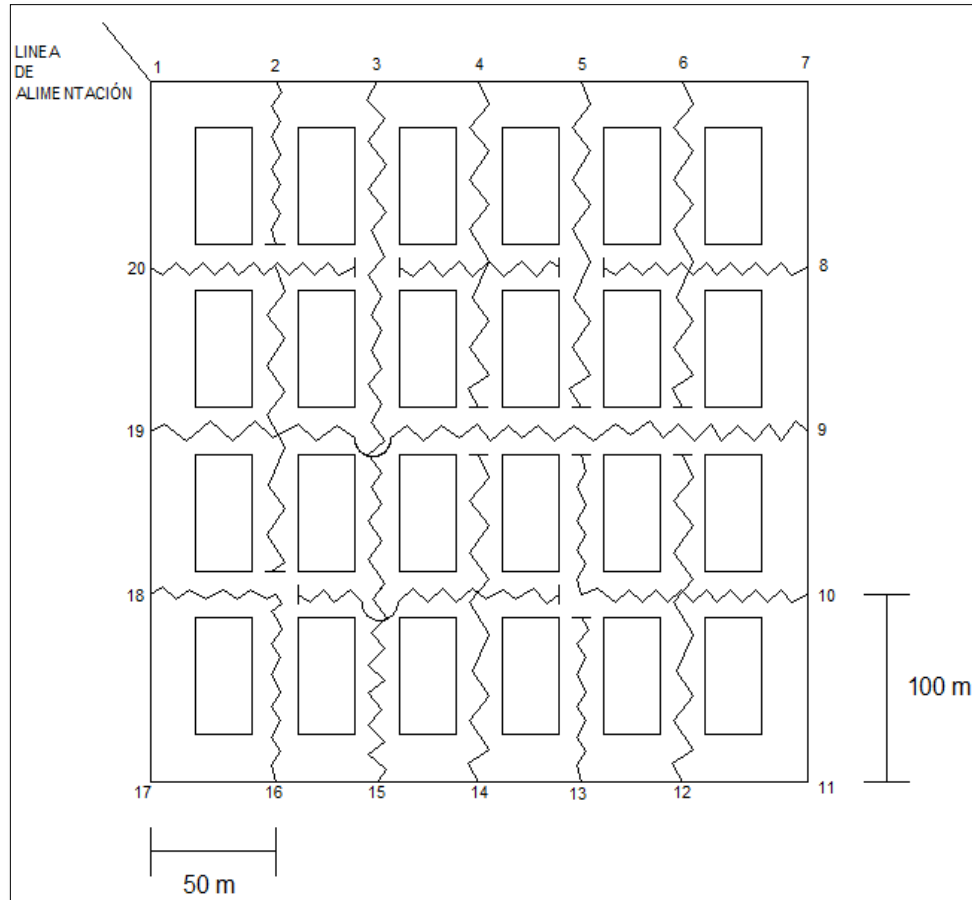


Figura 4: Fuente: Manual Para El Diseño De Sistemas De Agua Potable Y Alcantarillado Sanitario – Imagen con longitudes entre conexiones

B. Llenado De La Tabla De Cálculo

COLUMNA 1: En esta columna se escriben el nombre o número del circuito y de sus ramales.

COLUMNA 2: Se escriben los tramos en que están divididos los ramales, dejando al final de cada ramal un espacio para colocar los valores de las sumatorias (1-2, 2-3, etc.)

COLUMNA 3: Se colocan los gastos acumulados compensados de cada tramo en litros por segundo.

COLUMNA 4: Se escribe la longitud de cada tramo en metros.

COLUMNA5: Se escribe el diámetro de la tubería de cada tramo en centímetros o en pulgadas obteniéndolas mediante la fórmula:

$$Q = (1.5) Q^{1/2}$$

COLUMNA 6: Se calculan las pérdidas por fricción de cada tramo utilizando la fórmula:

$$H_f = KLQ^2$$

Al terminar de llenar esta columna se debe verificar el equilibrio del circuito, realizando lo siguiente: Se suman las pérdidas por fricción de cada ramal y se debe obtener:

$$\sum H_f \text{ Ramal 1} = \sum H_f \text{ Ramal 2}$$

En caso de que esto no suceda se procederá a corregir los gastos de los ramales para que se cumpla el enunciado anterior.

Se puede dar por equilibrado el circuito cuando la diferencia de las sumatorias de los ramales sea igual a 1 o menor.

Para efectuar la corrección se procede de la siguiente manera:

COLUMNA 7: Se efectúa la división para cada tramo del circuito de la pérdida por fricción (Columna 6) entre el gasto (Columna 3) y se obtiene la sumatoria del circuito de este resultado, con este dato se calcula la corrección mediante la siguiente fórmula:

$$\text{Corrección } C = \frac{\text{Diferencia de } H_f \text{ entre Ramales}}{2 \text{ veces } \sum \frac{H_f}{Q}}$$

COLUMNA 8: El valor de la corrección obtenida se escribe en cada uno de los renglones por tramo y se le coloca un signo positivo o negativo de acuerdo al valor de las sumatorias de las pérdidas por fricción.

El signo positivo se pondrá en las correcciones del ramal cuya sumatoria de las pérdidas por fricción sea menor y el negativo en el ramal en que la suma de las pérdidas por fricción sea mayor.

COLUMNA 9: En esta columna se escribe el gasto modificado, el cual resulta de la suma o resta de la corrección al gasto acumulado (Columna 3).

COLUMNA 10: Con el gasto corregido se calculan nuevamente las pérdidas por fricción de todos los tramos y se realiza la sumatoria por ramal para obtener la igualdad buscada en la Columna 6, en caso de que esto no suceda se repiten los pasos 7, 8, 9 y 10 hasta que se logre la igualdad o se tenga la diferencia de una unidad.

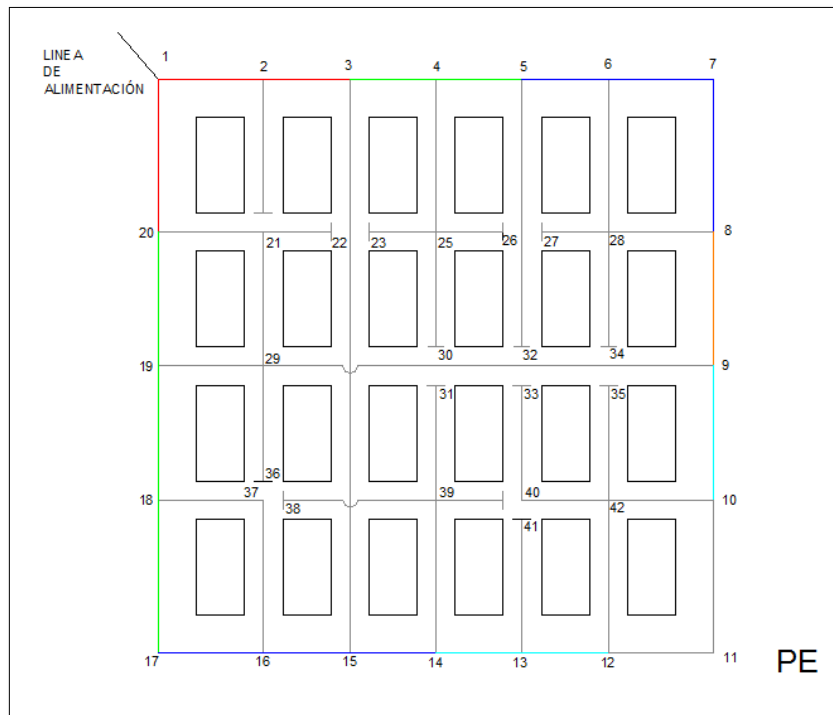


Figura 5 Fuente: Manual Para El Diseño De Sistemas De Agua Potable Y Alcantarillado Sanitario – Trazado de la línea de conducción

NOMENCLATURA	
ROJO	-----8"
VERDE	-----6"
AZUL	-----5"
NARANJA	-----4"
AZUL CIELO	---3"
GRIS	-----2"

CIRCUITO		TRAMO	GASTO (Lps)	LONGITUD (m)	DIÁMETRO (Pulg)	H0 (m)	H/Q	CORRECCIÓN	Q1 (Lps)	H1 (m)
PROP	COMUN									
	1	1-2	19.27	50	8	0.076	0.004	-0.20	19.07	0.075
	1	2-3	17.98	50	8	0.066	0.004	-0.20	17.78	0.065
	1	3-4	15.79	50	6	0.240	0.015	-0.20	15.59	0.234
	1	4-5	12.72	50	6	0.156	0.012	-0.20	12.52	0.151
	1	5-6	10.82	50	5	0.294	0.027	-0.20	10.62	0.283
	1	6-7	8.92	100	5	0.200	0.022	-0.20	8.72	0.191
	1	7-8	8.48	100	5	0.361	0.043	-0.20	8.28	0.345
	1	8-9	6.14	100	4	0.609	0.099	-0.20	5.94	0.571
	1	9-10	3.51	100	3	0.959	0.273	-0.20	3.31	0.857
	1	10-11	0.88	100	2	0.521	0.592	-0.20	0.68	0.326
					TOTAL	3.482			TOTAL	3.098
	2	1-20	18.43	100	8	0.14	0.008	+0.20	18.63	0.143
	2	20-19	15.80	100	6	0.481	0.030	+0.20	16.00	0.493
	2	19-18	13.17	100	6	0.334	0.025	+0.20	13.37	0.344
	2	18-17	11.63	100	6	0.261	0.022	+0.20	11.83	0.269
	2	17-16	10.75	50	5	0.290	0.027	+0.20	10.95	0.301
	2	16-15	9.65	50	5	0.234	0.024	+0.20	9.85	0.244
	2	15-14	7.46	50	5	0.140	0.019	+0.20	7.66	0.147
	2	14-13	3.95	50	3	0.608	0.154	+0.20	4.15	0.670
	2	13-12	2.63	50	3	0.269	0.102	+0.20	2.83	0.312
	2	12-11	0.44	50	2	0.065	0.148	+0.20	0.64	0.13
	2				TOTAL	2.822			TOTAL	3.053
					Dif. Hf	0.200			Dif. Hf	0.045

Figura 6: Fuente: Manual Para El Diseño De Sistemas De Agua Potable Y Alcantarillado Sanitario – Imagen de los datos y resultado de la línea de conducción

- Diseño hidráulico
- Cálculo de diámetros

Una vez conocido los caudales, las secciones en cada tramo de tubería podrán calcularse fácilmente mediante la siguiente expresión:

$$Q = v * s$$

Dónde:

- Q = caudal (m³ /s)
- V = velocidad (m/s)
- S = sección (m²)

Para el cálculo del diámetro directo se coloca la sección en función del diámetro:

$$D = \sqrt{\frac{4Q}{\pi v}}$$

3.5.1.6.3. Obras hidráulicas o de arte

- Caja reunidora de caudales
- Caja distribuidora de caudales
- Caja rompe presiones
- Válvula de limpieza
- **Válvula de aire:** Las válvulas de aire son utilizadas para controlar la cantidad de aire presente dentro de las tuberías que transportan fluidos a través de la presión de una bomba, como las tuberías de agua del suministro municipal. Los tres tipos principales de válvulas de aire son: las de liberación de aire, las de aire y vacío y las combinadas.
- **Válvula de compuerta:** Una válvula de compuerta es una herramienta cuya función es elevar o abrir una compuerta o cuchilla para permitir el paso de fluidos. Estas compuertas o cuchillas pueden ser redondas o rectangulares. Cuentan con un sello que se logra mediante la colocación de un disco en dos áreas distribuidas. Las caras de éste pueden ser paralelas o tener forma de cuña.
- **Pases aéreos:** Los pases aéreos son estructuras compuestas por una columna de concreto armado en cada uno de los extremos, estas presentan una zapata aislada como cimentación.

Por ambos extremos pasa un cable principal el cual tiene que sostener la tubería distribuidas equidistantemente a lo largo de toda la longitud del área, el cable principal se encuentra apoyado sobre las columnas y sostenido por anclajes de concreto.

Los pases aéreos son diseñados para líneas de conducción de agua potable las cuales van desde la captación hasta el lugar de almacenamiento de agua proveniente del manantial, laguna, u otros.

3.5.1.7. Diseño de la línea de conducción

Teoría establecida por: Hazem y Williams

(Honorio Quispe, Taquichire Zarmiento, & Torrico Sipe, 2016, pág. 10) El método de Hazen-Williams es válido solamente para el agua que fluye en las temperaturas ordinarias (5 °C - 25 °C). La fórmula es sencilla y su cálculo es simple debido a que el coeficiente de rugosidad "C" no es función de la velocidad ni del diámetro de la tubería. Es útil en el cálculo de pérdidas de carga en tuberías para redes de distribución de diversos materiales, especialmente de fundición y acero:

- Cálculo de la tubería
- Cálculos hidráulicos

$$h = 10,674 * [Q^{1,852}/(C^{1,852} * D^{4,871})] * L$$

En donde:

- h: pérdida de carga o de energía (m)
- Q: caudal (m³/s)
- C: coeficiente de rugosidad (adimensional)
- D: diámetro interno de la tubería (m)
- L: longitud de la tubería (m)

En la siguiente tabla se muestran los valores del coeficiente de rugosidad de Hazen-Williams para diferentes materiales

COEFICIENTE DE HAZEN-WILLIAMS PARA ALGUNOS MATERIALES			
Material	C	Material	C
Asbesto cemento	140	Hierro galvanizado	120
Latón	130-140	Vidrio	140
Ladrillo de saneamiento	100	Plomo	130-140
Hierro fundido, nuevo	130	Plástico (PE, PVC)	140-150
Hierro fundido, 10 años de edad	107-113	Tubería lisa nueva	140
Hierro fundido, 20 años de edad	89-100	Acero nuevo	140-150
Hierro fundido, 30 años de edad	75-90	Acero	130

Hierro fundido, 40 años de edad	64-83	Acero rolado	110
Concreto	120-140	Lata	130
Cobre	130-140	Madera	120
Hierro dúctil	120	Hormigón	120-140

Tabla 4: Fuente : Honorio Quispe, Taquichire Zarmiento, & Torrico Sipe

3.5.1.8. Volumen De Almacenamiento

(OS.030, 2006, pág. 3) El volumen total de almacenamiento estará conformado por el volumen de regulación, volumen contra incendio y volumen de reserva.

- **Volumen de regulación**

(OS.030, 2006, pág. 3) El volumen de regulación será calculado con el diagrama masa correspondiente a las variaciones horarias de la demanda. Cuando se comprueba la no disponibilidad de esta información, se deberá adoptar como mínimo el 25% del promedio anual de la demanda como capacidad de regulación, siempre que el suministro de la fuente de abastecimiento sea calculado para 24 horas de funcionamiento. En caso contrario deberá ser determinado en función al horario del suministro.

- **Volumen Contra Incendio**

(OS.030, 2006, pág. 3) En los casos que se considere demanda contra incendio, deberá asignarse un volumen mínimo adicional de acuerdo al siguiente criterio:

- 50 m³ para áreas destinadas netamente a vivienda.
- Para áreas destinadas a uso comercial o industrial deberá calcularse utilizando el gráfico para agua contra incendio de sólidos del anexo 1, considerando un volumen aparente de incendio de 3000 metros cúbicos y el coeficiente de apilamiento respectivo.

Independientemente de este volumen los locales especiales (Comerciales, Industriales y otros) deberán tener su propio volumen de almacenamiento de agua contra incendio.

- **Volumen de Reserva**

(OS.030, 2006, págs. 3-4) De ser el caso, deberá justificarse un volumen adicional de reserva.

- **Volumen total de almacenamiento**

El volumen total de almacenamiento será la suma del volumen de regulación, volumen contra incendio y volumen de reserva

3.5.1.9. Variaciones de consumo

- **Máximo anual de la demanda diaria:**

Cantidad de agua se requiere por un habitante en un día cualquiera del año de consumo promedio.

$$Q_p = \frac{P_f * D}{86400}$$

Donde:

- Q.m.d = Gasto medio diario, en l/s.
- Pf = Población futura.
- D = Dotación en litros/ habitantes – día. 86400 = segundos que tiene un día

COEFICIENTES DE DEMANDA		
Demanda Diaria	"K ₁ "=	1.3
Demanda Horaria	"K ₂ "=	2.5

Tabla 5: Fuente

- **Caudal máximo diario:**

El consumo medio anual sufre variaciones en más y en menos, pues hay días que, por la actividad, la temperatura u otra causa, se demanda un consumo mayor que el medio anual; este consumo se estima que fluctúa entre 120% para lugares de clima uniforme y de 130 % para clima variable, pero en poblaciones pequeñas llega a 200%. en general, en la República Mexicana el máximo consumo se registra entre mayo y julio. Para el diseño de sistemas de abastecimiento de agua potable se tomará

un coeficiente promedio de 1.40, como lo establece actualmente la normatividad de la CONAGUA.

Al máximo consumo diario se le llama “gasto máximo diario”, ($Q_{\text{máx.d}}$).

La fórmula para calcular el gasto máximo diario es:

$$Q_{md} = Q_p * C$$

Donde:

- Q_{md} = Gasto máximo Diario, l/s
- Q_p = Gasto medio diario, en l/s
- C = coeficiente de variación diaria, normalmente se aplica

El gasto máximo diario se utiliza como base para el calcular:

- El gasto de extracción diaria de la fuente de abastecimiento
 - El diámetro económico de la línea de conducción
 - La capacidad del tanque de regularización y/o almacenamiento
 - la capacidad de la planta potabilizadora (si se requiere)
 - La potencia del Equipo de bombeo.
- **Caudal máximo horario**

Este gasto sufre variaciones en las diferentes horas del día, por lo que en el día de mayor consumo lo que interesa es saber en qué horas de las 24 se requiere mayor gasto.

Se ha observado que en las horas de mayor actividad se alcanza hasta un 150% de “gasto máximo diario” y el coeficiente con el que se afecta al “gasto máximo diario” se llama “coeficiente de variación horaria” cuyo valor es de 1.5, gasto que se toma como base para el cálculo del volumen requerido para la población en la hora de máximo consumo.

La expresión para determinar el gasto Máximo horario es:

$$Q_{mh} = Q_{md} * C$$

Donde:

- Q_{mh} = Gasto máximo Horario, en l/s
- C = Coeficiente de variación horaria

El gasto máximo horario se usa en el Diseño de:

- El diámetro de la línea de alimentación.
- El diámetro de la red de distribución del sistema.

3.5.1.10. Estudio de suelos

En todo proyecto de Ingeniería, realizar el estudio de Mecánica de Suelos es muy importante para fines de cimentación de las estructuras, esto debido a que éstas requieren saber el estado del suelo y si fuera necesario realizar un mejoramiento del suelo.

En el caso de un proyecto de abastecimiento de agua es muy necesario que se realice un estudio de suelos en la zona donde se construirán las estructuras del proyecto a ejecutarse.

Objetivos.

El presente estudio realizado se tuvo por objetivo investigar el suelo con todos sus componentes y las áreas destinadas a las diversas estructuras proyectadas y diseñadas en este proyecto, a través de la aplicación de la mecánica de suelos.

En este estudio de suelos, nos proporcionó datos, conocimientos y características únicas del suelo y sus características físicas y químicas de los materiales, lo cual es fundamental y necesario para predecir el comportamiento del suelo y la estructura bajo la acción de un sistema de cargas y así poder asegurar la estabilidad de las estructuras.

Siendo necesario para la realización del estudio la siguiente:

- Recopilación de datos de la zona y de los tipos de edificaciones.
- Ensayos de campo.
 - Extracción de muestras.

- Ensayos de laboratorio.

Clasificación de Suelos.

Sistema de clasificación unificada de suelos (s.u.c.s.)

(Duque Escobar, 2003, págs. 79-79-81) Los suelos granulares o finos, según se distribuye el material que pasa el tamiz de 3” = 75 mm; el suelo es denominado “fino” cuando más del 50% pasa el Tamiz número 200 (T200), como se observa en la curva C de la figura 3.9. Si no ocurre, el material es “granular” y será grava o arena.

Si menos del 5% pasa el T200, el suelo es granular limpio y los sufijos son W o P, según los valores de Cu y Cc; si más del 12% pasa el T200, el suelo es granular contaminado con finos y los sufijos son M (limo), y o C (arcilla), dependiendo de WL e IP. Si el porcentaje de finos está entre el 5% y el 12%, el material granular está lo suficientemente contaminado con finos que tiene comportamiento entre lo granular y los finos, en este caso de utilizan sufijos dobles (clase intermedia), como ocurre para un suelo denominado GW-GC.

Este sistema propuesto por Arturo Casagrande (1942) lo adopta el cuerpo de Ingenieros de EE.UU. en los aeropuertos y actualmente, es ampliamente utilizado en el mundo, al lado del sistema de la AASHTO o el de la ASTM, todos basados en los LIMITES Y LA GRANULOMETRÍA.

Material	Simbología	Descripción
GRAVAS	GW	Grava bien graduada
	GP	Grava mal graduada
	GC	Grava arcillosa
	GM	Grava limosa
	GM – GC	Grava limosa arcillosa
	GW – GM	Grava ligeramente limosa bien graduada
	GW – GC	Grava ligeramente arcillosa bien graduada
	GW – GM - GC	Grava ligeramente limosa arcillosa bien graduada
	GP – GM	Grava ligeramente limosa mal graduada
	GP – GC	Grava ligeramente arcillosa mal graduada

	GP – GM – GC	Grava ligeramente limosa arcillosa mal graduada
ARENAS	SW	Arena bien graduada
	SP	Arena mal graduada
	SM	Arena limosa
	SC	Arena arcillosa
	SM – SC	Arena limosa arcillosa
	SW – SM	Arena ligeramente limosa bien graduada
	SW – SC	Arena ligeramente arcillosa bien graduada
	SW – SM – SC	Arena ligeramente limosa arcillosa bien graduada
	SP – SM	Arena ligeramente limosa mal graduada
	SP – SC	Arena ligeramente arcillosa mal graduada
	SP- SM – SC	Arena ligeramente limosa arcillosa mal graduada
SUELOS FINOS	ML	Limo inorgánico de baja plasticidad
	CL	Arcilla inorgánica de baja plasticidad
	CL – ML	Arcilla limosa inorgánica de baja plasticidad
	OL	Suelo orgánico de baja plasticidad
	MH	Limo inorgánico de plasticidad alta
	CH	Arcilla inorgánica de plasticidad alta
	OH	Suelo orgánico de plasticidad alta
SUELO ALTAMENTE ORGANICO	PT	Suelo fibroso, con alto contenido de materia orgánica

Tabla 6: Fuente: Duque Escobar

Ensayo de Laboratorio.

Una vez concluida la excavación de las calicatas, hasta la profundidad requerida para estas. La calicata se realiza partiendo desde la superficie del terreno en forma descendente y, consiste en medir la potencia de cada uno de los estratos, identificar el suelo, determinar el color, algunas sales y carbonatos.

Los ensayos a efectuarse, son los ensayos estándar.

Ensayos estándar

Necesario para identificar y clasificar los suelos del perfil stratigráfico en estudio:

- Contenido de Humedad

- Análisis Granulométrico
- Límites de Consistencia
- Límite Líquido
- Límite Plástico

Propiedades Físicas De Un Suelo

Contenido de humedad (w %)

Definido como la relación entre el peso del agua contenida en la muestra (W_a), (capilar, libre e higroscópica) y el peso de su fase sólida (W_s).

$$W(\%) = \frac{\text{Peso de la muestra humeda} - \text{Peso de la muestra seca}}{\text{Peso de muestra seca}} \times 100$$

$$W(\%) = \frac{W_a}{W_s} \times 100$$

Donde:

$W(\%)$ = Contenido de humedad

W_a = Peso del agua

W_s = Peso de la muestra seca

Análisis Granulométrico.

(Arbeláez Álzate, Juan Diego; .Gómez Echeverri, Sebastián; López Elejade, Jorge Iván , 2016) El suelo está conformado por granos los cuales tienen diferente tamaño, van desde los grandes que son los que al momento de disgregar la muestra sus granos pueden ser observados a simple vista; hasta los granos pequeños, los que solo pueden ser vistos con un microscopio. El estudio de estos da una idea de cómo es la estructura del suelo y de su posible comportamiento y alteraciones; este es el principio para planear los ensayos de laboratorio que deben ser realizados.

Los análisis granulométricos se realizan mediante tamices de diferente numeración, la numeración depende de la separación de los cuadros de la malla. Para el ensayo o

el análisis de granos gruesos se recomienda el método del Tamiz; pero cuando se trata de granos finos este no es preciso, porque es más difícil a la muestra pasar por una malla tan fina; para el análisis granulométrico de los finos se realiza el método del Hidrómetro.

Tamizado

Es un proceso mecánico mediante el cual se separan las partículas de un suelo en sus diferentes tamaños hasta su tamaño la fracción menor (Tamiz No 200). Se lleva a cabo utilizando tamices en orden decreciente.

El análisis de este ensayo se realiza graficando el porcentaje de suelo en peso que pasa vs la apertura de cada tamiz en pulgadas, poniendo el porcentaje que pasa en escala logarítmica.

Hidrómetro

Este tipo de análisis granulométrico se basa en el principio del tiempo de sedimentación de las partículas. Se seleccionan 50 gramos de suelo seco y pulverizado al cual se le agrega un agente desfloculante, se deja que este se sature mínimo por 16 horas y se le agrega agua destilada agitándolo vigorosamente. Se pasa esta muestra a una probeta de 1000 ml y se completan con más agua destilada agitándolo de nuevo. Con un hidrómetro se mide la densidad de la suspensión suelo-agua en la superficie durante 24 horas a tiempos predefinidos.

Para el análisis del hidrómetro se utiliza la relación entre la caída de los granos del suelo en un fluido, el diámetro de los granos, el peso específico del grano como el peso y a la viscosidad del fluido.

Límites de consistencia o límites de atterberg

Se entiende así, al grado de cohesión de las partículas de un suelo y su resistencia a aquellas fuerzas exteriores que tienden a deformar o destruir su estructura.

Los límites de consistencia de un suelo, están representados por contenidos de humedad, los principales se conocen como: Límite Líquido, Límite Plástico y Límite de Contracción.

a) Límite Líquido (LL)

Contenido de humedad que corresponde al límite arbitrario entre los estados de consistencia líquidos y plásticos de un suelo.

Para su determinación, se tomará como el contenido de humedad

Correspondiente a 25 golpes. El límite líquido de un suelo da una idea de la resistencia al corte cuando tiene un determinado contenido de humedad.

Un suelo, cuyo contenido de humedad sea aproximadamente mayor o igual a su límite líquido, tendrá una resistencia al corte prácticamente nulo.

Los materiales granulares como arena y limo, tienen límites líquidos bajos (25 – 35 %) y las arcillas mayores a 40 %.

b) Límite Plástico (LP)

Propiedad que tiene un suelo de deformarse, sin llegar a romperse.

La plasticidad se define como el contenido de humedad que tiene el suelo en el momento de pasar del estado plástico al semisólido.

Las arenas no tienen plasticidad, los limos la tienen, pero muy poco; en cambio las arcillas y sobre todo aquellas ricas en material coloidal, son muy plásticas.

Cuando tratamos de compactar suelos, debe hacerse antes que su

Contenido de humedad sea igual o superior a su límite plástico.

c) Índice de Plasticidad (IP)

Es el valor numérico que resulta de la diferencia entre el límite líquido y el límite plástico.

$$IP = LL - LP$$

Un índice plástico elevado, indica mayor plasticidad. Cuando un

Material no tiene plasticidad (arenas, por ejemplo), se considera el índice de plasticidad como cero (0).

Ver resume de resultado de las hojas de cálculo en resultados.

CAPITULO IV

RESULTADOS

4.1. POBLACIÓN FUTURA

Se estableció un periodo de diseño de 20 años: 2019 + 20 = 2039

DESCRIPCIÓN	N°
Viviendas	514
Tasa de crecimiento	2.0%
Población Actual	2435 hab

Resultados de métodos de población de diseño:

a) Método Aritmético

$$P_f = P_o + \bar{r} * t$$

$$PF=2435 + 2\% * 20$$

$$Pf = 3409$$

b) Método OMS

$$Pf = P_o \left[\left(\frac{100 + p}{100} \right) \right]^T$$

Pf= Población futura.

$$P_o = 2,435$$

$$T = 20 \text{ AÑOS}$$

p = Coeficientes para pequeñas ciudades P = 3

$$Pf = 3,409$$

Promedio de Población Futura

Método	Año Dis.	Pf
Aritmético	2,039	3,409

Método OMS	2,039	3,763
PROMEDIO		3,586

4.2. DOTACIÓN DE CONSUMO

La dotación diaria para cada habitante, se determinará a los valores adoptados autores y normas ya establecidas.

1.0.- SEGÚN VIERENDEL

POBLACION	CLIMA	
	FRIO	TEMPLADO
de 2,000 Hab. a 10,000 Hab.	120 Lts./Hab./Día	150 Lts./Hab./Día
de 10,000 Hab. a 50,000 Hab.	150 Lts./Hab./Día	200 Lts./Hab./Día
Más de 50,000 Hab.	200 Lts./Hab./Día	250 Lts./Hab./Día

ESCOGER:

POBLACION A UTILIZAR	de 2,000 Hab. a 10,000 Hab.
CLIMA	TEMPLADO
DOTACION ADOPTADA	150 Lts./Hab./Día

2.0.- SEGÚN EL REGLAMENTO NACIONAL DE EDIFICACIONES

Si no existieran estudios de consumo :

CLIMA	DOTACION
CLIMA FRIO	120 Lts./Hab./Día
CLIMA TEMPLADO Y CALIDO	180 Lts./Hab./Día

ESCOGER:

CLIMA	CLIMA TEMPLADO Y CALIDO
DOTACION ADOPTADA	180 Lts./Hab./Día

RNE Sin estudio de Consumo	: 180.00 Lts./Hab./Día
-----------------------------------	-------------------------------

4.3. DETERMINACIÓN DE VARIACIÓN DE CONSUMO O DEMANDA

El RNE, recomienda que los valores de las variaciones de consumo para al promedio diario anual deberían ser establecidos en base a un estudio de información estadística y que haya sido comprobada. Si no hubiera dicho estudio de los datos, se pueden tomar en cuenta la siguiente tabla:

COEFICIENTE		
DEMANDA DIARIA	K1	1.30
DEMANDA HORARIA	K2	2.50

4.3.1. Consumo Promedio Diario Anual (Q_m)

$$Q_m = \frac{P_f.D}{864000}$$

$Q_m =$	7.47 Lts./s
---------	-------------

4.3.2. Consumo máximo diario (Q_{md})

$$Q_{md} = k_1 Q_m$$

$Q_{md} =$	9.71 Lts./s
------------	-------------

4.3.3. Consumo Máximo horario (Q_{mh})

$$Q_{mh} = k_2 Q_m$$

$Q_{mh} =$	18.68 Lts./s
------------	--------------

4.4. LINEA DE IMPULSIÓN

4.4.1. Cálculo de Caudal de Bombeo:

$$Q_B = Q_m * \frac{24}{N}$$

PARAMETROS	SIMBOLO	CANTIDAD	UNIDAD
Número de horas de bombeo	N	12	horas
Caudal de bombeo	Q_B	14.94	lps

4.4.2. CÁLCULO DEL DIAMETRO DE LA LINEA DE IMPULSION

$$D = 1.3 * X^{1/4} * Q^{1/2}$$

Donde:

X=N° de horas de bombeo por día/24

Q=Caudal (M3/s)

D=Diámetro

PARAMETROS	SIMBOLO	CANTIDAD	UNIDAD
Constante	k	1.30	
Diámetro de Impulsión	D	133.62	mm
		5.26	pulgadas

Diámetros posibles: TUBERIA DE PVC

Ø exterior Ø interior

Diámetro comercial menor = 168 150.00 mm

4.4.3. CÁLCULO DE VELOCIDADES:

$$V = \frac{4 * Q_b}{\pi * D_C^2}$$

PARAMETROS	CANTIDAD	UNIDAD
Diámetro comercial menor	150.00	mm
Velocidad del diámetro menor	0.845	m/s

4.4.4. CÁLCULO DE PERDIDAS DE CARGA POR FRICCIÓN (hf):

$$hf_m = 10.67 * \left(\frac{Q}{C}\right)^{1.852} * \frac{L}{D^{4.87}}$$

Ø interior (mm)	LONGITUD (m)	C	S (m/m)	hf (m)
150.00	157.00	150	0.00426	0.67

4.4.5. CÁLCULO DE PERDIDAS DE CARGA POR ACCESORIOS (hf):

$$h_L = K * \frac{V^2}{2g}$$

DIAMETRO (mm)	VELOCID (m/s)	hl (m)
168	0.845	0.911

4.4.6. CÁLCULO DE ALTURA ESTÁTICA:

PARAMETRO	CANTIDAD	UNIDAD
Cota de Captación	118.45	msnm
Nivel de descarga Reservoirio	129.71	msnm
Altura Estática	11.27	m

4.4.7. CÁLCULO DE LA ALTURA DINAMICA TOTAL:

DIAMETRO (mm)	he (m)	hf (m)	hl (m)	HDT (m)
150	51.70	0.67	0.91	53.28

4.4.8. CÁLCULO DE LA POTENCIA DE BOMBA Y EL MOTOR:

DIAMETRO (mm)	HDT (m)	Eficiencia (%)	Pot. B (HP)	Pot. M (HP)
150	53.28	0.50	21.23	28.30

4.5. VOLUMEN DE RESERVORIO

4.5.1. Volumen De Regulación (Vreg):

$$V_{reg} = 0.25 \times Q_p \times 86400$$

$$\text{Vol Reg.} = 197.23 \text{ m}^3$$

4.5.2. Volumen Contra Incendios (Vci):

El RNE indica en caso de considerarse demanda contra incendio en un sistema de abastecimiento se asignará en el criterio siguiente:

- 50 m3 para áreas destinadas netamente a viviendas
- Para poblaciones menores a 10000 habitantes, no es recomendable y resulta antieconómico el proyectar sistema contra incendio.

En este caso por ser la población de 2435 habitantes no se considerará volumen contra incendio.

4.5.3. Volumen de Reserva (Vres):

$$V_{res.} = 0.10 * (V_{reg.} + V_{ci})$$

$$\text{Vol. reserva} = 19.72\text{m}^3$$

4.5.4. Volumen de Reservorio Existente (Vt):

$$V_{exis.} = \frac{Q_{md} * 4 * 3600}{1000}$$

Vol. existente

35.00 m3

4.5.5. Volumen de Reservorio Total (Vt):

$$V_t = (V_{reg} + V_{res} + V_{ci}) - V_e$$

Vol. Almac.=	181.95 m3
--------------	-----------

Vol. Almac.=	200.00 m3
--------------	-----------

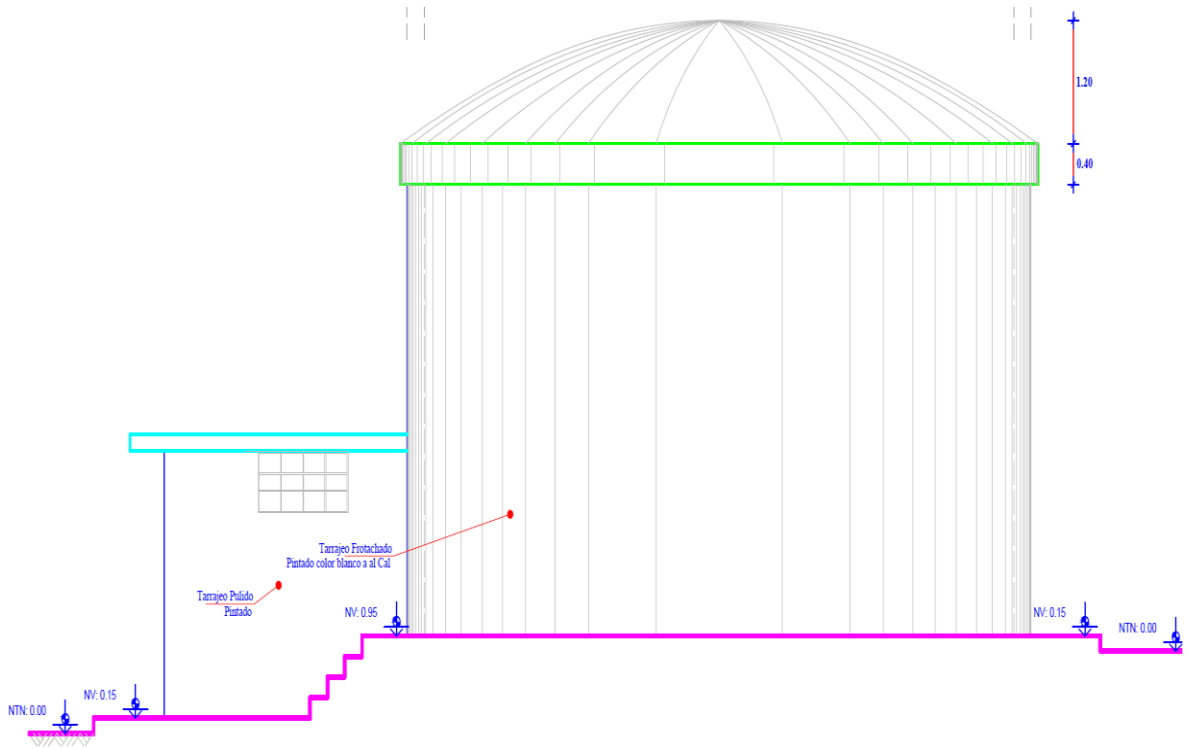


Figura 7: Fuente Elaboración Propia-Reservorio Apoyado

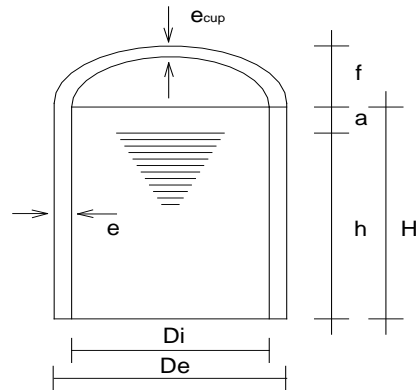
4.6. DISEÑO ESTRUCTURAL DEL RESERVORIO

DISEÑO DE RESERVORIO APOYADO 200m³

Se proyectará el reservorio como elemento estructural destinado al almacenamiento, aprovechando la cantidad y calidad de agua.

I. PREDIMENSIONAMIENTO

V = Volumen de reservorio.
 Di = Diámetro interior del Reser
 De = Diámetro exterior del Reser
 e = Espesor de la pared.
 H = Altura de la pared.
 h = Altura de agua.
 a = Altura de aire.
 f = Cubierta.
 e_{cup} = Espesor de la cúpula.



a) Cálculo del diámetro interior (Di)

Por consideraciones sísmicas:

$$h \leq 0.75 \text{ Di}$$

$$h = 0.45 \text{ Di}$$

$$V = 200 \text{ m}^3 \quad V = A \cdot h$$

Por geometría: $A = \pi \cdot \text{Di}^2 / 4$
 $V = \pi \cdot \text{Di}^2 / 4 \cdot 0.40 \cdot \text{Di}$
 $\text{Di} = (4V / (0.40 \cdot \pi))^{1/3}$

De las ecuaciones: $\text{Di} = 8.27 \text{ m} \rightarrow \text{Di} = 8.50 \text{ m}$
 $h = 3.72 \text{ m} \rightarrow h = 4.50 \text{ m}$

b) Cálculo de la altura libre (a)

V_{aire} ≥ 2% V_{total} Consideramos: V_{aire} = 10% V_{total}
 V_{total} = V_{agua} + V_{aire} Donde: V_{aire} = 0.10 * V_{agua} / 0.90
 V_{aire} = 22.22 m³ En el reservorio: V_{aire} = π * Di² / 4 * a

La altura borde libre de predimensionada: $a = 4 \cdot \text{Vaire} / (\pi \cdot \text{Di}^2)$
 $a = 0.39 \text{ m}$
 La altura de borde libre de diseño: $a = 0.50 \text{ m}$

c) Cálculo de la altura total (H)

$$H = h + a \rightarrow H = 5.00 \text{ m}$$

d) Cálculo del espesor de pared (e)

Según Company e = 7 + 2h (en cm)
 e = 16.00 cm

Según Reglamento ACI e = 1/25 * H (en cm)
 e = 20.00 cm

Para determinar el espesor de la pared consideramos la presión sobre un elemento situado a "h" metros por debajo del nivel de agua; es de 1000 * h (kg/m²). Entonces el esfuerzo de tracción de las paredes en un anillo de altura elemental "Δh" a profundidad "h" será:

$$T = 1000 \cdot h \cdot \Delta h \cdot \text{Di} / 2 \quad \Delta h = 1.00 \text{ m}$$

$$T = 19,125.00 \text{ kg}$$

Para la altura "H" tendremos un Tmax: $T_{max} = 1000 \cdot H \cdot \Delta h \cdot D_i / 2$

$$T_{max} = 21,250.00 \text{ kg}$$

Como la fuerza de tracción admisible para el concreto puede estimarse en el orden del 10% al 15% de su resistencia a la compresión, es que para nuestro estudio consideramos el mínimo porcentaje para obtener unos resultados satisfactorios (10% f'c), además considerando el espesor "e" de la pared y empleando un concreto de f'c = 210 Kg./cm² tendremos que para una franja de h = 1.00 m dicha sección soportará una fuerza de:

$$F = 10\% f'c \cdot \Delta h \cdot e \quad f'c = 210 \text{ Kg./cm}^2$$

Sabiendo que:

$$F = T_{max}$$

Entonces:

$$e = 10.12 \text{ cm}$$

De las tres expresiones, consideramos .-

$$e = 25.00 \text{ cm}$$

e) Cálculo del diámetro exterior (De)

$$De = D_i + 2e \rightarrow De = 9.00 \text{ m}$$

II. CUPULA

a) Análisis de la Cupula

De acuerdo a la teoría membranal, el esfuerzo en los meridianos:

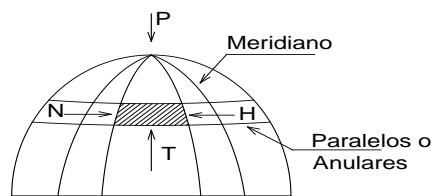
$$N_{\alpha} = P / (2\pi(D/2) \cdot (\sin \alpha)^2)$$

La tensión Meridional esta dada por.

$$N_{\alpha} = -wR / (1 + \cos \alpha)$$

En los paralelos o anulares.

$$N_{\Phi} = -wR \cdot (\cos \alpha - 1) / (1 + \cos \alpha)$$



- P carga total que actúa en la cúpula.
- R radio de cúpula.
- w carga por unidad de superficie.

b) Cubierta de la Cúpula (f)

$$R/8 < f < R/5$$

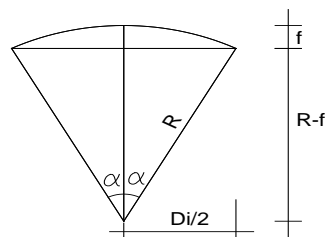
Asumiendo: $f = R/7$

$$R^2 = (D_i/2)^2 + (R - R/7)^2$$

$$R = 7D_i/\sqrt{52} \quad f = D_i/(\sqrt{52})$$

$$R = 8.25 \text{ m} \quad D_i = 8.50 \text{ m}$$

$$f = 1.18 \text{ m}$$



Asumimos $f = 1.20 \text{ m}$

cálculo de "alpha".

$$\operatorname{tg} \alpha = (D_i/2) / (R - f) = 0.6028$$

$$\alpha = 31.08^\circ$$

c) Espesor de la Cúpula (ecup)

$e = \text{perimetro} / 180 \geq 9 \text{ cm}$

$e = 0.09 \text{ m}$

Asumimos: $e = 10.00 \text{ cm}$

Dimensionamiento Final

Para el dimensionamiento de la estructura se considera los resultados del predimensionamiento, los cuales serán chequeados en forma constante al momento de su diseño.

Espesor de la pared	e =	0.25 m
Diámetro interior del Reservoirio	Di =	8.50 m
Diámetro exterior del Reservoirio	De =	9.00 m
Altura de agua	h =	4.50 m
Altura de aire	a =	0.50 m
Altura de la pared	H =	5.00 m
Espesor de la cúpula	ecup =	0.10 m
Cubierta	f =	1.20 m
recubrimiento =	r =	3.50 cm
Resistencia del concreto a la compresión	f'c=	210.00 kg/cm ²
Resistencia especifica a la fluncia del refuerzo	fy=	4200.00 kg/cm ²

III. DISEÑO DE LA CUPULA

Determinación del peso de la cúpula:	$W_{cup.} = V_{cup} \cdot \gamma_{ca}$
Volumen de la cúpula:	$V_{cup.} = V_{ext} - V_{int}$
Peso específico del concreto:	$\gamma_{ca} = 2400 \text{ kg/cm}^3$

$$V = \pi \cdot f^2 \cdot (R - f/3) \quad R = 8.25 \text{ m}$$

Volumen exterior (V_{ext}): $V_{ext} = \pi \cdot (f+e)^2 \cdot [(R+e) - (f+e)/3]$

$$V_{ext} = 42.03 \text{ m}^3$$

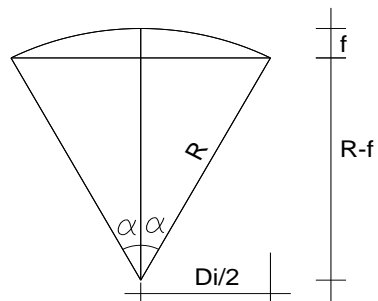
Volumen interior (V_{int}):

$$V_{int} = 35.51 \text{ m}^3$$

$$V_{cup.} = 6.52 \text{ m}^3$$

$$\gamma_{ca} = 2,400.00 \text{ kg./m}^3$$

$$W_{cup.} = 15.646 \text{ Tn}$$



$$a = 31.08^\circ$$

Superficie de cúpula (A_{cup}): $A_{cup} = 2\pi R^2 \cdot (1 - \cos a)$

$$A_{cup} = 61.39 \text{ m}^2$$

$$w_i = W_{cup}/(A_{cup})$$

$$w_i = 0.255 \text{ tn/m}^2$$

Peso de cúpula ($W_{cup.}$)

$$W_{cup.} = 15.646 \text{ Tn}$$

Superficie de cúpula (A_{cup})

$$A_{cup.} = 61.39 \text{ m}^2$$

Carga por unidad de superficie

$$w_i = W_{cup}/(A_{cup})$$

Otros (sobrecarga de equipos)

$$w_i = 0.255 \text{ tn/m}^2$$

$$0.10 \text{ tn/m}^2$$

Considerando una sobre carga (s/c):

$$C_m = 0.355 \text{ tn/m}^2$$

$$S/C = 0.15 \text{ tn/m}^2$$

$$C_v = 0.15 \text{ tn/m}^2$$

Carga última en la cúpula por unidad de superficie (P_u).

$$P_u = 1.4 * C_m + 1.7 * C_v$$

$$P_u = 0.75 \text{ tn/m}^2$$

$$R = 8.25 \text{ m}$$

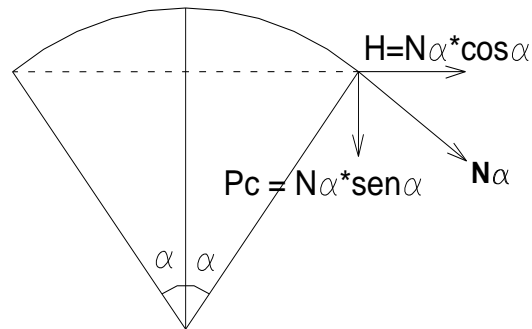
La tensión Meridional esta dada por.

$$N_\alpha = -P_u * R / (1 + \cos \alpha)$$

En los paralelos o anulares.

$$N_\Phi = -P_u * R * (\cos \alpha - 1) / (1 + \cos \alpha)$$

α°	$N_\alpha(\text{Tn/m})$	$N_\Phi(\text{Tn/m})$
0.00	-3.10	-3.10
5.00	-3.11	-3.07
10.00	-3.13	-2.98
15.00	-3.16	-2.84
20.00	-3.20	-2.63
25.00	-3.25	-2.37
30.00	-3.32	-2.05
31.08	-3.34	-1.97



Nota : Los signos negativos indican compresiones

El máx esfuerzo es: $N_\alpha = 3.34 \text{ Tn/m}$

Esfuerzos por metro lineal de circunferencia.

$$\text{Esf. a tracción} \quad H = N_\alpha * \cos \alpha \quad \rightarrow \quad H = 2.86 \text{ Ton/m}$$

$$\text{Esf. Cortante} \quad P_c = N_\alpha * \text{sen} \alpha \quad \rightarrow \quad P_c = 1.73 \text{ Ton/m}$$

Esfuerzo a Compresión del concreto σ_c

Debe cumplir que :

$$N_\alpha \leq \sigma_c$$

$$\delta_c = 0.85 * \phi * f'_c * b * t \text{ (tn/m)}$$

Donde : $t = e_{cup}$

Datos:

$$\phi = 0.70$$

$$b = 1.00 \text{ m}$$

$$\delta_c = 124.95 \text{ Tn/m}$$

$$\text{Entonces:} \quad 3.34 \leq 124.95 \quad \text{ok!}$$

El concreto resiste los esfuerzos meridianos y anulares, por lo que se usará acero mínimo en ambos sentidos.

$$A_{smin} = 0.0018 * b * t = 1.00 \text{ cm}^2/m$$

Empleando acero $\Phi = 3/8''$ **0.71** cm^2

La separación: $S = A_v / A_s = 71.36 \text{ cm}$

Usar refuerzo: **$\Phi 3/8'' @ 20.0 \text{ cm}$** en ambos sentidos

Los extremos de la cúpula deberán ser ensanchados debido al cambio brusco de esfuerzos entre la losa y viga de coronación o perimetral.

Ensanchar (ei) $ei = 1.5 * t = 0.15 \text{ m}$

Se considera: $ei = 15.00 \text{ cm}$

Longitud de ensanche (l) $l = 16 * t$

$l = 160.00 \text{ cm}$

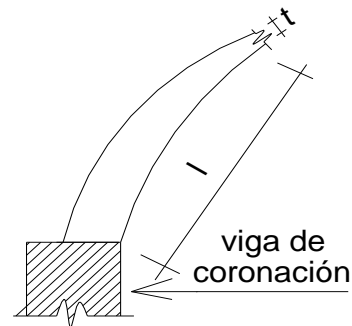
Se considera: $l = 170.00 \text{ cm}$

$A_{smin} = 0.0018 * b * ei = 1.90 \text{ cm}^2$

Empleando acero $\Phi = 3/8''$ **0.71** cm^2

La separación: $S = A_v / A_s = 39.00 \text{ cm}$

Usar refuerzo: **$\Phi 3/8'' @ 20.0 \text{ cm}$** en ambos sentidos



Chequeo del espesor por esfuerzo a compresión.

Esfuerzo a compresión en el extremo de la cúpula.

$$N_a = (0.40 * f'c * b * e)$$

Entonces

$$e = N_a / (0.40 * f'c * 100 * 10)$$

$e = 0.04 \text{ cm} < \text{espesor} = 15.00 \text{ ok!}$

Chequeo del espesor por esfuerzo cortante.

Resistencia del concreto al esfuerzo cortante en los extremos de la cúpula.

$$(V_c = \phi * 0.53 * f'c^{0.5} * b * e)$$

Entonces:

$$0.85 * 0.53 * f'c^{0.5} * b * e = P_c$$

$$e = P_c / (0.85 * 0.53 * f'c^{0.5} * 100)$$

$e = 2.64 \text{ cm} < \text{espesor} = 15.00 \text{ ok!}$

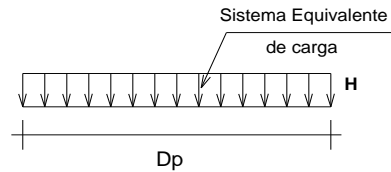
III. DISEÑO DE LA VIGA COLLARIN O ANILLO SUPERIOR

Está sometida a esfuerzos de tracción debido al empuje horizontal "H" que ejerce la cúpula por metro lineal en su base.

$$H = 2.86 \text{ Ton/ml}$$

Dp = Longitud proyectada

$$Dp = \pi Di/2 + 2*(b/2)$$

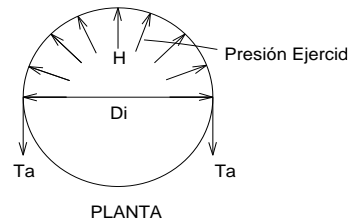


Se estima un acho de viga :

$$b = 0.35 \text{ m}$$

$$Di = 8.50 \text{ m}$$

$$Dp = 8.68 \text{ m}$$



Fuerza atracción "Ta".

$$Ta = H * Dp / 2$$

$$Ta = 12.415 \text{ Ton}$$

Diseño Estructural.

El diseño para este tipo de estructuras que contiene líquidos, se recomienda diseñarla con esfuerzos admisible.

Según Teodoro E Harmsen (diseño de estructuras de concreto armado)

a) Esfuerzo admisible de tracción del acero $Sa \leq 0.6 * f'y$

b) Esfuerzo admisible de tracción del concreto: $f't = 0.1 * f'c$

$$fy = 4200 \text{ kg./cm}^2$$

$$f'c = 210 \text{ kg./cm}^2$$

n - Relación entre los módulos de elasticidad del acero y del concreto

$$n = 9.7$$

a) $sa = 1890 \text{ kg./cm}^2$ $Sa = 0.45 * f'y$

b) $f't = 21.00 \text{ kg./cm}^2$

Se considera que la fuerza de tracción "Ta", es resistido integramente por el refuerzo. (limite de fluencia del acero).

$$Ta = As * \sigma_a$$

Despejando:

$$As = 6.57 \text{ cm}^2$$

Usando acero Φ 5/8 " **1.98** cm²

Predimensionamiento: **N= 3.32**

Av = 6.57 cm²

Usar acero: **6 Φ 5/8"**

Considerando que la fuerza de tracción "Ta" tiene que equilibrar a la tensión máxima de tracción que pueda resistir el concreto, se tiene:

$$T_a = f'_t (A_c + nA_s)$$

$$A_c = (T_a - nA_s f'_t) / f'_t$$

A_c = 527.73 cm²

Tomamos una sección de: **0.35 m X 0.40 m**

Verificando el concreto en Tracción Pura :

f' t = 21.00 kg/cm²

$$f' \text{ act} = T_a / A_{\text{sección}}$$

f' act = 7.09 kg/cm²

Por lo tanto : f' act < f' t ok!

Verificando la sección con acero :

$$f' t = T_a / (A_c + nA_s)$$

f' act = 8.48 kg/cm²

Por lo tanto : f' act < f' t ok!

Sección de la Viga:

0.35 m X 0.40 m

IV. DISEÑO DE LA PARED DE LA CUBA

La pared cilíndrica tiene una altura de agua "h" (m) sobre la losa de fondo. La presión del agua en la base se toma como referencia para verificar el espesor de la pared, debe de tenerse en cuenta que para todos los efectos se toma un metro de longitud medido en el eje medio.

Para el análisis se considera:

- a) Las tensiones anulares, calculadas analógicamente al esfuerzo de tracción del anillo superior.

$$\text{Presión} = \gamma * h$$

$$T = \gamma * h * (Di + 2e) / 2$$

Donde:

- g Peso específico del agua.
- h Profundidad a partir de la superficie del líquido.
- Di Diámetro interior de la cuba.
- e Espesor de la pared de la cuba.

- b) Los momentos de flexión generados por el empuje del agua, cuyo valor máximo actúa en la parte inferior.

$$M_{inf} = 0.2193 * \gamma * ((Di/2) * d)^{(3/2)}$$

Nota:

(formula tomada del texto de Hormigón Armado de Fernando Moral)

- c) Momentos de flexión generados por la fuerza sísmica horizontal y por la fuerza de la masa móvil del agua, determinados por la norma sísmica:
Reglamento Nacional de Edificaciones : E-030

Diseño del Refuerzo Anular

$$T = \gamma * h * (Di + 2 * e) / 2$$

$$As = T / sa$$

$$sa \leq 0.60 * fy = 0.45 * fy$$

Datos:

- e = 0.25 m
- rec. = 2.50 cm
- d = 20.60 cm
- Di = 8.50 m
- Fy = 4200 kg/cm²
- δ = 1000 kg/cm³ Peso específico del agua
- sa = 1890 kg/cm²
- f't = 21.00 kg/cm²
- n = 9.66
- Usamos Ø = 1/2 " 1.27 cm²

h (m)	(Di + 2e)/2	T (kg)	As (cm ²)	Nº	Av (cm ²)	Ø	As < Av
1.00	4.25	4,250.0	2.2	2.0	2.5	2 Ø 1/2"	ok!
1.89	4.25	8,032.5	4.3	4.0	5.1	4 Ø 1/2"	ok!
2.72	4.25	11,560.0	6.1	5.0	6.3	5 Ø 1/2"	ok!
4.09	4.25	17,382.5	9.2	8.0	10.1	8 Ø 1/2"	ok!
5.00	4.25	21,250.0	11.2	9.0	11.4	9 Ø 1/2"	ok!

Chequeo del Espesor de la Pared de la Cuba

- Tact = T / (Ac + nAs) T = 21,250.00 kg
- As = T / sa As = 11.24 cm²
- Ac = (T - n * As * f't) / f't Ac = 903.28 cm²
- Ac = b * e Para b = 100 cm : e = 9.03 cm < 25.00 ok!

Refuerzo Mínimo Horizontal en Obras Sanitarias

$$Ash = 0.0020 * b * e = 4.75 \text{ cm}^2$$

Acero refuerzo: ϕ 1/2" , $A_v = 1.27 \text{ cm}^2$

Espaciamiento: $S = A_v / A_{sh} = 0.27 \text{ m}$

Usar refuerzo: $\phi 1/2" @ 0.25 \text{ m}$

Diseño de Refuerzo a Flexión de las Paredes de la Cuba

Se considera los momentos a flexión generados por el empuje de agua y las generadas por la fuerza sísmica.

Los Momentos por empuje del agua serán:

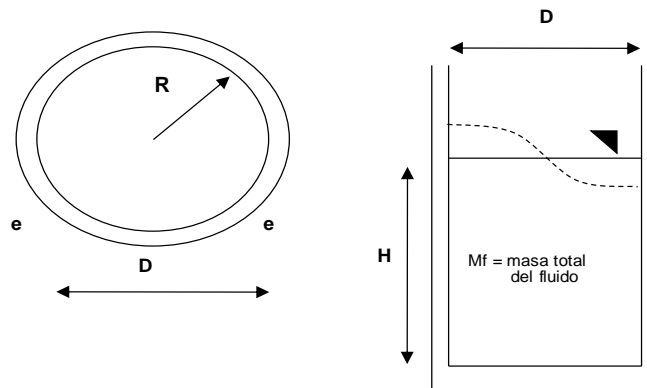
$$M_{\text{máx.}} = 0.2193 \cdot \gamma \cdot \left(\frac{D_i}{2} \right) \cdot d^{(3/2)}$$

$$M_{\text{máx.}} = 0.180 \text{ Ton-m} \quad \text{Fuerza Moral}$$

Los Momentos por Sismo se añadirá teniendo en cuenta el análisis dinámico.

Sistema Mecánico Equivalente

Peso del agua que oscila libremente en el reservorio:



$$\frac{M_o}{M_f} = \frac{\text{Tagh} \left(\frac{\sqrt{3} D}{2 H} \right)}{\frac{\sqrt{3} D}{2 H}}$$

Efecto de masa de agua

$$M_t = M_f + M_m$$

Donde:

- M_f : Peso del agua fija que acompaña a la estructura
- M_m : Peso del agua móvil
- M_t : Peso total del volumen del líquido = 200.00 m³
- H : Altura promedio del agua
- D : Diámetro interior de la cuba = 8.50 m

Del análisis:

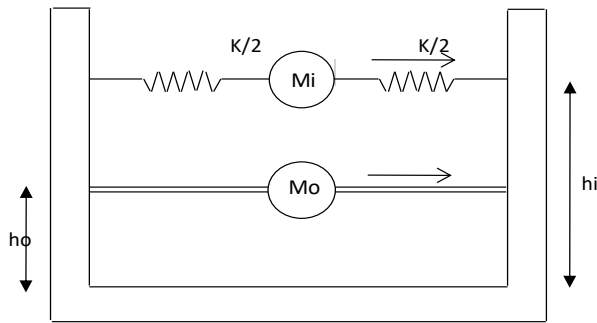
$$H = \frac{4V}{\pi D^2} \quad p \quad H = 3.52 \text{ m}$$

Entonces:

$$\begin{aligned} M_f / M_t &= 0.049 \\ M_f &= 9.8 \text{ Ton} \\ M_m &= 190.20 \text{ Ton} \end{aligned}$$

Analisis Modal Espectral

Tirante Critico del Agua Movil:



$$h_o = \frac{3}{8} H \left[1 + \alpha \left(\frac{M_t}{M_f} - 1 \right) \right]$$

$$h_l = H \left[1 - \frac{\text{Cosh} \left(\sqrt{1.35} \frac{H}{D} \right) - \beta}{\sqrt{1.35} \frac{H}{D} \text{Senh} \left(\sqrt{1.35} \frac{H}{D} \right)} \right]$$

Para caso de tanques circulares solo se considera los efectos de las presiones en la pared de la cuba.

a = 0 b = 1

De las formulas:

ho = **1.32 m** Altura de acero en fondo de cuba hi = 1.80 m

Periodo de Vibración:

$$\frac{HK}{W_F} = \frac{45}{2} \left(\frac{M_m}{M_t} \right)^2 \left(\frac{H}{D} \right)^2$$

De la formula:

K = 198.535

$$T_a = 2\pi \sqrt{\frac{M_m}{K}}$$

g = **9.81** m/s²

Ta = 1.96 seg.

Metrado de Carga

Peso de la Cuba :	Wcup. = 15.646 Ton
Peso de la Viga Perimetral :	De = 9.00 m
	Di = 8.50 m
$W_{viga} = \pi * (De^2 - Di^2) / 4 * h_{viga} * \rho_{ca}$	h _{viga} = 0.40 m
	g _{ca} = 2.40 Ton/m ³
	Wviga = 6.597 Ton
Peso de la Pared de la Cuba :	De = 9.00 m
	Di = 8.50 m
	H = 5.00 m
$W_{cuba} = \pi * (De^2 - Di^2) / 4 * H * \rho_{ca}$	g _{ca} = 2.40 Ton/m ³
	Wpared = 82.467 Ton
Peso del Agua :	V = 200 m ³
	Wagua = 200.000 Ton
Peso total :	P.vivo = 200.000 Ton
	P.muerto = 104.710 Ton
	Wtotal = 304.710 Ton

Fuerza Basal

$$F = ZUSC/R * (W)$$

Datos :

- Z - Factor de zona
- U - Factor de uso e importancia
- S - Factor de suelo
- Tp - Periodo que define la plataforma del espectro para cada tipo de suelo.
- Ct - Coeficiente para estimar el periodo predominante de un edificio
- R - Coeficiente de reducción de solicitaciones sísmicas.
- C - Coeficiente de amplificación sísmica
- T - periodo fundamental.
- H - Altura total de la edificación en metros.

De la zona:

- Z = **0.45** (zona 4) - Caserio Pampas de San Juan - Laredo
- U = **1.5** (Categoría A) - Reservorios de Agua
- S = **1.1** (S3) - Suelos Rígidos
- Tp(s) = **1**
- Ct = **60** (muros de concreto)
- R = **6** (muros de concreto)
- n = 9.66

$$C = 2.5 * (Tp/T) \leq 2.50 \quad T = H/Ct = 0.16$$

$$C = 15.53 > 2.50 \rightarrow C = 2.50$$

$$Fe = 94.27 \text{ Ton}$$

Considerando un ancho a = 1.00 m.

$$Fei = Fe / (\pi * Di) = 3.53 \text{ Ton/ml}$$

Según Investigadores peruanos. la fuerza "Fei" actúa a **0.375 H** sobre el fondo.

Fuerza de la Masa Móvil del Agua

Para valores de D/H < 0.75, Fa = ZUSC/R*(W_{agua}), actúa a una distancia h sobre el fondo. del reservorio.

Para el caso de nuestro diseño de muro circular, consideramos la fuerza sísmica "Fei" como uniformemente distribuida a travez de la altura "H".

$$C = 2.5 * (Tp/Ta) \leq 2.50 \quad Ta \rightarrow \text{Periodo de vibración del agua.}$$

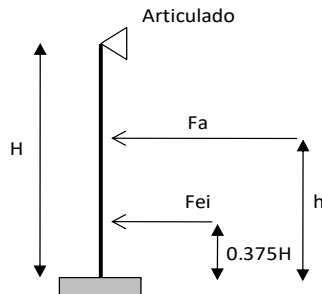
$$C = 1.27 \rightarrow C/R \geq 0.1$$

$$C/R = 0.21 \leq 0.1 \rightarrow C/R = 0.21$$

$$Fa = ZUSC/R * (W_{ag}) = 31.513 \text{ Ton}$$

Considerando un ancho a = 1.00 m.

$$Fai = Fa / (\pi Di) = 1.180 \text{ Ton}$$



$$M = P * a^2 * b / (2 * H^2) * (3 - a/H)$$

Se considera empotrado en la cimentación y articulado en la parte superior (anillo).

Para "Fa"

$$\begin{aligned} H &= 5.00 \text{ m} \\ a = h_1 &= 1.80 \text{ m} \\ b = H - h_1 &= 3.20 \text{ m} \end{aligned}$$

Para: "Fei" $H = 5.00 \text{ m}$

$$\begin{aligned} a &= 0.375H = 1.88 \text{ m} \\ b &= 0.625H = 3.13 \text{ m} \end{aligned}$$

Ma = 0.644 Ton-m

Mei = 2.036 Ton-m

Ms = Ma + Mei = 2.680 Ton-m Momento por Sismo

Momento Total en Servicio:

Mt = Mmax. + Ms = 2.860 Ton-m / ml

Determinación del Refuerzo:

Condiciones de servicio:

$$As = \frac{Mt}{fs(d-a/2)}$$

d = emuro - rec - Aest - A/2

fs = 0.45*fy

Acero de refuerzo:

f'c = 210.00 kg/cm²
 rec. = 3.50 cm
 1/2 " = 1.27 cm² ambos sentidos

d = 19.60 cm

De la iteración: As = 8.79 cm²
 Separación 1/2 " = 10.00 cm

Se coloca dos capas de Ø1/2" @0.125 m hasta una altura de h= 2.00m

Diseño por Resistencia Ultima o a la Rotura

Mayoración de momentos:

Mu = 1.25*Mt 1.25 : Coeficiente de mayoración por sismo según Norma Peruana de Estructuras.

Mu = 3.575 Ton-m

Cálculo del Acero Vertical

As = Mu/(0.9*fy(d-a/2)) a = As*fy/(0.85*f'c*b/2)

De la iteración: As = 4.97 cm²
 a = 2.34 cm

Empleando acero Ø = 1/2 " 1.27

La separación: S = Av / As = 25.46 cm cm

Usar refuerzo: Ø 1/2 " @ 25 cm

Asmin = 0.0025*b*t = 5.15 cm²
 t = 20.60

Empleando acero Ø = 1/2 " 1.27

La separación: S = Av / As = 25 cm cm

Usar refuerzo: Ø 1/2 " @ 25 cm

V. DISEÑO DE LA CIMENTACION

Peso de losa de cimentación (w_{losa})

$$De = 9.00 \text{ m}$$

$$gca = 2.40 \text{ Ton/m}^3$$

$$h_{losa} = 0.25 \text{ m}$$

$$W_{losa} = \pi * De^2 / 4 * h_{losa} * gca = 38.170 \text{ Ton}$$

Peso de la cúpula $W_{cuba} = 15.646 \text{ Ton}$
 Peso de la viga perimetral $W_{viga} = 6.597 \text{ Ton}$
 Peso de la pared de la cuba $W_{pared} = 82.467 \text{ Ton}$

Peso de la Estructura: $P_{muerto} = 142.880 \text{ Ton}$
 Peso de la Masa Agua: $P_{vivo} = 200.000 \text{ Ton}$

Peso Total (sumatoria de pesos tenemos)

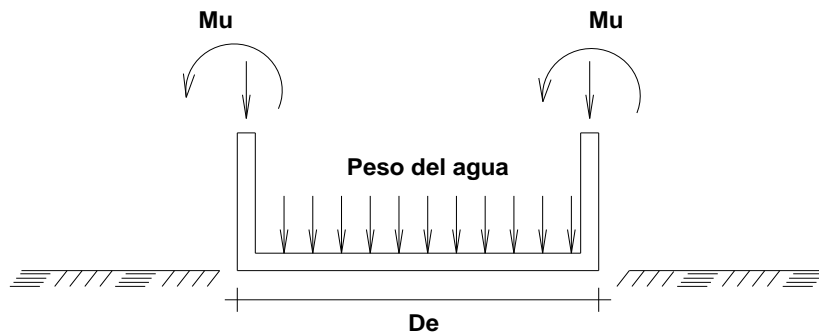
$$P_{total} = P_m + P_v = 342.880 \text{ Ton}$$

Momentos Generados por el Sismo y por Empuje Total de Agua

$$M = 2.860 \text{ Ton - m/ml}$$

Determinación de las dimensiones y presiones transmitidas

Análisis del reservorio cuando se encuentra lleno.



Como "M" actúa en un metro calculamos el momento total

$$Mt = M * (\pi * De / 2)$$

$$Mt = 40.428 \text{ Ton-m}$$

Hallamos la excentricidad $e = Mt / Pt$

$$e = 0.118 \text{ m}$$

Presión de Contacto

$$\sigma = \sum P / A \pm Mt * e / I$$

$$A = \pi * De^2 / 4$$

$$I = \pi * De^4 / 64$$

$$\sum P = 342.880 \text{ Ton}$$

$$A = 63.62 \text{ m}^2$$

$$I = 322.06 \text{ m}^4$$

Reemplazando:

$$\sigma = 5.404 \text{ Ton/m}^2$$

$$\sigma = 5.375 \text{ Ton/m}^2$$

Se considera como presión de contacto " σ ": **0.540 kg/cm²**

Chequeo de la Presión sobre el Suelo

Se trata de que la presión del suelo sea mayor a la presión de la estructura sobre el suelo.

$$q_{adm} = 1.450 \text{ kg/cm}^2 \quad D_f > 2.20m$$

$$\gamma_s = 1.918 \text{ kg/cm}^3$$
$$W_{agua} = 0.352 \text{ kg/cm}^3$$

$$q_{neto} = 1.038 \text{ kg/cm}^2$$

$$q_{act.} = 0.540 < q_{neto.} \quad \text{ok!}$$

Cálculo de los Momentos Radiales y Momentos Tangenciales

Momentos radiales: $M_r = -q_u \cdot R^2 / 16 \cdot [(1+u) - (3+u) \cdot r^2]$
Por unidad de longitud de circunferencia.

Momentos tangenciales: $M_\theta = -q_u \cdot R^2 / 16 \cdot [(1+u) - (1+3u) \cdot r^2]$
Por unidad de longitud de diámetro.

Determinación del Esfuerzo Ultimo "qu"

$$M_u = 1.25 \cdot M_t \quad M_u = 50.535 \text{ Ton}$$

$$P_u = 1.4P_m + 1.7P_v \quad P_u = 540.032 \text{ Ton}$$

$$q_u = \delta u = \Sigma P/A \pm M_u \cdot e/I$$
$$e = 0.094 \text{ m}$$
$$A = 63.62 \text{ m}^2$$
$$I = 322.06 \text{ m}^4$$

Reemplazando:

$$q_u = 8.503 \text{ Ton/m}^2$$
$$q_u = 8.474 \text{ Ton/m}^2$$
$$\text{Reaccion neta del terreno } \delta u = 13.900 \text{ Ton/m}^2$$

Tomamos: $q_u = 5.397 \text{ Ton/m}^2$
 $R = 4.500 \text{ m}$

Relación de Poisson "u"

Para: "u" para una roca varía desde 0.1 - 0.4

Según el libro "Diseño de Concreto Armado" de Juan Ortega García.

Asumimos: $u = 0.166$

a	r = a/R	Mr (tn-m)	Mθ (tn-m)
0.0000	0.000	-7.964	-7.964
1.2375	0.275	-6.329	-7.191
2.4750	0.550	-1.423	-4.869
3.0040	0.668	1.673	-3.405
3.7125	0.825	6.754	-1.000
4.2075	0.935	10.941	0.981
4.5000	1.000	13.661	2.268

Se considera que el muro por su rigidez y la cimentación de este empotran a la losa de fondo.

Cuando el reservorio esta vacío:

$$P_{total} = 142.880 \text{ Ton}$$

$$F_e = 44.204 \text{ Ton}$$

Considerando un ancho de 1.00 m

$$F_e = 1.563 \text{ Ton}$$

$$H = 5.00 \text{ m}$$

$$h_o = 0.375 * H = 1.875 \text{ m}$$

Momentos considerando sismo por capas de gravedad.

$$M = F_e * a^2 * b / (2 * H^2) * (3 - a/H)$$

$$M = 0.902 \text{ Ton-m}$$

$$a = 1.88 \text{ m}$$

$$b = 3.13 \text{ m}$$

Presión de Contacto

$$\sigma_i = P/A \pm M * e / I$$

$$A = \pi * D_e^2 / 4$$

$$I = \pi * D_e^4 / 64$$

$$M_t = M * (\pi * D_e / 2)$$

$$P_{total} = 142.88 \text{ Ton}$$

$$A = 63.62 \text{ m}^2$$

$$I = 322.06 \text{ m}^4$$

$$M_t = 12.748 \text{ Ton - m}$$

$$e = 0.089 \text{ m}$$

$$\sigma_i = 2.249 \text{ Ton/m}^2 < \sigma \text{ ok!}$$

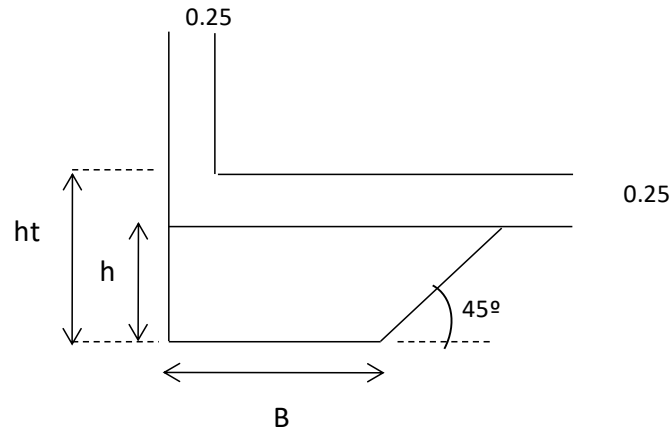
$$\sigma_i = 2.242 \text{ Ton/m}^2 < \sigma \text{ ok!}$$

Para evitar el deslizamiento del reservorio se diseñara un anillo de cimentación (uña). adoptaremos las siguientes dimensiones:

$$\text{Altura (h)} = 0.45 \text{ m}$$

$$\text{Ancho (B)} = 1.10 \text{ m}$$

Predimensionado:



Rigidez de la Cimentación

Se debe comprobar que la altura de la cimentación sea mayor que:

$$h \geq 2.1 * B * \sqrt[3]{[Ko * B / E]}$$

Donde:

- Ancho de la cimentación: $B = 1.10 \text{ m}$
- Módulo de elasticidad del concreto: $E = 15000vf'c$
- $f'c = 210 \text{ kg/cm}^2$
- $E = 217370.65 \text{ kg/cm}^2$
- Coefficiente de Balasto: $ko = 3.01 \text{ kg/cm}^3$

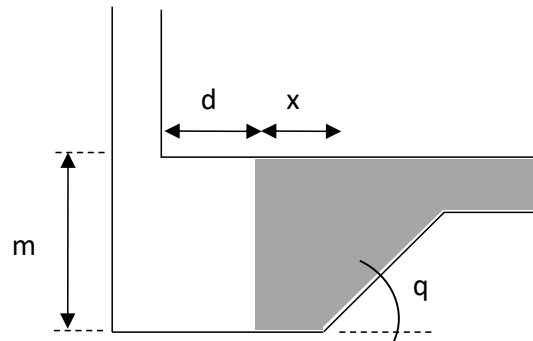
(Tabla siguiente)

Esf Adm (Kg/Cm ²)	Winkler (Kg/Cm ³)	Esf Adm (Kg/Cm ²)	Winkler (Kg/Cm ³)	Esf Adm (Kg/Cm ²)	Winkler (Kg/Cm ³)
0.25	0.65	1.55	3.19	2.85	5.70
0.30	0.78	1.60	3.28	2.90	5.80
0.35	0.91	1.65	3.37	2.95	5.90
0.40	1.04	1.70	3.46	3.00	6.00
0.45	1.17	1.75	3.55	3.05	6.10
0.50	1.30	1.80	3.64	3.10	6.20
0.55	1.39	1.85	3.73	3.15	6.30
0.60	1.48	1.90	3.82	3.20	6.40
0.65	1.57	1.95	3.91	3.25	6.50
0.70	1.66	2.00	4.00	3.30	6.60
0.75	1.75	2.05	4.10	3.35	6.70
0.80	1.84	2.10	4.20	3.40	6.80
0.85	1.93	2.15	4.30	3.45	6.90
0.90	2.02	2.20	4.40	3.50	7.00
0.95	2.11	2.25	4.50	3.55	7.10
1.00	2.20	2.30	4.60	3.60	7.20
1.05	2.29	2.35	4.70	3.65	7.30
1.10	2.38	2.40	4.80	3.70	7.40
1.15	2.47	2.45	4.90	3.75	7.50
1.20	2.56	2.50	5.00	3.80	7.60
1.25	2.65	2.55	5.10	3.85	7.70
1.30	2.74	2.60	5.20	3.90	7.80
1.35	2.83	2.65	5.30	3.95	7.90
1.40	2.92	2.70	5.40	4.00	8.00
1.45	3.01	2.75	5.50		
1.50	3.10	2.80	5.60		

Fuente.- Morrison & Morrison Ingenieros - Tesis de maestría "Interacción Suelo-Estructuras: Semi-espacio de Winkler", Universidad Politécnica de Cataluña, Barcelona- España. 1993 (Autor Nelson Morrison)

Reemplazando: $h' = 0.27 \text{ m}$
 $ht = 0.70 \text{ m}$
 $h' < ht$ ok!

Chequeo por Cortante



Acero:
5/8 "
1.5875 cm
1.98 cm ²

rec. =
7 cm

$$d = ht - \text{rec} - \Phi/2$$

$$d = 62.21 \text{ cm}$$

$$x = B - d - e$$

$$x = 0.23 \text{ m}$$

Cortante en la Sección Crítica

$$Vud = q_u \cdot B \cdot x \quad \text{Donde: } qu = 5.397 \text{ Ton/m}^2$$

$$Vud = 1.353 \text{ Ton}$$

Cortante tomado por el concreto:

$$Vc = 0.53 \cdot B \cdot d \cdot v_f \cdot c$$

$$Vc = 52,554.78 \text{ kg}$$

Debe cumplir que :

$$Vud \leq \phi \cdot Vc \quad \phi = 0.85$$

$$\phi \cdot Vc = 44,671.56 \text{ kg}$$

$$Vud = 1,353.20 \text{ kg}$$

Entonces:

$$\phi \cdot Vc \geq Vud \quad \rightarrow \quad \text{ok!}$$

Determinación del Refuerzo de Losa

Cuando se diseñan estructuras para almacenar agua; es preferible diseñar con el método de los esfuerzos admisibles, para controlar los probables fisuramientos.

$$f_c = 2 \cdot \sqrt{f'_c} = 28.98 \text{ kg/cm}^2$$

$$f_s = 0.45 \cdot f_y = 2,520.00 \text{ kg/cm}^2 \quad f_y = 4200 \text{ kg/cm}^2$$

$$A_s = M_u / (f_s \cdot j) \quad j = d - c / 3$$

$$A_{s\text{mín}} = 0.0018 b \cdot d$$

Calculo del Diametro Efectivo:

$$d_1 = e_{\text{losa}} - \text{rec} - \phi / 2$$

$$d_1 = 15.61875 \text{ cm}$$

$$d_2 = h_t - \text{rec} - \phi / 2$$

$$d_2 = 64.643721 \text{ cm}$$

$$b = 100 \text{ cm}$$

$$\text{rec.} = 5 \text{ cm}$$

Acero:
3/8 "
0.71 cm ²
0.95 cm

$$c = [(2nr + (nr)^2)^{0.5} - nr] \cdot d$$

Donde:

c: Distancia del eje neutro a la fibra extrema en compresión del concreto

n: relacion modular igual a E_s/E_c **9.7**

r: cuantía **0.002**

$$c_1 = 2.783 \quad \rightarrow j_1 = 14.691 \text{ cm}$$

$$c_2 = 11.520 \quad \rightarrow j_2 = 60.804 \text{ cm}$$

$$A_{s\text{mín}} = 2.81 \text{ cm}^2$$

$$\text{Espaciamiento: } S = A_v / A_{sh} = 0.25 \text{ m}$$

Usar refuerzo: **∅ 3/8 "@ 0.25 m** doble malla

4.7. LÍNEA DE CONDUCCIÓN

Para el cálculo de las tuberías que están trabajando a presión, se utilizará a Fórmula establecida por HAZEN y WILLIAMS, el cual se presenta a continuación:

$$Q = 0.0004264 (C) (D^{2.63}) (h_f^{0.54})$$

Donde:

- C : Coeficiente de Hazen y Williams
- D : Diámetro de la tubería (Pulgadas)
- hf : Pérdida de carga unitaria - pendiente (m/Km)
- Q_{CONDUCCION} : Caudal de conducción (Lts./Seg.)

Se realizará un análisis general de toda la línea (tramo por tramo), para de esta forma poder verificar las presiones existentes en cada punto, de acuerdo a los criterios establecidos por Hazen y Williams, presentados en el siguiente cuadro:

CAUDAL MAXIMO **24.17 Lit./Seg.**
DIARIO :

COEFICIENTE C	(R.N.E) Tub.: Poli(cloruro de vinilo)(PVC)	Entonces será de :	150
----------------------	--	--------------------	-----

ELEMENTO	NIVEL DINAMICO	LONG. (KM)	CAUDAL DEL TRAMO	PENDIENTES	DIAMETRO (")	DIAM. COMERCIAL	VELOCIDAD FLUJO	Hf	H PIEZOM.	PRESION
RESERV-1	128.00								128.00	
CRP - 1	127.00	0.077	7.47	12.94	3.71	4.00	0.92	0.69	127.31	0.31
RESERV-2	119.00	0.116	7.47	68.90	2.63	4.00	0.92	1.03	125.97	6.97
		0.193								

Tabla 7: Fuente elaboración Propia – línea de conducción

4.8. LINEA DE DISTRIBUCION – TUBERIAS (Modelamiento en EPANET)

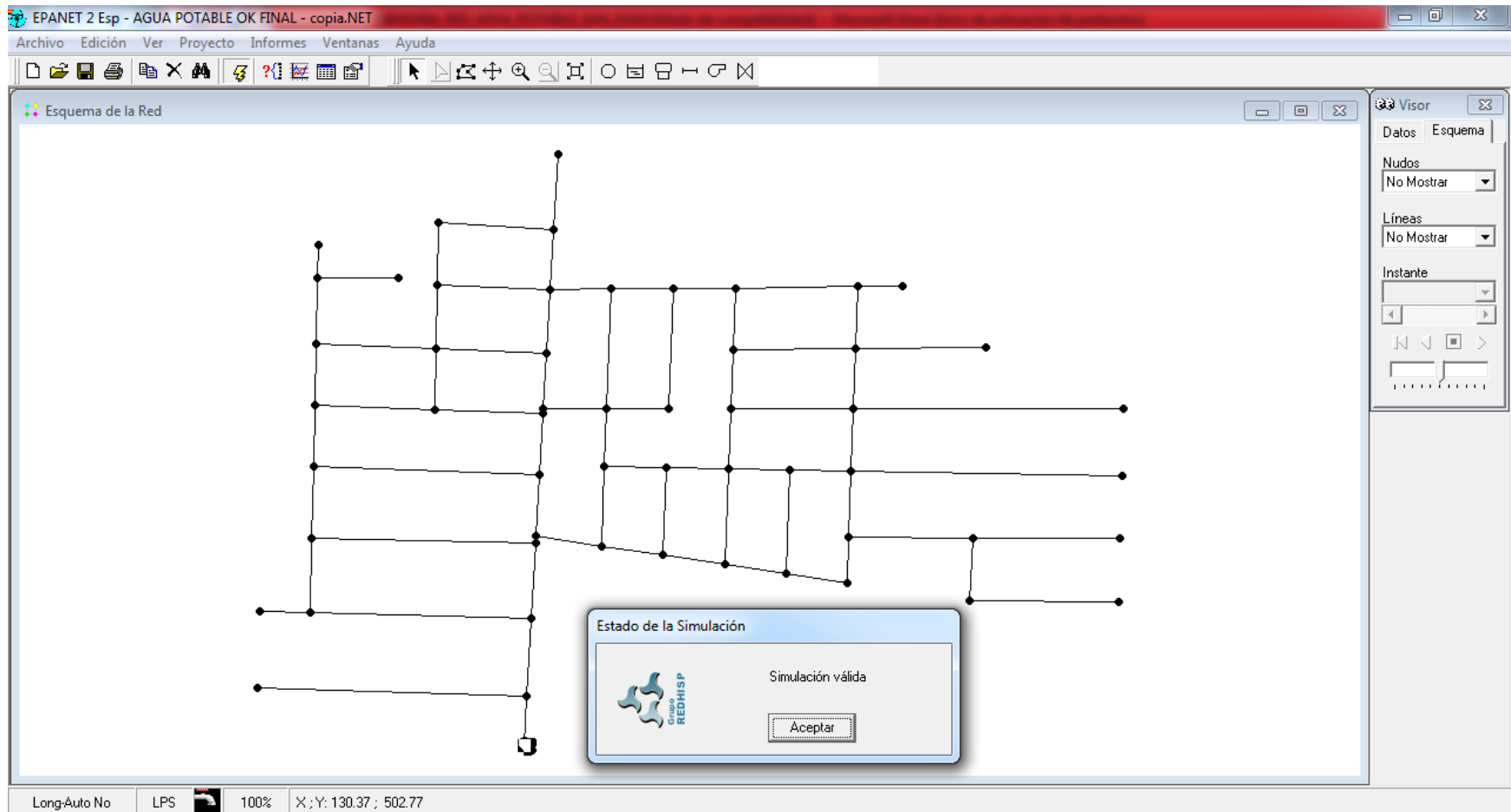


Figura 8: Fuente Elaboración Propia – Esquema de la Red de agua potable en EPANET

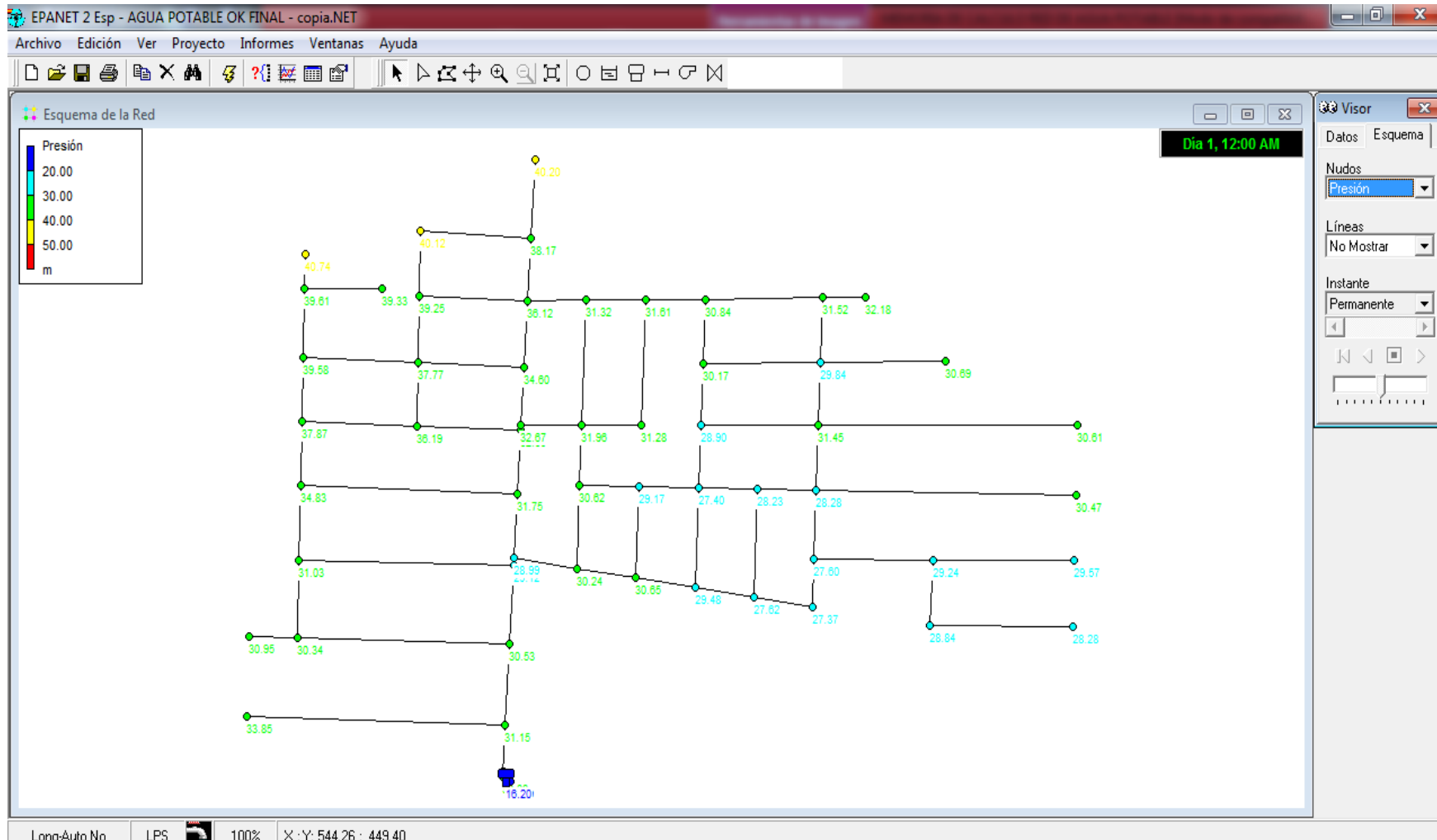


Figura 9: Fuente Elaboración Propia – Esquema de Presión en EPANET

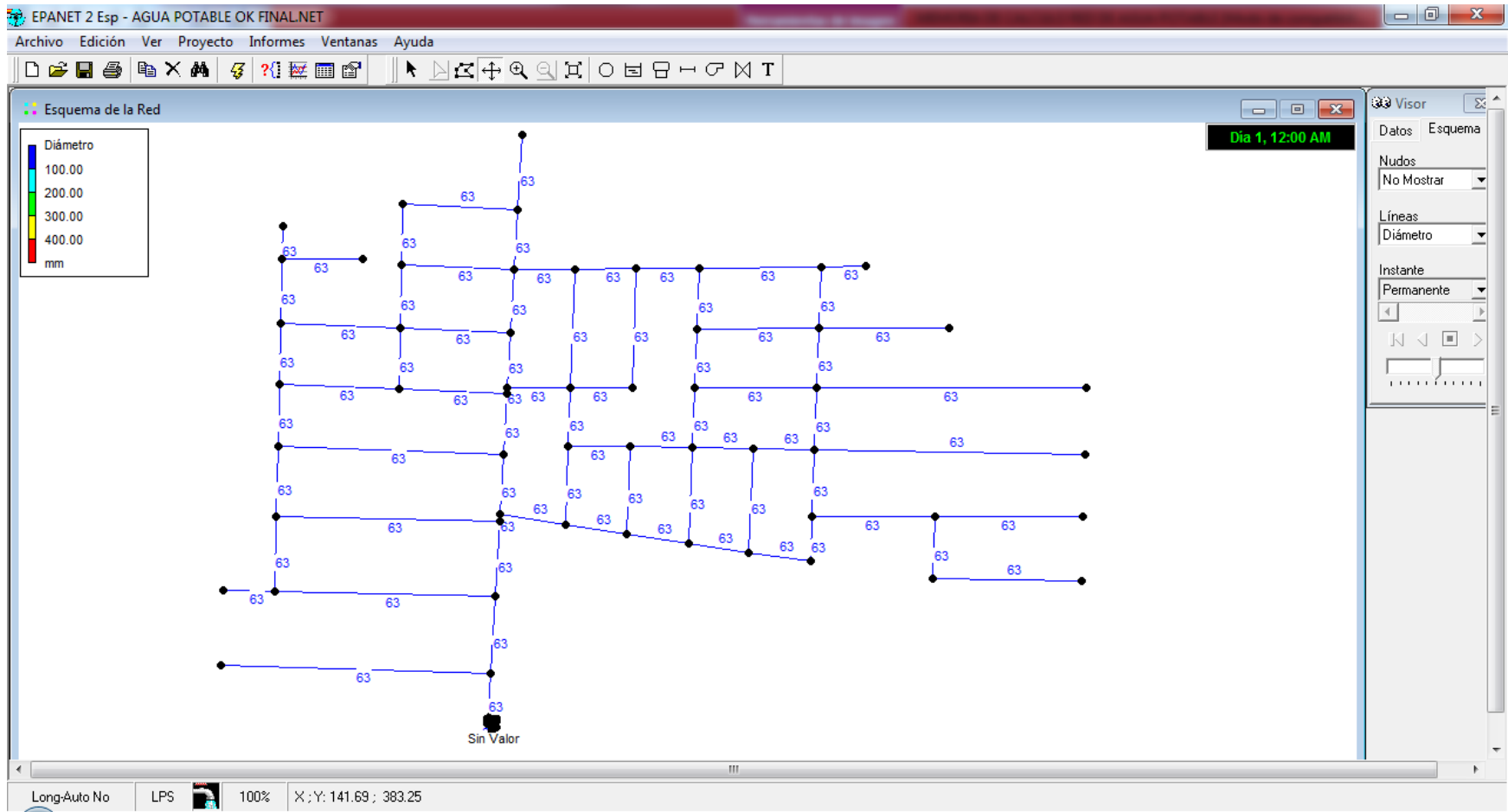


Figura 10: Fuente Elaboración Propia – Esquema de Diámetro en EPANET

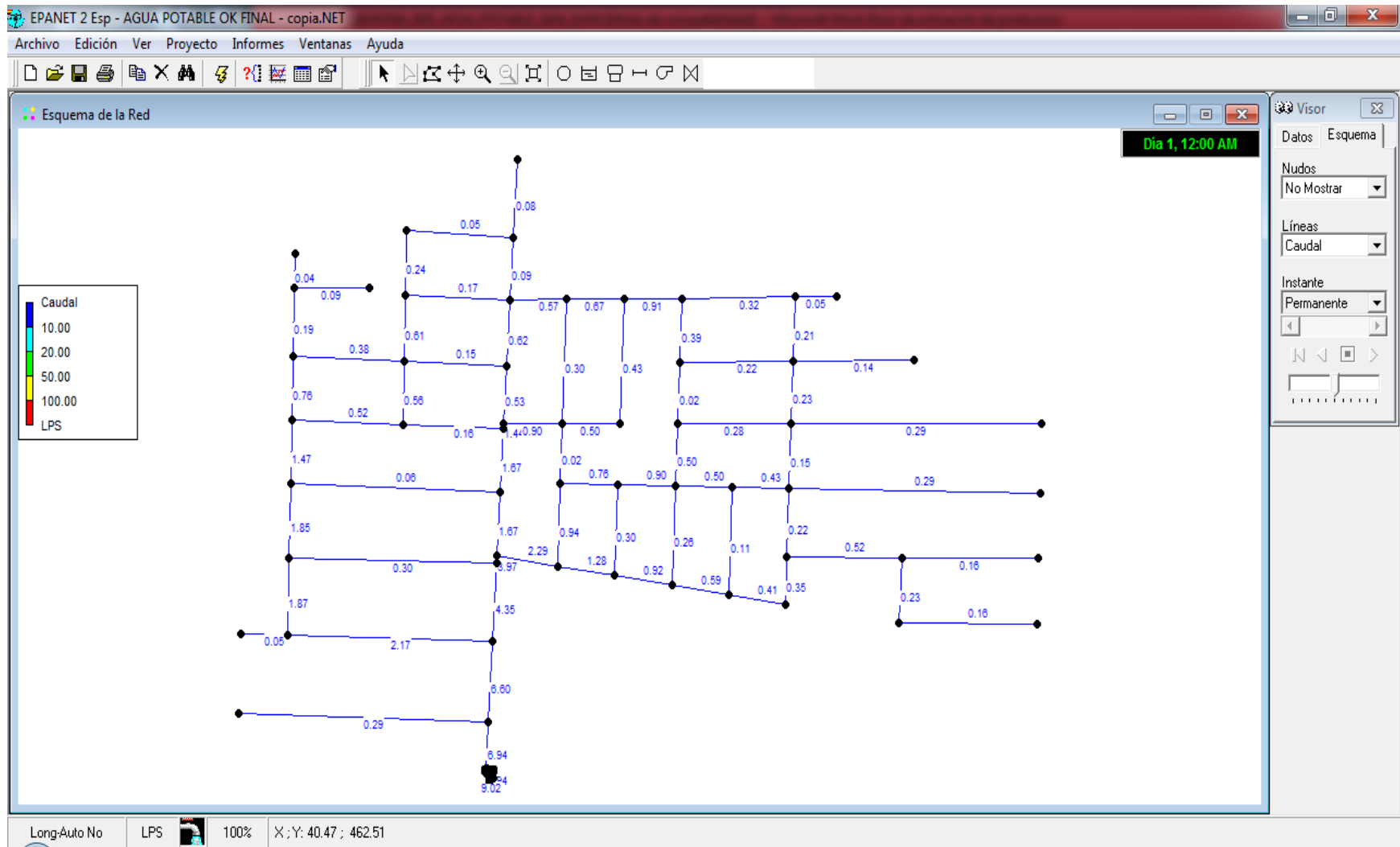


Figura 11: Fuente Elaboración Propia – Esquema de Caudal en EPANET

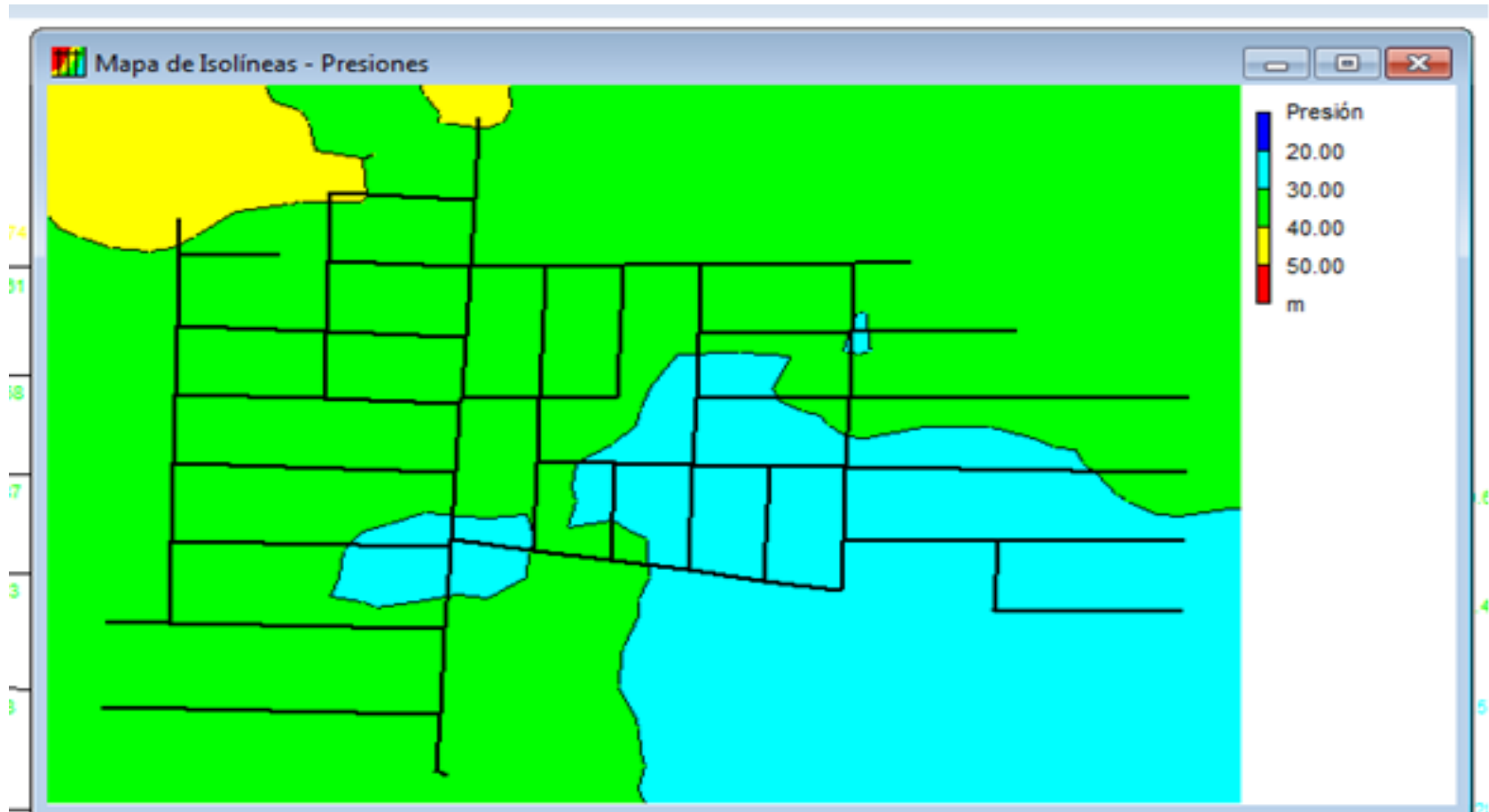


Figura 12: Fuente Elaboración Propia - Curvas Piezométricas con Franjas Rellenas en EPANET

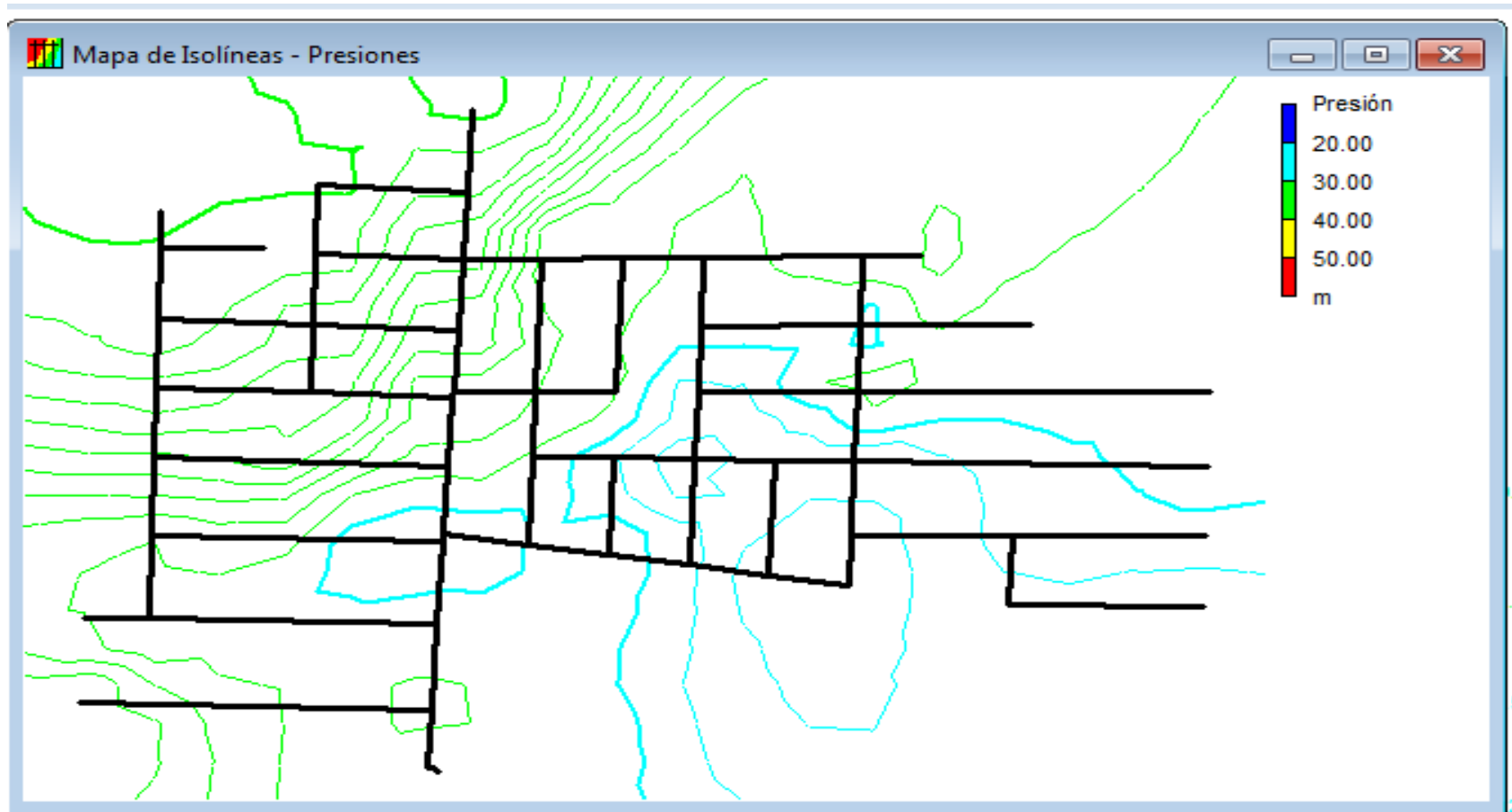


Figura 13: Fuente Elaboración Propia - Curvas Piezométricas Con Isolineas en EPANET

**RED DE AGUA POTABLE CASERIO PAMPAS DE SAN
JUAN**
**Estado de los Nudos de la
Red**

ID Nudo	Cota m	Demanda Base LPS	Demanda LPS	Altura m	Presión m
Nudo 2	135.02	0.0042	0	165.4	30.38
Nudo 3	131.42	0.0538	0.05	162.57	31.15
Nudo 4	128.68	0.2888	0.29	162.53	33.85
Nudo 5	128.07	0.0832	0.08	158.6	30.53
Nudo 6	126.82	0.2367	0.24	157.16	30.34
Nudo 7	126.21	0.0544	0.05	157.16	30.95
Nudo 8	127.7	0.0804	0.08	156.82	29.12
Nudo 9	127.7	0.0074	0.01	156.69	28.99
Nudo 10	124.69	0.0652	0.07	156.44	31.75
Nudo 11	123.51	0.0657	0.07	156.2	32.69
Nudo 12	123.51	0.0054	0.01	156.18	32.67
Nudo 13	121.55	0.0591	0.06	156.15	34.6
Nudo 14	119.99	0.1332	0.13	156.11	36.12
Nudo 15	117.94	0.0641	0.06	156.11	38.17
Nudo 16	115.91	0.0802	0.08	156.11	40.2
Nudo 17	125.76	0.3199	0.32	156.79	31.03
Nudo 18	121.61	0.3177	0.32	156.44	34.83
Nudo 19	118.38	0.1945	0.19	156.25	37.87
Nudo 20	116.61	0.1933	0.19	156.19	39.58
Nudo 21	116.57	0.0698	0.07	156.18	39.61
Nudo 22	115.44	0.035	0.04	156.18	40.74
Nudo 23	125.97	0.0707	0.07	156.21	30.24
Nudo 24	125.41	0.0667	0.07	156.06	30.65
Nudo 25	126.49	0.0678	0.07	155.97	29.48
Nudo 26	128.32	0.065	0.06	155.94	27.62
Nudo 27	128.55	0.0665	0.07	155.92	27.37
Nudo 28	128.31	0.0488	0.05	155.91	27.6
Nudo 29	126.61	0.1325	0.13	155.85	29.24
Nudo 30	126.27	0.1583	0.16	155.84	29.57
Nudo 31	127	0.0668	0.07	155.84	28.84
Nudo 32	127.56	0.1602	0.16	155.84	28.28
Nudo 33	120	0.1164	0.12	156.19	36.19
Nudo 34	118.39	0.1835	0.18	156.16	37.77
Nudo 35	116.87	0.1894	0.19	156.12	39.25
Nudo 36	115.99	0.1892	0.19	156.11	40.12
Nudo 38	116.85	0.086	0.09	156.18	39.33

Nudo 39	124.14	0.1292	0.13	156.1	31.96
Nudo 40	124.76	0.1945	0.19	156.08	31.32
Nudo 41	124.42	0.1961	0.2	156.03	31.61
Nudo 42	125.11	0.196	0.2	155.95	30.84
Nudo 43	124.41	0.0662	0.07	155.93	31.52
Nudo 44	123.75	0.0481	0.05	155.93	32.18
Nudo 45	124.79	0.0664	0.07	156.07	31.28
Nudo 46	125.48	0.1511	0.15	156.1	30.62
Nudo 47	126.87	0.1609	0.16	156.04	29.17
Nudo 48	128.56	0.1671	0.17	155.96	27.4
Nudo 49	127.7	0.177	0.18	155.93	28.23
Nudo 50	127.63	0.071	0.07	155.91	28.28
Nudo 51	125.4	0.29	0.29	155.87	30.47
Nudo 52	124.47	0.0665	0.07	155.92	31.45
Nudo 53	125.26	0.2895	0.29	155.87	30.61
Nudo 55	127.03	0.1949	0.19	155.93	28.9
Nudo 56	126.08	0.0642	0.06	155.92	29.84
Nudo 57	125.76	0.1943	0.19	155.93	30.17
Nudo 58	125.23	0.1393	0.14	155.92	30.69
Nudo N1 (Succión)	135.01	-9.024	-9.02	125.62	-9.39
Depósito R1	149.42	Sin Valor	2.08	165.62	16.2

RED DE AGUA POTABLE CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN

Estado de las Líneas de la Red

	Longitud	Diámetro	Rugosidad	Caudal	Pérdida Unit.	Factor Fricción	Estado
ID Línea	m	mm		LPS	m/km		
Tubería 1	3.15	63	150	6.94	70.59	0.018	Abierta
Tubería 2	40.03	63	150	6.94	70.51	0.018	Abierta
Tubería 3	215.06	63	150	0.29	0.2	0.028	Abierta
Tubería 4	61.92	63	150	6.6	64.2	0.018	Abierta
Tubería 5	176.27	63	150	2.17	8.16	0.021	Abierta
Tubería 6	40.53	63	150	0.05	0.01	0.037	Abierta
Tubería 7	59.83	63	150	4.35	29.66	0.019	Abierta
Tubería 8	5.53	63	150	3.97	25.06	0.019	Abierta
Tubería 9	48.53	63	150	1.67	5.04	0.022	Abierta
Tubería 10	48.9	63	150	1.67	5.02	0.022	Abierta

Tubería 11	4.01	63	150	1.44	3.85	0.022	Abierta
Tubería 12	44	63	150	0.53	0.61	0.026	Abierta
Tubería 13	51.09	63	150	0.62	0.81	0.025	Abierta
Tubería 14	47.7	63	150	0.09	0.02	0.034	Abierta
Tubería 15	59.69	63	150	0.08	0.02	0.034	Abierta
Tubería 16	59.8	63	150	1.87	6.25	0.021	Abierta
Tubería 17	56.28	63	150	1.85	6.11	0.021	Abierta
Tubería 18	49.49	63	150	1.47	4	0.022	Abierta
Tubería 19	48.55	63	150	0.76	1.17	0.024	Abierta
Tubería 20	51.98	63	150	0.19	0.09	0.03	Abierta
Tubería 21	26.06	63	150	0.04	0	0.035	Abierta
Tubería 22	178.38	63	150	0.3	0.21	0.028	Abierta
Tubería 23	52.64	63	150	2.29	9.06	0.021	Abierta
Tubería 24	49.7	63	150	1.28	3.09	0.023	Abierta
Tubería 25	50.49	63	150	0.92	1.66	0.024	Abierta
Tubería 26	48.4	63	150	0.59	0.73	0.025	Abierta
Tubería 27	49.49	63	150	0.41	0.38	0.027	Abierta
Tubería 28	36.33	63	150	0.35	0.28	0.027	Abierta
Tubería 29	98.63	63	150	0.52	0.58	0.026	Abierta
Tubería 30	117.9	63	150	0.16	0.06	0.031	Abierta
Tubería 31	49.76	63	150	0.23	0.13	0.029	Abierta
Tubería 32	119.27	63	150	0.16	0.07	0.031	Abierta
Tubería 33	180.29	63	150	0.06	0.01	0.035	Abierta

Tubería 34	86.65	63	150	0.16	0.06	0.031	Abierta
Tubería 35	95.37	63	150	0.52	0.58	0.026	Abierta
Tubería 36	48.27	63	150	0.56	0.66	0.026	Abierta
Tubería 37	95.38	63	150	0.38	0.32	0.027	Abierta
Tubería 38	88.34	63	150	0.15	0.05	0.031	Abierta
Tubería 39	50.91	63	150	0.61	0.77	0.025	Abierta
Tubería 40	49.08	63	150	0.24	0.14	0.029	Abierta
Tubería 41	91.8	63	150	0.05	0.01	0.036	Abierta
Tubería 42	90.14	63	150	0.17	0.07	0.03	Abierta
Tubería 43	64	63	150	0.09	0.02	0.034	Abierta
Tubería 44	50.12	63	150	0.9	1.62	0.024	Abierta
Tubería 45	95.42	63	150	0.3	0.21	0.028	Abierta
Tubería 46	48.06	63	150	0.57	0.69	0.025	Abierta
Tubería 47	49.44	63	150	0.67	0.94	0.025	Abierta
Tubería 48	50.2	63	150	0.91	1.64	0.024	Abierta
Tubería 49	97.39	63	150	0.32	0.24	0.028	Abierta
Tubería 50	35.82	63	150	0.05	0.01	0.036	Abierta
Tubería 51	49.42	63	150	0.5	0.54	0.026	Abierta
Tubería 52	95.85	63	150	0.43	0.41	0.027	Abierta
Tubería 53	46.08	63	150	0.02	0	0.037	Abierta
Tubería 54	63.1	63	150	0.94	1.74	0.024	Abierta

Tubería 55	49.4	63	150	0.76	1.19	0.024	Abierta
Tubería 56	69.65	63	150	0.3	0.21	0.028	Abierta
Tubería 57	50.18	63	150	0.9	1.62	0.024	Abierta
Tubería 58	76.31	63	150	0.26	0.16	0.029	Abierta
Tubería 59	82.57	63	150	0.11	0.03	0.032	Abierta
Tubería 60	49.19	63	150	0.43	0.41	0.027	Abierta
Tubería 61	52.89	63	150	0.22	0.12	0.029	Abierta
Tubería 62	48.1	63	150	0.5	0.54	0.026	Abierta
Tubería 63	215.97	63	150	0.29	0.2	0.028	Abierta
Tubería 64	49.51	63	150	0.15	0.06	0.031	Abierta
Tubería 65	215.55	63	150	0.29	0.2	0.028	Abierta
Tubería 66	47.81	63	150	0.5	0.53	0.026	Abierta
Tubería 67	97.34	63	150	0.28	0.18	0.028	Abierta
Tubería 68	47.84	63	150	0.23	0.12	0.029	Abierta
Tubería 69	49.31	63	150	0.21	0.11	0.03	Abierta
Tubería 70	47.31	63	150	0.02	0	0.038	Abierta
Tubería 71	48.54	63	150	0.39	0.35	0.027	Abierta
Tubería 72	97.36	63	150	0.22	0.12	0.029	Abierta
Tubería 73	103.75	63	150	0.14	0.05	0.031	Abierta
Bomba B1	Sin Valor	Sin Valor	Sin Valor	9.02	-03	0	Marcha

4.9. ESTUDIO DE SUELOS



FACULTAD DE INGENIERÍA ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL

LABORATORIO DE MECANICA DE SUELOS

ANÁLISIS MECÁNICO POR TAMIZADO ASTM D-422

TESIS : "PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CABERÍO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD"
SOLICITANTES : BR. Wilmer Junior Becerra Trujillo
 BR. Omar Anthony Plasencia Pérez
UBICACIÓN : CABERÍO PAMPAS DE SAN JUAN, DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - DEPARTAMENTO DE LA LIBERTAD
FECHA : JUNIO DEL 2019

DATOS DEL ENSAYO

	C-1	HUMEDAD NATURAL
Muestra	1500.00	8h + Tara : 195.20
Peso de muestra seca	41.20	8s + Tara : 182.25
Peso perdido por lavado		Tara : 87.65
		Peso Agua : 13.65
		Peso Suelo Seco : 94.50
		Humedad(%) : 14.43

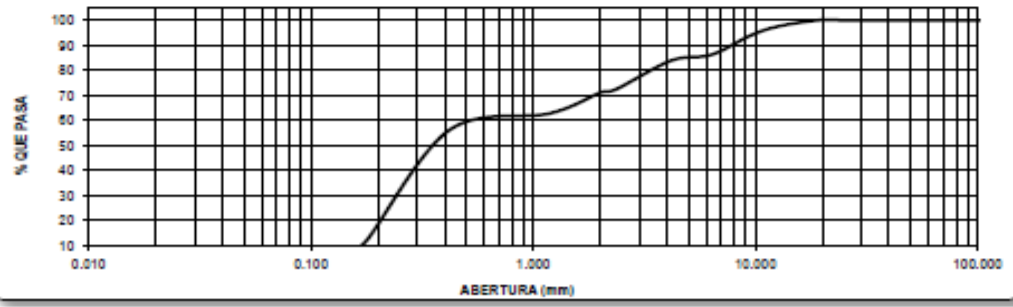
Tamizaje ASTM	Abertura en mm.	Peso Retenido	% Retenido Parcial	% Retenido Acumulado	% que Pasa	LÍMITES E INDICES DE CONSISTENCIA
5"	127.000	0.00	0.00	0.00	100.00	L. Líquido : 21.95
4"	101.600	0.00	0.00	0.00	100.00	L. Plástico : 13.28
3"	76.200	0.00	0.00	0.00	100.00	Ind. Plástico : 8.88
2 1/2"	63.500	0.000	0.00	0.00	100.00	Clas. SUCS : SP
2"	50.800	0.000	0.00	0.00	100.00	Clas. AASHTO : A-2-4 (0)
1 1/2"	38.100	0.000	0.00	0.00	100.00	
1"	25.400	0.000	0.00	0.00	100.00	
3/4"	19.050	0.000	0.00	0.00	100.00	
1/2"	12.700	45.400	2.42	2.42	97.58	
3/8"	9.525	68.600	3.65	6.07	93.93	
1/4"	6.350	144.400	7.69	13.76	86.24	
No4	4.176	44.700	2.38	16.14	83.86	
6	2.360	216.100	11.50	27.64	72.36	
10	2.000	25.200	1.34	28.98	71.02	
20	1.190	155.300	8.27	37.25	62.75	
40	0.420	125.300	6.67	43.92	56.08	
80	0.180	820.000	43.65	87.57	12.43	
100	0.150	100.800	5.37	92.94	7.06	
200	0.074	91.400	4.87	97.81	2.19	
< 200		41.20	2.19	100.00	0.00	
Total		1878.40				

LÍMITES E INDICES DE CONSISTENCIA
 L. Líquido : 21.95
 L. Plástico : 13.28
 Ind. Plástico : 8.88
 Clas. SUCS : SP
 Clas. AASHTO : A-2-4 (0)

DESCRIPCIÓN DE LA MUESTRA
 Arena Pobremente Graduada

DESCRIPCIÓN DE LA CALICATA
 PROFUNDIDAD (m) : 1.80 m
 Muestra : M-2

CURVA GRANULOMÉTRICA





**FACULTAD DE INGENIERÍA
ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL**

LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS

CONTENIDO DE HUMEDAD

PROYECTO : "PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD"

SOLICITANTE : BR. WILMER JUNIOR BECERRA TRUJILLO
BR. OMAR ANTHONY PLASENCIA PÉREZ

UBICACIÓN : CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN, DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - DEPARTAMENTO DE LA LIBERTAD

FECHA : JUNIO DEL 2019

DATOS DEL ENSAYO

Calicata	:	C-1
Muestra	:	M-1
Peso de muestra seca	:	93.20

CONTENIDO DE HUMEDAD

D-2218

DESCRIPCIÓN	A-1	A-2
Peso de Tarro (gr.)	87.10	88.20
Peso de Tarro + Suelo Humedo (gr.)	192.00	199.80
Peso de Tarro + Suelo Seco (gr.)	180.30	184.40
Peso de Suelo Seco (gr.)	93.20	95.20
Peso de Agua (gr.)	11.70	15.40
% de Humedad (%)	12.55	16.01
% De Humedad Promedio (%)	14.28	



FACULTAD DE INGENIERÍA
ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL

LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS

LIMITES DE CONSISTENCIA

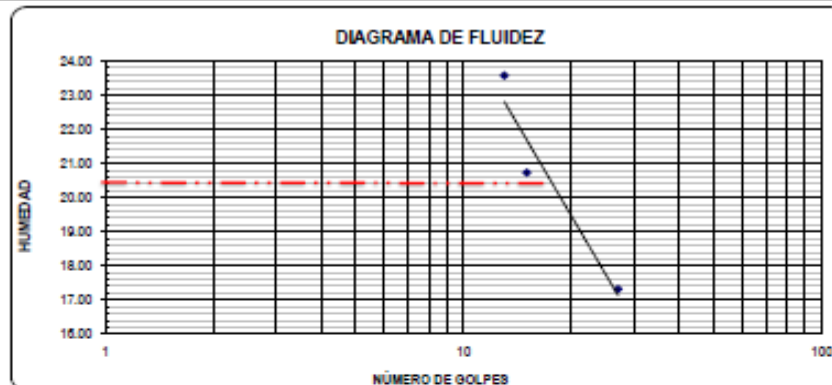
PROYECTO : *PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD*

SOLICITANTE : SR. Wilmer Junior Becerra Trujillo
SR. Orner Anthony Plasencia Pérez

UBICACIÓN : CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN, DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - DEPARTAMENTO DE LA LIBERTAD

FECHA : JUNIO DEL 2019

LIMITES DE CONSISTENCIA		LÍMITE LÍQUIDO			LÍMITE PLÁSTICO	
		13	15	27		
Nº de golpes						
Peso tara	(g)	19.00	22.40	21.90	22.76	21.31
Peso tara + suelo húmedo	(g)	82.35	59.40	51.80	23.90	22.70
Peso tara + suelo seco	(g)	50.45	49.20	43.98	23.72	22.48
Peso suelo	(g)	31.45	26.80	22.08	0.98	1.17
Peso agua	(g)	11.90	10.20	7.82	0.18	0.22
Humedad %		23.69	20.78	17.33	18.75	18.80
Limites			20.66			18.78





FACULTAD DE INGENIERÍA
ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL

LABORATORIO DE MECANICA DE SUELOS

ANÁLISIS MECÁNICO POR TAMIZADO

ASTM D-422

TEMA : PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD

SOLICITANTES : BR. Wilmer Junior Becerra Trujillo
BR. Omer Anthony Plesencia Pérez

UBICACIÓN : CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN, DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - DEPARTAMENTO DE LA LIBERTAD

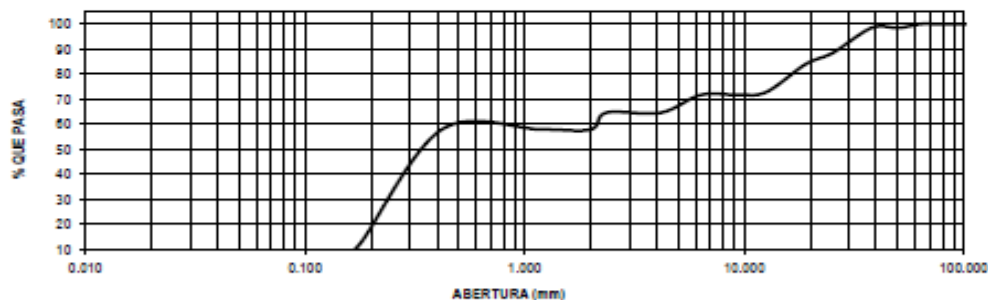
FECHA : JUNIO DEL 2019

DATOS DEL ENSAYO

Muestra	C-1	HUMEDAD NATURAL
Peso de muestra seca	1500.00	Sh + Tara : 195.20
Peso perdido por lavado	38.30	Ss + Tara : 182.55
		Tara : 87.65
		Peso Agua : 13.65
		Peso Suelo Seco : 94.60
		Humedad(%) : 14.43

Tamizos ASTM	Abertura en mm.	Peso Retenido	%Retenido Parcial	%Retenido Acumulado	% que Pasa	LÍMITES E INDICES DE CONSISTENCIA
5"	127.000	0.00	0.00	0.00	100.00	L Líquido : 21.06
4"	101.600	0.00	0.00	0.00	100.00	L Plástico : 13.28
3"	76.200	0.00	0.00	0.00	100.00	Ind. Plástico : 8.68
2 1/2"	63.500	0.000	0.00	0.00	100.00	Clas. SUCS : SP
2"	50.800	29.500	1.54	1.54	98.46	Clas. AASHTO : A-2-4 (0)
1 1/2"	38.100	0.000	0.00	1.54	98.46	
1"	25.400	191.200	9.95	11.49	88.51	DESCRIPCIÓN DE LA MUESTRA
3/4"	19.050	88.400	4.60	16.09	83.91	Arena Faltamente Graduada
1/2"	12.700	211.400	11.00	27.09	72.91	
3/8"	9.525	24.400	1.27	28.36	71.64	
1/4"	6.350	0.000	0.00	28.36	71.64	
No4	4.178	138.200	7.09	35.45	64.55	DESCRIPCIÓN DE LA CALICATA
8	2.360	0.000	0.00	35.45	64.55	PROFUNDIDAD (m) : 1.80 m
10	2.000	128.800	6.71	42.16	57.84	Muestra : M-2
20	1.190	0.000	0.00	42.16	57.84	
40	0.420	0.000	0.00	42.16	57.84	
80	0.180	868.500	45.20	87.36	12.64	
100	0.150	107.700	5.61	92.97	7.04	
200	0.074	95.900	5.04	98.01	1.99	
< 200		38.30	1.99	100.00	0.00	
Total		1921.40				

CURVA GRANULOMÉTRICA





**FACULTAD DE INGENIERÍA
ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL**

LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS

CONTENIDO DE HUMEDAD

PROYECTO : 'PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD'

SOLICITANTE : BR. WILMER JUNIOR BECERRA TRUJILLO
BR. OMAR ANTHONY PLASENCIA PÉREZ

UBICACIÓN : CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN, DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - DEPARTAMENTO DE LA LIBERTAD

FECHA : JUNIO DEL 2019

DATOS DEL ENSAYO

Calicata : C-1
Muestra : M-2
Peso de muestra seca : 231.30

CONTENIDO DE HUMEDAD

D-2216

DESCRIPCIÓN	B-1	B-2
Peso de Tero (gr.)	89.20	139.90
Peso de Tero + Suelo Humedo (gr.)	192.80	289.10
Peso de Tero + Suelo Seco (gr.)	183.90	276.50
Peso de Suelo Seco (gr.)	94.70	136.60
Peso de Agua (gr.)	8.90	12.60
% de Humedad (%)	9.40	9.22
% De Humedad Promedio (%)	9.31	



FACULTAD DE INGENIERÍA
ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL

LABORATORIO DE MECÁNICA DE SUELOS

LÍMITES DE CONSISTENCIA

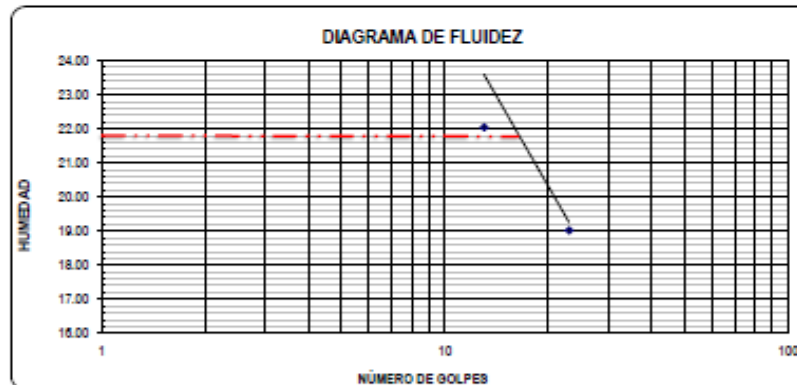
PROYECTO : *PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD*

SOLICITANTE : BR. Wilmer Junior Becerra Trujillo
BR. Omer Anthony Plazencia Pérez

UBICACIÓN : CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN, DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - DEPARTAMENTO DE LA LIBERTAD

FECHA : JUNIO DEL 2019

LÍMITES DE CONSISTENCIA	LÍMITE LÍQUIDO			LÍMITE PLÁSTICO	
	14	13	23		
N° de golpes					
Peso tara (g)	20.00	21.30	22.10	22.90	22.81
Peso tara + suelo húmedo (g)	65.30	62.50	53.80	25.40	24.20
Peso tara + suelo seco (g)	52.32	51.21	45.20	25.22	23.98
Peso suelo (g)	32.32	29.91	23.10	2.32	1.17
Peso agua (g)	12.98	11.29	8.00	0.18	0.22
Humedad %	24.81	22.95	19.08	7.78	18.80
Límites		21.98			19.28



4.10. PROPUESTA DE INVESTIGACIÓN.

“PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERÍO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO – PROVINCIA DE TRUJILLO – LA LIBERTAD”			
Item	Descripción	Und.	Metrado
01	OBRAS PROVISIONALES		
01.01	CARTEL DE OBRA (GIGANTOGRAFIA) DE 8.50 X 3.60 M.	und	1.00
01.02	ALMACEN, OFICINA Y CASETA DE GUARDIANIA	m2	60.00
01.03	MOVILIZACION Y DESMOVILIZACION DE EQUIPOS Y MAQUINARIAS	vje	2.00
02	CONSTRUCCION DE LA CASETA DE BOMBEO		
02.01	TRABAJOS PRELIMINARES		
02.01.01	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	91.00
02.01.02	TRAZO Y REPLANTEO EN EDIFICACION.	m2	91.00
02.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS		
02.02.01	EXCAVACION A MANO EN TERRENO NORMAL	m3	36.80
02.02.02	REFINE DEL TERRENO EXCAVADO	m2	34.00
02.02.03	RELLENO CON MATERIAL PROPIO	m3	39.56
02.02.04	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE D > 5KM.	m3	105.00
02.03	OBRAS DE CONCRETO		
02.03.01	CONCRETO FALSO PISO MEZCLA 1:8 CEMENTO-HORMIGON e=4"	m2	1.98
02.03.02	CONCRETO SOBRECIMENTOS f'c=175 kg/cm2 + 25% P.M.	m3	6.98
02.03.03	CONCRETO F 'c=175 kg/cm2.	m3	15.20

02.03.04	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE SOBRECIMIENTO	m2	59.78
02.03.05	ACERO fy=4200 kg/cm2 GRADO 60	kg	686.11
02.03.06	CONCRETO f'c=210 kg/cm2 LOSAS PISO	m3	5.93
02.03.07	ACERO DE REFUERZO fy=4200 kg/cm2 GRADO 60	kg	177.23
02.03.08	CONCRETO f'c=210 kg/cm2 - EN COLUMNAS	m3	4.81
02.03.09	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO PARA COLUMNAS	m2	38.44
02.03.10	ACERO CORRUGADO FY = 4200 KG/CM2 P/COLUMNAS	kg	863.72
02.03.11	CONCRETO F'C=210 KG/CM2. PARA VIGAS Y DINTELES	m3	3.37
02.03.12	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO DE VIGAS	m2	22.58
02.03.13	ACERO CORRUGADO FY = 4200 KG/CM2 P/VIGAS	kg	351.77
02.03.14	CONCRETO F'C=210 KG/CM2. PARA LOSA REMOVIBLE	m3	1.97
02.03.15	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO PARA LOSAS REMOVIBLES	m2	15.13
02.03.16	ACERO CORRUGADO FY = 4200 KG/CM2 P/LOSA REMOVIBLE	kg	338.91
02.03.17	ANGULOS DE REFUERZO EN BORDE DE LOSA	m	18.00
02.03.18	CONCRETO F'C=210 KG/CM2 PARA LOSAS MACIZAS	m3	4.82
02.03.19	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO PARA LOSA MACIZA	m2	32.10
02.03.20	ACERO CORRUGADO FY = 4200 KG/CM2 P/LOSA MACIZA	kg	457.02
02.03.21	CONCRETO F'C=210 KG/CM2 PARA CAJA DE REBOSE	m3	1.44
02.03.22	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO NORMAL	m2	15.88

02.03.23	ACERO CORRUGADO FY = 4200 KG/CM2 - CAJA DE REBOSE	kg	69.16
02.03.24	CONCRETO f'c=210 kg/cm2 P/BASE MOTOR Y DADOS	m3	0.87
02.03.25	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO NORMAL..	m2	3.40
02.03.26	ACERO DE REFUERZO fy=4200 kg/cm2 GRADO 60	kg	112.71
02.04	MUROS Y TABIQUES		
02.04.01	MURO LADRILLO K.K DE ARCILLA 18H (09x013x0.24) AMARRE DE CABEZA, JUNTA 1.5 cm. MORTERO 1:1:5	m2	40.93
02.04.02	MURO LADRILLO K.K.DE ARCILLA 18 H (0.09x0.13x0.24) AMARRE DE SOGA JUNTA 1.5 cm. MORTERO 1:1:5	m2	12.88
02.04.03	ALAMBRE GALVANIZADO N°8 P/CONFINAMIENTO DE MUROS	m	222.00
02.05	REVOQUES, ENLUCIDOS, MOLDURAS Y CIELO RASO		
02.05.01	TARRAJEO MUROS INTERIORES	m2	80.63
02.05.02	TARRAJEO MUROS PRIMARIO	m2	14.34
02.05.03	TARRAJEO MUROS EXTERIORES	m2	65.97
02.05.04	DERRAMES A=0.15 m.MORTERO 1:3	m	55.40
02.05.05	TARRAJEO DE CIELORASO	m2	47.23
02.05.06	TARRAJEO DE VIGAS Y/O COLUMNAS	m2	8.35
02.06	PINTURA		
02.06.01	PINTADO DE MURO INTERIOR C/LATEX VINILICO O SIMILAR	m2	88.94
02.06.02	PINTADO MURO EXTERIOR C/LATEX	m2	65.97
02.06.03	PINTADO DE CIELO RASO INC. VIGAS PERALTADAS	m2	57.94

02.06.04	ESMALTE EN CARPINTERIA METALICA PINTADO DE VENTANAS METALICAS (2 MANOS ANTIC.+2 ESMALTE)	m2	43.32
02.07	VIDRIOS		
02.07.01	VIDRIO SEMIDOBLE. PROVISION Y COLOCACION EN VENTANAS FIERRO	p2	64.80
02.08	CARPINTERIA METALICA		
02.08.01	PUERTA METAL LAC 1/16" C/MARCO 2"X2"X1/4" Y REFUERZOS	und	1.00
02.08.02	PUERTA METALICA	m2	5.46
02.08.03	VENTANA METALICA	m2	6.00
02.09	VARIOS		
0.09.01	VEREDA, e=4" CONCRETO f _c =175 Kg/cm ² - INCLUYE ENCOFRADO Y DESENCOFRADO	m2	34.00
02.09.02	ZOCALO DE CERAMICA 20 X 20 EN BAÑO O SIMILAR	m2	17.53
02.09.03	CONTRAZOCALO DE CEMENTO PULIDO DE H=30 cm	m	26.60
03.10	INSTALACIONES ELECTRICAS		
02.10.01	TUBERIA PVC-SAP ELECTRICA DE 20 mm	m	84.65
02.10.02	CABLE THW CABLEADO DE 6 mm ²	m	84.65
02.10.03	CAJA DE Fo.Gdo. DE 150X150X150 mm	und	2.00
02.10.04	CENTRO DE LUZ CON PVC-SAP	pto	5.00
02.10.05	SALIDA PARA TOMACORRIENTE BIPOLAR DOBLE + L.T. A PRUEBA DE AGUA	pto	2.00
02.10.06	SALIDA PARA BRAQUETE	pto	4.00
02.10.07	TABLERO TIPO-11	und	1.00

02.10.08	POZO-CONEXION A TIERRA	und	1.00
02.10.09	ARTEFACTO FLUORESCENTE RAS-E CON EQUIPO Y LAMPARA DE 2x40 W	und	1.00
02.10.10	TABLERO DE AA.AA	und	1.00
02.10.11	CAJA TIPO LT CON TABLERO	und	1.00
02.11	INSTALACIONES SANTARIAS		
02.11.01	INODORO TANQUE BAJO C/GRIFERIA DE BRONCE	und	1.00
02.11.02	LAVATORIO DE PARED C/GRIFERIA CROMADA	und	1.00
02.11.03	ACCESORIOS VARIOS SANITARIOS	und	5.00
02.11.04	INSTALACION DE APARATOS SANITARIOS	und	3.00
02.11.05	INSTALACION DE ACCESORIOS SANITARIOS	und	5.00
02.11.06	MONTANTE DE VENTILACION SAL 2"	m	4.00
02.11.07	SALIDA DE PVC P/DESAGUE 2"	pto	2.00
02.11.08	SALIDA DE PVC P/DESAGUE 4"	pto	1.00
02.11.09	SUMINISTRO Y COLOCACION TUBERIA PVC SAL 4"	m	3.50
02.11.10	ACCESORIOS SANITARIOS SS.HH.	und	14.00
02.12	EQUIPAMIENTO HIDRAULICO		
02.12.01	SUMINISTRO DE ELECTROBOMBA DE 3.5 HP	und	2.00
02.12.02	TABLERO DE FRECUENCIA PARA BOMBA	und	1.00
03	RESERVORIO		
03.01	TRABAJOS PRELIMINARES		
03.01.01	LIMPIEZA DEL TERRENO MANUAL	m2	27.50
03.01.02	TRAZO Y REPLANTEO EN EDIFICACION.	m2	27.50
03.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS		

03.02.01	EXCAVACION PARA RESERVORIO	m3	37.20
03.02.02	RELLENO CON MATERIAL PROPIO A PULSO	m3	20.54
03.02.03	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE D > 5KM.	m3	42.50
03.03	CONCRETO SIMPLE		
03.03.01	CONCRETO f'c = 100 kg/cm2 (solado).	m2	16.00
03.03.02	CONCRETO FALSO PISO e=4".	m2	27.56
03.04	CONCRETO ARMADO		
03.04.01	CONCRETO F'C 210KG/CM2: RESERVORIO	m3	32.23
03.04.02	ENCOFRADO Y DESENCOFRADO NORMAL	m2	215.47
03.04.03	ACERO ESTRUCTURAL FY = 4200 KG/CM2	kg	3,980.80
03.05	REVOQUES ENLUCIDOS		
03.05.01	PISO DE CEMENTO e=5 cm. (4 cm.MORTERO 1:5 ACABADO 1 cm. MORTERO 1:2)	m2	27.01
03.05.02	TARRAJEO CON IMPERMEABILIZANTE, MEZCLA 1:5, e=1.5 CM	m2	71.40
03.05.03	TARRAJEO EXTERIOR: MEZCLA 1:5, e=1.5 cm	m2	122.24
03.06	PINTURA		
03.06.01	PINTURA LATEX 2 MANOS	m2	122.24
03.07	CARPINTERIA METALICA		
03.07.01	TAPA METALICA e=1" 0.80 x 0.80m	und	1.00
03.07.02	ESCALERA DE GATO	m	1.00
03.08	ACCESORIOS SANITARIOS		
03.08.01	SUMINISTRO TUBO Y ACCESORIOS P/ADUCCION RESERVORIO ELEVADO	und	1.00

03.08.02	MONTAJE SISTEMA DE ADUCCION, LIMPIEZA Y REBOSE DE RESERVORIO	und	25.00
03.08.03	PRUEBA HIDRAULICA Y DESINFECCION RESERVORIO	und	1.00
03.09	EQUIPAMIENTO HIDRAULICO RESERVORIO ELEVADO		
03.09.01	SUMINISTRO ACCSESORIOS ARBOL DE IMPULSION CISTERNA A RESERVORIO ELEVADO	glb	1.00
03.09.02	MONTAJE DE ACCESORIOS HIDRAULICOS ARBOL DE CISTERNA Y LINEA DE IMPULSION	und	1.00
03.09.03	SUMINISTRO E INSTALACION EQUIPO CLORINADOR	und	1.00
04	LINEA DE CONDUCCION Y RED DE DISTRIBUCION		
04.01	TRABAJOS PRELIMINARES		
04.01.01	TRAZOS Y REPLANTEOS INICIALES DEL PROYECTO	m	201.74
04.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS		
04.02.01	EXCAVACION MANUAL DE ZANJAS/ML HASTA 1ML DE PORF.	m	5,196.91
04.02.02	REFINE Y NIVELACION DE FONDO DE ZANJA	m	5,196.91
04.02.03	CAMA DE APOYO ZANJAS TERR. NORMAL PARA TUBERIA 8"-12" E=0.10 M.	m	5,196.91
04.02.04	RELLENO COMPACTADO ZANJA C/MATERIAL PROPIO SELECCIONADO	m	5,196.91
04.02.05	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE D > 5KM.	m3	1,870.89
04.03	INSTALACION Y SUMINISTRO DE TUBERIAS		
04.03.01	SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA PVC UF - DN 63MM. C-7.5	m	5,196.10

04.03.02	PRUEBA HIDRAULICA TUBERIA DN 63mm y 110mm	m	5,196.10
04.04	SUMINISTRO E INSTALACION DE ACCESORIOS		
04.04.01	ACCESORIOS VARIOS	und	1.00
04.04.02	CONCRETO F'C=175KG/CM2 P/ANCLAJE ACCESORIOS 2" y 4"	und	8.00
04.05	CONEXIONES DOMICILIARIAS		
04.05.01	TRAZO Y NIVELACION INICIAL DE CONEXION AGUA	m	2,918.65
04.05.02	EXCAVACION DE ZANJAS 0.60x0.80M. P/ CONEX. AGUA	m	2,918.65
04.05.03	REFINE Y NIVELACION DE CONEXION DE AGUA	m	2,918.65
04.05.04	RELLENO Y COMPACTACION DE ZANJAS 0.60x0.80 PP CONEX. AGUA	m	2,918.65
04.05.05	SUMINISTRO E INSTLACION DE ACCESORIOS DE TOMA 1/2"	und	487.00
04.05.06	SUMINISTRO E INSTLACION DE TUBO PVC 1/2". C- 7.5	m	2,918.65
04.05.07	SUMINISTRO E INSTLACION ABRAZADERA PVC 90°x1/2"	und	487.00
04.05.08	SUMINISTRO E INSTALACION CAJA REGISTO X/SEGURO AGUA	und	487.00
04.05.09	LOSA DE CONCRETO F'C=175 KG/CM2 1.00x0.10m PARA UBICAR CAJA REG.	und	487.00

CAPÍTULO V

RESULTADOS Y DISCUSIÓN

5.1. ANÁLISIS E INTERPRETACIÓN DE RESULTADOS

Con los resultados obtenidos se obtuvieron resultados para realizar los diseños.

El resumen de resultados de la población futura fue de 3586 hab. la cual se puede apreciar en la pag. 51.

Para la dotación de consumo de la pag. 51:

- Según Vierendel para climas cálido es de 150 lts/hab/día.
- Según RNE para climas cálido es de 180 lts/hab/día y para climas.

Para el diseño se optó la dotación según la RNE, la cual es de 180 lts/hab/día

Para el volumen del reservorio se tuvieron las siguientes consideraciones que se encuentran en la siguientes pags.54-55:

- Volumen de regulación – se considera el 25% de la demanda anual
- Volumen de reserva – 19.72 m³
- Para el volumen contra incendios – no se está considerando esto debido a que no supera lo que establece el reglamento para poblaciones menores a 10000 hab.
- Volumen del reservorio existente es de 35m³
- Volumen del reservorio proyectado es de 200m³

En el estudio de suelos los resultados que se obtuvieron fue de Arena Pobremente Graduada

5.2. PRUEBA DE HIPÓTESIS

El sistema de abastecimiento de agua potable cumple es su totalidad con el los caudales, diámetros y presiones, esto ayudara al Caserío de Pampas de San Juan a tener una mejor distribución de caudales y lograra llegar a toda la población

Hoy en día el Caserío de Pampas de San Juan está expuesta a contaminación debido a que no cuenta con una red formal de agua potable, es por ello que con esta propuesta se busca abastecer de agua con buena calidad al caserío de Pampas de San Juan y estos tome n conciencia sobre el cuidado del agua.

5.3. DISCUSIÓN DE RESULTADOS

TOPOGRAFIA

Se hizo el levantamiento topográfico del Caserío Pampas de San Juan del Distrito de Laredo, donde se obtuvo el plano lotizado con curvas de nivel cada 1m recomendado en la norma OS.050.

Se trazó una nueva línea de impulsión de la tubería desde la zona de captación hasta la Reservorio proyectado. El reservorio existente tiene más de 6 años de construido y actualmente no cumple con las condiciones adecuadas para abastecer a la población, para ello se optará a realizar la nueva red de tubería de PVC como estipula la norma y la cual es lo más recomendable para agua potable.

VELOCIDADES

Al hacer la simulación hidráulica en el software EPANET, nos damos cuenta que algunas velocidades, son mayores a 3m/s, recomendado por la norma OS.050. Pero esto está justificado. Porque tenemos caudales pequeños. Y además debemos considerar diámetros máximos, lo que nos resulta Velocidades mayores al límite permisible. Para lo cual se debe considerar ubicación de válvulas de purga en las zonas más bajas según la topografía de la zona.

Este resultado se compensa con buenas presiones de servicios al final de los tramos.

Para el Diseño del Reservorio se utilizó la población futura para su cálculo, serán diseñadas previo estudio, de acuerdo a la ubicación del nivel de la napa y al corte geológico obtenido mediante excavaciones de prueba.

CONCLUSIONES

- Se determinó la población futura con un periodo de diseño de 20 años, al año 2039 el cual dio como resultado 3586 hab., con estos datos se realizó el sistema de agua potable.
- Determino las dotaciones de consumo los cuales fueron:
 - $Q_p = 7.47 \text{ Lit./Seg.}$
 - $Q_{\text{max.día}} = 9.71 \text{ Lit./Seg.}$
 - $Q_{\text{max.horario}} = 18.68 \text{ Lit./Seg.}$
- Se hizo el diseño hidráulico de la línea de impulsión, línea de conducción y red de distribución del Caserío Pampas de San Juan, aplicando el programa de Epanet. Obteniendo la longitud total de tubería diámetro. numero de nudos.
 - Línea de impulsión
 - ✓ Caudal de bombeo: 14.94 lps
 - ✓ Velocidad impulsión: 0.845 m/s
 - ✓ Perdida de carga por fricción (h_f): 0.67
 - ✓ Altura estática: 11.27 m
 - ✓ Altura dinámica: 53.28m
 - ✓ Potencia de la bomba: 21.23 HP
 - ✓ Potencia del motor: 28.30 HP
 - Longitud de Tuberías.
 - ✓ Línea de conducción: 201.74 metros
 - ✓ Línea de Impulsión: 40.00 metros
 - ✓ Red de Distribución: 5169.10 metros
 - Diámetro de Tuberías.
 - ✓ Línea de Conducción: 4"
 - ✓ Línea de Impulsión: 6"
 - ✓ Red de Distribución: varia de 2" a 2.5"
 - Numero de Nudos.
 - ✓ 58 nudos.
 - Velocidades Mínima y máxima
 - ✓ La velocidad Minina es de 0.02 m/s
 - ✓ La velocidad Máxima es de 9.02 m/s

- Presión Mínima y Presión Máxima.
 - ✓ La presión Mínima es de 9.32 m.c.a
 - ✓ La presión Máxima es de 40.74 m.c.a
- Para el diseño del reservorio apoyado se utilizó la norma E.030 con los siguientes datos de acuerdo a la zona de estudio:

- $Z = 0.45$ (zona 4) - Caserío Pampas de San Juan - Laredo
- $U = 1.5$ (Categoría A) - Reservorios de Agua
- $S = 1.1$ (S3) - Suelos Rígidos
- $Tp(s) = 1$
- $Ct = 60$ (muros de concreto)
- $R = 6$ (muros de concreto)
- $n = 9.66$
- DISEÑO DE LA CUPULA y Ensanche (ei)

Usar refuerzo: $\emptyset 3/8'' @ 20.0$ cm, en ambos sentidos

- DISEÑO DE LA VIGA COLLARIN O ANILLO SUPERIOR

Usar acero: 6 $\emptyset 5/8''$

Sección de la Viga:

0.35 m X 0.40 m

- DISEÑO DE LA PARED DE LA CUBA

Usar refuerzo: $\emptyset 1/2'' @ 0.25$ m

- DISEÑO DE LA CIMENTACION

Altura (h) = 0.45

Ancho (B) = 1.10

Usar refuerzo: $\emptyset 3/8'' @, 0.25$ m, doble malla

- Se determinó volumen del reservorio que fue de 200m³
- Se realizó el levantamiento topográfico con el que se concluimos que el lugar de estudio tiene una topografía accidentada en la cual nos permitió determinar la ubicación sirvió

para la ubicación del reservorio, así como para determinar los caudales y los diámetros de las tuberías.

- Se realizó una calicata y de esta se obtuvieron dos muestras donde se consideró la ubicación del reservorio se realizó el estudio de mecánica de suelos en el laboratorio de la universidad el cual obtuvimos como resultados lo siguiente:
 - C1- M1- El tipo de suelo es ARENA PROBEMENTE GRADUADA (SP), con un L.L: 21.96%, L.P: 13.28%, I.P: 8.68%, con un Contenido de Humedad de 14.43%.
 - C1 - M2- El tipo de suelo es POBEMENTE GRADUADA (SP), con un L.L: 20.55%, L.P: 18.78%, I.P: %, con un Contenido de Humedad de 18.78%.

RECOMENDACIONES

- Para el proyecto se deberá tener en cuenta el crecimiento de la población futura, con ello se deberá calcular todos los diseños y el volumen de reservorio.
- La entidad que realice la construcción del Sistema de Agua Potable deberá aplicar las especificaciones técnicas contenidos en este estudio, para así poder garantizar la calidad y el buen funcionamiento del sistema, para capacitar a los beneficiarios del proyecto con temas de higiene, salud, ambiente para crear mejores condiciones de vida.
- Se recomienda realizar más calicatas para el estudio de suelos donde se ubicarán las estructuras, de ello dependerá el diseño del reservorio.
- Para la construcción de las estructuras se debe tener en cuenta los parámetros de diseño según las normas peruanas.
- Se recomienda hacer un mejoramiento al suelo debido a que en la zona donde se realizó la calicata es un suelo tipo Arena Pobrementemente Graduado.
- Se deberá contar con un documento legalizado del área del terreno, donde se va a realizar la construcción del reservorio en donde se verifique que esta área pertenezca a toda la comunidad.

REFERENCIAS

- Agua, C. N. (2014). Manual de Agua Potable, Alcantarillado y Saneamiento. México.
- Arbeláez Álzate, Juan Diego; .Gómez Echeverri, Sebastián; López Elejade, Jorge Iván . (2016). Escuela de ingeniería de Ingeniería de Antioquia. Obtenido de Escuela de ingeniería de Ingeniería de Antioquia: <https://sites.google.com/site/estabilidadaltodemisael/caracterizacion-fisica/3-3-analisis-granulometrico>
- Duque Escobar, G. (2003). Manual de geología para ingenieros. Colombia: Universidad Nacional de.
- Gestión Canal de Isable II. (Agosto de 2012). canaleduca. Obtenido de canaleduca: <https://www.canaleduca.com/wp-content/uploads/2015/08/Tratamiento-de-agua-potable.pdf>
- Honorio Quispe, N., Taquichire Zarmiento, J., & Torrico Sipe, M. (2016). Flujo de Tuberías.
- OS. 070. (2011). REDES DE AGUAS RESIDUALES.
- OS.030. (2006). ALMACENAMIENTO DE AGUA PARA CONSUMO HUMANO.
- Perez de la Cruz, F. J. (2011). Universidad Politecnica de Cartagena. Obtenido de Universidad Politecnica de Cartagena: http://ocw.bib.upct.es/pluginfile.php/6010/mod_resource/content/1/Tema_02_CAPT_AGUAS_SUP.pdf
- Romero, J. (2009). Calidad del Agua. Mexico.
- Salinas Basualdo, R. R. (2013). SlideShare. Obtenido de SlideShare: <https://es.slideshare.net/nando123978978/poblacion-35199060>
- Sierra, C. (2011). Calidad del Agua, Evaluacion y Diagnostico . Mexico: Mc Grill.
- SPENA, G. (2001). GROUP SPENA. Obtenido de GROUP SPENA: <http://spenagroup.com/tipos-tratamiento-agua-aguas-residuales/>
- TERÁN, J. M. (2004). MANUAL PARA EL DISEÑO DE SISTEMAS DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO SANITARIO. Mexico : FACULTAD DE INGENIERÍA CIVIL.
- Vogl, J. H. (2000). Guia Técnica para la Reducción de la Vulnerabilidad en los Sistemas de Abastecimiento de Agua Potable y Alcantarillado Sanitario. Nicaragua: Instituto Nicaraguense de Acueductos y Alcantarillados.

ANEXOS

- Visita a la zona de estudio y levantamiento topográfico.





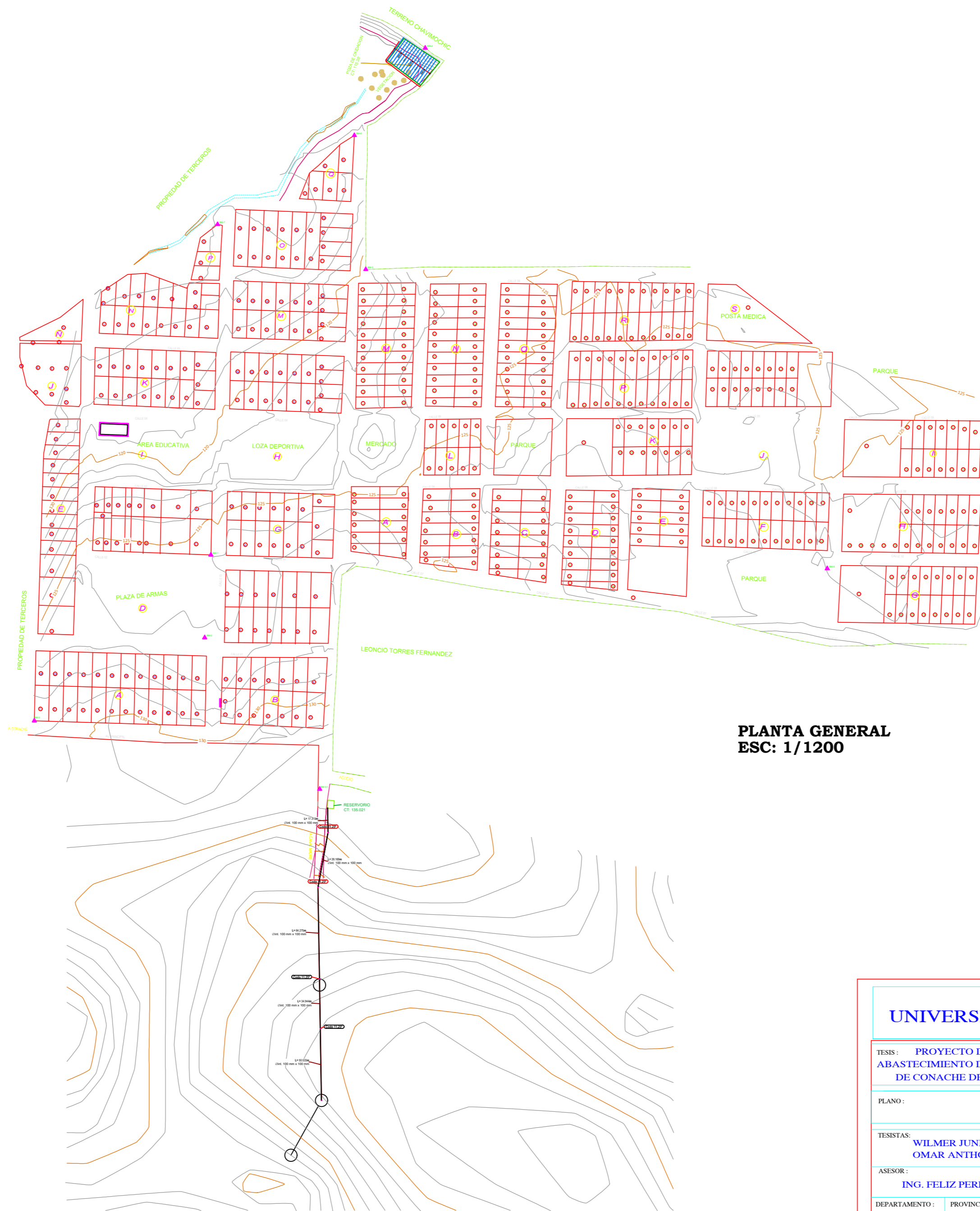
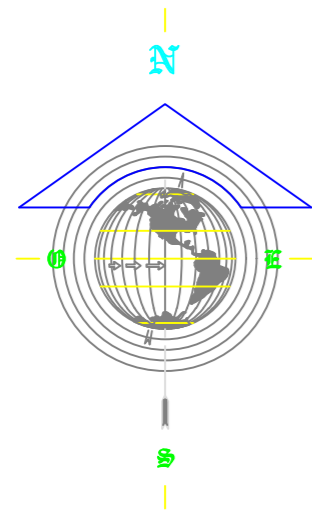
- **Estudio suelos – Laboratorio de Mecánica de Suelos de la Universidad Privada Antenor Orrego.**





RELACION DE PLANOS

RELACIÓN DE PLANOS	LAMINA	CANTIDAD
Localización y Ubicación	LU	1
Plano Clave	PC	1
Línea de Conducción - Perfiles	LC-P	1
Línea de Conducción - Secciones Transversales	LC-S	1
Red de Distribución	RD	1
Conexiones Domiciliarias	CD	1
Detalles de Empalme	DE	1
Instalaciones Eléctricas	IE	2
Reservorio	R	7
TOTAL		16

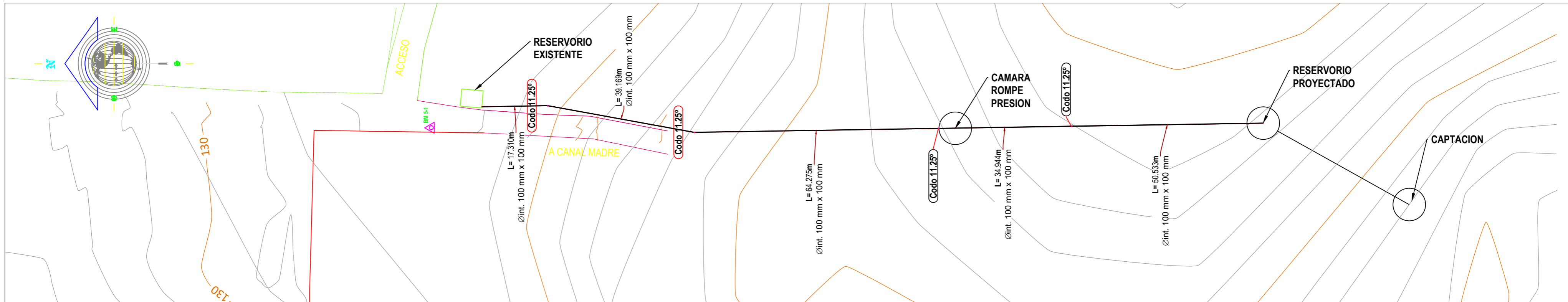


**PLANTA GENERAL
ESC: 1/1200**

LEYENDA	
PLANTA :	
	LIMITE DE PROPIEDAD
	CARRETERA EXISTENTE
	ACCESOS
	CURVA MAYOR
	CURVA MENOR
	RESERVORIO DE AGUA POTABLE
	CAJA DE AGUA
	CERCO DE ALAMBRE
	CANAL EXISTENTE
	VEREDA EXISTENTE
	BM (POLIGONAL)
	TUBERIA PROYECTADA
	ARBOL

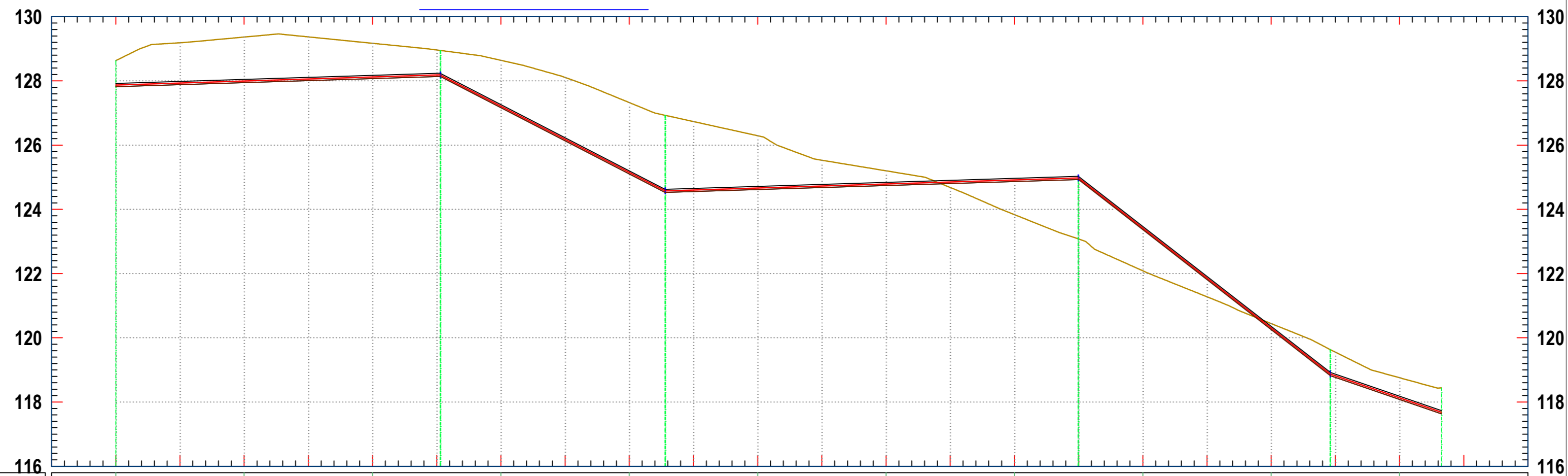
LOS PUNTOS DE POLIGONAL Y CONTROL, ESTAN SEÑALADOS EN EL TERRENO CON PINTURA DE COLOR ROJO EN FONDO BLANCO

UNIVERSIDAD PRIVADA ANTENOR ORREGO				
TESIS: PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DEL ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD				
PLANO :				
PLANO CLAVE				
TESISISTAS: WILMER JUNIOR BECERRA TRUJILLO OMAR ANTHONY PLASENCIA PEREZ		ESCALA: INDICADA	LAMINA:	
ASESOR: ING. FELIZ PERRIGO SARMIENTO		FECHA: JUNIO 2019	PC - 01	
DEPARTAMENTO: LA LIBERTAD	PROVINCIA: TRUJILLO	DISTRITO: LAREDO	LOCALIDAD: PAMPAS DE SAN JUAN	



PERFIL LONGITUDINAL Km -0+010 - 0+220

ESCALA: H= 1/1000 V= 1/200



LEYENDA	
PLANTA :	
	LIMITE DE PROPIEDAD
	CARRETERA EXISTENTE
	ACCESOS
	CURVA MAYOR
	CURVA MENOR
	RESERVORIO DE AGUA POTABLE
	CAJA DE AGUA
	CERCO DE ALAMBRE
	CANAL EXISTENTE
	VEREDA EXISTENTE
	BM (POLIGONAL)
	TUBERIA PROYECTADA
	ARBOL

LOS PUNTOS DE POLIGONAL Y CONTROL, ESTAN SEÑALADOS EN EL TERRENO CON PINTURA DE COLOR ROJO EN FONDO BLANCO

PROGRESIVA	0+000	0+020	0+040	0+060	0+080	0+100	0+120	0+140	0+160	0+180	0+200
COTA TERRENO	128.631	129.366	129.171	128.641	127.325	126.293	125.200	123.835	122.087	120.444	118.757
COTA TUBERIA	127.822	127.947	128.073	127.163	125.100	124.616	124.742	124.868	123.368	120.255	118.080
ALTURA CORTE	0.81	1.42	1.10	1.48	2.23	1.68	0.46	-1.03	-1.28	0.19	0.68
DISTANCIA PARCIAL		L= 50.533m	L= 0.079m	L= 34.944m	L= 0.080m	L= 64.275m		L= 39.169m		L= 17.310m	
PENDIENTE		6.279‰	-92.156‰	-103.168‰	-4.630‰	6.279‰		-56.344‰	-155.619‰	-115.7	-68.812‰
DIAM./CLACE TUB.		Ø 150 mm - Tub. de I Ø 150 mm - Tl Ø 150 mm - Tl Ø 150 mm - Tub. de Hierro Ø 150 mm - Tub. de Hierro Ductil						Ø 150 mm - Tub. de Hie Ø 150 mm - Tub. de Hierro Ductil			

UNIVERSIDAD PRIVADA ANTONOR ORREGO

TESIS: PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DEL ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD

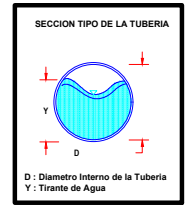
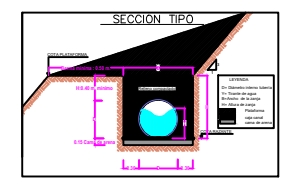
PLANO: LINEA DE CONDUCCION: PERFIL

TESISTAS: WILMER JUNIOR BECERRA TRUJILLO OMAR ANTHONY PLASENCIA PEREZ	ESCALA: INDICADA	LAMINA:
ASESOR: ING. FELIX GILBERTO PERRIGO SARMIENTO	FECHA: JUNIO 2019	PC - 02
DEPARTAMENTO: LA LIBERTAD	PROVINCIA: TRUJILLO	
DISTRITO: LAREDO	LOCALIDAD: PAMPAS DE SAN JUAN	



CUADRO DE MOVIMIENTO DE TIERRAS

Km	Area Corte (m ²)	Area Relleno (m ²)	Vol. Corte (m ³)	Vol. Relleno (m ³)	Vol. Acumulado Corte (m ³)	Vol. Acumulado Relleno (m ³)	Vol. Neto
0+000	0.33	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
0+010	0.53	0.00	4.26	0.00	4.26	0.00	4.26
0+020	0.57	0.00	5.48	0.00	9.75	0.00	9.75
0+030	0.55	0.00	5.60	0.00	15.34	0.00	15.34
0+040	0.44	0.00	4.96	0.00	20.30	0.00	20.30
0+050	0.33	0.00	3.89	0.00	24.19	0.00	24.19
0+060	0.59	0.00	4.65	0.00	28.84	0.00	28.84
0+070	0.79	0.00	6.95	0.00	35.78	0.00	35.78
0+080	0.89	0.00	8.44	0.00	44.23	0.00	44.23
0+090	0.88	0.00	8.85	0.00	53.07	0.00	53.07
0+100	0.67	0.00	7.75	0.00	60.83	0.00	60.83
0+110	0.34	0.00	5.09	0.00	65.92	0.00	65.92
0+120	0.19	0.00	2.66	0.00	68.58	0.00	68.58
0+130	0.00	0.05	0.94	0.23	69.51	0.23	69.29
0+140	0.00	0.41	0.00	2.27	69.51	2.50	67.02
0+155	0.00	0.64	0.00	7.87	69.51	10.37	59.14
0+160	0.00	0.51	0.00	2.87	69.51	13.24	56.27
0+170	0.00	0.21	0.00	3.59	69.51	16.83	52.68
0+180	0.08	0.00	0.40	1.05	69.91	17.87	52.03
0+190	0.32	0.00	1.99	0.00	71.90	17.87	54.02
0+200	0.27	0.00	2.96	0.00	74.86	17.87	56.98
0+207	0.33	0.00	1.97	0.00	76.83	17.87	58.95

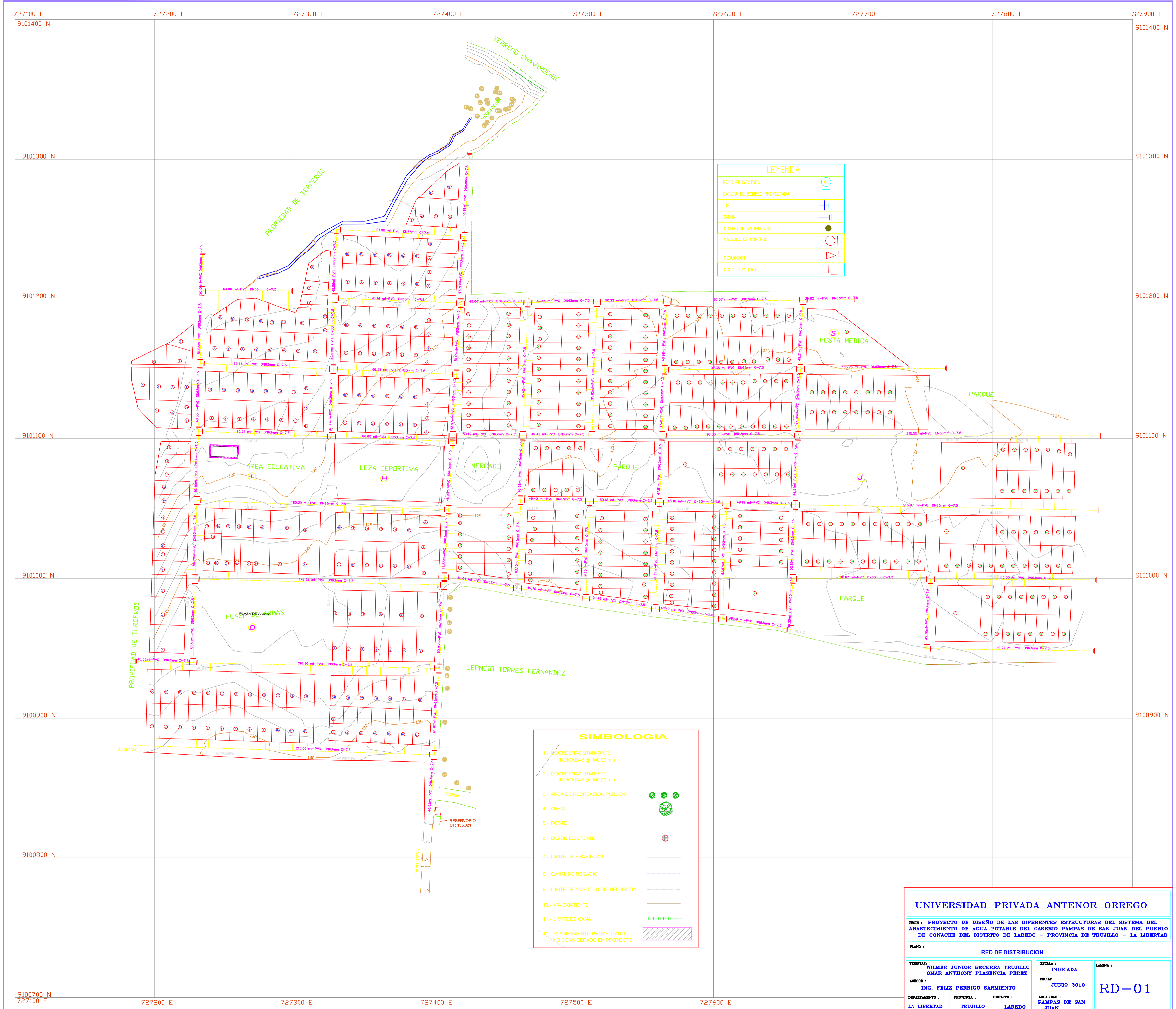


UNIVERSIDAD PRIVADA ANTENOR ORREGO

TESIS: PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DEL ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD

PLANO: **LINEA DE CONDUCCION: SECCIONES TRANSVERSALES**

TESISISTAS: WILMER JUNIOR BECERRA TRUJILLO OMAR ANTHONY PLASENCIA PEREZ	ESCALA: INDICADA	LAMINA: LC - 01
ASESOR: ING. FELIZ PERRIGO SARMIENTO	FECHA: JUNIO 2019	
DEPARTAMENTO: LA LIBERTAD	PROVINCIA: TRUJILLO	DISTRITO: LAREDO
LOCALIDAD: PAMPAS DE SAN JUAN		



LEYENDA	
POZO PROYECTADO	
CASETA DE BOMBO PROYECTADA	
TE	
TAPON	
GRIFO CONTRA INCENDIO	
VALVULA DE CONTROL	
REDUCCION	
COORD. 1/4 (90)	

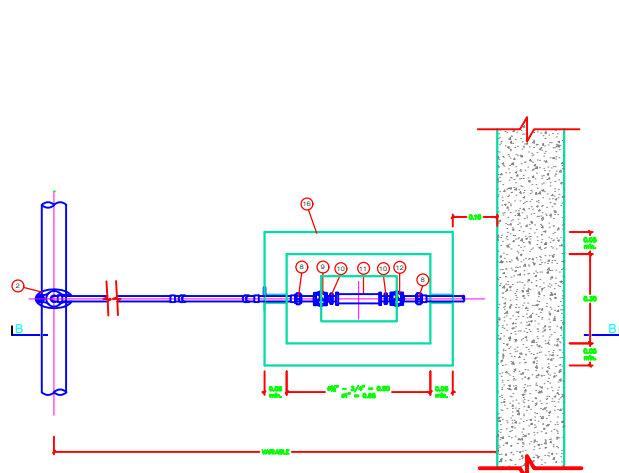
SIMBOLOGIA	
1.- COORDENAS UTM NORTE INDICADAS @ 100.00 mts.	
2.- COORDENAS UTM ESTE INDICADAS @ 100.00 mts.	
3.- AREA DE RECREACION PUBLICA	
4.- ARBOL	
5.- POSTE	
6.- BUZON EXISTENTE	
7.- LIMITE DE PROPIEDAD	
8.- CANAL DE REGADIO	
9.- LIMITE DE AMPLITUD DE INFLUENCIA	
10.- VIA EXISTENTE	
11.- LIMITE DE CAÑA	
11.- PLANEAMIENTO PROYECTADO NO CONSIDERADO EN PROYECTO	

UNIVERSIDAD PRIVADA ANTONOR ORREGO

TESIS : PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DEL ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO – PROVINCIA DE TRUJILLO – LA LIBERTAD

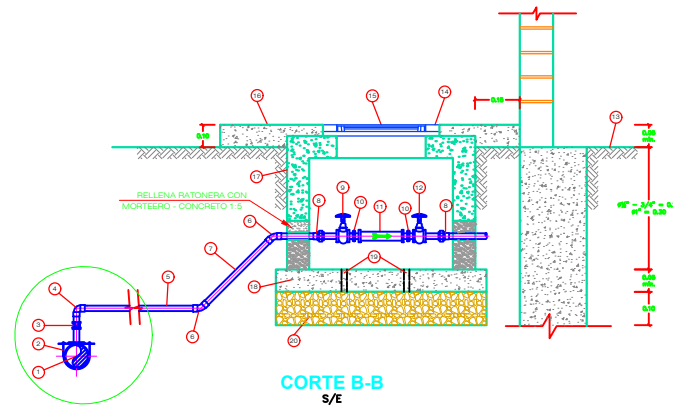
PLANO :
RED DE DISTRIBUCION

TITULAR: WILMER JUNIOR BECERRA TRUJILLO OMAR ANTHONY PLASENCIA PEREZ	ESCALA : INDICADA	LAMINA : RD-01
AUTOR : ING. FELIZ PERRIGO SARMIENTO	FECHA : JUNIO 2019	
DEPARTAMENTO : LA LIBERTAD	PROVINCIA : TRUJILLO	DISTRITO : LAREDO
	LOCALIDAD : PAMPAS DE SAN JUAN	

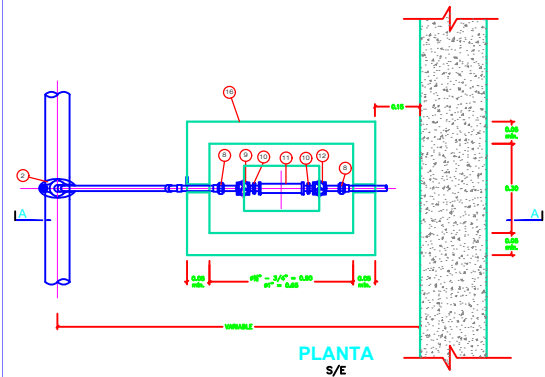


PLANTA
S/E

CONEXION DOMICILIARIA DE AGUA POTABLE TIPO SIMPLE
Ø 3/4" a 1/2" - CONEXION LARGA

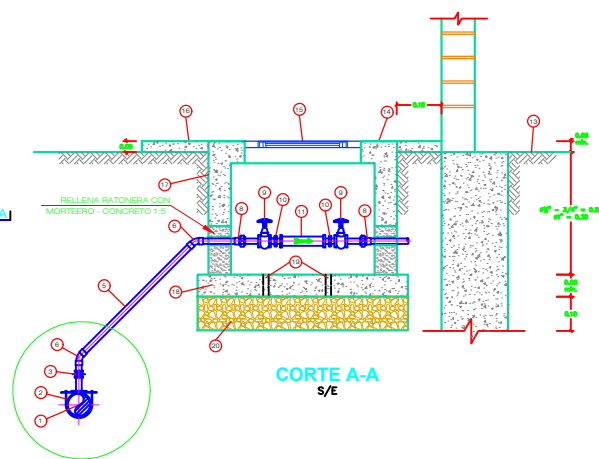


CORTE B-B
S/E

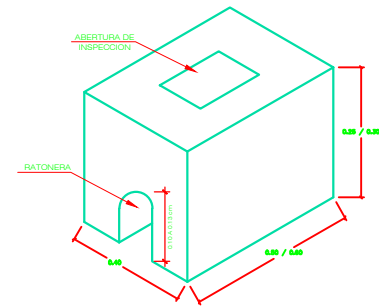


PLANTA
S/E

CONEXION DOMICILIARIA DE AGUA POTABLE TIPO SIMPLE
Ø DE 3/4" a 1/2" - CONEXION CORTA



CORTE A-A
S/E



PERSPECTIVA CAJA PORTA MEDIDOR

NOMENCLATURA

- 1) TUBERIA O RED SECUNDARIA DE DN=DN
- 2) ABRAZADERA PVC CON REFUERZO DN x 1/2"
- 3) LLAVE DE TOMA PVC DN=1/2" C-10
- 4) CODDO PVC-SP DN=1/2" x 90° C-10
- 5) TUBERIA PVC-SP DN=1/2" C-10
- 6) CODDO PVC-SP DN=1/2" x 45° C-10
- 7) TUBERIA PVC-SP DN=1/2" C-10
- 8) ADAPTADOR UFUR DN=1/2" C-10
- 9) VALVULA DE PASO PVC DN=1/2" C-10
- 10) UNION UFUR DN=1/2" C-10
- 11) NIPLE DN=3/4" x 13 cm
- 12) VALVULA DE PASO PVC DN=1/2" C-10
- 13) NIVEL PISO TERMINADO VIVIENDA
- 14) MARCO DE TAPA Fc Gds
- 15) TAPA Fc Gds CON LLAVE DE SEGURIDAD
- 16) LOSA DE PROTECCION DE CONCRETO 1.00 x 1.00 m
- 17) CAJA DE CONCRETO PORTAMEDIDOR
- 18) LOSA DE FONDO e=0.10
- 19) SUMIDORES DE PVC 3/4"
- 20) GRAVILLA P' FILTRO e=0.10m

UNIVERSIDAD PRIVADA ANTENOR ORREGO

TESIS : PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DEL ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD

PLANO :

CONEXIONES DOMICILIARIAS

TESISTAS:
WILMER JUNIOR BECERRA TRUJILLO
OMAR ANTHONY PLASENCIA PEREZ

ESCALA :
INDICADA

LAMINA :

ASESOR :
ING. FELIX GILBERTO PERRIGO SARMIENTO

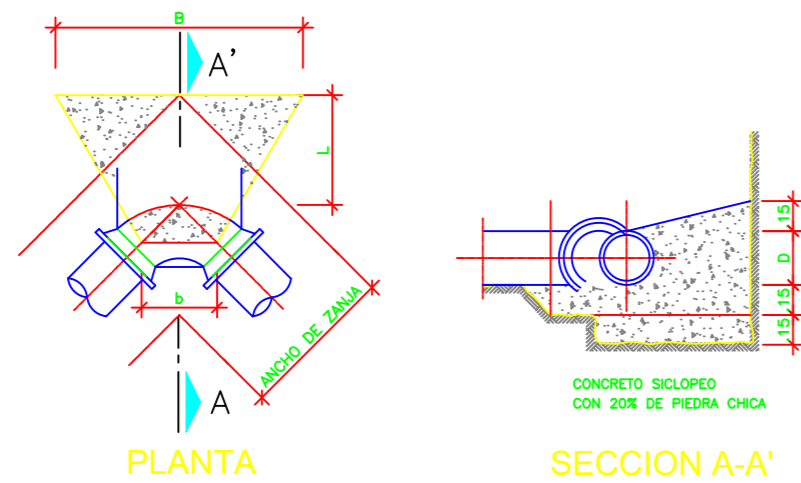
FECHA:
JUNIO 2019

CD - 01

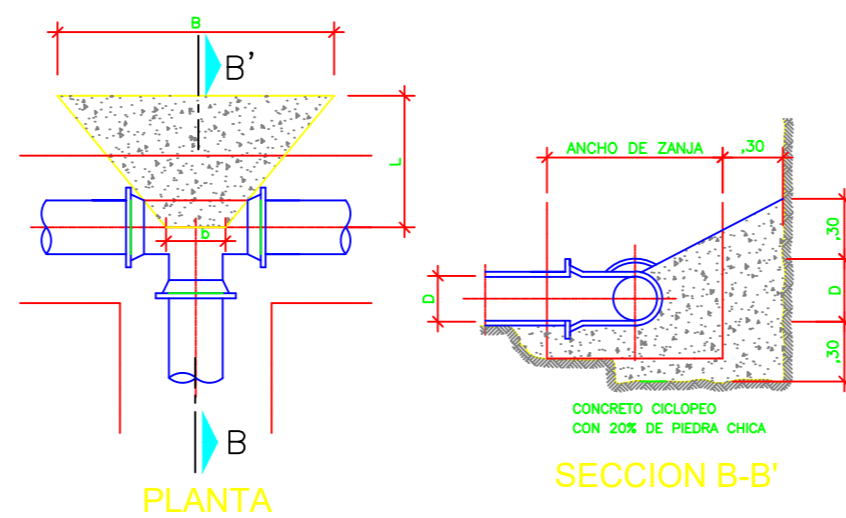
DEPARTAMENTO : LA LIBERTAD
PROVINCIA : TRUJILLO
DISTRITO : LAREDO

LOCALIDAD :
PAMPAS DE SAN JUAN

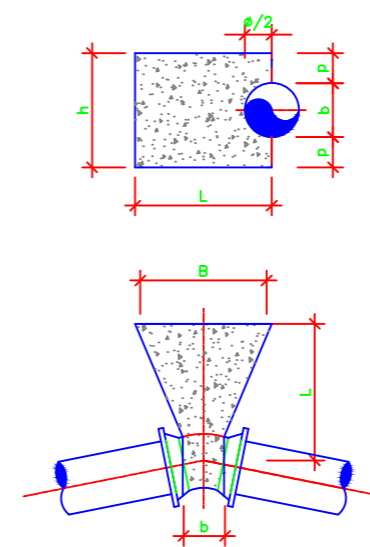
BLOQUE DE ANCLAJE PARA CODO DE 90°



BLOQUE DE ANCLAJE PARA TEE



BLOQUE DE ANCLAJE - CURVAS 11°15' Y 22°30'



BLOQUE DE ANCLAJE PARA CODO DE 90°

D	L (m)	B (m)	b (m)
400	0.50	1.70	0.70
350	0.50	1.60	0.60
300	0.40	1.30	0.50
250	0.40	1.20	0.40
200	0.30	0.90	0.30
150	0.30	0.90	0.30

BLOQUE DE ANCLAJE PARA TEE

D	h (m)	L (m)	B (m)	b (m)
400	0.70	0.50	1.70	0.70
350	0.65	0.50	1.60	0.60
300	0.60	0.40	1.30	0.50
250	0.55	0.40	1.20	0.40
200	0.50	0.30	0.90	0.30
150	0.45	0.30	0.90	0.30

BLOQUE DE ANCLAJE - CURVAS 11°15' Y 22°30'

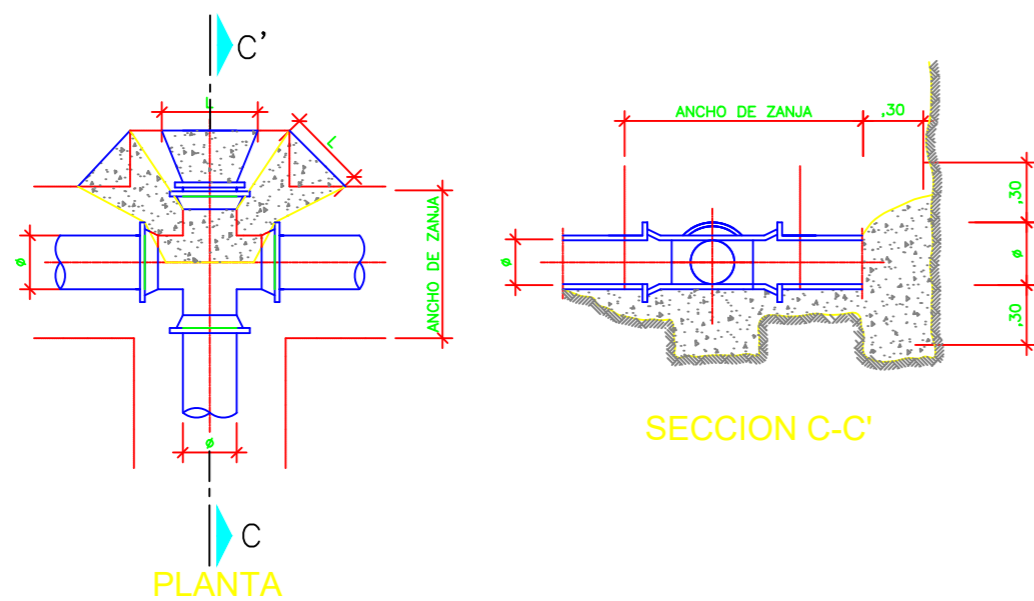
CURVA 22° 30'

D	h (m)	L (m)	B (m)	b (m)	P (m)
400	0.70	0.50	1.00	0.35	0.15
350	0.65	0.45	0.90	0.30	0.15
300	0.60	0.45	0.70	0.30	0.15
250	0.55	0.40	0.70	0.25	0.15
200	0.50	0.40	0.60	0.25	0.15
150	0.45	0.40	0.50	0.20	0.15

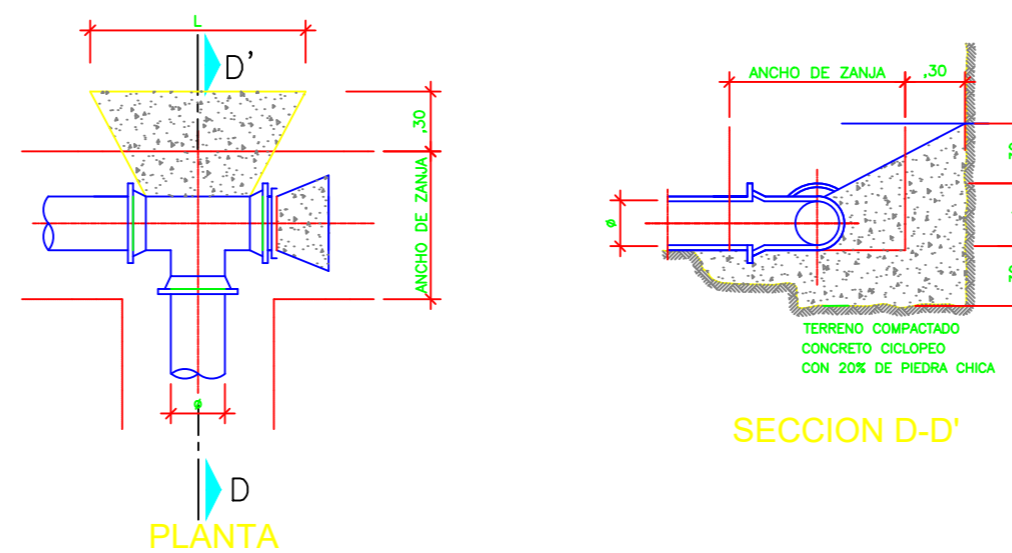
CURVA 11° 15'

D	h (m)	L (m)	B (m)	b (m)	P (m)
400	0.70	0.50	1.00	0.25	0.15
350	0.65	0.45	0.90	0.20	0.15
300	0.60	0.45	0.70	0.20	0.15
250	0.55	0.40	0.70	0.15	0.15
200	0.50	0.40	0.60	0.15	0.15
150	0.45	0.40	0.50	0.10	0.15

BLOQUE DE ANCLAJE PARA CRUZ CON 1 TAPON



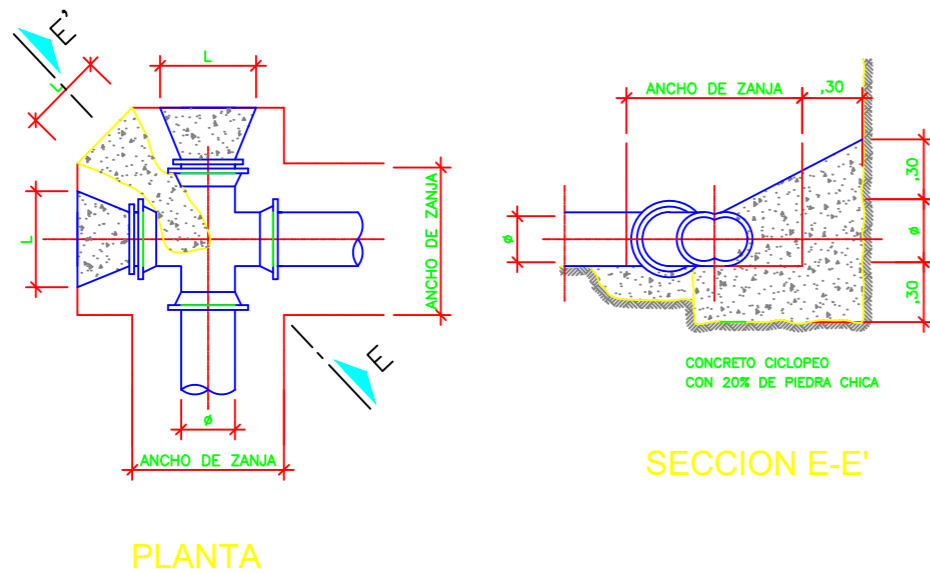
BLOQUE DE ANCLAJE PARA TEE CON TAPON



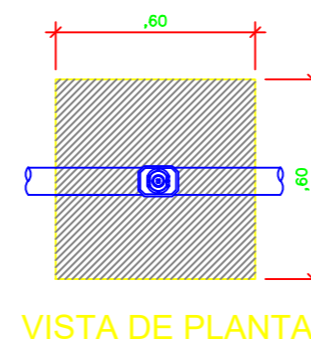
BLOQUE DE ANCLAJE - CURVAS 45°

D	h (m)	L (m)	B (m)	b (m)	P (m)
400	0.70	0.50	1.00	0.50	0.15
350	0.65	0.50	0.90	0.40	0.15
300	0.60	0.40	0.70	0.30	0.15
250	0.55	0.40	0.70	0.30	0.15
200	0.50	0.30	0.60	0.30	0.15
150	0.45	0.30	0.50	0.20	0.15

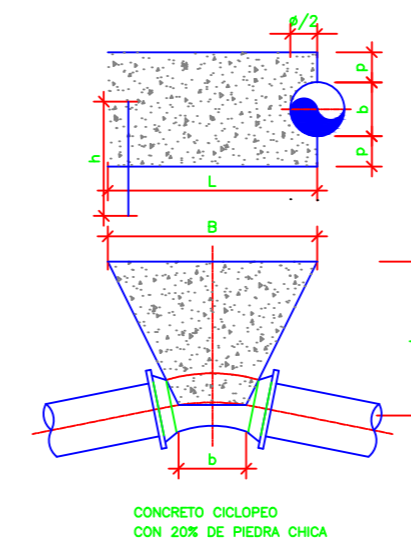
BLOQUE DE ANCLAJE PARA CRUZ CON TAPONES



DETALLE CAJA DE VALVULAS



BLOQUE DE ANCLAJE - CURVAS 45°



BLOQUE DE ANCLAJE - CABEZA Y ENCHUFE

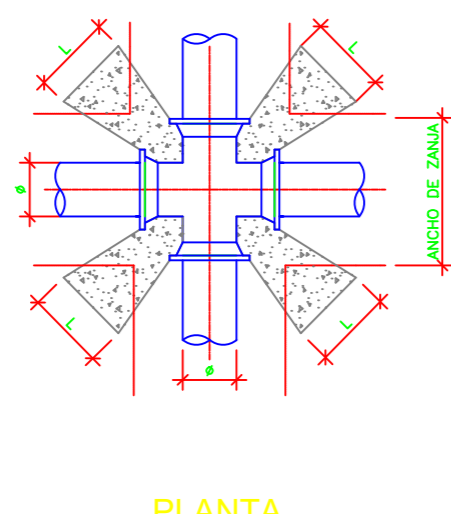
D	h (m)	L (m)	B (m)	b (m)
400	0.35	0.50	1.35	0.35
350	0.30	0.50	1.30	0.30
300	0.25	0.50	1.25	0.25
250	0.20	0.50	1.20	0.20
200	0.15	0.50	1.15	0.15
150	0.10	0.50	1.10	0.10

TAPON

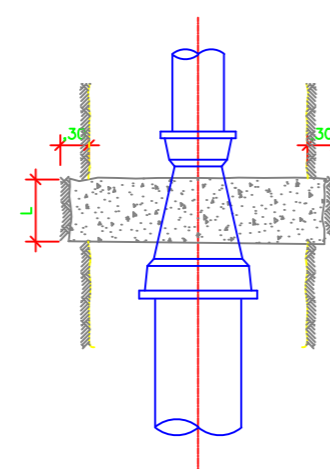
D	400	350	300	250	200	150	100
L	250	200	200	150	150	150	100

NOTA EL PROYECTO A CONSTRUIR NO SE EMPALMARA A RED EXISTENTE YA QUE ESTA SERA REMPLAZADA.

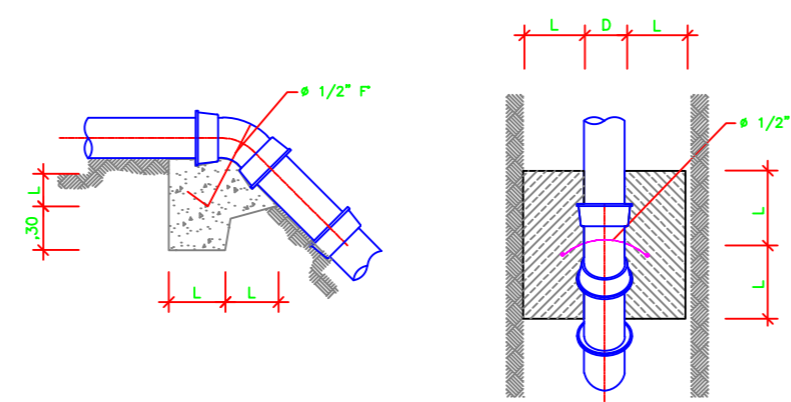
BLOQUE DE ANCLAJE PARA CRUZ



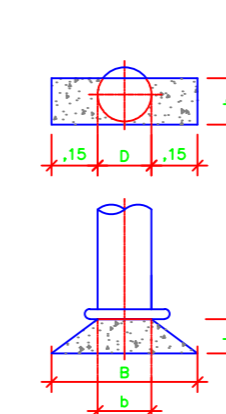
REDUCCION



CODO EN PENDIENTE



BLOQUE DE ANCLAJE - CABEZA Y ENCHUFE



UNIVERSIDAD PRIVADA ANTENOR ORREGO

TEMA: PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DEL ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD

PLANO: **PLANO DE EMPALMES**

TESTAS: WILMER JUNIOR BECERRA TRUJILLO
OMAR ANTHONY PLASENCIA PEREZ

ASESOR: **ING. FELIX GILBERTO PERRIGO SARMIENTO**

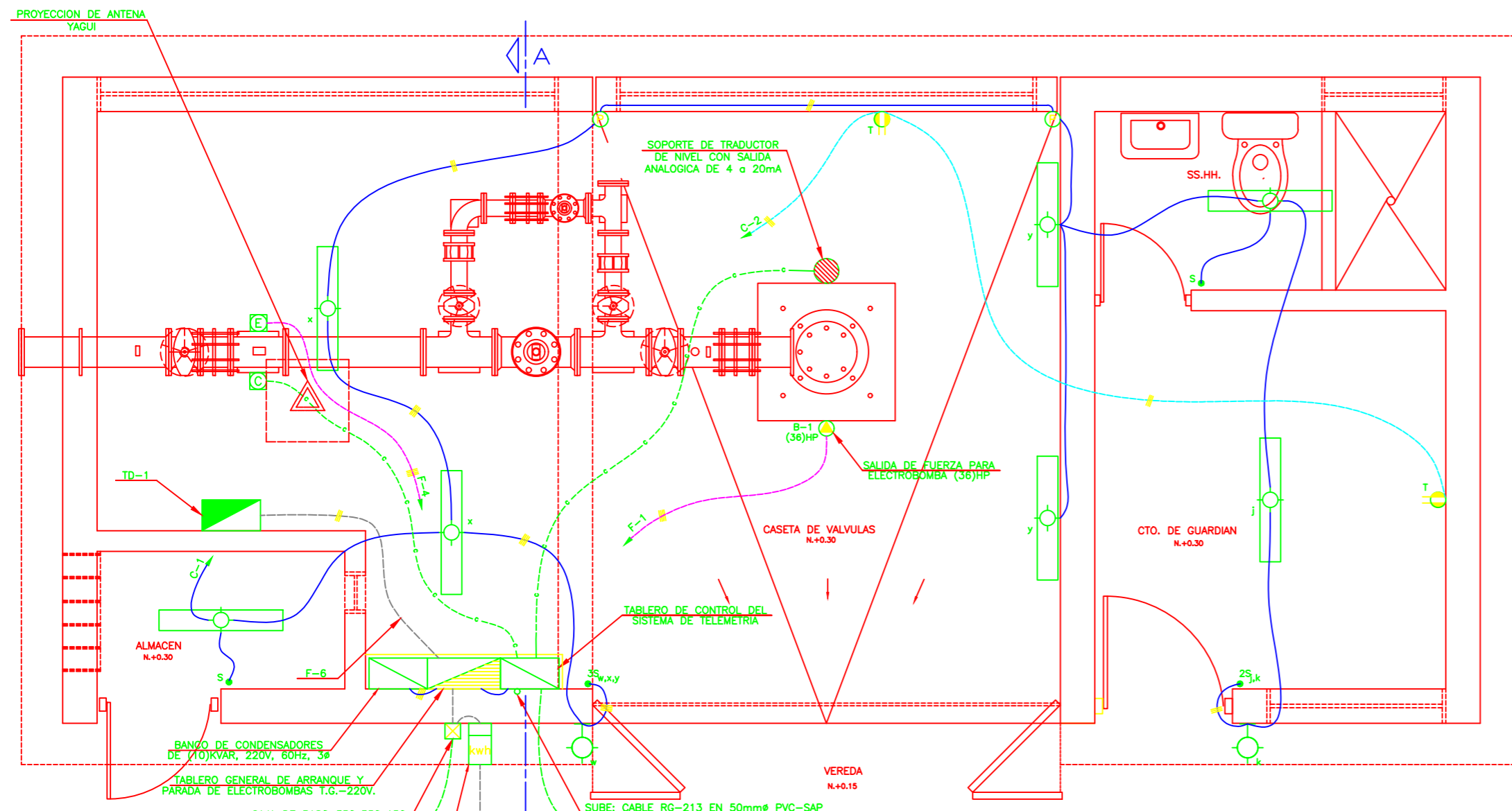
DEPARTAMENTO: LA LIBERTAD PROVINCIA: TRUJILLO DISTRITO: LAREDO

ESCALA: INDICADA

FECHA: JUNIO 2019

LOCALIDAD: PAMPAS DE SAN JUAN

PE - 01



CUADRO DE CARGAS TG-1 PARA P.O.D 10 AÑOS

DESCRIPCION	m2	P.I. (KW)	F.D	M.D. (KW)
ALUMBRADO Y TOMA CORRIENTES 25W/m2 (OFCI-CNE)	127.50	3187.50	1	3187.50
CARGA MOVIL		2000.00	0.80	1600.00
CARGAS ESPECIALES	Conti			
motor electrico 25HP	1	20694.44	1	20694.44
EQUIPOS DE COMUNICACION		2500.00	1	2500.00
ALUMBRADO EXTERIOR		500.00	1	500.00
TOTAL		28881.94		22785.56

P.I.=28.9 KW
M.D.=22.8 (KW) F.S.=0.8

CUADRO DE CARGAS TD-1

DESCRIPCION	m2	P.I. (KW)	F.D	M.D. (KW)
ALUMBRADO Y TOMA CORRIENTES 25W/m2 (OFCI-CNE)	60.00	1500.00	1	1500.00
CARGA MOVIL		1500.00	0.80	1200.00
CARGAS ESPECIALES	Conti			
motor electrico 36HP	1	29800.00	1	29800.00
EQUIPOS DE COMUNICACION		2500.00	1	2500.00
ALUMBRADO EXTERIOR		500.00	1	500.00
TOTAL		6000.00		5700.00

P.I.=6 KW
M.D.=5.7 (KW) F.S.=1

CUADRO DE CARGAS TG-1 PARA EL HORIZONTE DE 20 AÑOS

DESCRIPCION	m2	P.I. (KW)	F.D	M.D. (KW)
ALUMBRADO Y TOMA CORRIENTES 25W/m2 (OFCI-CNE)	127.50	3187.50	1	3187.50
CARGA MOVIL		2000.00	0.80	1600.00
CARGAS ESPECIALES	Conti			
motor electrico 36HP	1	29800.00	1	29800.00
EQUIPOS DE COMUNICACION		2500.00	1	2500.00
ALUMBRADO EXTERIOR		500.00	1	500.00
TOTAL		37987.50		30070.00

P.I.=38 KW
M.D.=30.1 (KW) F.S.=0.8

CUADRO DE CARGAS TD-2

DESCRIPCION	m2	P.I. (KW)	F.D	M.D. (KW)
ALUMBRADO Y TOMA CORRIENTES 25W/m2 (OFCI-CNE)	60.00	1500.00	1	1500.00
CARGA MOVIL		1500.00	0.80	1200.00
CARGAS ESPECIALES	Conti			
motor electrico 36HP	1	29800.00	1	29800.00
EQUIPOS DE COMUNICACION		2500.00	1	2500.00
ALUMBRADO EXTERIOR		500.00	1	500.00
TOTAL		6000.00		5700.00

P.I.=6 KW
M.D.=5.7 (KW) F.S.=1

LEYENDA

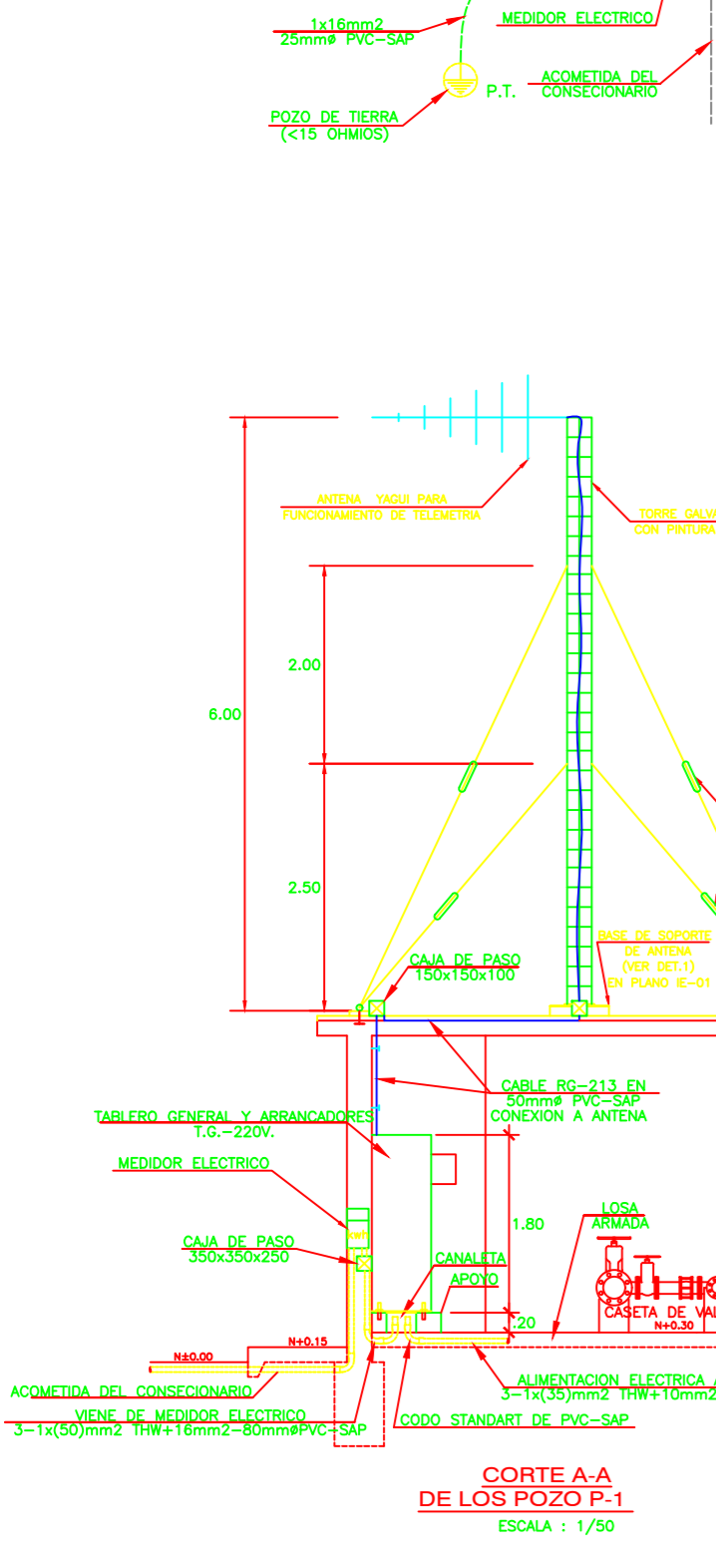
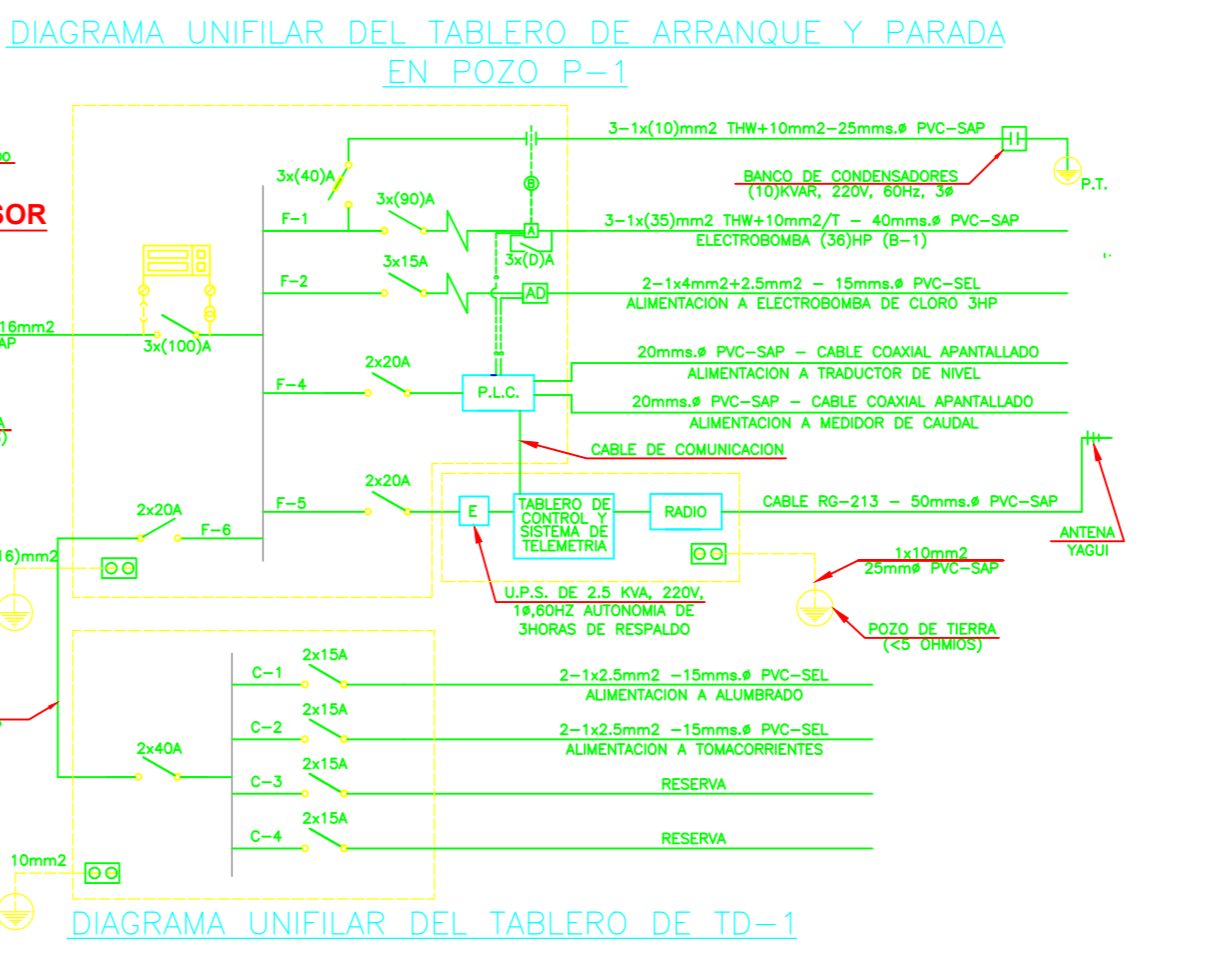
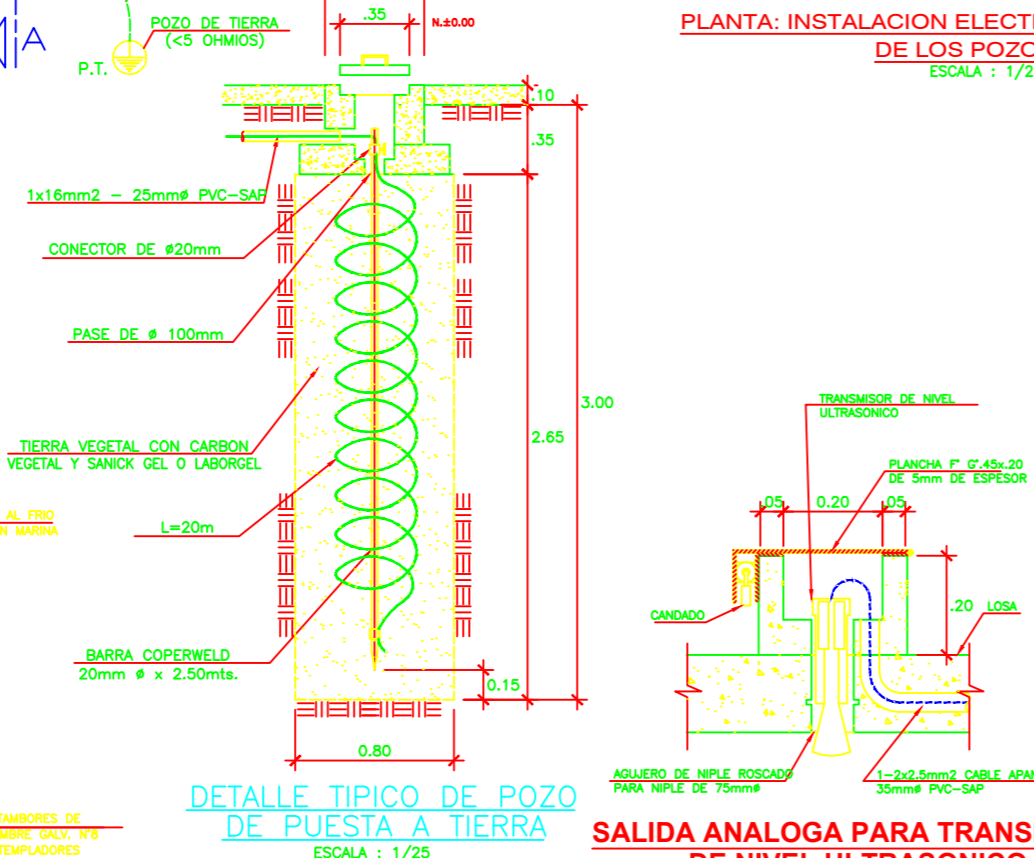
SIMBOLO	DESCRIPCION	MEDIDAS (mm.)	ALTURA (S.N.P.T.-mts)
[Symbol]	TABLERO DE CONTROL, ARRANQUE Y PARADA DE ELECTROBOMBAS	ESPECIAL	1.80
[Symbol]	TABLERO DE DISTRIBUCION ELECTRICA DE 220V	ESPECIAL	1.80
[Symbol]	TABLERO DE CONTROL	ESPECIAL	1.80
[Symbol]	MEDIDOR DE ENERGIA	ESPECIAL	1.20
[Symbol]	ALIMENTACION ELECTRICA EMPOTRADO EN PISO	-	-
[Symbol]	CIRCUITO EMPOTRADO EN PISO, MARCADA TRANSVERSALMENTE, REPRESENTA EL NUMERO DE CONDUCTORES	-	-
[Symbol]	CIRCUITO PARA EMPOTRADO EN TECHO, PARED	-	-
[Symbol]	SISTEMA DE TIMBRE ELECTRICO 2-1x2.5mm2-15mm# PVC-SEL	-	PISO/PARED
[Symbol]	CABLE APANTALLADO EN 40mm# PVC-SAP	-	-
[Symbol]	CENTRO DE LUZ	OCTOGONAL 100x40	TECHO
[Symbol]	BRAQUETE	OCTOGONAL 100x55	2.00
[Symbol]	ARTEFACTO RECTANGULAR MOD. ISP DE JOSEF ADOSADO A TECHO CON 2 LAMBARAS DE 40 WATT C/U EQUIPO DE ALTO FACTOR DE POTENCIA	-	TECHO
[Symbol]	INTERRUPTOR UNIPOLAR SIMPLE, DOBLE Y TRIPLE	100x100x50	1.20
[Symbol]	TOMACORRIENTE BIPOLAR DOBLE A PRUEBA DE AGUA CON PUESTA A TIERRA	RECTANGULAR 100x55x50	0.30
[Symbol]	CAJA DE PASE DE MEDIDAS INDICADAS EN PLANOS	-	INDICADA
[Symbol]	POZO A TIERRA	-	VER DETALLE
[Symbol]	INTERRUPTOR TERMOMAGNETICO NO FUSE	-	-
[Symbol]	INTERRUPTOR CON CONTACTOR DE LINEA	-	-
[Symbol]	ARRANCADOR EN ESTADO SOLIDO CON CONTACTOR DE BY-PASS	-	-
[Symbol]	ANALIZADOR DE REDES ELECTRICAS, DIGITAL QUE BRINDARA LA INFORMACION VOLTAJE, AMPERAJE KWH COS Φ, POTENCIA ACTIVA Y REACTIVA	-	-
[Symbol]	U.P.S.	U.P.S. DE 2.5KVA. 220 V. 60Hz, 1#	-
[Symbol]	SALIDA EN EL PISO PARA CONEXION A MEDIDOR DE CAUDAL	100x100x50	0.20
[Symbol]	SALIDA EN EL PISO	100x100x50	0.20
[Symbol]	ARRANCADOR DIRECTO A PLENA TENSION	-	-
[Symbol]	BANCO DE CONDENSADORES ESTATICOS 220V.-3#	-	-
[Symbol]	BOBINA DE CONTACTOR ENCLAVADO CON MOTOR ELECTRICO	-	-

ESPECIFICACIONES TECNICAS

- LOS CONDUCTORES: SERAN DE COBRE ELECTROLITICO DE TEMPLE BLANDO DE 99.9% DE CONDUCTIVIDAD CON AISLAMIENTO TERMOPLASTICO TIPO TH, THW, SALVO INDICACION RESISTENTE A LA HUMEDAD CAPAZ DE OPERAR SIN PELIGRO A 60°C.
- TUBOS: SERAN DE PVC (CLORURO DE POLIVINILO) Y DEBEN DE CUMPLIR CON NORMAS CORRESPONDIENTES DE ITINTEC, TANTO PARA LOS TUBOS PESADOS (SAP) AMERICANO PESADO Y LIVIANO (SEL) STANDARD EUROPEO, SALVO INDICACION TODOS LOS ACCESORIOS TALES COMO UNIONES, CURVAS, ETC. SERAN DEL MISMO MATERIAL.
- CAJAS: SERAN DE TIPO STANDARD LIVIANO DE FIERRO GALVANIZADO DE 1.5mm DE ESPESOR COMO MINIMO EXCEPTO LAS CAJAS DE PASE Y MAYORES QUE SERAN PESADAS FABRICADAS DE FIERRO GALVANIZADO DE 1.5mm DE ESPESOR.
- ACCESORIOS: PARA SALIDA TALES COMO INTERRUPTORES, TOMACORRIENTES SERAN SIMILARES A LOS DE LA SERIE MAGIC DE TICINO, PARA UNA TENSION DE TRABAJO DE 220V. Y UNA CAPACIDAD DE 16 AMPERIOS.
- LAS CAJAS: RECTANGULARES DONDE CONCONVERJAN 2 O 3 TUBOS DE 15 mm# SE REEMPLAZARAN POR UNA CAJA CUADRADA DE 100x50mm CON TAPAS DE UN GANG.
- TABLEROS: SERAN PARA EMPOTRAR EN PARED DE PLANCHA DE F. GALV. DE 1/16" DE ESPESOR, TIPO PESADO CON FUERTA Y CHAPA. LOS INTERRUPTORES TERMOMAGNETICOS INTERCAMBIABLES DE 25 KA DE RUPTURA.

NOTA:

- LA INSTALACION DEL BANCO DE CONDENSADORES ES PARA CORREGIR EL FACTOR DE POTENCIA DE MOTORES AL VALOR DE 0.98
- LOS CONDENSADORES ESTARAN UBICADOS EN UN SOLO TABLERO DE ARRANQUE Y PARADA DE LAS ELECTROBOMBAS
- EL POZO DE TIERRA PARA EL SISTEMA ELECTRICO POSERA UN OHMIAJE MENOR A 15 OHMIOS.
- EL POZO DE TIERRA PARA EL SISTEMA DE CONTROL POSERA UN OHMIAJE MENOR A 5.0 OHMIOS.
- LAS TUBERIAS QUE CRUCEN ZONA DE JARDIN O TERRENO LIBRE IRAN PROTEGIDAS CON DADO DE CONCRETO 0.40x0.40cm. E IRAN A 0.75mts. DEL N.P.T.
- EL TABLERO GENERAL DE ARRANQUE Y PARADA DE ELECTROBOMBA SE COMPLEMENTA CON LAS ESPECIFICACIONES TECNICAS DEL EXPEDIENTE.
- EL TABLERO DE FUERZA Y CONTROL DE AUTOMATIZACION SE COMPLEMENTA CON LAS ESPECIFICACIONES TECNICAS DEL EXPEDIENTE.
- VER EL DETALLE DE ANTENA EN LAMINA IE-01

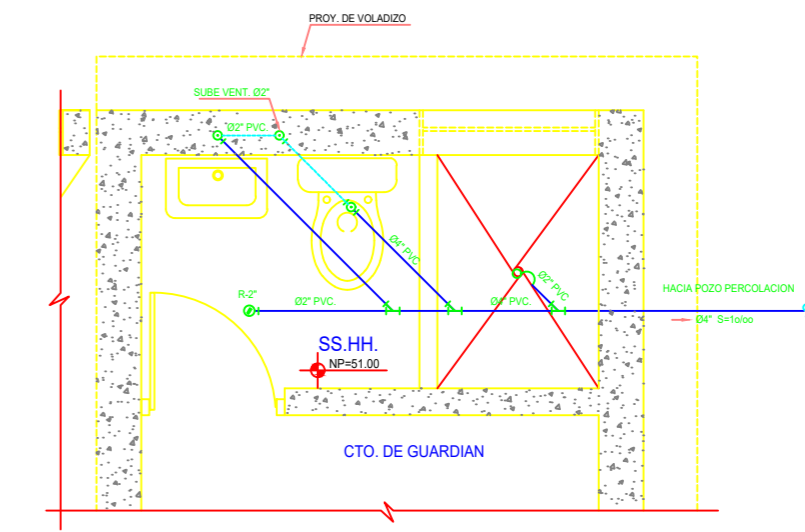
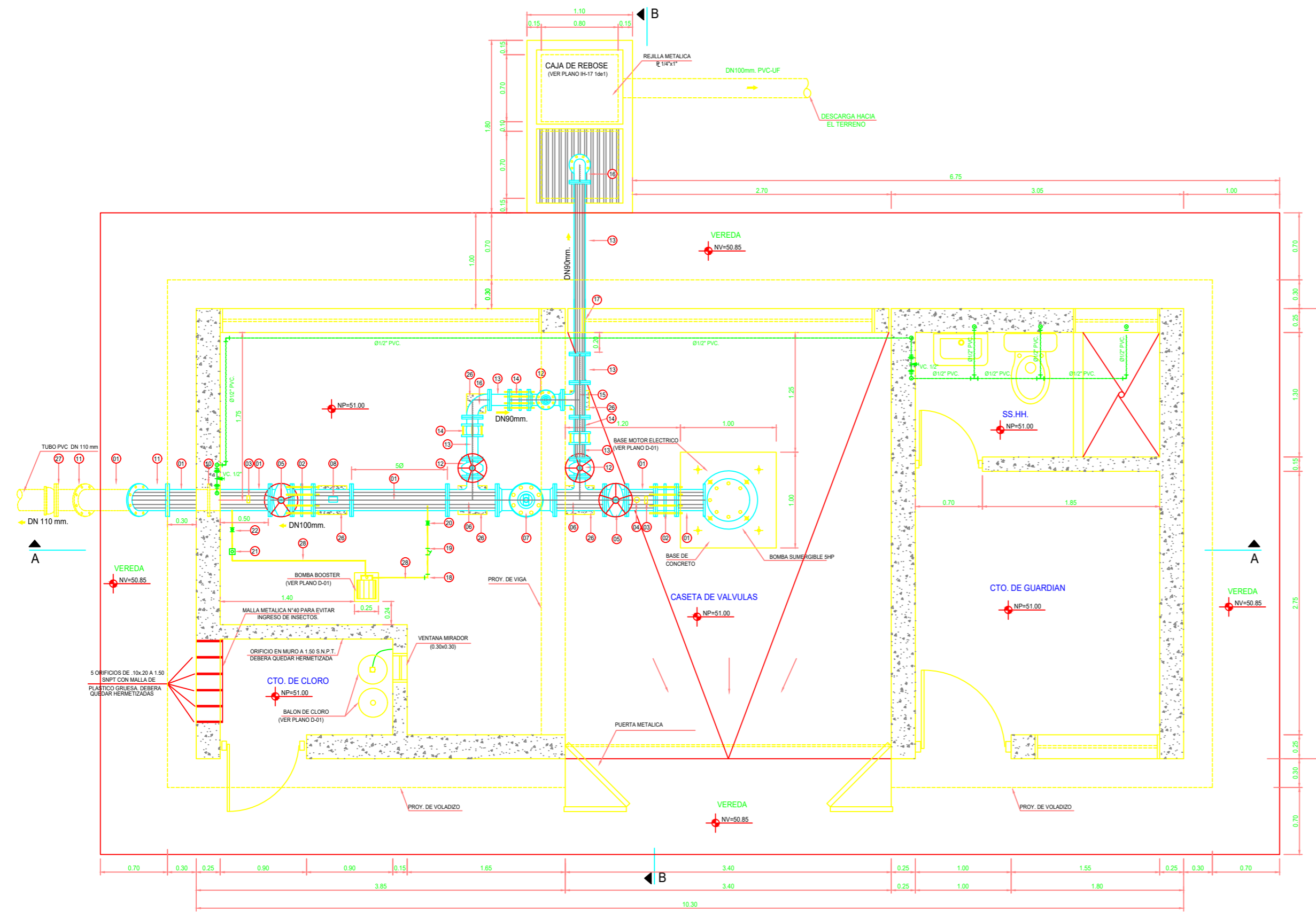


UNIVERSIDAD PRIVADA ANTONOR ORREGO

TIPO: PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DEL ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD

PLANO: **INSTALACIONES ELECTRICAS: CASETA**

TERCERA: WILMER JUNIOR BECERRA TRUJILLO	ESCALA: INDICADA	LAMINA:
OMAR ANTONIO PLASENCIA PEREZ	FECHA:	
ASESOR:	JUNIO 2019	IE - 01
ING. FELIX GILBERTO PERRIGO SARMIENTO	PROVINCIA:	
LA LIBERTAD	TRUJILLO	DISTRITO: LAREDO
		LOCALIDAD: PAMPAS DE SAN JUAN



INSTALACION DESAGUE: SS.HH.
ESC. 1/25

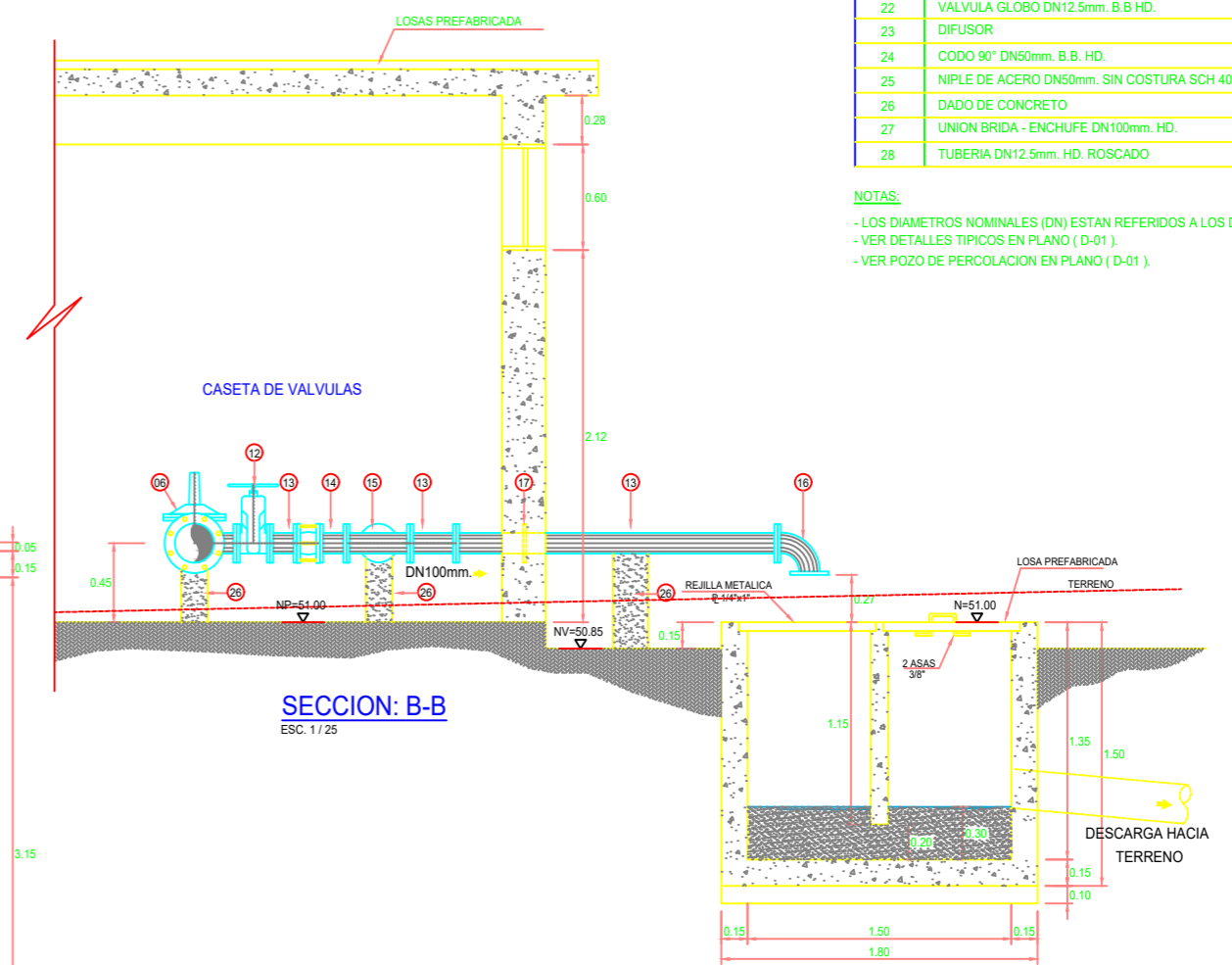
NOTA:

- LOS ACCESORIOS SE ADECUARAN A LAS DIMENSIONES NECESARIAS Y SERAN DRIADADOS.
- EL MEDIDOR DE CAUDAL PODRA SER DEL TIPO ELECTROMAGNETICO
- ESTOS ELEMENTOS SE INSTALARAN OBEDECINDO ESTRICTAMENTE LAS RECOMENDACIONES DEL FABRICANTE PARA TAL EFECTO SE PRESENTARAN PARA SU APROBACION LAS JUSTIFICACIONES SUFICIENTES.

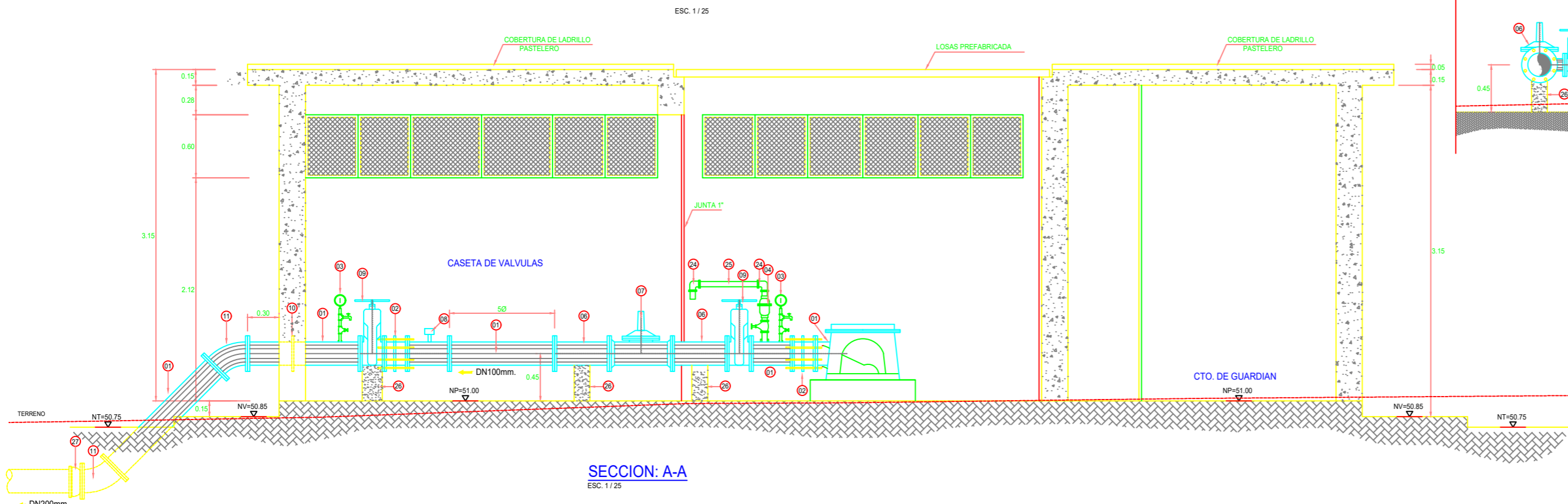
RELACION DE ACCESORIOS	
CODIGO	DESCRIPCION
1	NIPLE DE ACERO DN100mm. SIN COSTURA SCH 40
2	UNION AUTOPORTANTE DN 110 mm. B.B. HD.
3	MANOMETRO RELLENO CON GLICERINA DIAL 3"
4	VALVULA DE AIRE DN50mm. HD.
5	VALVULA MARIPOSA TIPO WAFER DN 110 mm. B.B. HD.
6	TEE DN100x90mm. B.B. HD.
7	VALVULA CHECK DN 110 mm. B.B. HD.
8	MEDIDOR ELECTROMAGNETICO DN100mm. B.B. HD.
9	VALVULA DE COMPUERTA DN 110 mm. B.B. HD.
10	BRIDA DE ANCLAJE DN 110 mm.
11	CODO 45° DN 90 mm. B.B. HD.
12	VALVULA DE ALIVIO DN 90 mm. B.B. HD.
13	NIPLE DE ACERO DN 90 mm. SIN COSTURA SCH 40
14	UNION AUTOPORTANTE DN 90 mm. B.B. HD.
15	TEE DN 90 x 90 mm. B.B. HD.
16	CODO 90° DN 90 mm. B.B. HD.
17	BRIDA DE ANCLAJE DN 90 mm.
18	CODO 90° DN12.5mm. B.B. HD.
19	VALVULA DE COMPUERTA DN12.5mm. B.B. HD.
20	FILTRO
21	INYECTOR
22	VALVULA GLOBO DN12.5mm. B.B. HD.
23	DIFUSOR
24	CODO 90° DN50mm. B.B. HD.
25	NIPLE DE ACERO DN50mm. SIN COSTURA SCH 40
26	DADO DE CONCRETO
27	UNION BRIDA - ENCHUFE DN100mm. HD.
28	TUBERIA DN12.5mm. HD. ROSCADO

NOTAS:

- LOS DIAMETROS NOMINALES (DN) ESTAN REFERIDOS A LOS DIAMETROS INTERIORES.
- VER DETALLES TIPICOS EN PLANO (D-01).
- VER POZO DE PERCOLACION EN PLANO (D-01).



SECCION: B-B
ESC. 1/25



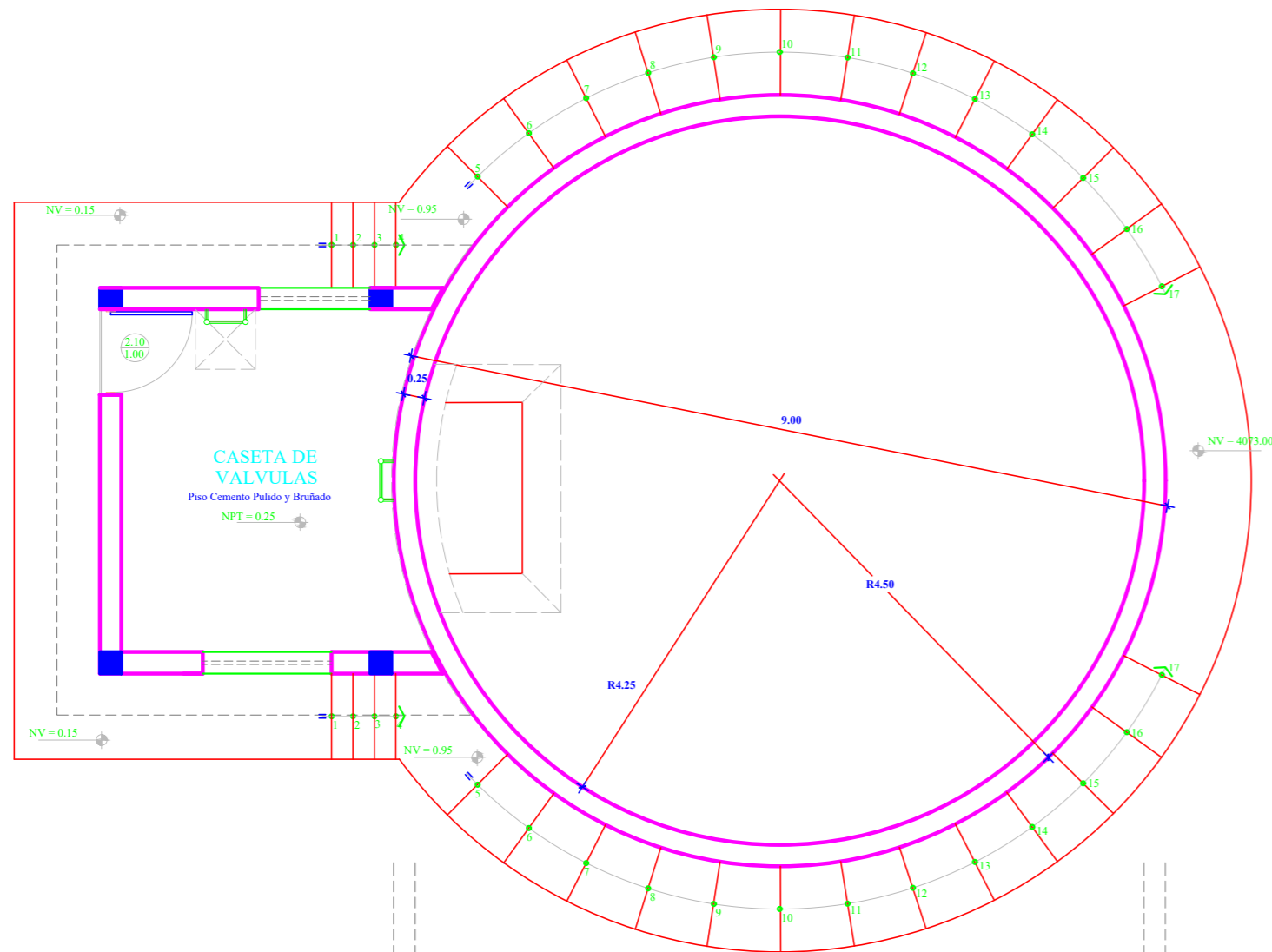
SECCION: A-A
ESC. 1/25

UNIVERSIDAD PRIVADA ANTONOR ORREGO

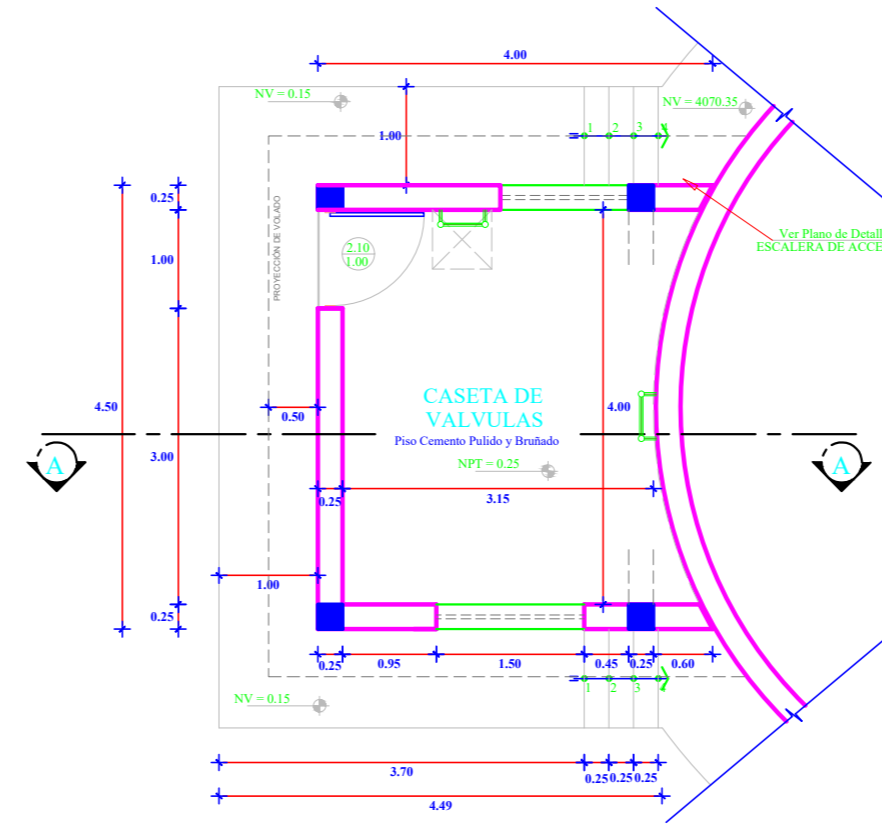
TITULO: PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DEL ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD

PLANO: **INSTALACIONES ELECTROMECANICAS**

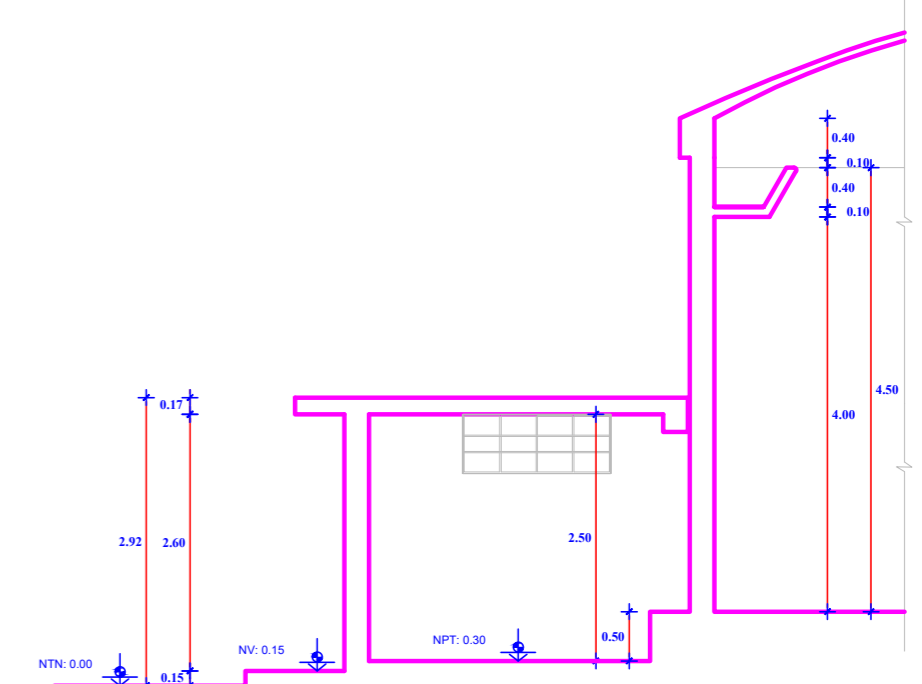
TESISTAS: WILMER JUNIOR BECERRA TRUJILLO OMAR ANTHONY PLASENCIA PEREZ	ESCALA: INDICADA	LAMINA:
ASESOR: ING. FELIX GILBERTO PERRIGO SARMENTO	FECHA: JUNIO 2019	IE - 02
DEPARTAMENTO: LA LIBERTAD	PROVINCIA: TRUJILLO	
		LOCALIDAD: PAMPAS DE SAN JUAN



DISTRIBUCION GENERAL
ESCALA 1/50

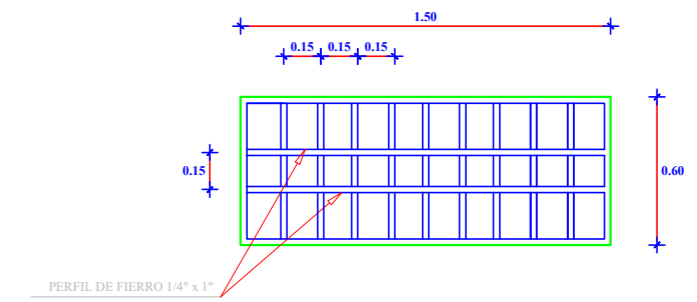


CASETA DE VÁLVULAS - DISTRIBUCIÓN
ESCALA 1/50

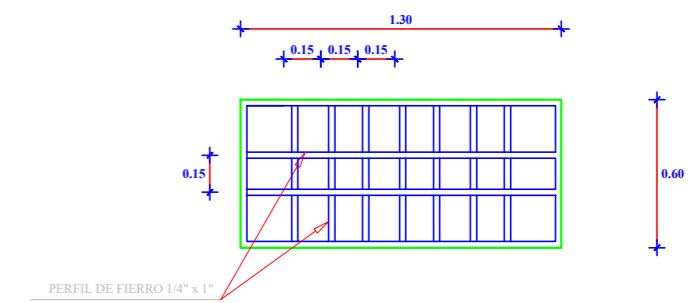


CASETA DE VÁLVULAS
CORTE A-A

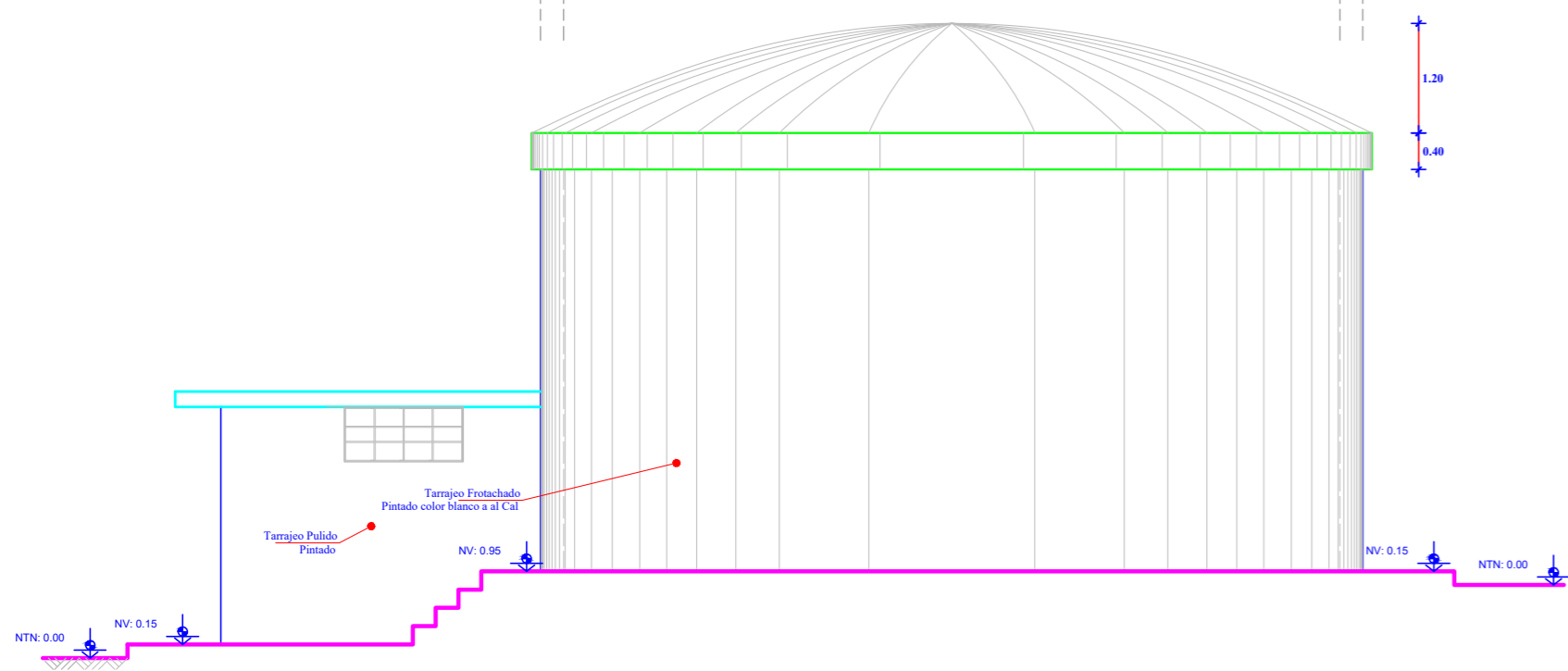
ESCALA 1/50



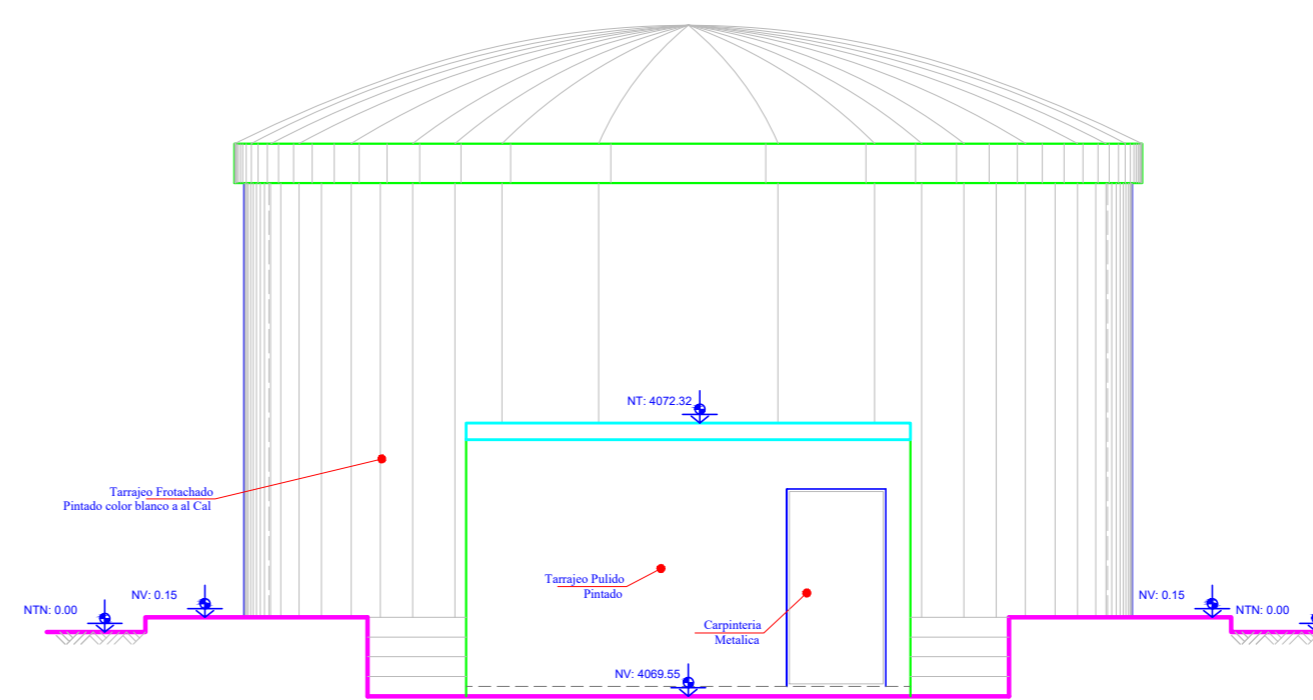
DETALLE DE VENTANA 01
ESCALA 1/20



DETALLE DE VENTANA 02
ESCALA 1/20

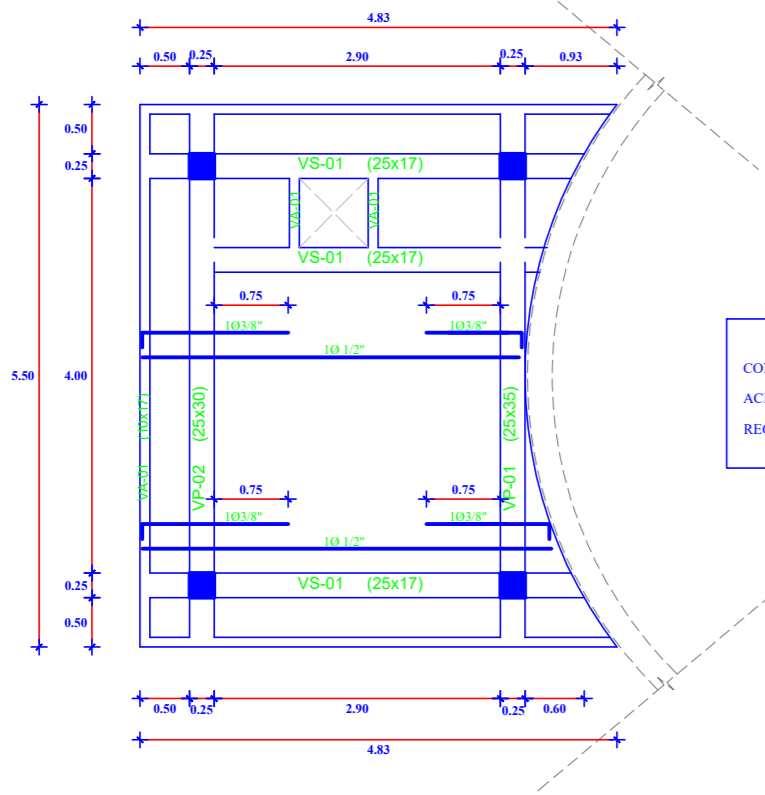


ELEVACION FRONTAL
ESCALA 1/50

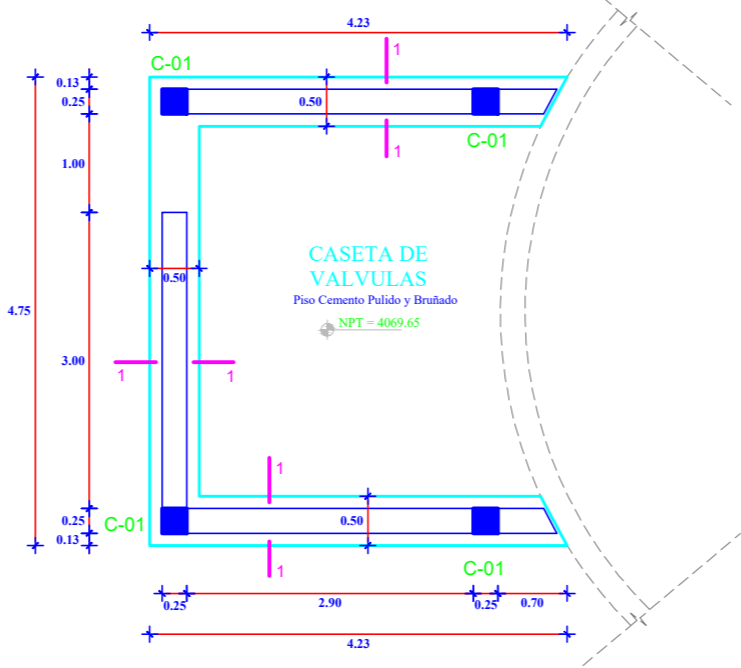


ELEVACION LATERAL
ESCALA 1/50

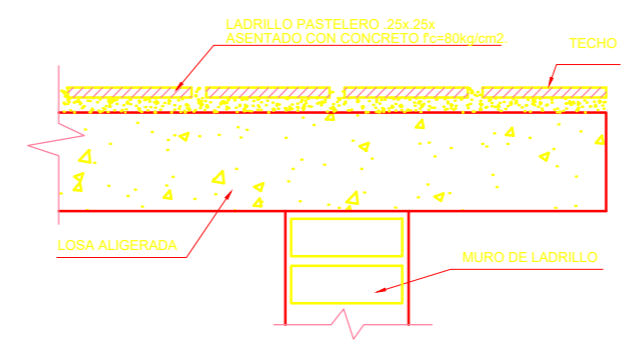
UNIVERSIDAD PRIVADA ANTONOR ORREGO			
TITULO: PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DEL ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD			
PLANO: RESERVOIRIO APOYADO (RA-01), CAPAC.: 200M3 ARQUITECTURA			
TESISTAS:	WILMER JUNIOR BECERRA TRUJILLO OMAR ANTHONY PLASENCIA PEREZ	ESCALA:	INDICADA
ASESOR:	ING. FELIZ PERRIGO SARMIENTO	FECHA:	JUNIO 2019
DEPARTAMENTO:	LA LIBERTAD	PROVINCIA:	TRUJILLO
		DISTRITO:	LAREDO
		LOCALIDAD:	PAMPAS DE SAN JUAN
			RA - 01



ESPECIFICACIONES TECNICAS
 CONCRETO: $f_c = 210 \text{ Kg/cm}^2$
 ACERO: $f_y = 4200 \text{ Kg/cm}^2$
 RECUBRIMIENTOS: Losa Aligerada: 2.5cm
 Vigas: 2.5cm



CIMENTACIÓN
 ESCALA 1/50



DETALLE: ACABADO DE TECHO EN CASETA DE VALVULA
 ESC: 1/10

UNIDAD DE ALBAÑILERIA:
 LA UNIDAD DE ALBAÑILERIA DE ARCILLA, CONSISTIRÁ EN ELEMENTOS PERFORADOS, SIENDO ESTAS PERPENDICULARES A LA CARA DE ASIENTO. NO SE ACEPTARÁ UNIDADES RESQUEBRADAS, FRACTURADAS, CON HENDIDURAS U OTROS DEFECTOS QUE DEGRADEN SU DURABILIDAD Y/O RESISTENCIA. EN CUALQUIER PLANO PARALELO A LA SUPERFICIE DE ASIENTO TIENE UN AREA EQUIVALENTE AL 70% O MAS DEL AREA BRUTA EN EL MISMO PLANO R.N.E. (N.I.E. E-20)

MORTERO: EL MORTERO ESTARA CONSTITUIDO POR CEMENTO PORTLAND Y ARENA GRUESA, EN LA PROPORCION VOLUMETRICA DE 1:4 (CEMENTO ARENA).

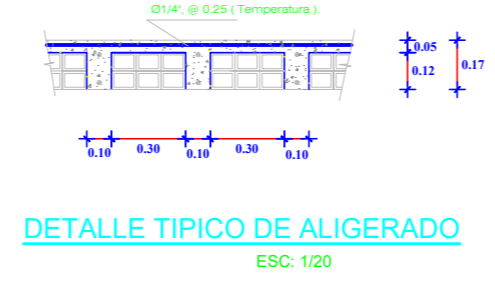
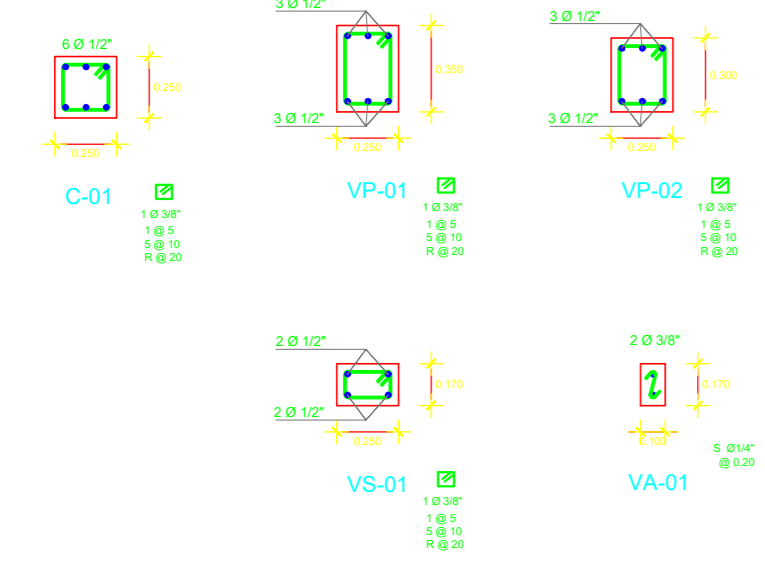
RESISTENCIA Y ESFUERZO ADMISIBLE:
 LA RESISTENCIA A LA COMPRESION DE LA UNIDAD DE ALBAÑILERIA SERA DE UNA TENSION MINIMA DE $f_b = 130 \text{ kg/cm}^2$.
 LA RESISTENCIA DEL MURO TERMINADO TENDRA UNA RESISTENCIA MINIMA A LA COMPRESION DE $f_m = 65 \text{ kg/cm}^2$. COMPROBANDOSE MEDIANTE EL ENSAYO DE FILAS DE LADRILLOS ASENTADAS DE $\phi = 2$ UNIDADES, FABRICADAS CON LAS MISMAS CARACTERISTICAS UTILIZADAS EN OBRA.

MANO DE OBRA:
 SERA CALIFICADA CUMPLIENDO CON LAS SIGUIENTES EXIGENCIAS BASICAS:
 - MUROS CONTRUIDOS A PLOMO Y EN LINEA.
 - JUNTAS HORIZONTALES Y VERTICALES COMPLETAMENTE LLENAS DE MORTERO.
 - ESPESOR DE JUNTAS DE MORTERO DE 15 mm, COMO MAXIMO Y MINIMO DE 10 mm
 - UNIDADES DE ALBAÑILERIA ASENTADAS CON LAS SUPERFICIES LIMPIAS Y SIN AGUA LIBRE

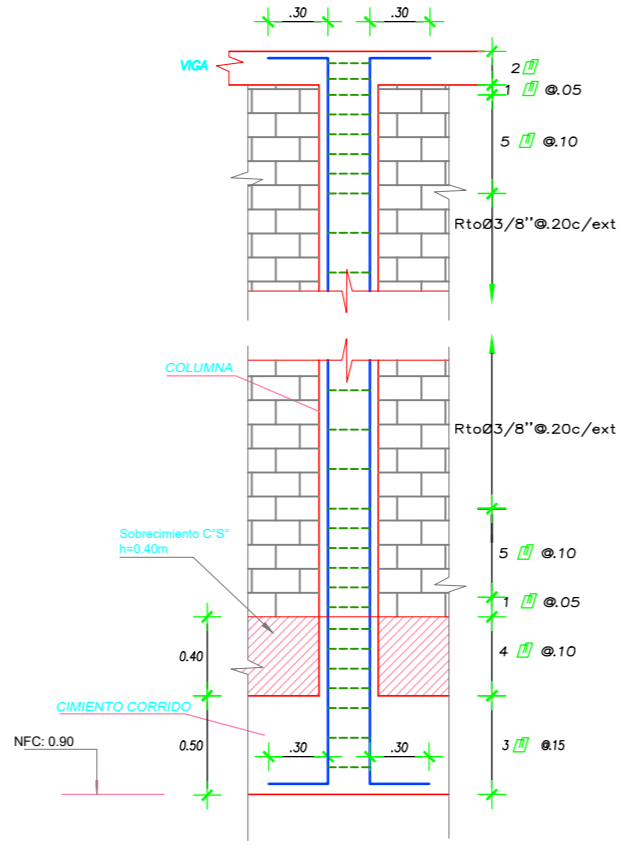
LOSA ALIGERADA
 ESCALA 1/50

COLUMNAS
 ESC: 1/20

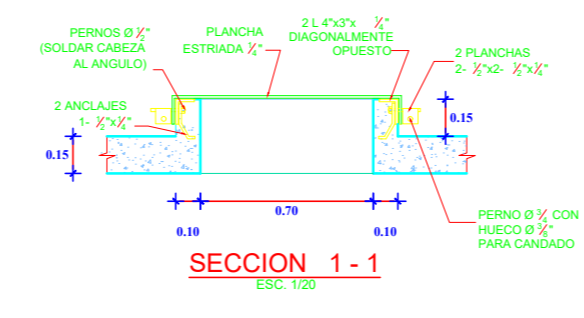
VIGAS
 ESC: 1/20



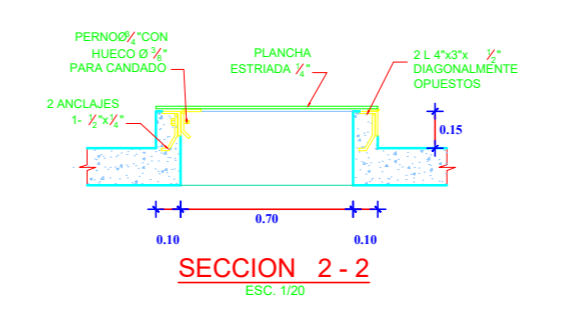
DETALLE TIPICO DE ALIGERADO
 ESC: 1/20



DETALLE DE COLUMNAS
 ESC: 1/25



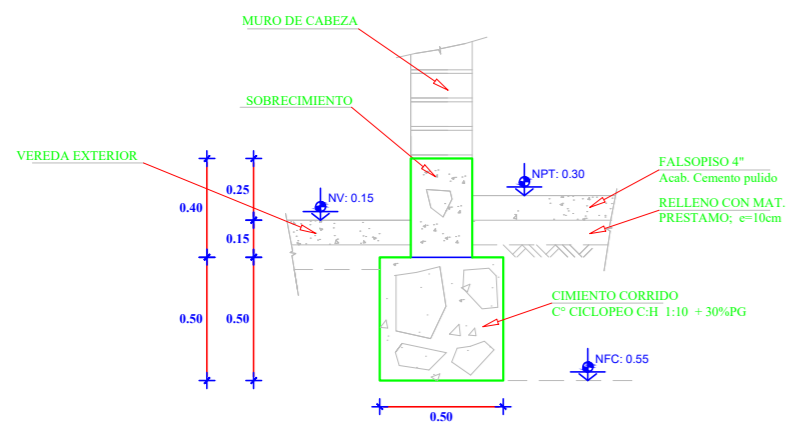
SECCION 1-1
 ESC: 1/20



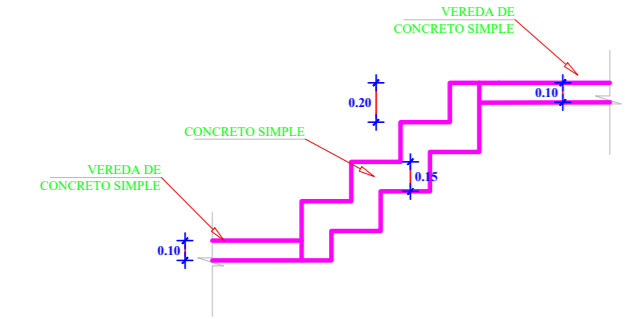
SECCION 2-2
 ESC: 1/20

DETALLE DE ACCESO A RESERVIORIO
 ESC: 1/20

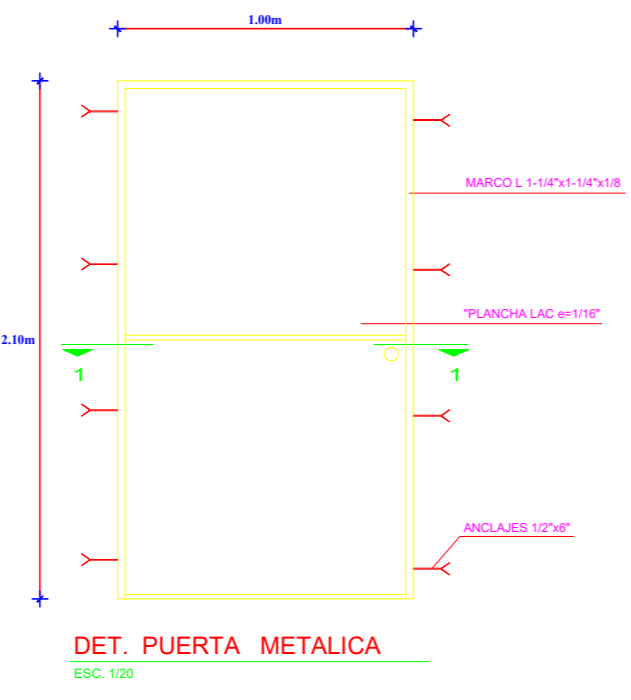
DETALLE DE ACCESO A CASETA DE VALVULAS
 ESC: 1/20



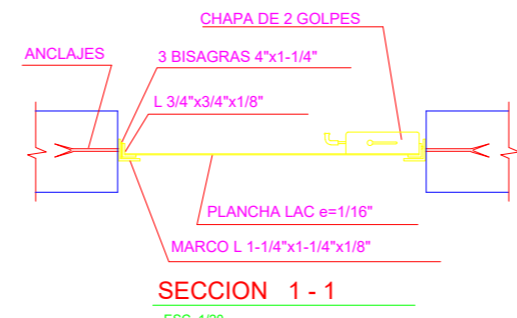
CORTE 1-1
 ESC: 1/20



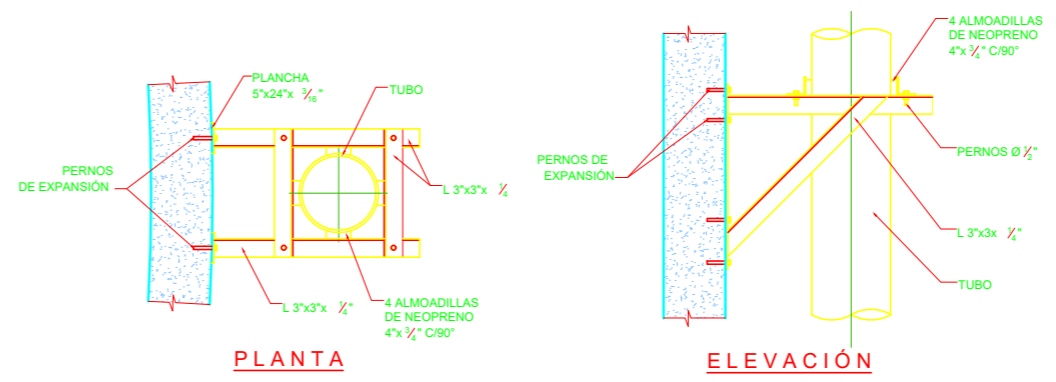
DETALLE DE GRADAS
 ESCALA 1/25



DET. PUERTA METALICA
 ESC: 1/20



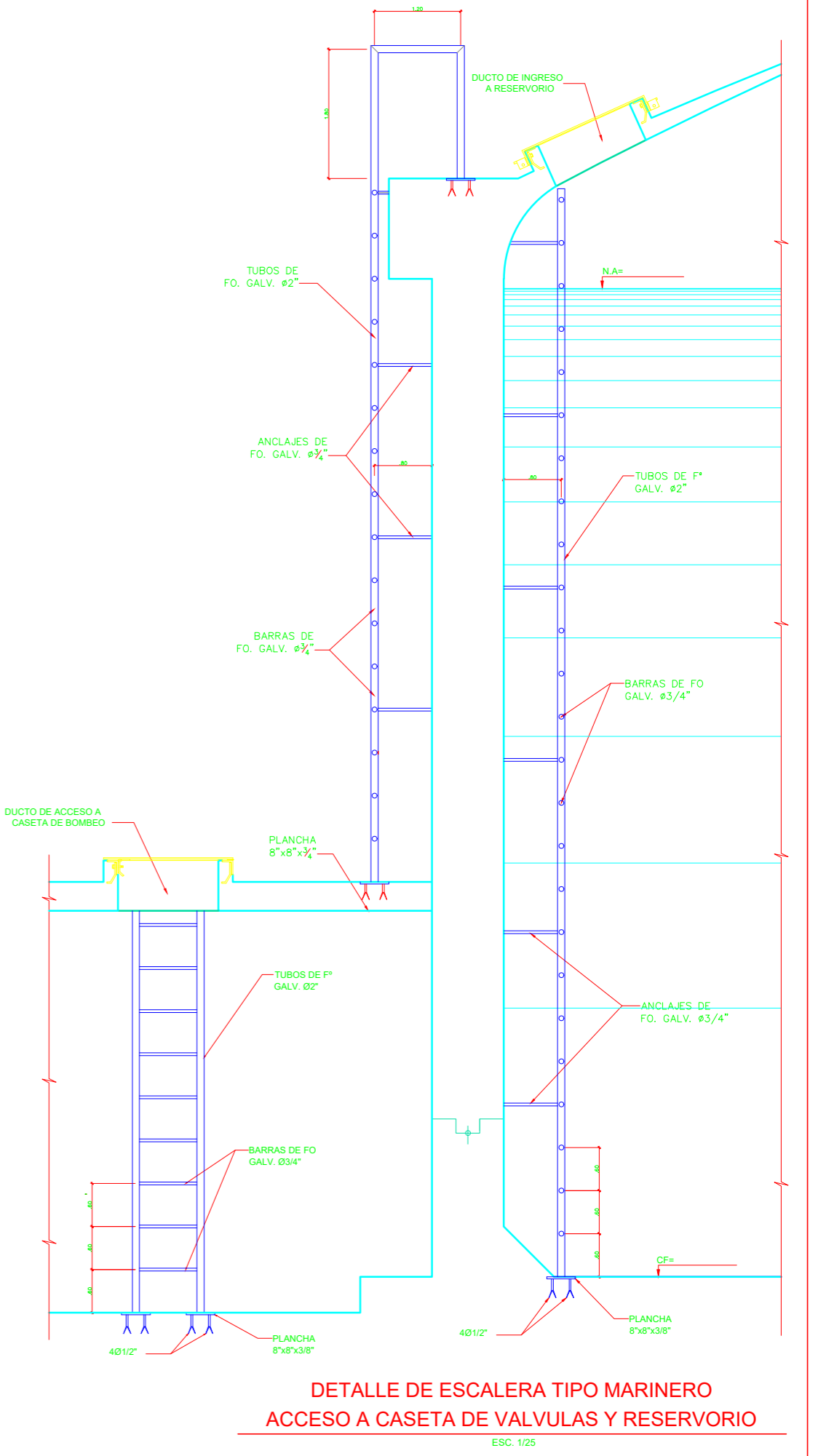
SECCION 1-1
 ESC: 1/20



PLANTA

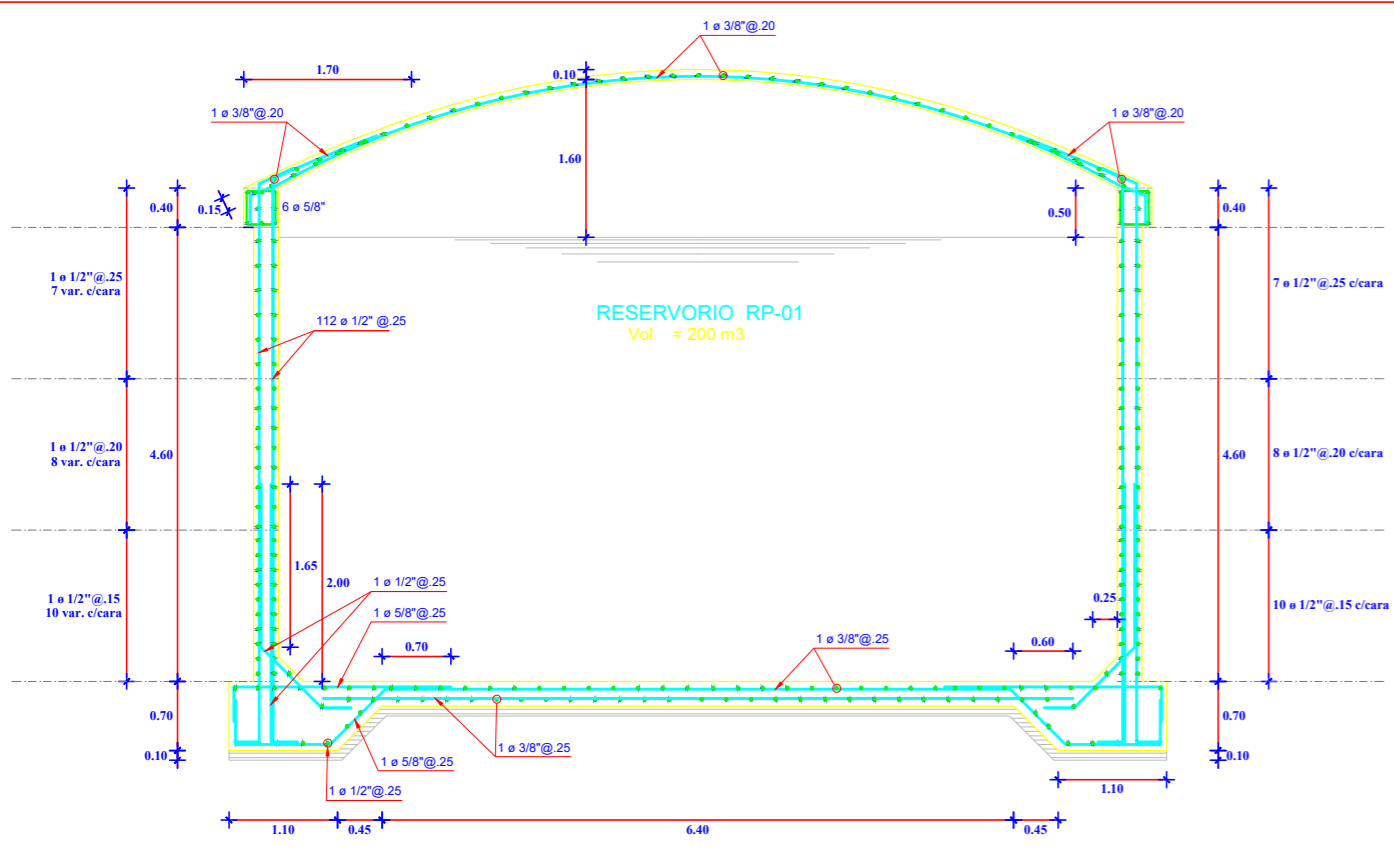
ELEVACION

DETALLE DE ANCLAJE DE TUBERIA
 ESC: 1/20

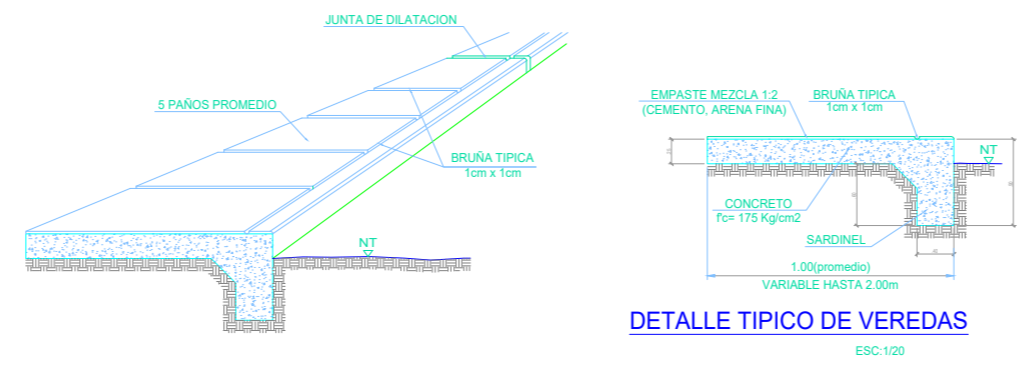


DETALLE DE ESCALERA TIPO MARINERO
ACCESO A CASETA DE VALVULAS Y RESERVIORIO
 ESC: 1/25

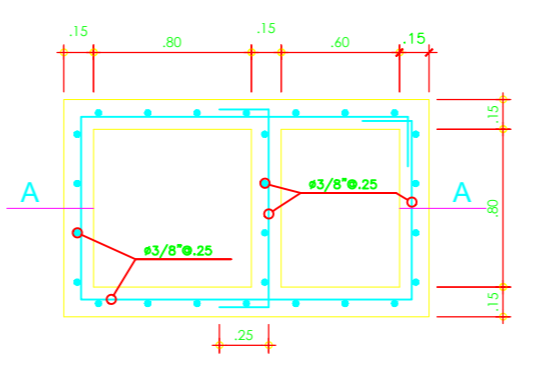
UNIVERSIDAD PRIVADA ANTONOR ORREGO			
TESIS: PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DEL ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD			
PLANO: RESERVIORIO APOYADO (RA-02). CAPAC.: 200M3 ESTRUCTURAS - CASETA Y DETALLES			
TESISTAS: WILMER JUNIOR BECERRA TRUJILLO OMAR ANTHONY PLASENCIA PEREZ	ESCALA: INDICADA	LAMINA:	
ANESOR: ING. FELIZ PERRIGO SARMIENTO	FECHA: JUNIO 2019	RA - 02	
DEPARTAMENTO: LA LIBERTAD	PROVINCIA: TRUJILLO		



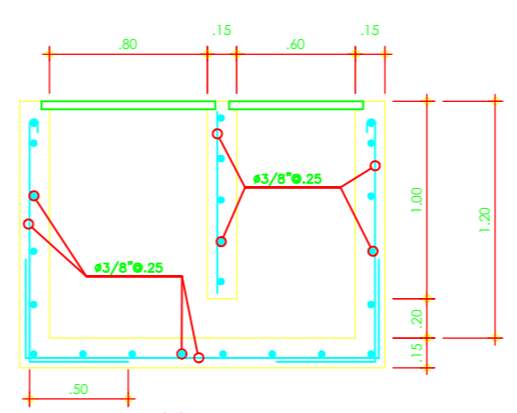
DETALLE DE ACERO EN CIMENTACION, MUROS Y CUPULA
ESCALA 1/50



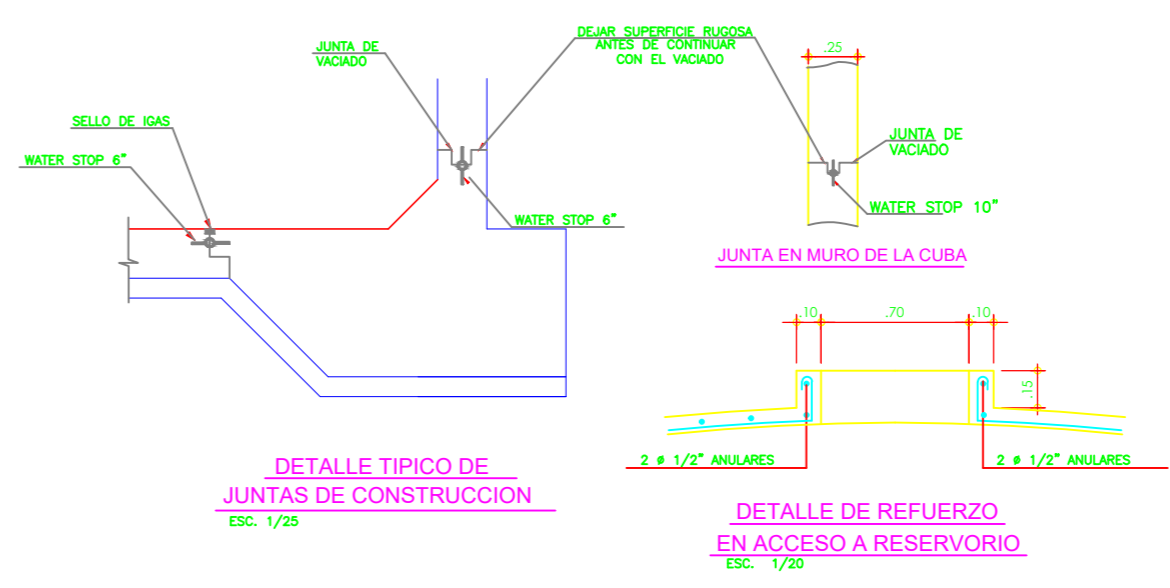
DETALLE TIPICO DE VEREDAS
ESC 1/20



REFUERZO EN CAJA DE REBOSE
ESC 1/25

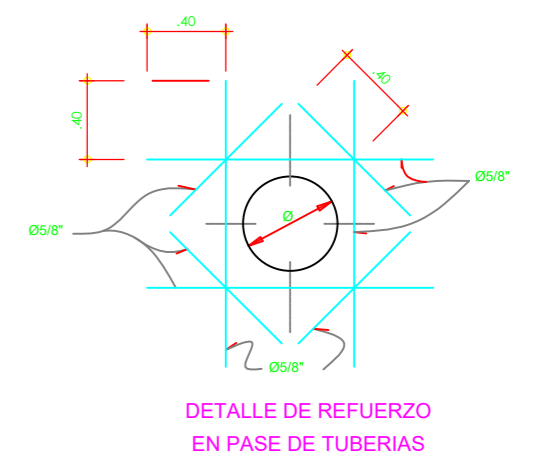


CORTE A - A
ESC 1/25



DETALLE TIPICO DE JUNTAS DE CONSTRUCCION
ESC. 1/25

DETALLE DE REFUERZO EN ACCESO A RESERVORIO
ESC. 1/20



DETALLE DE REFUERZO EN PASE DE TUBERIAS

ESPECIFICACIONES TECNICAS-RESERVORIO

MATERIALES:
CEMENTO PORTLAND TIPO IP (MS) EN GENERAL
ACERO EN GENERAL f_y=4200 Kg/cm²

Longitud de Traslapes en Vigas y Columnas:

Ø	TRASLAPES	
	TENSION cm	COMPRESION cm
3/8"	35	25
1/2"	45	35
5/8"	60	45

Observaciones:
1º - TODOS LOS ACEROS O BARRAS CORRUGADAS EN TODOS LOS ELEMENTOS ESTRUCTURALES, SERAN EN FORMA CONTINUA.
2º - No se permitirán empalmes, excepto por longitud de fábrica.
3º - No se permitirá más del 50 % de As para traslapes en una misma zona; además, se colocarán alternadamente.

CONCRETO:
- SOLADO f'c=100 Kg/cm²
- MUROS Y CIMENTACION f'c=210 Kg/cm²
- CUPULA f'c=210 Kg/cm²
LIMITAR LA RELACION AGUA CEMENTO 0.45 PARA EL FONDO Y MURO DE CUBA.

MECANICA DE SUELOS:
REALIZADO POR: A&C EXPLORACION GEOTECNICA Y MECANICA DE SUELOS S.R.Ltda.

CAPACIDAD PORTANTE, Df > 2.20M q₁=1.45 Kg/cm²
MÓDULO DE BALASTO = K₀=3.01 Kg/cm²

PARAMETROS SISMICOS:
ZONA IV : 0.45
USO (CATEGORIA A) : 1.50
FACTOR DE SUELO (S₄) : 1.00
COEF. AMPL. SISMICA : 2.50
R (Muros estructurales) : 6.00

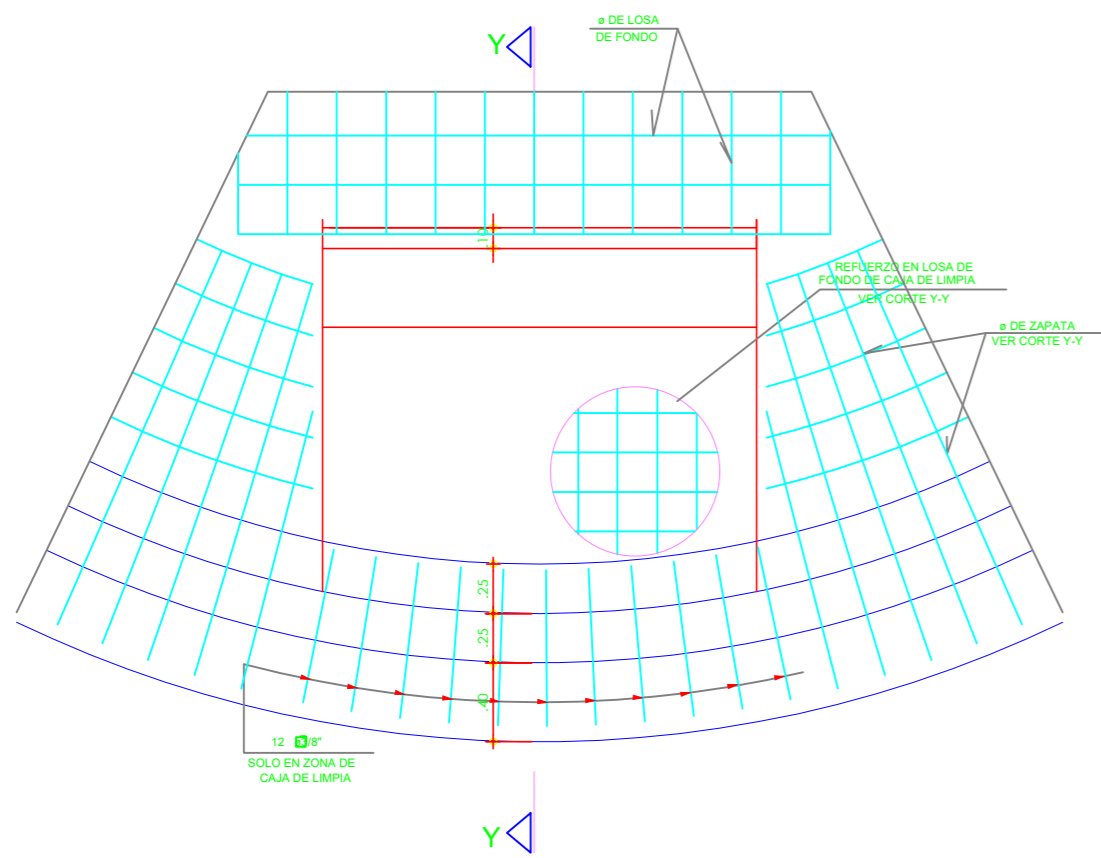
RECURRIMIENTOS:
CIMENTACION : 7.0 cm.
MURO CARA SECA : 3.0 cm.
MURO CARA HUMEDA : 4.0 cm.
CUPULA : 3.0 cm.

SOBRECARGA:
CUPULA DE RESERVORIO : 150 Kg/m²

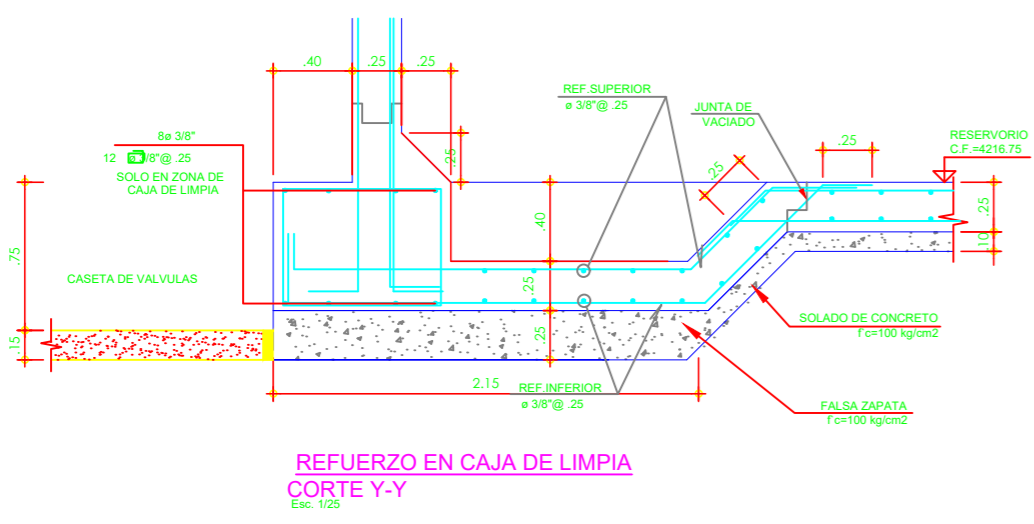
VACIADO DEL CONCRETO: (MURO DE CUBA) LA ALTURA MAXIMA PARA EL VACIADO DEL CONCRETO SERA DE 1.80 POR ETAPA, SIEMPRE Y CUANDO SE GARANTICE QUE EL SUMINISTRO DE CONCRETO SEA CONTINUO, DE MANERA DE EVITAR JUNTAS FRIAS NO PREVISTAS.

REVESTIMIENTOS PARA SUPERFICIES EN CONTACTO CON EL AGUA:
TODAS LAS SUPERFICIES EN CONTACTO CON EL AGUA, INCLUIDO LA SUPERFICIE INTERIOR DE LA CUPULA SERAN REVESTIDAS CON ADITIVO IMPERMEABILIZANTE TIPO CEMENTICIO (APROBADO POR LA SUPERVISION) EN DOS CAPAS.
LA PROPORCION Y METODO DE APLICACION DE LOS ADITIVOS SERA DE ACUERDO A LAS ESPECIFICACIONES DEL FABRICANTE.

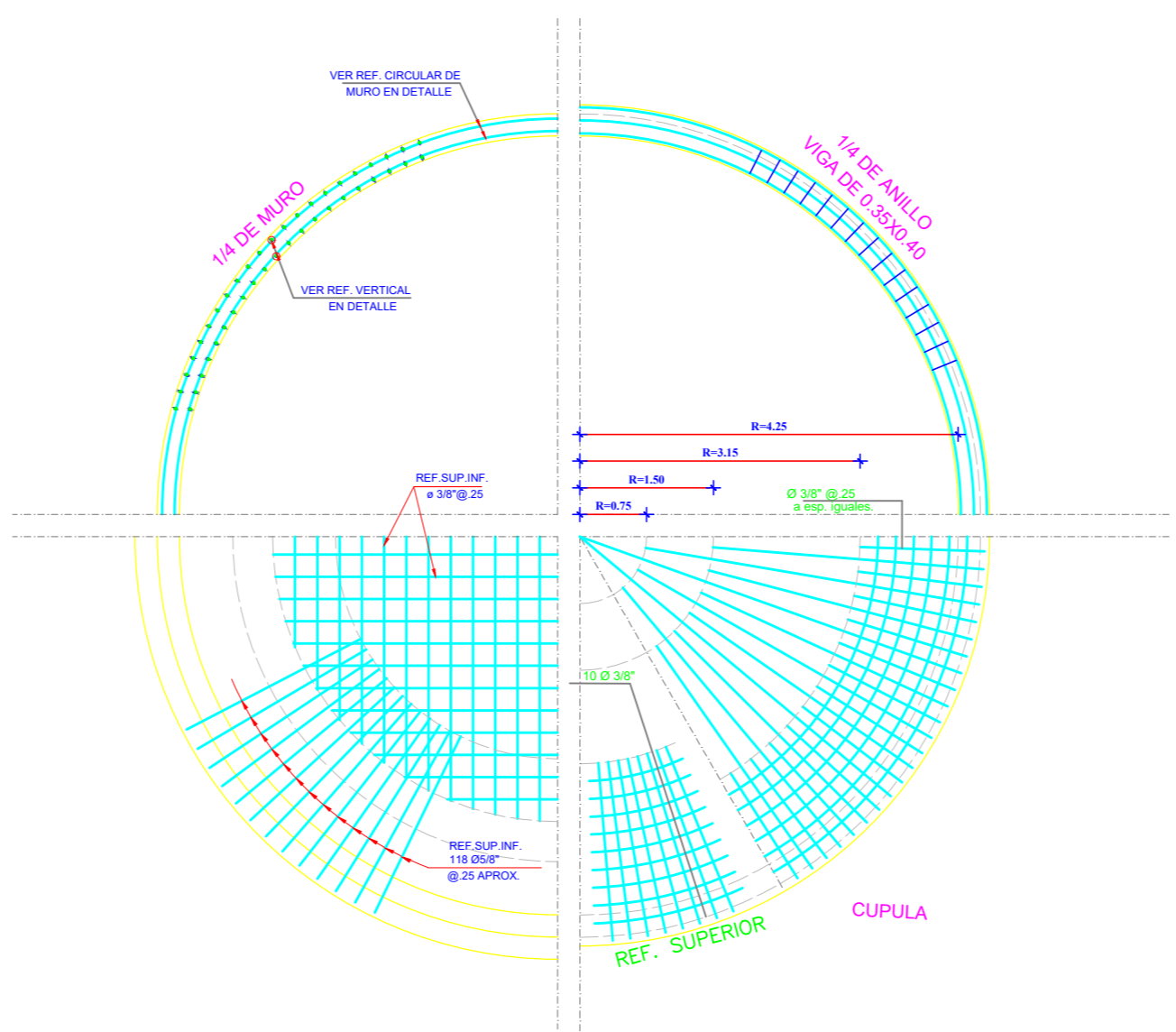
NOTAS:
RECOMIENDA TENER CUIDADO DE CONTROLAR EN LO POSIBLE CUALQUIER FILTRACION DE AGUA QUE ALTERE EL EQUILIBRIO POTENCIAL DEL SUELO.



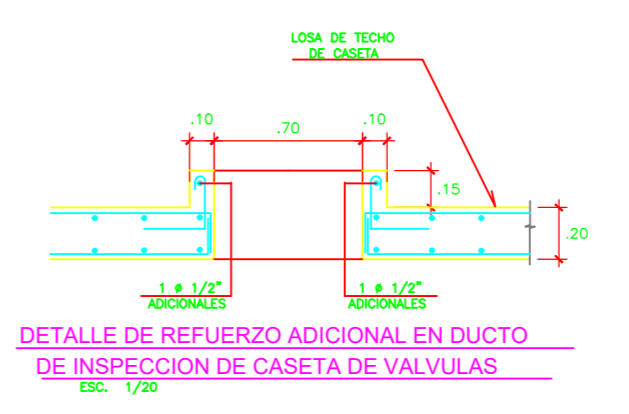
DETALLE TIPICO DE REFUERZO EN CAJA DE LIMPIA
PLANTA



REFUERZO EN CAJA DE LIMPIA
CORTE Y-Y
Esc. 1/25



CUPULA



DETALLE DE REFUERZO ADICIONAL EN DUCTO DE INSPECCION DE CASETA DE VALVULAS
ESC. 1/20

EMPALMES TRASLAPADOS PARA VIGAS, LOSAS Y ALIGERADOS VALORES DE "m"

Ø	REFUERZO INFERIOR		REFUERZO SUPERIOR
	H CUALQUIERA	H < 0.30 m	H > 0.30m
3/8"	0.40	0.40	0.45
1/2"	0.40	0.40	0.50
5/8"	0.50	0.45	0.60
3/4"	0.60	0.55	0.75

NOTAS -
a) NO EMPALMAR MÁS DEL 50% DEL ÁREA TOTAL EN UNA MISMA SECCION.
b) EN CASO DE NO EMPALMARSE EN LAS ZONAS INDICADAS O CON LOS VALORES ESPECIFICADOS, AUMENTAR EN UN 70% O CONSULTAR AL PROYECTISTA.
c) PARA ALIGERADOS Y VIGAS CHATAS, EL ACERO INFERIOR SE EMPALMARÁ SOBRE LOS APOYOS SIENDO LA LONGITUD DE EMPALME IGUAL A 0.25 cm PARA FIERRO DE 3/8" Y 0.350cm PARA 1/2" Y 5/8".

CONTROL DE CALIDAD PARA LAS ESTRUCTURAS

AGUA:
EL AGUA EMPLEADA EN LA PREPARACION Y CURADO DEL CONCRETO, DEBERA SER DE LA ZONA.
a. EL AGUA NO CONTENDRA ACEITES, GRASAS, NI SUSTANCIAS QUE PUEDAN PERJUDICAR AL CONCRETO O A LAS ARMADURAS.
b. CUMPLIRA CON LAS EXIGENCIAS DE CONTENIDO MAXIMO DE ION CLORURO, ESPECIFICADO EN LA NORMA E-066, PARA CONCRETO ARMADO.

COMPACTACION:
LA COMPACTACION DEL CONCRETO SE REALIZARA POR MEDIOS MECANICOS, UTILIZANDO VIBRADORES DE CONCRETO ELECTRICOS Y/O MECANICOS.

ASENTAMIENTO:
EL CONCRETO TENDRA UN ASENTAMIENTO MAXIMO DE:
- EN GENERAL: 3"= 7.5 cm.
- EN SECCIONES DE DIFICIL COLGACION: 4"= 10 cm.
LA TOLERANCIA ADMITIDA EN LOS ASENTAMIENTOS SERA DE 2.00 cm. SE VERIFICARA LA CONSISTENCIA DEL CONCRETO, POR MEDIO DEL ENSAYO DEL CONO DE ABRAMS.
- CADA VEZ QUE SE MOLDEEN PROBETAS PARA ENSAYOS DE RESISTENCIA, FRECUENCIA DE CONFECCION DE PROBETAS Y ENSAYOS:
a. DEBERAN CONFECCIONARSE UN MINIMO DE 3 PROBETAS POR CADA DIA DE VACIADO DE CONCRETO, Y POR CADA TIPO DE ESTRUCTURA.
b. UN PROBETA SERA ENSAYADA A LOS 7 DIAS, Y LAS OTRAS 2 A LOS 28 DIAS.

CURADO:
EL CONCRETO DEBERA SER CURADO, POR LO MENOS LOS 7 PRIMEROS DIAS DESPUES DE SU COLGACION. SE MANTENDRAN LOS ENCOFRADOS HUMEDOS HASTA QUE ELLOS PUEDAN SER RETIRADOS SIN PELIGRO PARA EL CONCRETO. PARA LOSAS ARMADAS O ALIGERADAS SE UTILIZARA EL SISTEMA "ARROCERAS" CON AGUA POTABLE.

UNIVERSIDAD PRIVADA ANTONOR ORREGO

TEMA: PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DEL ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD

PLANO: RESERVORIO APOYADO (RA-03). CAPAC.: 200M³ ESTRUCTURA - RESEVORIO

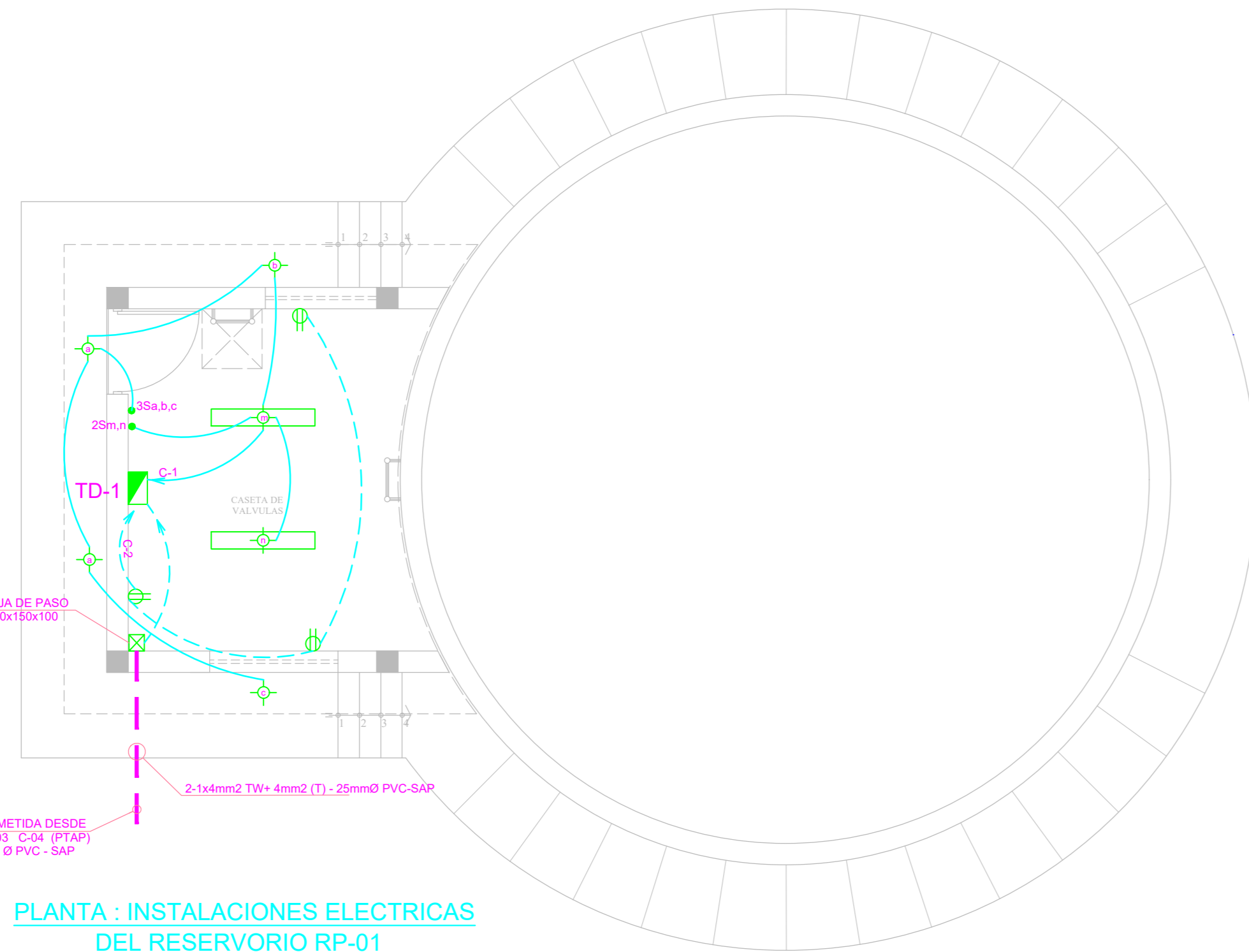
TECNICAS: WILMER JUNIOR BECERRA TRUJILLO OMAR ANTHONY PLASENCIA PEREZ	BOCALIA: INDICADA	LAMINA:
ANOSOR: ING. FELIZ PERRIGO SARMIENTO	FECHA: JUNIO 2019	RE - 03
DEPARTAMENTO: LA LIBERTAD	PROVINCIA: TRUJILLO	DISTRITO: LAREDO
	LOCALIDAD: PAMPAS DE SAN JUAN	

LEYENDA

SIMBOLO	DESCRIPCION	MEDIDAS (mm.)	ALTURA (s.n.p.l.)
	TABLERO DE CONTROL, ARRANQUE Y PARADA DE ELECTROBOMBAS INCLUYE TABLERO TABLERO DE CONTROL		
	TABLERO DE DISTRIBUCION ELECTRICA	ESPECIAL	1.20
	MEDIDOR ELECTRICO	ESPECIAL	1.20
	CENTRO DE LUZ	100x40 OCT.	TECHO
	SALIDA PARA TOMACORRIENTE BIPOLAR DOBLE CON PUESTA A TIERRA	100x55x50	0.30
	INTERRUPTOR UNIPOLAR DE TRES GOLPES	100x55x50	1.20
	CAJA DE PASO DE MEDIDAS INDICADAS		
	POZO DE TIERRA CON OHMIAJE		
	CIRCUITO EMPOTRADO EN TECHO O PARED		
	CIRCUITO EMPOTRADO EN PISO		
	ALIMENTADOR ELECTRICO EMPOTRADO EN PISO, TECHO O PARED		
	ARTEFACTO RECT. MOO. ISP DE JOSFEL ADOSADO A TECHO CON 2 LAMPARAS DE 40 WATT C/U EQUIPO DE ALTO FACTOR DE POTENCIA		
	INTERRUPTOR AUTOMATICO TERMOMAGNETICO NO FUSE		

ESPECIFICACIONES TECNICAS

- LA TUBERIA DEBERA SER RESISTENTE A LA HUMEDAD Y A LOS AGENTES QUIMICOS EN CIRCUITOS DE ALUMBRADOS Y TOMACORRIENTES. SE USARA TUBERIA PVC SAP TIPO PESADO.
- LOS CONDUCTORES SERAN DEL TIPO (TW, THW) (CALIBRE EN mm²) CON ALAMBRE DE COBRE ELECTRICO 99% DE CONDUCTIVIDAD Y A PRUEBA DE HUMEDAD PARA 60° C.
- EL TABLERO GENERAL Y LOS TABLEROS DE DISTRIBUCION CONSTAN:
 - GABINETE: CAJA MARCO Y TAPA DE F°G° EMPOTRADO Y PINTADO DE COLOR GRIS.
 - ACCESORIOS: DEBERA CONTAR CON TODO LO NECESARIO PARA EL PERFECTO FUNCIONAMIENTO.
 - INTERRUPTORES: TIPO TERMOMAGNETICOS Y MARCADA "OFF" "ON" (MONOFASICOS Y TRIFASICOS) CON CAPACIDAD Y RUPTURA MINIMA DE 10KA.
- LOS INTERRUPTORES SERAN DE 15 AMPERIOS 220V PARA CARGAS INDUCTIVAS PARA INSTALAR EN CAJA RECTANGULAR DE HASTA 3 DADOS CON TAPA METALICA MARCA TICINO.
- LOS TOMACORRIENTES SERAN BIPOLARES DOBLES DE 20 AMPERIOS - 220V CON TOMA A TIERRA.
- PARA LAS UNIONES DE TUBERIA SE USARA PEGAMENTO PVC.
- TODAS LAS UNIONES DE TUBERIA A CAJA SE EFECTUARAN CON CONECTORES A CAJA.
- PARA LA EJECUCION DE INSTALACIONES ELECTRICAS DEL PROYECTO SE DEBERA SEGUIR LAS NORMAS TECNICAS EDICION DEL CODIGO NACIONAL DE ELECTRICIDAD - SUMINISTRO



PLANTA : INSTALACIONES ELECTRICAS DEL RESERVORIO RP-01

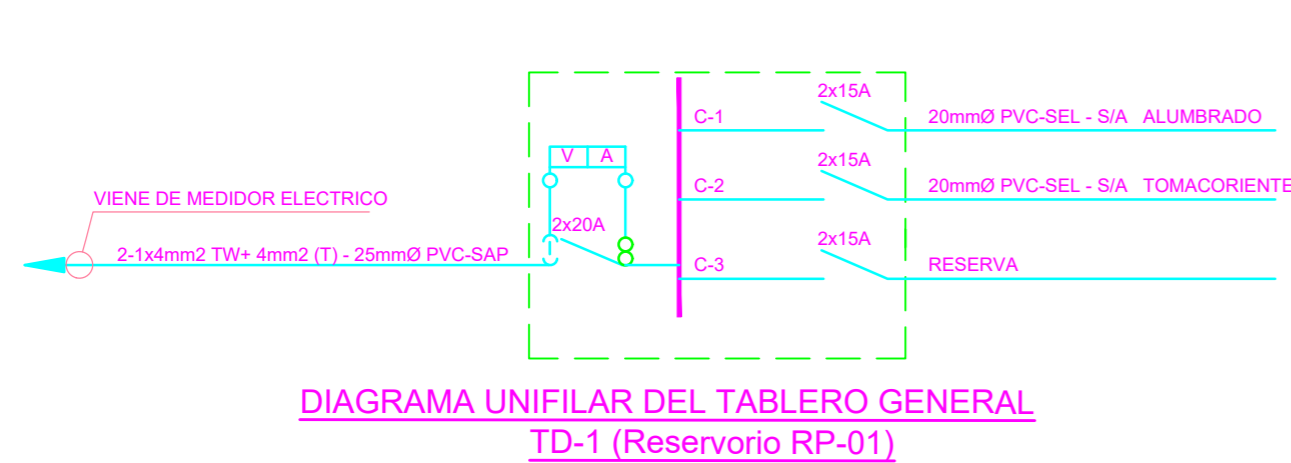
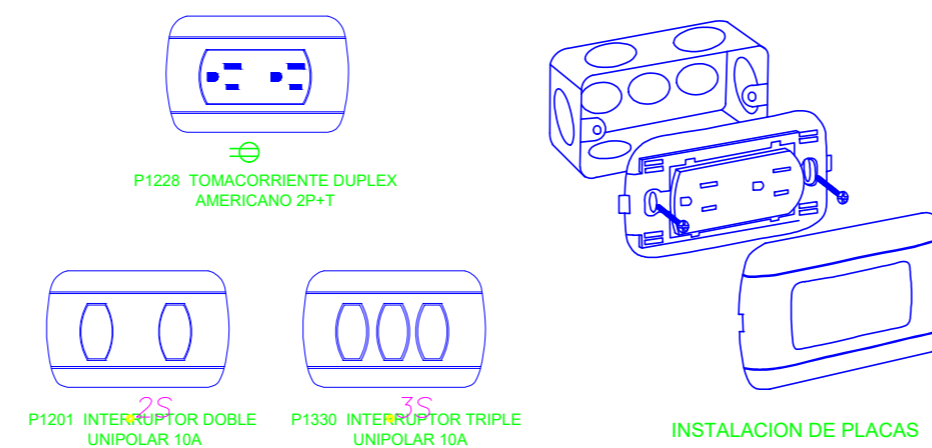


DIAGRAMA UNIFILAR DEL TABLERO GENERAL TD-1 (Reservorio RP-01)



NUMERO MAXIMO DE CONDUCTORES EN TUBOS METALICOS Y TUBOS DE PVC DE DIAMETROS NOMINALES

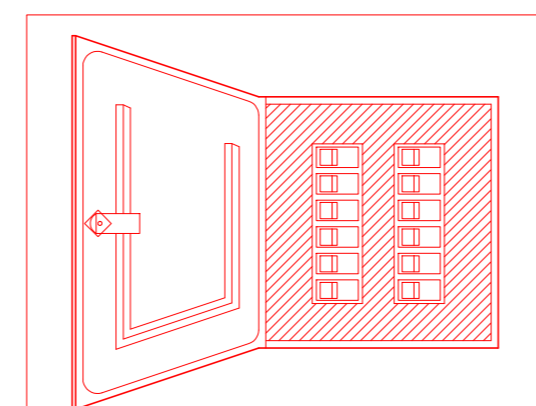
TIPOS DE CONDUCTORES mm	DIAMETRO mm (pulg)	SECCION mm ²							
		13 (5/8)	15 (1/2)	20 (3/4)	25 (1)	35 (1¼)	40 (1½)	(2)	
TW - THW	1.5	4	6	10	17	30	41	67	
	2.5	4	5	8	14	25	34	56	
	4	3	4	7	11	20	28	46	
	6	1	1	3	6	10	14	24	
	10	1	1	3	5	9	12	20	
	16	1	1	1	4	7	9	15	
	25	1	1	1	2	4	6	11	

EQUIVALENCIAS DE CONDUCTORES

CALIBRE	SECCION
N° 14	2.5 mm ²
N° 12	4.0 mm ²
N° 10	6.0 mm ²
N° 8	10.0 mm ²
N° 6	16.0 mm ²
N° 4	25.0 mm ²

CUADRO DE CARGAS DEL TABLERO GENERAL TD-1 (RP-01)

DESCRIPCION	P.I. (Kw)	M.D. (Kw)
ALUMBRADO Y TOMACORRIENTE	3.50	3.50
TOTAL :	3.50	3.50



TABLERO DE DISTRIBUCION

- CAJA ADOSADA EN MURO, DEL TIPO METALICO
- PUERTA Y CHAPA, ACABADO CON PINTURA MARTILLADO
- INTERRUPTORES TERMOMAGNETICOS Y DIFERENCIALES POR CIRCUITO (VER ESPECIFICACIONES TECNICAS)

UNIVERSIDAD PRIVADA ANTONOR ORREGO

TESIS : PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DEL ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD

PLANO : RESERVORIO APOYADO (RA-05). CAPAC.: 250M3 INSTALACIONES ELECTRICAS

TESISTAS: WILMER JUNIOR BECERRA TRUJILLO
OMAR ANTHONY PLASENCIA PEREZ

ESCALA : INDICADA

LAMINA :

ASESOR : ING. FELIZ PERRIGO SARMIENTO

FECHA : JUNIO 2019

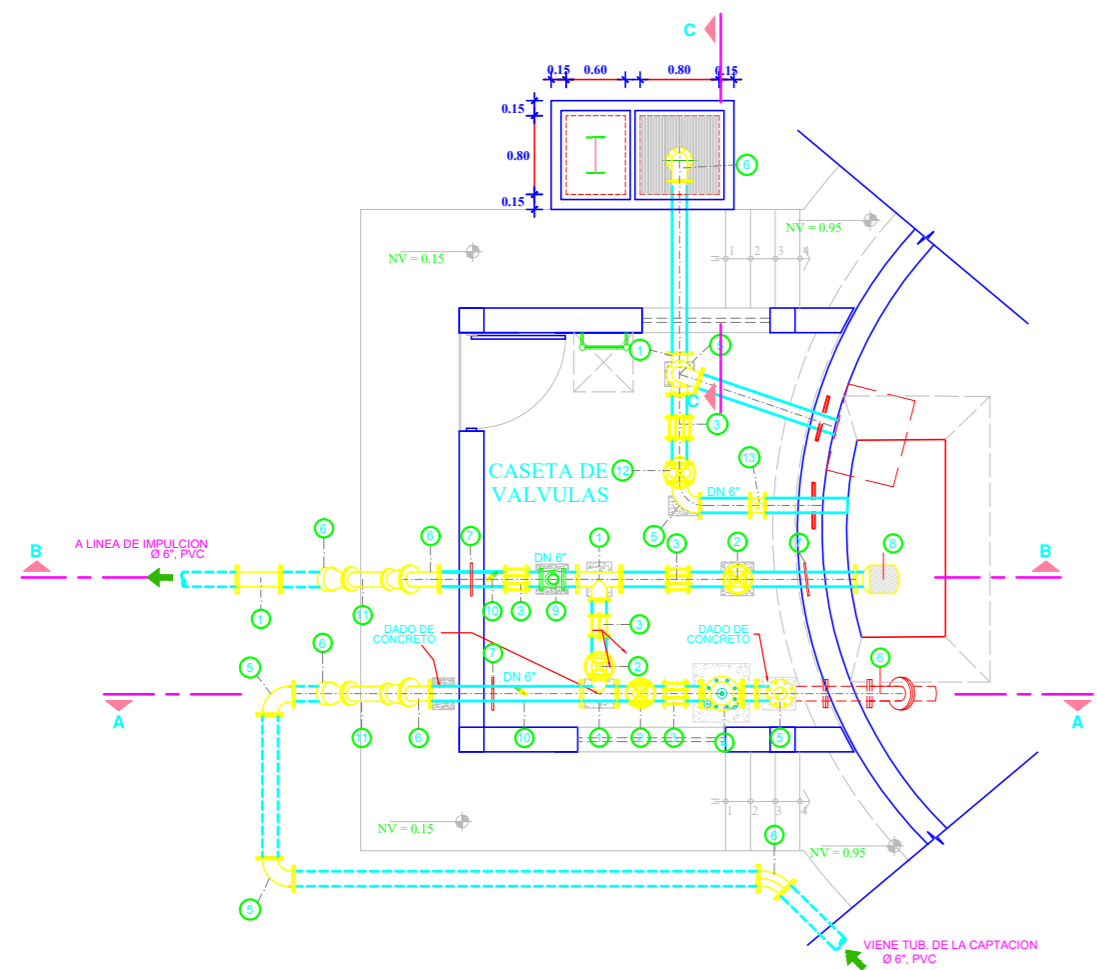
RE - 05

DEPARTAMENTO : LA LIBERTAD

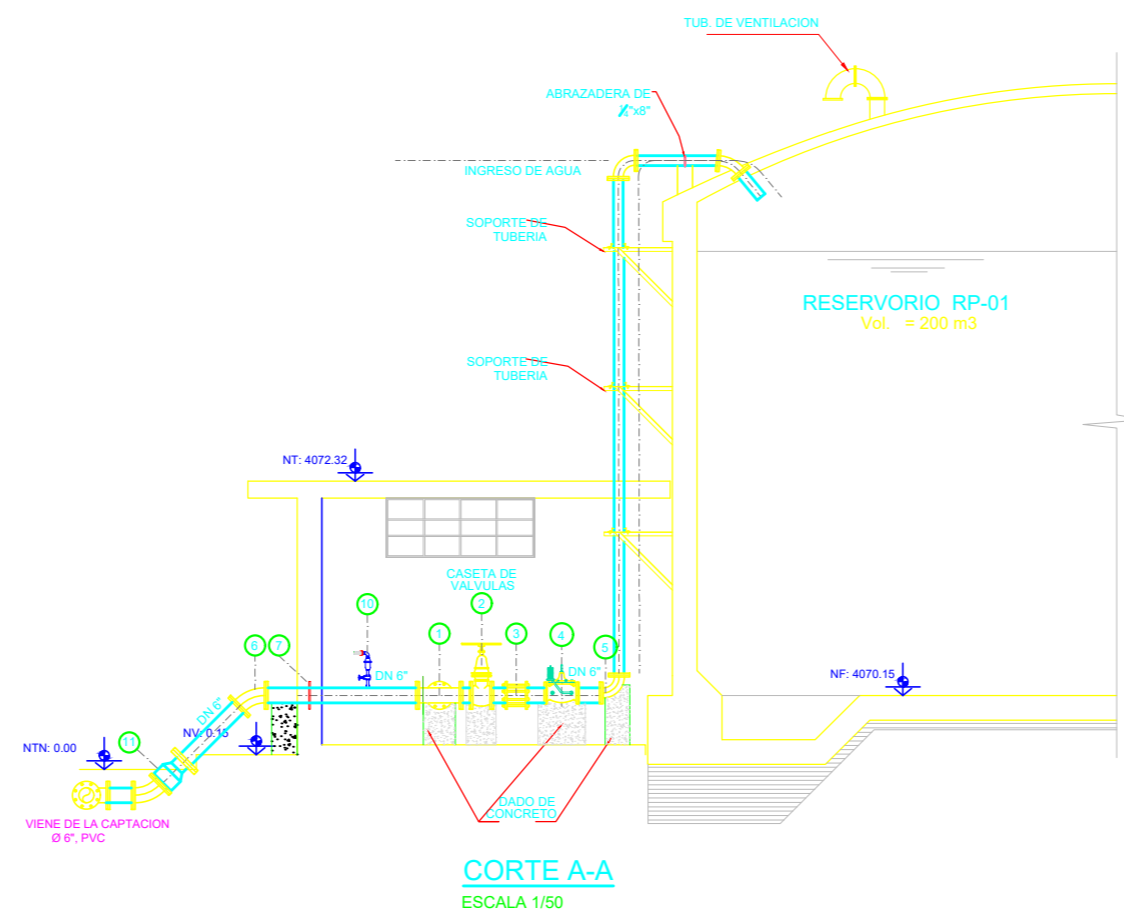
PROVINCIA : TRUJILLO

DISTRITO : LAREDO

LOCALIDAD : PAMPAS DE SAN JUAN



CASETA DE VÁLVULAS
ESCALA 1/50

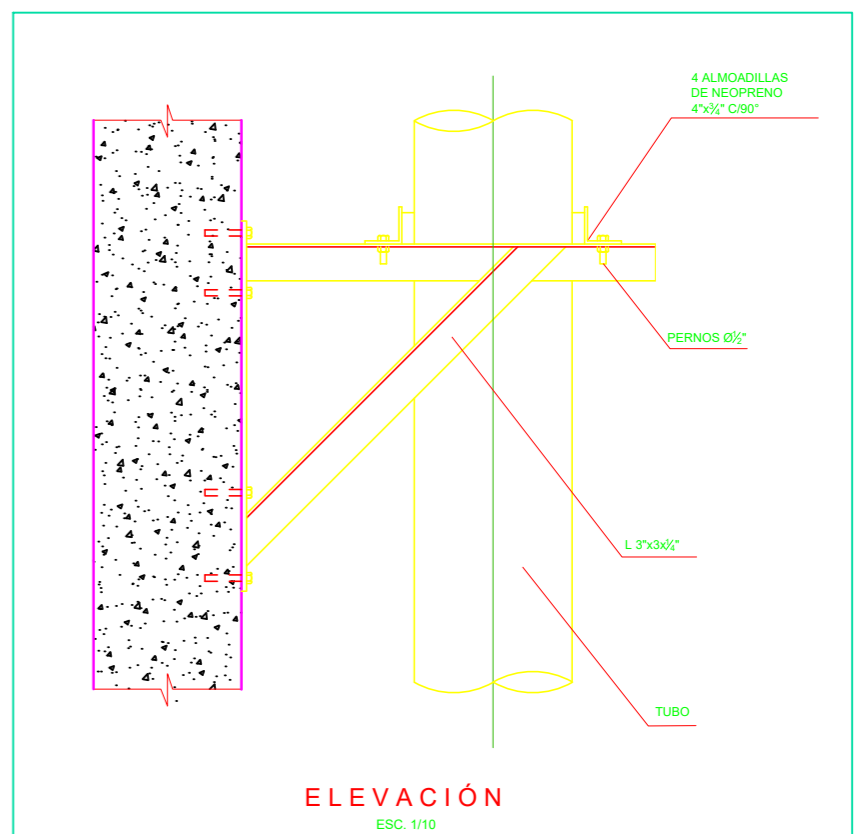


CORTE A-A
ESCALA 1/50

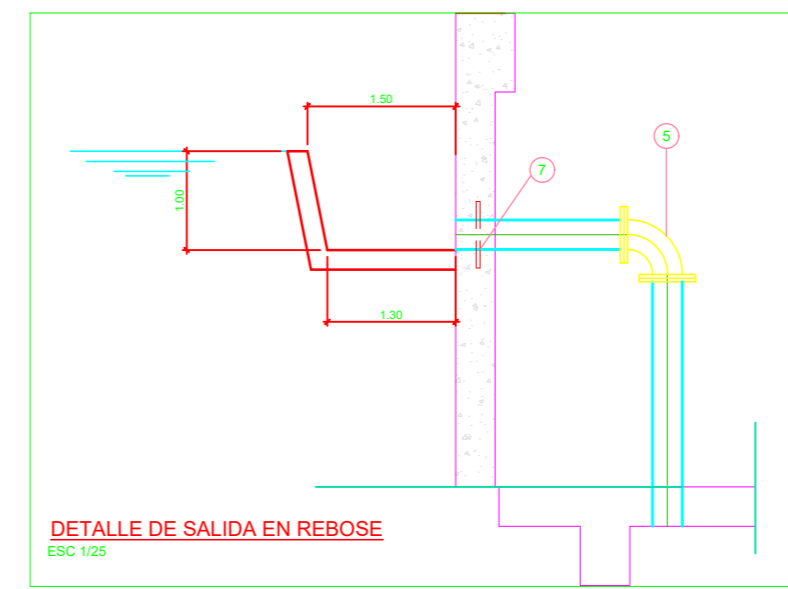
NOTA:

- LAS TUBERIAS Y ACCESORIOS DENTRO DE LA CASETA SERAN DE ACERO SCHEDULE-40, ADEMAS TENDRA TRATAMIENTO DE ARENADO Y PINTADO PARA EVITAR SU CORROSION (VER ESPECIFICACIONES TECNICAS)
- LOS ACCESORIOS Y VALVULAS SERAN DE CLASE PN 10
- LAS ESCALERAS INTERIORES DEL RESERVOIR SERAN PROTEGIDAS CON PINTURA BITUMINOSA Y DOS MANOS DE PINTURA ANTICORROSIVA DE USO NAVAL PREVIO ARENADO

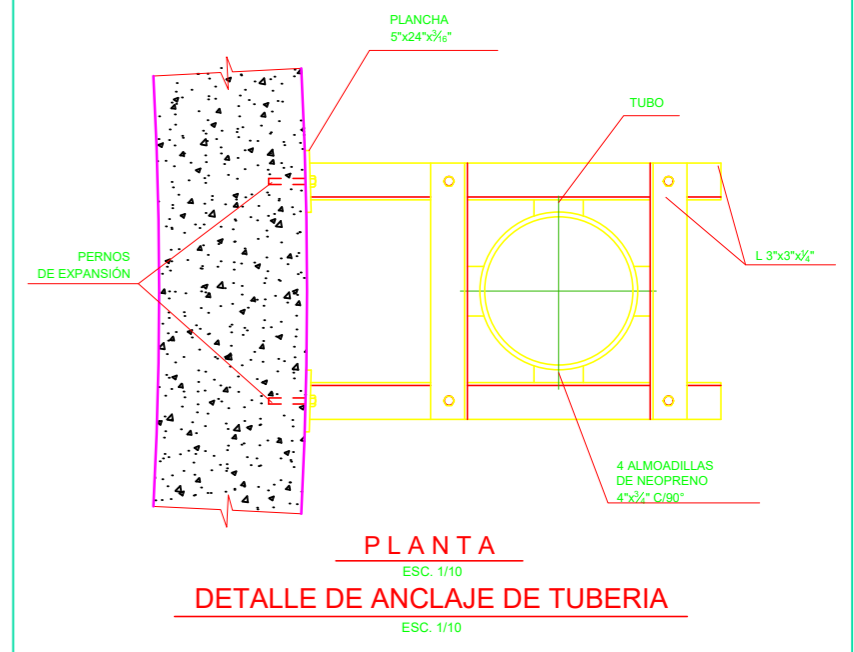
- ACCESORIOS DE FIERRO GRIS
NORMA TECNICA PERUANA NTP 350.104 VERSION 1997



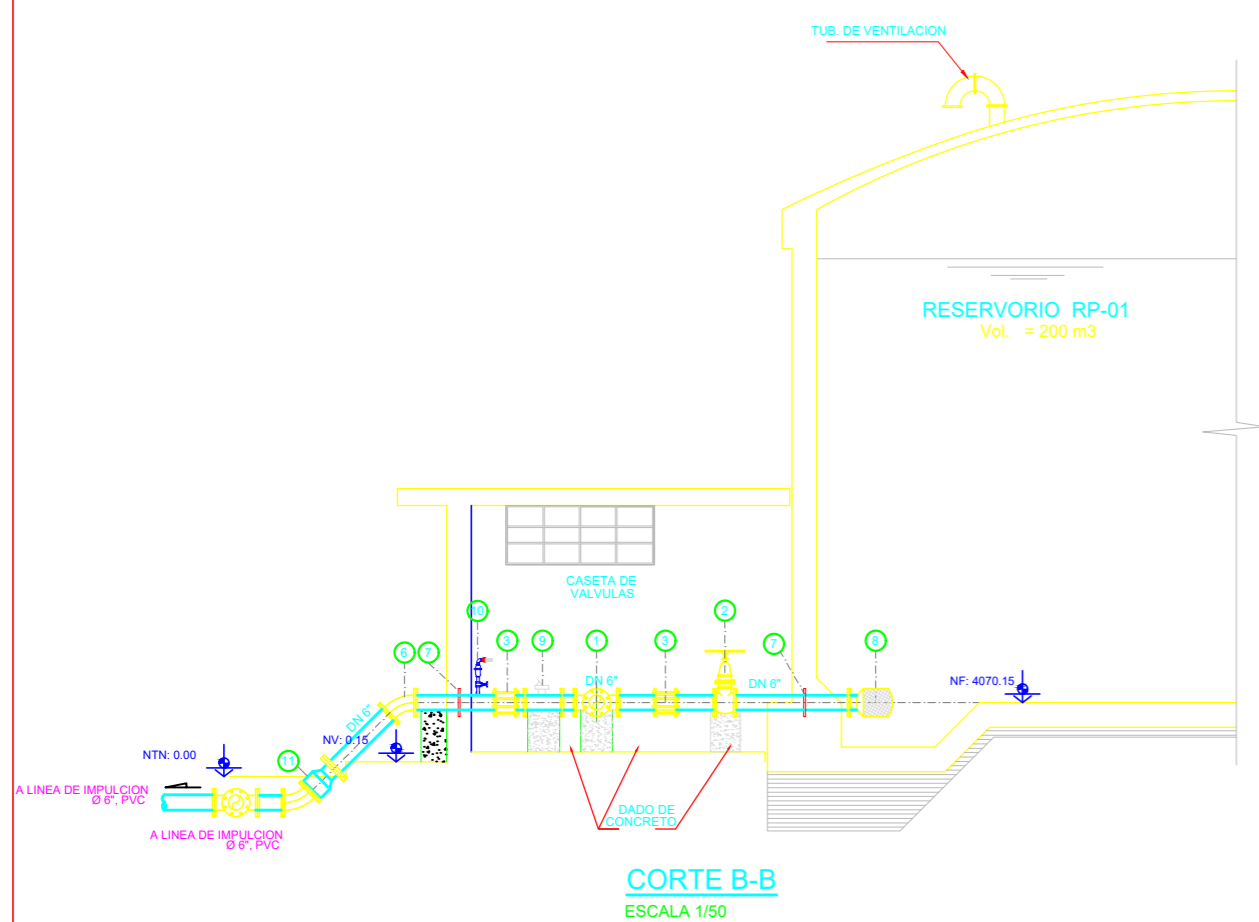
ELEVACION
ESC. 1/10



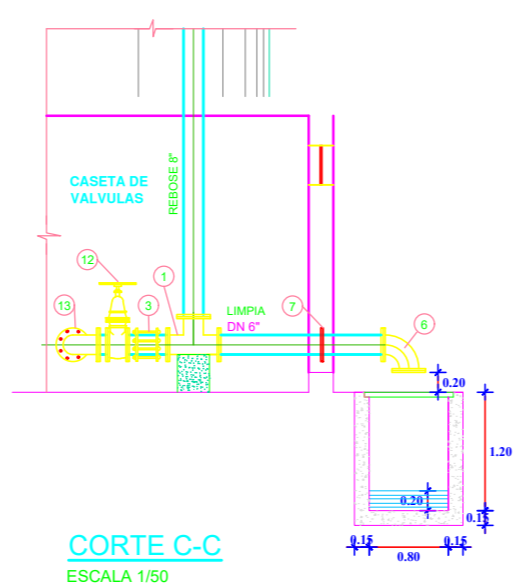
DETALLE DE SALIDA EN REBOSE
ESC 1/25



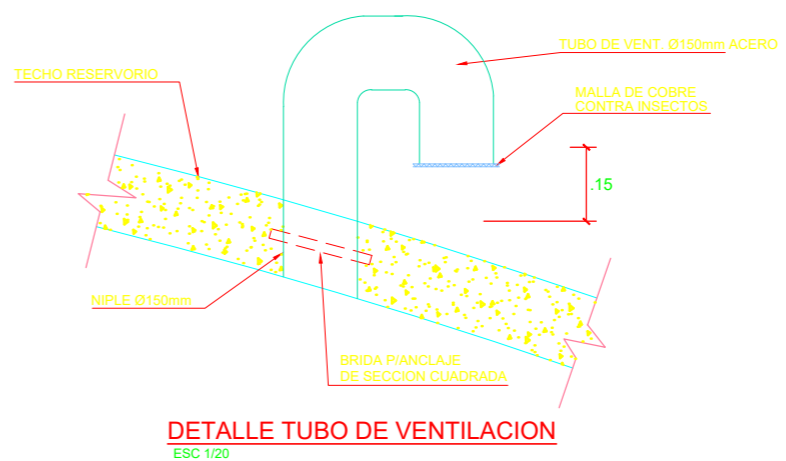
PLANTA
ESC. 1/10
DETALLE DE ANCLAJE DE TUBERIA
ESC. 1/10



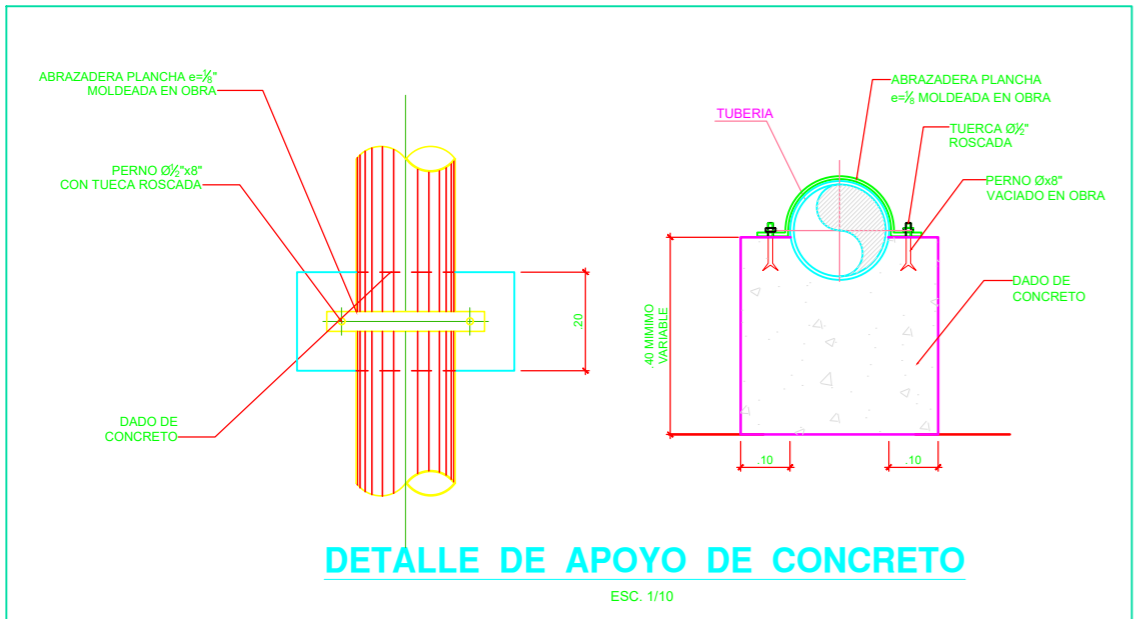
CORTE B-B
ESCALA 1/50



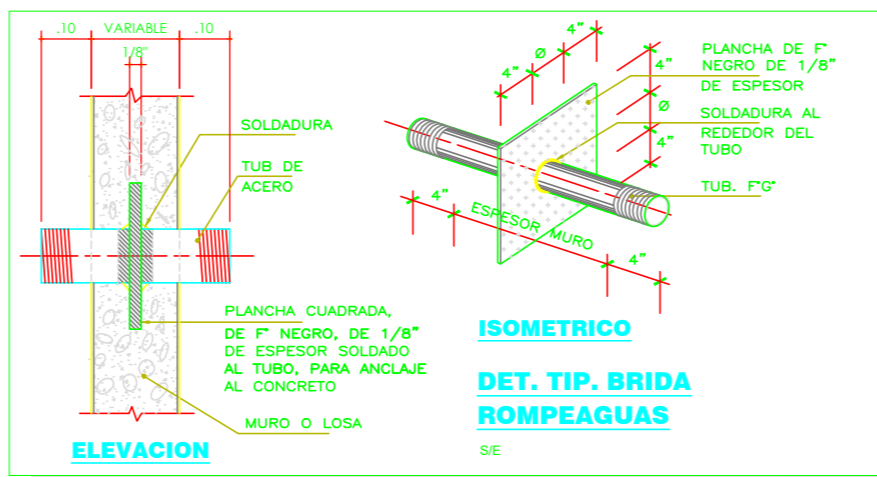
CORTE C-C
ESCALA 1/50



DETALLE TUBO DE VENTILACION
ESC 1/20



DETALLE DE APOYO DE CONCRETO
ESC. 1/10



ELEVACION

ISOMETRICO
DET. TIP. BRIDA ROMPEAGUAS
S/E

NOMENCLATURA		
NUMERO	DESCRIPCION	DN(mm)
1	TEE	6\"/>
2	VALVULA DE COMPUERTA	6\"/>
3	UNION FLEXIBLE TIPO DRESSER	6\"/>
4	VALVULA DE ALTITUD	6\"/>
5	CODO	90°x6\"/>
6	CODO	45°x6\"/>
7	BRIDA ROMPE AGUA	6\"/>
8	CANASTILLA DE SUCCION	6\"/>
9	MEDIDOR DE CAUDAL ELECTROMAGNETICO	6\"/>
10	VALVULA DE AIRE 1/2\"/>	
11	TRANSICION BRIDA CAMPANA	6\"/>
12	VALVULA DE COMPUERTA DE CIERRE ELASTICO	6\"/>
13	PRESOSTATO 0-10 BAR (MEDICION NIVEL DE AGUA)	

UNIVERSIDAD PRIVADA ANTONOR ORREGO

TESIS: PROYECTO DE DISEÑO DE LAS DIFERENTES ESTRUCTURAS DEL SISTEMA DEL ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO PAMPAS DE SAN JUAN DEL PUEBLO DE CONACHE DEL DISTRITO DE LAREDO - PROVINCIA DE TRUJILLO - LA LIBERTAD

PLANO: RESERVOIR APOYADO (RA-04). CAPAC.: 250M3 INSTALACIONES HIDRAULICAS

TESISTAS: WILMER JUNIOR BECERRA TRUJILLO OMAR ANTHONY PLASENCIA PEREZ	BOCALIA: INDICADA	LAMINA:
ASESOR: ING. FELIZ PERRIGO SARMIENTO	FECHA: JUNIO 2019	RE - 04
DEPARTAMENTO: LA LIBERTAD	PROVINCIA: TRUJILLO	DISTRITO: LAREDO
	LOCALIDAD: PAMPAS DE SAN JUAN	