

PLANIFICACIÓN Y DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO PARA EL BARRIO No 2 DEL SECTOR SANTA VERÓNICA, DISTRITO DE LA ESPERANZA, PROVINCIA DE TRUJILLO – 2019

Fecha de entrega: 27-sep-2019 10:00a.m. (UTC-0500)

Identificador de la entrega: 1181326232 por Carlos Cortijo Zumarán

Nombre del archivo: R_NICA,_DISTRITO_DE_LA_ESPERANZA,_PROVINCIA_DE_TRUJILLO_2019.pdf
(1.13M)

Total de palabras: 36327

Total de caracteres: 137891

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



**“PLANIFICACIÓN Y DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE Y
ALCANTARILLADO PARA EL BARRIO N° 2 DEL SECTOR SANTA
VERÓNICA, DISTRITO DE LA ESPERANZA, PROVINCIA DE TRUJILLO –
2019”**

TESIS PARA OBTENER EL TÍTULO PROFESIONAL DE INGENIERO CIVIL

LÍNEA DE INVESTIGACIÓN: SANEAMIENTO

AUTORES : BR. Cortijo Zumarán Carlos Fernando
BR. Zavaleta Medina Facundo Valentín

ASESOR : ING. Pérrigo Sarmiento Félix Gilberto

LUGAR Y FECHA:

RESOLUCIÓN DIRECTORAL: 0918 – 2019 – FI – UPAO



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



**“PLANIFICACIÓN Y DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE Y
ALCANTARILLADO PARA EL BARRIO N° 2 DEL SECTOR SANTA
VERÓNICA, DISTRITO DE LA ESPERANZA, PROVINCIA DE TRUJILLO –
2019”**

TESIS PARA OBTENER EL TÍTULO PROFESIONAL DE INGENIERO CIVIL

LÍNEA DE INVESTIGACIÓN: SANEAMIENTO

AUTORES : BR. Cortijo Zumarán Carlos Fernando
BR. Zavaleta Medina Facundo Valentín

ASESOR : ING. Pérrigo Sarmiento Félix Gilberto

LUGAR Y FECHA:

RESOLUCIÓN DIRECTORAL: 0918 – 2019 – FI – UPAO

DEDICATORIA

Esta dedicatoria es escrita para aquellos que son mi fuerza: A HaShem, Creador del Universo, por haberme permitido lograr este desafío que me propuse enfrentar en su momento, por la provisión, por las fuerzas y por el amor que me ha dado en todo este tiempo.

A mi amado padre el señor Elías Cortijo Zavaleta, por su amistad y sus enseñanzas, quien hoy descansa en Paz y, a mi amada y querida madre Marcia Zumarán de Cortijo, por sus consejos y su apoyo moral.

Muchas Gracias!

Carlos Fernando Cortijo Zumarán.

DEDICATORIA

A mis queridos padres, que gracias a ellos logre todo esto, su confianza y su amor en mí, han sido mi motor y mi motivo para alcanzar esta meta que ahora se ve lograda. Muchas veces me pregunto qué hubiera pasado si no habrían estado conmigo!

Papa y Mama los amo demasiado, gracias por ayudarme a pasar cada uno de estos momentos tan importantes, ahora! queda seguir para delante que se avecina una nueva etapa.

Muchas gracias!

Facundo Valentín Zavaleta Medina.

AGRADECIMIENTO

Nuestro agradecimiento y gratitud es en primer lugar al Único Rey y Creador del Universo " YHWH " hacedor de todas las cosas (Colosenses 1: 16), a nuestros amados padres, hermanos, a nuestros profesores y en especial a nuestro asesor el Ing. Félix Gilberto Pérrigo Sarmiento, por su asesoría en el desarrollo de esta Tesis.

RESUMEN

La elaboración de esta Tesis titulada "Planificación y Diseño de un Sistema de Agua Potable y Alcantarillado para el Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica, Distrito de La Esperanza, Provincia de Trujillo", fue desarrollado debido a la problemática que presenta los Sistemas de Agua Potable y Alcantarillado; los cuales fueron instalados hace 40 años. A esto se suma el deterioro del sistema de alcantarillado, destruidos por el sarro del desagüe causando infiltraciones en las viviendas domiciliarias y causando aniegos con olores desagradables. Se ha realizado los estudios poblacionales determinándose una población beneficiada de 2,756 familias que ocupan los 2,756 lotes de este sector, que considerando 5 habitantes por lote, resulta una población beneficiada de 13,780 habitantes. Por estudios topográficos se ha determinado que el Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica se encuentra entre las cotas 120 y 70 m.s.n.m., presentando una topografía semiplana con pendientes entre 12% y 7%, con direcciones norte – sur y este – oeste respectivamente.

Para solucionar el problema de abastecimiento de agua permanente, se propuso que mediante un Punto de Empalme a una red existente de 18" de diámetro dentro de la Cámara Esperanza ubicada en la calle Tahuantinsuyo cuadra 17, pueda abastecer de manera independiente a este nuevo diseño, obteniendo una solución con una infraestructura integral del proyecto, que contempla la instalación de red de distribución con instalaciones domiciliarias para el Sistema de Agua e instalación de buzones, instalación de redes colectoras, emisoras, conexiones domiciliarias para el Sistema de Alcantarillado, favoreciendo en su integridad a la conservación del Medio Ambiente.

El presente proyecto, logra el objetivo de elevar el nivel de vida de la población con la mejora de los servicios de Agua Potable y Alcantarillado en el Distrito de La Esperanza. A su vez, se considera que la Alternativa de Solución goza de los criterios técnicos, económicos, impacto ambiental, sensibilidad y sostenibilidad para su viabilidad y su pronta aprobación en las instancias correspondientes, a fin de contribuir al logro de los objetivos y lineamientos propuestos por el Reglamento Nacional de Edificaciones.

ABSTRACT

The elaboration of this thesis "Planning and Design of a Drinking Water and Sewage System for the Barrio N° 2 of the Santa Verónica Sector, La Esperanza District, Province of Trujillo", was unraveled due to the problems presented by the Agua Potable Systems and Sewerage, which were installed more than 40 years ago. This is compounded by the deterioration of the sewage system, destroyed by the tailing of the drainage, causing infiltrations in the homes and causing aniegos with unpleasant odors.

The population studies have been conducted determining a beneficiary population of 2,756 families occupying the 2,756 lots of this sector that considering 5 inhabitants per lot, resulting in a population benefiting 13,780 inhabitants.

By topographical studies it has been determined that the sector view is located between the cotan 120 and 70 m.s.n.m, presenting a semi flat topography with slopes between 12% and 7%, with directions north south and east west respectfully.

To solve the problem of permanent water supply was proposed by a junction point to an existing 18" diameter network within Camera Esperanza located on Tahuantinsuyo Street 17, to independently supply this new design, infrastructure integral of the Project, which includes the installations of distribution network with domiciliary installations for the water system and installation of mailboxes, installation of collector networks, transmitters, domestic connections for the sewerage system, favoring in its integrity the conservation of the environment.

The present Project, achieves the objective of raising the population level with the improvement of the services of drinking water and sewerage in the District of La Esperanza. At the same time, it is considered that the solution alternative enjoys the technical criteria, economic, environmental impact, sensitivity and sustainability for its viability and promptness approval in the corresponding instances, in order to contribute to the achievement of the objectives and guidelines proposed by the National Building Regulations.

TESIS: "PLANIFICACIÓN Y DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE Y
ALCANTARILLADO PARA EL BARRIO N° 2 DEL SECTOR SANTA VERÓNICA,
DISTRITO DE LA ESPERANZA, PROVINCIA DE TRUJILLO – 2019."

Por:

Bach. Cortijo Zumarán Carlos Fernando

Bach. Zavaleta Medina Facundo Valentín

JURADO EVALUADOR

Presidente:

Ing. Ricardo Andrés Narváez Aranda

CIP: 58776 _____

Secretario:

Ing. Manuel Alberto Vertiz Malabrigo

CIP: 71188 _____

Vocal:

Ing. Rolando Ochoa Zevallos

CIP: 9133 _____

Asesor:

Ing. Félix Gilberto Pérrigo Sarmiento

CIP: 29401 _____

ÍNDICE

DEDICATORIA.....	iv
AGRADECIMIENTO.....	vi
RESUMEN.....	vii
ABSTRACT.....	viii
ÍNDICE.....	x
ÍNDICE DE TABLAS.....	xiii
ÍNDICE DE FIGURAS.....	xiv
I. INTRODUCCIÓN.....	1
1.1. Realidad Problemática.....	1
1.2. Descripción del Problema.....	2
1.3. Formulación del Problema.....	3
1.4. Objetivos de la Investigación.....	3
1.4.1. Objetivo General.....	3
1.4.2. Objetivos Específicos.....	3
1.5. Justificación del Estudio.....	4
1.5.1. Justificación Teórica.....	4
1.5.2. Justificación Práctica.....	4
1.5.3. Justificación Valorativa.....	4
1.5.4. Justificación Académica.....	5
II. MARCO DE REFERENCIA.....	6
2.1. Antecedentes del Estudio.....	6
2.2. Marco Teórico.....	9
2.2.1. Red de Distribución de Agua.....	9
2.2.1.1. Consideraciones Generales.....	9
2.2.1.2. Tipos de Circuitos de Distribución.....	9
2.2.1.3. Diseño de la Red de Distribución.....	10
2.2.1.4. Red Matriz y Cálculos.....	11
2.2.2. Sistema de Alcantarillado.....	15
2.2.2.1. Generalidades.....	15
2.2.2.2. Sistema de Alcantarillado.....	16
2.2.2.3. Caudal de Aguas a Evacuar.....	17
2.2.2.4. Diseño de la Red de Alcantarillado.....	19

2.2.2.5. Cálculo Hidráulico.....	20
2.2.2.6. Cámara de Inspección.....	22
2.2.2.7. Ubicación de Buzones.....	22
2.2.2.8. Dimensiones de los Buzones	23
2.2.2.9. Ubicación de Tuberías.....	24
2.2.2.10. Conexión Predial.....	24
2.2.3. Factores de Diseño	25
2.2.4. Parámetros de Diseño.....	27
2.2.4.1. Datos básicos de Diseño.....	27
2.2.4.2. Periodo de Diseño	27
2.2.4.3. Coeficiente de Variación de Consumo	28
2.2.4.4. Determinación de la Dotación.....	30
2.3. Marco Conceptual.....	34
2.3.1. Definición de Términos.....	34
2.4. Hipótesis.....	37
2.5. Variables: Operacionalización de Variables.....	38
III. METODOLOGÍA	39
3.1. Tipo y nivel de investigación.....	39
3.2. Población y Muestra	39
3.3. Técnicas e instrumentos de investigación	40
3.5. Procesamiento y análisis de datos	42
IV. PRESENTACIÓN DE RESULTADOS	45
4.1. Propuesta de Investigación.....	45
4.2. Análisis e interpretación de resultados	46
4.2.1. Población actual.....	46
4.2.2. Proyección de Población.....	47
4.2.3. Determinación de Variación de Consumo o Demanda	48
4.2.4. Descripción del Sistema de Agua potable.....	50
4.2.4.1. Punto de empalme	50
4.2.4.2. Redes Secundarias:	50
V. DISCUSIÓN DE RESULTADOS	81
CONCLUSIONES.....	81
RECOMENDACIONES	83
REFERENCIAS.....	84

ANEXOS	86
Anexo 1. Clases de tuberías	86
Anexo 2. Tabla de coeficientes según Arturo Rocho – Hidráulica de tuberías.	87
Anexo 3. Presupuesto	88
Anexo 4. Plano de sistema de alcantarillado.....	94
Anexo 5. Plano de sistema de agua potable	95

ÍNDICE DE TABLAS

Tabla 1.	<i>Coficiente de Hazen – Williams Ch</i>	14
Tabla 2.	<i>Periodo de diseño según la población</i>	28
Tabla 3.	<i>Valores recomendados por el R.N.E. para K2, según la cantidad de población que presenta la zona de estudio.</i>	30
Tabla 4.	<i>Dotación en Zonas Urbanas</i>	30
Tabla 5.	<i>Consumo Domestico</i>	31
Tabla 6.	<i>Dotación según Población y Clima.</i>	31
Tabla 7.	<i>Operacionalización de la Variable Independiente</i>	38
Tabla 8.	<i>Operacionalización de la Variable Dependiente</i>	38
Tabla 9.	<i>Periodo de Diseño según la cantidad de Población</i>	42
Tabla 10.	<i>Censo del Barrio N° 2</i>	42
Tabla 11.	<i>Densidad Poblacional</i>	46

ÍNDICE DE FIGURAS

Figura 1. <i>Plano de ubicación del Distrito de La Esperanza</i>	1
--	---

I. INTRODUCCIÓN

1.1. Realidad Problemática

Tras el incremento de la población en el Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica en los últimos 15 años, resurge la necesidad de mejorar los servicios de Saneamiento y Alcantarillado, debido a la antigüedad de los Sistemas Sanitarios con más de 40 años y, a las condiciones desfavorables que se encuentran en dicho sector. Actualmente en el Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica, el abastecimiento de Agua Potable tiene problemas de calidad, cantidad y continuidad y un Servicio de Alcantarillado que no es el adecuado para las 13,780 personas que viven en las 2,756 viviendas del Barrio N° 2, es por eso que el problema se resalta siempre en épocas de verano logrando que en las redes de los sistemas se encuentren atoros por colmatación, en muchas partes del Sector, esto genera desabastecimiento, contaminación y altos costos de mantenimiento. Por lo tanto, se plantea Diseñar un nuevo Sistema de Agua Potable y Alcantarillado para un periodo de 20 años considerando el aumento de la Población Migratoria provenientes de diferentes Departamentos; generados por los Programas de Techo Propio y Mi Vivienda.

Figura 1.

Plano de ubicación del Distrito de La Esperanza.



Según los datos estadísticos dados por la I.N.E.I., el número de habitantes según el censo del 2017, el Distrito de la Esperanza obtuvo un total de 189,206 habitantes, con una densidad poblacional de 12,167 hab / km², hoy en día sobrepasa los 220,000 habitantes dentro de sus diez (10) Sectores Centrales:

Santa Verónica, Jerusalén, Pueblo Libre, San Martín, Fraternidad, Indo América, Wichanza, Manuel Arévalo II y III, Parque Industrial.

Y sus quince (15) Asentamientos Humanos:

Primavera, María Elena Moyano, Los pinos, Las Palmeras, Pueblo del Sol, Primavera I, Primavera II, El Triunfo, Indo América, Manuel Soane, Virgen de la Puerta, Simón Bolívar, Nuevo Horizonte, Fraternidad, Alan García Pérez.

El área de estudio es el Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica y está conformado por cuatro barrios.

Según las encuestas realizadas, cuenta con un total de 13,780 habitantes en una cantidad de 2,756 viviendas en un área de 1 km². Su población está dedicada a ciertas actividades de trabajo como la agricultura en un 45 %, obrero en un 40 %, comerciantes en un 8 %, chofer en un 5 % y otros en un 2 % de carácter menor.

La mayoría de las viviendas en el Barrio N° 2, un 85 % están habitadas por una sola familia, y el 15 % por 2 familias. De acuerdo al estudio socio - económico efectuado en el área de estudio, el 90 % de las viviendas son utilizadas solo para fines de residencia, el 8 % con fines de viviendas en alquiler y el 2 % con fines productivos y comerciales.

1.2. Descripción del Problema

Por falta de cuidado y mantenimiento de los servicios, el alcantarillado en el Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica, tiene problemas de falta de abastecimiento y salubridad, debido al deterioro del material con que están hechas las tuberías(asbesto y cemento), destruidas por el sarro del desagüe por lo que se considera un foco infeccioso para la propagación de ciertas enfermedades gastrointestinales y dérmicas., de igual manera pasa con las tuberías de agua, considerando que es

necesario e importante contar con un buen Sistema de Agua Potable, que nos permita evitar enfermedades Infectocontagiosas y la contaminación al Medio Ambiente.

1.3. Formulación del Problema

¿Cuál será el Proyecto para una adecuada Planificación y mejora del abastecimiento de Agua Potable y Alcantarillado para el Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica, Distrito de la Esperanza, Provincia de Trujillo?

1.4. Objetivos de la Investigación

1.4.1. Objetivo General

- Planificar y Diseñar el sistema de Agua Potable y Alcantarillado para el Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica, Distrito de La Esperanza, Provincia de Trujillo.

1.4.2. Objetivos Específicos

- Llevar a cabo ² los Estudios Básicos de Ingeniería.
- Determinar los parámetros de variación y consumo para el diseño.
- Calcular el Diseño de la red de distribución de Agua Potable.
- Calcular el Diseño del Sistema de Alcantarillado.
- Ejecutar Estudios de Impacto Ambiental.
- Dibujar los planos de Agua Potable, Alcantarillado y accesorios respectivamente.

1.5. Justificación del Estudio

Debido al incremento de la Población en los últimos 15 años y a la realidad problemática existente mencionada, hace que sea urgente planificar los Servicios de Agua Potable y Alcantarillado, afin de mejorar las actuales condiciones del Servicio de Agua Potable y Alcantarillado en el Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica. En vista de esto, el Proyecto se justifica por lo siguiente:

1.5.1. Justificación Teórica

Servirá como muestra y apoyo para futuras Obras de Saneamiento bien diseñadas en lo que se refiere a calidad y presiones suficientes, de acuerdo a las Normas Sanitarias vigentes por la información contenida (Análisis Poblacional, Periodo de Diseño, Unidades Básicas de Saneamiento).

1.5.2. Justificación Práctica

Reforzará los conocimientos de los profesionales, empresas y estudiantes interesados en realizar proyectos de esta naturaleza.

1.5.3. Justificación Valorativa

El presente proyecto se justifica desde el punto de vista de la salud de la Población, para evitar enfermedades infectocontagiosas por la carencia de agua.

La importancia de este proyecto radica en su nuevo diseño y su

aplicación en el Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica, Distrito de La Esperanza, permitiendo el desarrollo Socio-Económico y Ambiental de los pobladores de dicho lugar, y a su vez erradicando todo tipo de focos infecciosos que puedan atentar contra la salud e higiene de los pobladores en el sector.

1.5.4. Justificación Académica

El presente proyecto servirá de guía para estudiantes técnicos y profesionales que se encuentren involucrados en la carrera o afines. Los métodos de diseño se plantearán de acuerdo al avance tecnológico. Esta investigación pretende lograr la atención académica y el interés de los profesionales y empresas que estén relacionados en este tema, como una guía y apoyo intelectual para investigaciones futuras.

II. MARCO DE REFERENCIA

2.1. Antecedentes del Estudio

Doroteo, (2014). En este estudio de: "DISEÑO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE, CONEXIONES DOMICILIARIAS Y ALCANTARILLADO DEL ASENTAMIENTO HUMANO "LOS POLLITOS" – ICA, USANDO LOS PROGRAMAS WATERCAD Y SEWERCAD", considero tener como objetivo general el diseño del sistema, así mismo como en el agua y en desagües con el único fin de mejorar los servicios y la calidad de vida en el Asentamiento Humano "Los Pollitos" de la ciudad de Ica. Además de lograr reducir el índice de enfermedades infectocontagiosas. Es por eso que se desarrolló: N° 1- El diseño y el cálculo de la población futura con el fin de conseguir el diseño más eficiente para los sistemas de agua potable y alcantarillado. N° 2 - Se realizó el cálculo de dotación de agua, el consumo promedio diario anual, consumo máximo diario y consumo máximo horario. N° 3 - Se definió el nivel de los parámetros y requisitos para el diseño del sistema. N° 4 – La ejecución del diseño del sistema de la red de agua potable y alcantarillado permitió el desarrollo detallado de los planos del proyecto. (Se utilizó softwares WATERCAD y SEWERCAD). La investigación de este proyecto llegó a los siguientes resultados: - El diseño no debe encontrarse expuesto a presiones menores de 10 mca y que el punto de empalme de la red de agua potable con el reservorio ficticio se debía mantener en los 25 mca, - Las tuberías que comprenden la red de agua potable deben tener un diámetro de 3.0 pulgadas y que la profundidad máxima alcanzada de los buzones sería de 3.40 m.

Finalmente se concluyó que la presión estática en cualquier punto de la red debe ser menor de 50 mca y la mínima presión debe estar sobre las 10 mca, la velocidad máxima en la red de agua potable será 3 m/s; definiéndose que el proyecto cumple con todas las directrices de la Norma OS.050 del RNE.

Este estudio dejara información relevante e importante en cuanto al

análisis y cálculo detallado de Ingeniería del Sistema de Agua y Alcantarillado mediante el uso de los softwares WATERCAD y SEWERCAD.

Palma, (2015). En su "ESTUDIO DE FACTIBILIDAD TÉCNICA DE DOTACIÓN DE AGUA POTABLE Y EVACUACIÓN DE AGUAS SERVIDAS EN POBLACIÓN DE 60 VIVIENDAS, COMUNA DE PORVENIR", tiene como objetivo; de estudiar la factibilidad técnica y la conducción de aguas servidas a lugares destinados según el diseño en una zona determinada de 60 viviendas en el Porvenir. Llegando a ser considerada como una fuente de referencia para el desarrollo de este tipo de trabajos. El resultado que se obtuvo para el diseño del proyecto fue una conexión a redes de servicios ya existentes a través de la instalación de tuberías de PVC. Finalmente se concluyó que el estudio de factibilidad desarrollado en esta investigación logró cumplir los objetivos al dar solución a la Problemática planteada inicialmente. El aporte de esta investigación es que la información técnica es relevante para determinar su grado de pertinencia y conveniencia del Proyecto para el Diseño de un Sistema de Dotación de Agua Potable y Evacuación de Aguas Servidas, brindando planos y memorias de cálculos detallados.

Ávila & Roncal, (2014). En su investigación "MODELO DE RED DE SANEAMIENTO BÁSICO EN ZONAS RURALES, CASO: CENTRO POBLADO AYNACA-OYÓN-LIMA", desarrollo un modelo de Proyecto de Saneamiento Rural que satisfaga las necesidades de los ciudadanos del pueblo Aynaca en el ámbito de salud y contaminación ambiental. Su investigación fue explicativa, a través del cual describiría el problema y las causas del mismo, mediante encuestas se logró obtener datos importantes para hacer el diseño del sistema y así ubicar los componentes de saneamiento en los puntos importantes. Esta investigación obtuvo los siguientes resultados: Definición de la población de estudio según el análisis del centro poblado. La unión de los pobladores en su mayoría y beneficiada a su vez nos permite medir el impacto del proyecto y el diseño de la planta de tratamiento que logro disminuir en gran manera la

contaminación ambiental, cerrando el Proyecto con la educación sanitaria a la población. Se obtuvo como resultado que la mejor alternativa de solución del proyecto eran los sistemas de captación. Se concluyó que este sistema de saneamiento mejorara los servicios de agua potable y disposición de excretas en un total de 395 pobladores que habitan en 85 viviendas en el primer año de funcionamiento del Proyecto, generando una nueva expectativa referente al cuidado y mejoramiento de la calidad de vida y condiciones sanitarias de los ciudadanos del Pueblo de Aynaca. En este proyecto, el aporte fundamental que deja esta información es netamente firme y precisa porque nos enseña cómo elaborar cálculos para un pueblo rural, teniendo en cuenta su población como dato principal y su estado para un certero análisis, así mismo se resalta el aporte de cómo elaborar un nuevo Sistema de Saneamiento y el Impacto en el medio Ambiente en pueblos rurales.

Almagro & Esparza (2015). En este trabajo de estudio: "DISEÑO DE UN SISTEMA DE GESTIÓN DE AGUA POTABLE, ALCANTARILLADO Y RESIDUOS SÓLIDOS EN LA PARROQUIA CUYUJA- NAPO", tuvo como objetivo general contribuir a una mejor calidad de vida de los ciudadanos de la parroquia de Cuyuja - Napo, a través de este diseño. Los siguientes resultados de esta investigación están dados en que: la instalación de este sistema de recolección de agua de lluvia y su tratamiento de desinfección resulta apto para el consumo, beneficiando a un 95 % de la población además que aportaría 36 l/hab/día y en cuanto a los residuos sólidos se plantearon dos propuestas: La construcción de una celda típica en un área de 1 m² y en un proceso de compostaje.

El principal aporte para este trabajo son las metodologías de investigación que emplea, y nos facilita las herramientas para encontrar nuevas alternativas adecuadas para poder contribuir a la mejora de la calidad de vida de los Pobladores del Distrito de la Esperanza, Barrio N° 2 de la Provincia de Trujillo.

2.2. Marco Teórico

2.2.1. Red de Distribución de Agua

2.2.1.1. Consideraciones Generales

La red debe presentar siempre en todos sus parámetros un servicio eficiente y continuo, capaz de atender cualquier condición desfavorable. El Consumo Máximo Horario no debe presentar deficiencias.

La Red de Distribución viene a ser la Unidad del Sistema, que en su capacidad de diseño conduce el agua a los lugares determinados asegurando el suministro eficiente y continuo del elemento básico en presión y cantidad adecuada todo el periodo de diseño.

2.2.1.2. Tipos de Circuitos de Distribución

Toda red de distribución siempre va a depender ciertos factores, como por ejemplo: la topografía del terreno o área, ubicación de las fuentes de abastecimiento y del estanque.

a) Sistema de Circuito Abierto

Son diseños netamente desarrollados para ciudades, centros urbanos y rurales, Teniendo como punto de origen una Matriz de la cual se desprenden varios ramales. Una de sus desventajas más resaltantes de este sistema es que en época de mantenimiento deja a la mayor parte de la población sin agua, por tener una sola línea de alimentación.

b) Sistema de Circuito Cerrado

Su diseño está basado en conductos principales que rodean una manzana, (diámetros menores unidos a conductos principales), esto genera mayor seguridad en el abastecimiento, porque es alimentado por ambos extremos.

En el dimensionamiento de una red de circuito cerrado se trata de encontrar los gastos de circulación de cada tramo para lo cual nos apoyamos en algunas hipótesis estimativas de los gastos en los nudos.

Para este proyecto de investigación se utilizará este tipo de red de distribución por las consideraciones indicadas anteriormente.

2.2.1.3. Diseño de la Red de Distribución

Una vez hecho el estudio de campo y definidas las estructuras que han de construir el sistema de abastecimiento de agua, las cantidades de agua estarán definidas por los consumos estimados en base a las dotaciones de agua. Sin embargo el análisis de la red debe contemplar las condiciones más desfavorables, lo cual hace pensar en la aplicación de los factores K2 y K3, para las condiciones de Consumo Máximo Horario y la estimación de la demanda de incendio.

Las presiones en la red deben satisfacer ciertas condiciones mínimas y máximas para las diferentes situaciones de análisis que puedan ocurrir, en tal sentido la red debe mantener presiones de servicio mínimas, que sean capaces de llevar agua al interior de una vivienda. Según el RNE indica que la presión no debe ser menor a

10 mca ni mayor a 50 mca.

Las redes de distribución estarán conformadas por tuberías de diámetros de 8", 6", 4" y 2" con sus sistemas de válvulas para control y mantenimiento; además deberán ser insertados grifos contra incendios ubicados convenientemente según los planos. La tubería a utilizarse será de PVC, unión flexible clase A – 7,5. (Serie 13,3).

2.2.1.4. Red Matriz y Cálculos

Es la tubería que tiene como recorrido desde el reservorio hasta la zona de servicio. Sus diseños pueden ser abiertos, cerrados y mixtos.

El área de influencia de cada tubería va a determinar el pre-dimensionamiento de la red, teniendo en cuenta el caudal de diseño; dividido entre el área total de la zona a abastecer. Se emplearan tuberías de plástico PVC correspondientes a su coeficiente de rugosidad (c) igual a 150. Los métodos de Hardy Cross basadas en las fórmulas de Hazen Williams, nos ayudaran a realizar el diseño Hidráulico de la Red Matriz.

Por Hazen Williams:

$$H = \frac{1.72 \times 10^6 \times L \times Q^{1.85}}{C^{1.85} \times D^{4.87}}$$

Dónde:

H= pérdida de carga (m)

L= longitud de la tubería (Km.)

Q= caudal (lps)

D= diámetro (pulgadas)

Según (Mott, 2006, pág. 243) "La fórmula de Hazen – Williams es una de las más populares para el diseño y análisis de sistemas hidráulicos. Su uso, se limita al flujo de agua de tuberías con diámetros mayores de 2 pulgadas y menores de 6 pies. La velocidad de flujo no debe exceder a los 10 pies/s. Asimismo, está elaborada para agua con temperaturas de 60° F. Su empleo con temperaturas mucho más bajas o altas ocasionara cierto error".

La fórmula de Hazen – Williams.

$$D^{2/3} = Q / (0.0004264 \times C \times S_d^{0.54}) \quad (1)$$

Donde:

D = diámetro de cálculo de la tubería en pulgadas

Q = caudal, lts/seg.

C = coeficiente de rugosidad, **C = 150. PVC.**

S_d = pendiente disponible.

h/L = (diferencia de cotas) / (Long. Tubería)

De aquí se deduce que:

$$S_d^{2/3} = Q / (0.0004264 \times C \times D_d^{0.54})$$

Donde:

S_d = pendiente de diseño, m/km

D = diámetro comercial de diseño, pulgadas.

Como todas las tuberías del sistema son conductos circulares que funcionan parcialmente llenos, los

elementos hidráulicos están dados por las siguientes expresiones:

$$A = 0.25 \times D^2 \times [(\pi\theta/360) - 0.5 \times (\text{sen } \theta)]$$

$$P_m = D \times \pi\theta/360$$

$$R_h = A/P$$

Donde:

A = área de sección mojada. M^2

P_h = perímetro mojado, m

θ = en grados sexagesimales

R_h = radio hidráulico, m

Entonces:

$$R_h = 0.25 \times D \times [1 - (360 \times \text{sen } \theta) / (2 \times \pi\theta)]$$

También se tiene que el tirante (m) es:

$$Y = D \times \text{sen}^2 (\theta/4)$$

Luego para tuberías funciona sección llena, la velocidad y el caudal tienen la expresión siguiente:

$$V = (0.34 \times D^{2/3} \times \sqrt{s}) n$$

$$Q = (0.312 \times D^{2/3} \times \sqrt{s}) n$$

El uso del radio hidráulico en la fórmula permite su

aplicación a secciones no circulares y también a circulares.
 Para las secciones circulares se emplea $R = D/4$

El coeficiente C_h solo depende de la condición de la superficie de la tubería o conducto.

Tabla 1.

Coeficiente de Hazen – Williams C_h

Tipo de Tubo	C_h	
	Promedio para tuberías nuevas y limpias	Valor de diseño
Acero, dúctil o fundido con aplicación centrifuga de cemento o revestimiento bituminoso	150	140
Plástico, cobre, latón, vidrio	150	150
Acero, hierro fundido, sin recubrimiento	130	100
Concreto	120	100
Acero corrugado	60	60

Fuente: (Mott, 2006, pág. 244)

Tuberías más lisas presentan valores más elevados de C_h que las rugosas. Con unidades del SI, la formula de Hazen – Williams es:

$$V = 1.32 \times C_h \times R^{0.63} \times S^{0.54} \quad (2)$$

Donde:

V = velocidad promedio de flujo (pies/s)

C_h = coeficiente de Hazen – Williams (adimensional)

R = radio hidráulico del conducto de flujo (m)

S = relación h_f / L (pérdida de energía / longitud del conducto m/m)

Igual que antes el flujo volumétrico se calcula con $Q = A_v$

2.2.2. Sistema de Alcantarillado

2.2.2.1. Generalidades

Las experiencias pasadas de proyectos de esta naturaleza realizados a lo largo de la historia, nos han proporcionado elementos de juicio que demuestran la gran prioridad que se debe asignar al saneamiento para la protección de la salud; por ejemplo, la inadecuada eliminación de excretas es de primordial importancia para la salud y el bienestar, así como también para los efectos sociales y ambientales que puedan tener en la comunidad. Un adecuado sistema de alcantarillado se considera como la principal medida básica para garantizar la seguridad del medio ambiente. Las obras de alcantarillado están conformadas por una serie de conductos subterráneos cuyo objetivo es eliminar por medio de transporte hidráulico las sustancias inconvenientes que puedan ser acarreadas o conducidas por el agua. Un adecuado sistema de alcantarillado, otorga un mejor nivel de vida a los pobladores, brindándoles condiciones sanitarias favorables para la satisfacción de sus necesidades, mediante el logro de un sistema funcional

de alcantarillado, teniendo como beneficios directos:

- Conservación de los recursos naturales.
- Recolección y alejamiento rápido y seguro de las aguas servidas.
- Eliminación de focos de contaminación e infección.

2.2.2.2. Sistema de Alcantarillado

El sistema de alcantarillado es el conjunto de tuberías, cámaras de inspección, planta de tratamiento y todas las instalaciones que sean necesarias para asegurar la conveniente evacuación de las aguas servidas.

- Aguas Residuales Domésticas.

Son aquellos desechos líquidos que se originan después de realizar las operaciones de limpieza, lavado y necesidades sanitarias de las viviendas, establecimientos comerciales, instituciones y edificios públicos.

- Aguas Residuales Industriales.

Se les denomina así a los desechos líquidos provenientes de las industrias, variando su composición de acuerdo a las operaciones que realicen.

- Aguas Pluviales.

Son aquellas aguas provenientes del escurrimiento superficial del terreno a causa de las precipitaciones pluviales (lluvias) aunándose a esto las aguas de limpieza de las calles. Para la recolección de las aguas residuales domésticas, industriales y pluviales, existen dos sistemas:

a) Sistema de Alcantarillado Combinado.

Es un sistema mediante el cual las redes son diseñadas para recoger y conducir las aguas residuales junto con las aguas provenientes de las lluvias, además de las aguas de infiltración.

b) Sistema de Alcantarillado Separado.

Este sistema es concebido para recibir exclusivamente las aguas residuales urbanas, haciéndose del alcantarillado de las aguas provenientes de las lluvias, un sistema propio e independiente. Para el desarrollo del presente proyecto de investigación se escogió el sistema de alcantarillado separado; las aguas se evacuarán en primera instancia a una laguna de estabilización primaria y luego a una laguna secundaria.

2.2.2.3. Caudal de Aguas a Evacuar

a) Aporte de Aguas Domésticas.

Depende exclusivamente del agua suministrada por las viviendas. El Reglamento Nacional de Edificaciones recomienda que se considere el 80 % del caudal del agua consumida como aporte de contribución al alcantarillado, es decir que este porcentaje se aplicará al caudal máximo correspondiente a la demanda horaria.

$$Q_{\text{doméstico}} = 80 \% Q_{\text{mh}}$$

b) Aporte de Aguas por Infiltración.

Es el agua que ingresa al sistema de alcantarillado, proveniente del terreno inmediato y que tiende a reducir la capacidad de conducción. Se da en relación a la

permeabilidad del suelo, grado de saturación de agua freática y clase de tubería a emplearse.

En general se considera:

Para colectores:

$$q_t = 20,000 \text{ lt/dia/Km.}$$

Para buzones:

$$q_b = 380 \text{ lt/dia/ buzón.}$$

c) Aporte de precipitación pluvial.

De acuerdo a los datos estadísticos de precipitación obtenidos para la zona en estudio, se ha determinado una precipitación media de 10 mm/mes. Usando la expresión de Berkli – Ziegler, obtenemos el valor del caudal de contribución.

$$Q_{\text{lluvia}} = 0.022 * E * A * P * (S/A)^{0.5}$$

Donde:

E: coeficiente medio de flujo = 1.25

A: área drenada <Ha>

S: pendiente media del terreno <m/km>

P: precipitación media, durante la lluvia más fuerte en el fenómeno del niño <cm/hora>

2.2.2.4. Diseño de la Red de Alcantarillado

El diseño de la red de alcantarillado se ha realizado siguiendo el siguiente procedimiento:

- Se trazó la red de flujo del sistema de alcantarillado sobre un plano planimétrico altimétrico de toda la localidad; la equidistancia entre curvas de nivel es de 1.00 m. Luego se les asigna a los buzones una numeración correlativa, también se indica el sentido del flujo en cada tramo de tuberías.
- Se determina las áreas de influencia de cada tramo que conforman la red de distribución.
- Se elabora un cuadro de cálculo de caudales de diseño teniendo como datos las áreas de influencia y longitud del tramo.

$$Q \text{ doméstico} = (F.G.) * (P)$$

$P = n^{\circ}$ de personas = Densidad futura * Área influencia

F.G = factor de gasto lts/hab/seg

$$Q_{inf - col} = (20,000\text{lt}/\text{dia}/\text{km}) * \text{longitud del tramo} / 86,400$$

$$Q_{inf - buz} = (380 \text{ lt}/\text{dia}/\text{buzón}) * N^{\circ} \text{ buzones} / 86,400$$

Entonces:

$$Q_{tramo} = Q_{doméstico} + Q_{inf - Col} + Q_{inf - buzón}$$

- Se elabora seguidamente el cuadro de diseño de la red de alcantarillado; para ello, primero determinamos las cotas de terreno en cada buzón, las mismas que se consideran como cotas de tapa de buzón; con lo cual se calcula las pendientes topográficas.

- Haciendo uso de las longitudes de cada tramo (entre buzón y buzón), se calcula las pendientes permisibles que son aquellas que van a permitir que las velocidades del flujo estén comprendidas en el rango que recomienda el Reglamento Nacional de Edificaciones.
- En lo posible se tratará de evitar tener buzones con profundidades mayores a 3.00 m., debido a que esto elevaría el costo del proyecto por tener que construirlo de concreto armado.

2.2.2.5. Cálculo Hidráulico

Para el cálculo hidráulico de la red de alcantarillado se hará uso de la fórmula de Manning:

$$Q = \frac{A \times R^{2/3} \times S^{1/2}}{n}$$

$$V = \frac{R^{2/3} \times S^{1/2}}{n}$$

Luego para tubos que funcionan a sección llena, la velocidad y el caudal tienen la siguiente expresión:

$$A = \text{área} = \pi \times D^2/4$$

$$P = \text{perímetro mojado} = \pi \times D$$

$$R = \text{radio hidráulico} = A / P = D / 4$$

$$n = \text{coeficiente de rugosidad} = 0.013 \text{ (tubería de concreto)}$$

$$QLL = 23.97580521 D^{8/3} S^{1/2} \dots\dots\dots (I)$$

$$VLL = 30.52694331 D^{2/3} S^{1/2} \dots\dots\dots (II)$$

Donde:

D = diámetro, m.

S = pendiente, m /m.

Las tuberías, según recomendaciones del Reglamento Nacional de Edificaciones **deben ser diseñadas para la conducción del caudal máximo con una altura de flujo de 75 % del diámetro de la tubería.**

Para realizar el cálculo hidráulico haremos uso de la tabla de los elementos proporcionales, siendo el procedimiento a seguir el siguiente:

- **Se determina la pendiente más conveniente a utilizar en cada tramo, así como también el diámetro de la tubería.**
- **Conociendo la pendiente y el diámetro, se calcula el caudal y la velocidad a tubo lleno QLL y VLL; usando las expresiones (I) y (II) respectivamente.**
- **Conociendo el caudal parcial del tramo (caudal aguas arriba + contribución del tramo) Q_p , calculamos la relación Q_p / QLL**
- **Con la relación de gastos hallados en el paso anterior se ingresa a la tabla de elementos proporcionales y se verifica la relación Y/D, si esta relación es mayor de 0.75 se adopta un diámetro comercial inmediato superior y se repite el proceso anterior; pero si la relación es menor o igual a 0.75, en la misma tabla se obtiene la relación entre las velocidades a tubo parcialmente lleno y a tubo lleno VP / VLL .**

- Con la relación de velocidad VP / VLL. hallada en el paso anterior procedemos a calcular la velocidad real, multiplicándolo por VLL calculado en el paso 2.
- Esta velocidad real debe estar dentro de los límites de la velocidad máxima y mínima establecida por el Reglamento Nacional de Edificaciones que son de 3.0 m/seg y 0.6 m/seg respectivamente para el caso de tubería de concreto.
- Solamente se aceptará velocidades menores a las mínimas en los 300 metros iniciales de cada colector, siempre y cuando estén diseñados con pendientes mayores o iguales a 10,000.

2.2.2.6. Cámara de Inspección

Denominados también buzones; son los puntos de reunión en los cuales descargan los colectores, debiendo tener las dimensiones tales que permitan el ingreso de una persona para que pueda inspeccionar y realizar la limpieza de las tuberías en caso de obstrucción o cuando tengan que llevar a cabo el mantenimiento de los mismos.

2.2.2.7. Ubicación de Buzones

Según el Reglamento Nacional de Edificaciones se proyectarán cámaras de inspección al inicio de todo colector, en todos los empalmes de colectores, en los cambios de pendiente, en los cambios de dirección, en los cambios de diámetro, en los cambios de material y en todo lugar donde sea necesaria por razones de inspección y limpieza.

Según el Reglamento Nacional de Edificaciones se

proyectarán cámaras de inspección en los siguientes casos:

- Al inicio de todo colector.
- En todos los empalmes de colectores.
- En los cambios de pendiente.
- En los cambios de dirección.
- En los cambios de diámetro.
- En los cambios de material.
- En todo lugar donde sea necesario por razones de inspección y limpieza.

2.2.2.8. Dimensiones de los Buzones

El diámetro interior de los buzones será de 1.20 m, para tuberías hasta de 0.80 m. de diámetro y de 1.50 m. para tubería hasta de 1.20 m. de diámetro. Para tuberías de diámetros mayores, las cámaras de inspección serán de diseño especial.

En el fondo de los buzones se deberá diseñar media caña en dirección del flujo, y una pendiente del 25 % entre el borde de la mediacaña y las paredes laterales.

En las cámaras de inspección en que las tuberías no lleguen al mismo nivel, se deberá proyectar un dispositivo de caída cuando la descarga o altura de caída con respecto al fondo del buzón sea mayor de 1.00 m.

La separación máxima entre buzones será:

Para tuberías de 150 mm: 80.00 m

Para tuberías de 200 a 250 mm: 100.00 m

Para tuberías de 300 a 600 mm: 150.00 m

Para tuberías de diámetro mayores: 250.00 m

2.2.2.9. Ubicación de Tuberías

Se tomarán las recomendaciones dadas por el Reglamento Nacional de Edificaciones, las cuales se detallan a continuación: En las calles de 24 m. de ancho o menos se proyectará una línea de alcantarillado, de preferencia en el eje de la calle. La distancia entre la línea de propiedad y el plano vertical tangente al tubo deberá ser 1.50 m como mínimo.

Los colectores se proyectarán a una profundidad mínima tal que asegure el drenaje de todos los lotes que den frente a la calle, considerando que por lo menos las 2 / 3 parte de cada lote en profundidad, puedan descargar por gravedad, partiendo de 0.30 m por debajo del nivel del terreno y con una línea de conexión predial al colector de 15 por 1,000 de pendiente mínima.

Las pendientes mínimas de diseño de acuerdo a los diámetros serán aquellas que satisfagan la velocidad mínima de 0.60 m/seg, con el caudal de diseño.

2.2.2.10. Conexión Predial

Esta conexión es la que permite la evacuación de las aguas servidas de los lotes hacia la red de alcantarillado y estarán ubicadas a una distancia entre 1.20 m y 2.00 m de la línea de propiedad, izquierda o derecha.

El diámetro mínimo para esta conexión será de 100 mm. (4") con una pendiente mínima de 15 por 1,000. Para llevar a cabo esta conexión se contará además de la tubería, con una caja de registro y un elemento de empalme que permita la descarga del flujo en caída libre sobre la clave del tubo colector.

2.2.3. Factores de Diseño

La determinación del Período en un proyecto es muy difícil, ya que está en función de muchos factores que determinan las características del proyecto:

³ a) Factores de Orden Material:

El periodo de un proyecto, está limitado la vida útil de los materiales que componen la obra, así como el equipo a instalarse, en nuestro caso tuberías de PVC (Poli cloruro de vinilo) para alcantarillado, que son diseñadas especialmente para ser utilizadas en zonas difíciles, pues las propiedades físicas del material le permiten un mejor desempeño que otros materiales, con una vida útil mayor a 50 años; y las obras de arte como los buzones de mortero armado, con una vida útil de 50 años.

Debido a las características que presentan las tuberías de PVC como la durabilidad, resistencia, rigidez, flexibilidad, con alto índice de absorción de impactos, resistente a los agentes químicos-corrosivos, resistente a la abrasión, resistente a la intemperie y uniones 100 % herméticas y muy resistentes, por ello no requieren mantenimiento alguno, pues no se tiene problemas de fugas constantes por las uniones, o fracturas de material que generan costos por reparación de pavimentos, equipos de bombeo y causan grandes pérdidas por desperdicio de agua o contaminación de la misma.

b) Factores de Orden Poblacional:

Este es uno de los factores más complejos debido a una serie de imprevistos que se presentan durante el crecimiento paulatino de la población, así por ejemplo una fuerte migración

interna en un periodo corto de tiempo, traería por tierra cualquier cálculo previsto.

c) Factores de Orden Económico:

En países como el nuestro, con una economía pobre, lo económico es uno de los factores más importantes en la determinación del periodo de un proyecto. Un periodo muy corto, tiene costo inicial bajo, pero en corto tiempo estaría en desuso con lo que se tendría que hacer una nueva inversión con todos los problemas que ésta acarrea, sin embargo un periodo muy largo lleva consigo un costo muy elevado lo que haría el proyecto antieconómico.

d) Factores de Orden Técnico:

En poblaciones pequeñas, existen muchos casos en que el cálculo de tuberías y canales, válvulas y accesorios den resultados menores a los mínimos, recomendados por los reglamentos, lo que permite alargar el periodo de diseño del proyecto.

e) Financiamiento de la Obra:

Este tipo de obras, debido al monto de inversión requerida, generalmente su sistema de financiación es por préstamos de las grandes compañías financieras, las cuales ponen un plazo determinado para la amortización del préstamo, determinando así la duración de las etapas o del proyecto del diseño ya que la obra no debe quedar en desuso antes de ser terminada de pagar la inversión.

Los parámetros que deben ser balanceados para la fijación de un periodo de proyecto acorde con la inversión son:

- Costo inicial de la obra.
- Costo de operación y mantenimiento.
- Costo de ampliación y sustitución futura (si es que lo hubiera)
- Gastos administrativos.

3 Considerando todos estos parámetros se debe escoger un tiempo promedio de vida o también realizar un proyecto por etapas que se pueden realizar dentro de un número determinado de años cuando las condiciones así lo requieren. Para este proyecto se está considerando que una parte del presupuesto sea financiado por la misma población, con cuotas mensuales de acuerdo a sus posibilidades económicas, a la cual, según la encuesta, ellos estarían de acuerdo a pagar.

2.2.4. Parámetros de Diseño

2.2.4.1. Datos básicos de Diseño

Quando se formula un proyecto de esta naturaleza, se debe tener en cuenta la cantidad de agua requerida, el número de habitantes que serán beneficiados, el tiempo que beneficia el proyecto, etc.

2.2.4.2. Periodo de Diseño

El Periodo de diseño está condicionado siempre a las diferentes variaciones de factores económicos, crecimiento de la población, calidad del material a instalar y la tecnología que se use.

Según (RNE, 2015), las recomendaciones para tuberías mayores a 300 mm de diámetro el periodo debe ser de 20 a 25 años y para menores de 300 mm de diámetro deben ser de 15 a 20 años.

Tabla 2.

Periodo de diseño según la población

Cantidad de Habitantes	Tiempo de Diseño (Periodo)
De 2,000 a 20,000 hab.	15 años
Más de 20,000 hab.	20 años

Fuente: (RNE, 2015)

2.2.4.3. Coeficiente de Variación de Consumo

El consumo, muchas veces varía a raíz de varios factores determinantes, como: el clima, calidad de agua, características socioeconómicas, desperdicios y fugas, presión en la red de distribución del agua, ausencia de medidores y tarifas, Servicio de alcantarillado, etc.

Estas variaciones son importantes para el diseño de cualquier estructura de un sistema de abastecimiento. Para los factores de las variaciones de consumo se consideran las siguientes relaciones con respecto al promedio anual de la demanda. (Q_p).

- Coeficiente de Variación Diaria (K_1)

Son las variaciones de consumo máximo diario que mediante una serie de registros son observadas todo el año ocasionado por los cambios climáticos, ocupaciones domésticas.

Se representa en la siguiente manera:

$$K1 = \frac{\textit{Consumo en el dia maxima demanda (Qmd)}}{\textit{Consumo medio anual diario}}$$

K1 varía de 1.2 a 1.5, según el R.N.E. podemos considerar K1 = 1.3

- **Coefficiente de Variación Horaria (K2)**

Las variaciones de consumo máximo horario se define como la hora de máximo consumo del día, dependiendo de los hábitos y actividades de la población.

Se representa de la siguiente manera:

$$K2 = \frac{\textit{Consumo maximo horario}}{\textit{consumo medio anual diario}}$$

K2 varía de 1.8 a 2.5, según el R.N.E. podemos considerar K2 = 1.8

Tabla 3.

Valores recomendados por el R.N.E. para K2, según la cantidad de población que presenta la zona de estudio.

Habitantes	K2
De 2,000 a 10,000 hab.	2.5
Mayores de 10,000 hab.	1.8

Fuente: (RNE, 2015)

2.2.4.4. Determinación de la Dotación

La Dotación viene a ser la cantidad de agua determinada para una persona según sus necesidades durante el día (lts/hab/día) según el área o región donde se encuentre, por lo que debe garantizar en todo su tiempo de diseño, eficiencia.

Según el Reglamento Nacional de Edificaciones y la entidad prestadora de servicios de Saneamiento SEDALIB S.A. nos han mostrado las siguientes dotaciones:

Tabla 4.

Dotación en Zonas Urbanas

Descripción	Área (m^2)	Dotación (lit/hab/día)
Viviendas en clima frío	≤ 90	120
Viviendas en clima cálidos	≥ 90	150

Fuente: Planta de tratamiento de agua Sedalib S.A.

Tabla 5.
Consumo Doméstico

Actividades Básicas	LT/HAB/DIA
Bebida	05
Uso cocina	15
Lavado de ropa	40
Limpieza de baño	30
Higiene personal	20
Limpieza del hogar	40
Dotación del Consumo Domestico	150

Fuente: Epsel S.A

Tabla 6.
Dotación según Población y Clima.

Habitantes	Clima	
	Frio	Templado y Cálido
De 2,000 hab a 10,000 hab.	120 Lit/hab/día	150 lit/hab/día
10,000 hab a 50,000 hab	150 lit/hab/día	200 lit/hab/día
Más de 50,000 hab	200 lit/hab/día	250 lit/hab/día

Fuente: (RNE, 2015)

2.2.4.5. Caudal de Diseño

Conocida en la población la dotación y coeficientes de variación diaria y horaria es posible conocer los caudales de diseño según las siguientes formulas:

a) Consumo Promedio Diario (Qp)

Se define como el promedio de los consumos diarios durante un año de registros expresado en lit./seg.

$$Qp = \frac{\text{Poblacion} \times \text{Dotacion}}{86,400} \quad (\text{Its/s})$$

b) Consumo Máximo Diario (Qmax.d)

Se define como el día de máximo consumo de una serie de registros observados durante un año.

Se tiene en cuenta que los valores de K1 están entre 1.20 y 1.50, se asume el valor 1.3

$$Q_{\text{max.d}} = K1 \times Qp \quad (\text{Its/s})$$

c) Consumo Máximo Horario (Qmax.h)

Se define como la hora de máximo consumo durante un día.

Se tiene en cuenta que el valor de K2, están entre 1.8 y 2.5, se asume el valor de 1.8.

$$Q_{\max.h} = K_2 \times Q_p \quad (\text{Its/s})$$

d) Consumo Mínimo Horario (Qmin.h)

Se considera para $K_3 = 0.2$

$$Q_{\min.h} = K_3 \times Q_{md} \quad (\text{Its/s})$$

2.3. Marco Conceptual

2.3.1. Definición de Términos

Agua Potable

(Ayala, 2006, pág. 28), menciona que el Agua, por reunir los requisitos organolépticos, físicos, químicos y microbiológicos, en las condiciones señaladas en el Decreto 475 de 1998, puede ser consumida por la población humana sin provocar efectos adversos a la salud.

Aguas Superficiales

Son aquellos que están en los ríos, arroyos, lagos y lagunas, las principales ventajas de este tipo de aguas es que pueden utilizarse fácilmente, son visibles y si en algunos casos están contaminadas pueden ser saneadas fácilmente a un costo aceptable. (Manual de Diseño para Proyecto de Hidraulica, 2009, pág. 18)

Aguas Subterráneas

Según (Garcia, 2009, pág. 14), el agua subterránea más profunda puede permanecer oculta durante miles o millones de años. No obstante, la mayor parte de los yacimientos están a poca profundidad y desempeñan un papel discreto pero constante dentro de ciclo hidrológico".

Accesorios

Según; (Ayala, 2006, pág. 27), "Elementos, componentes de un sistema de tuberías, diferentes de las tuberías en sí, tales como uniones, codos, té, etc."

Acueducto

Según: (Ayala, 2006, pág. 28), "Sistema de abastecimiento de agua para una población".

Aducción

Según: (Ayala, 2006, pág. 28), "Componente a través del cual se transportan agua cruda, ya sea de flujo libre o a presión".

Conexión predial Simple

Según: (R.N.E. OS 50, 2015, pág. 2), aquella que sirve a un solo usuario.

Conexión predial múltiple

Según. (R.N.E. OS 50, 2015, pág. 2), es aquella que sirve a varios usuarios.

Conexión Domiciliaria de Agua Potable

Según: (R.N.E. OS 50, 2015, pág. 2), conjunto de elementos sanitarios incorporados al sistema con la finalidad de abastecer agua a cada lote.

Calidad de Agua.

Según (RNE, OS10, 2015, pág. 5), "Las características físicas, químicas y bacteriológicas del agua, hacen que sean aptas para el consumo humano, sin problemas para la salud, incluyendo apariencia, gusto y olor".

Consumo

Según: (Gimenez, 2011), "Es la cantidad de agua realmente utilizada por un núcleo urbano para una fecha determinada, expresada en litros (L) o metros cúbicos (m^3)"

Caudal

Según: (Bello y Pino, 2000, pág. 8), Cantidad de fluido que pasa en una unidad de tiempo, litros por segundo.

Caja porta medidor

Según: (R.N.E. OS 50, 2015, pág. 2), es la cámara en donde se ubicara e instalara el medidor.

Dotación

Según: (Ayala, 2006, pág. 30), "Es la cantidad de agua necesaria para satisfacer apropiadamente los requerimientos de un determinado núcleo urbano, formándose de la suma de requerimientos razonables requeridos".

Dotación diaria

Según: (RNE, 2015), "Cantidad de agua que se necesita diariamente para bastecer una población."

Medidor

Según: (R.N.E. OS 50, 2015, pág. 2), Elemento que registra el volumen de agua a través de él.

**6
Línea de Alimentación**

Esta línea es el conjunto de tuberías que sirven para conducir el agua desde el tanque de regularización hasta la red de distribución.
6
(Manual de Diseño para Proyecto de Hidraulica, 2009, pág. 20)

Ramal Distribuidor

Según: (R.N.E. OS 50, 2015, pág. 2), es la red que es alimentada por una tubería principal, se ubica en la vereda de los lotes y abastece a una o más viviendas.

Recubrimiento

Según: (R.N.E. OS 50, 2015, pág. 2), diferencia de nivel entre la superficie de terreno y la generatriz superior externa de la tubería (clave de la tubería).

Reservorio

Según (RNE, OS10, 2015, pág. 1), "Instalación natural o artificial utilizada para almacenar agua que abastecerá a la población".

Población de diseño

Según (Itaca, 2004, pág. 7) "El proyectista adoptara el diseño más adecuado para determinar la población futura, tomando para ello datos censales u otro tipo de fuentes donde refleje el crecimiento de la población".

Perdidas

Según (Saldarriaga, 2007, pág. 7), La pérdida de carga en una tubería o canal viene a ser la energía dinámica del fluido, perdida por la fricción de las partículas del fluido entre si y las paredes de la tubería.

Tubería

Según (Manual de Diseño de Agua Potable y Alcantarillado), Son elementos principales en el proceso de conducción del servicio de agua potable a los sectores poblados.

Válvulas de sectorización

Según (Ayala, 2006, pág. 29), "Son dispositivos que cierran el paso del agua en las tuberías de distribución, con el fin de sectorizar la red".

2.4. Hipótesis

Si se desarrolla una adecuada Planificación y un buen Diseño del Sistema de Agua Potable y Alcantarillado, nos permitirá llegar con un proyecto eficiente en cantidad y calidad para la población del Barrio N°2 del Sector Santa Verónica, Distrito de la Esperanza, Provincia de Trujillo.

2.5. Variables: Operacionalización de Variables

Tabla 7.

Operacionalización de la Variable Independiente

Variables	Definición Conceptual	Indicador	Unidad de Medida	Instrumento
Criterios Técnicos de Diseño	Diseño con concordante con Normas Sanitarias vigentes	Densidad Poblacional	N° de Habitantes	Encuestas
		Estudios Topográficos	Cotas/Áreas	Estación Total GPS, Excel, AutoCAD
		Estudios de Suelo	Capacidad Portante (kg/cm^3)	Bandejas, Balanzas, Hornos, Tamices, Maquina Triaxial.

Tabla 8.

Operacionalización de la Variable Dependiente

Variable	Definición Conceptual	Indicador	Unidad de Medida	Instrumento
Diseño del Sistema de Agua Potable y Alcantarillado	Conjuntos de Tuberías diseñadas para conducir la cantidad de agua. Con calidad y presiones suficientes	Dotación	Lt/hab/dia	Estación Total, GPS, Metodos y Software de Ingeniería Hidráulica
		Caudales	m ³ /s	
		Presiones	mca	
		Diámetros	Pulgadas	
		Diseño de Red (Software aplicables)	-----	

Fuente: Elaboración Propia.

III. METODOLOGÍA

3.1. Tipo y nivel de investigación

Por el propósito: Aplicado

Por la aplicación de procedimientos, por el programa de Wáter CAD, Mecánica de Fluidos, estudio de Mecánica de Suelos, levantamientos topográficos (altimetría y planimetría)

Por el Alcance: Descriptiva

Por la descripción del problema en el Barrio N° 2 al plantear la mejor solución y la determinación del punto de empalme para captar el agua.

3.2. Población y Muestra

3.2.1. Población

En este trabajo de investigación, la Población de Estudio fue el Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica que cuenta con 13,780 habitantes en un total de 2,756 viviendas, considerando 5 habitantes por vivienda en un área de 1km^2 en el Distrito de La Esperanza, Provincia de Trujillo.

3.2.2. Muestra

Este diseño tuvo como muestra El Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica del Distrito de La Esperanza, Provincia de Trujillo, beneficiando a escuelas, centros médicos y un estadio y viviendas, quienes contarán con el nuevo Servicio mejorado.

Este Diseño se desarrolló en función de criterios Técnicos – Económicos y Ambientalmente sostenible.

Así mismo, se calculó los diámetros de tuberías en función de los caudales, pendientes y velocidades, en concordancia con el RNE y fórmulas del caudal Máximo Horario para luego aplicar la fórmula de Hazen – Williams, así como se desarrollaron métodos iterativos y software.

3.3. Técnicas e instrumentos de investigación

3.3.1. La observación

Consideramos en emplear esta técnica porque tiene un grado de certeza y seguridad, además es la más correcta y apropiada para nuestra investigación, obteniendo información y datos precisos para su posterior análisis, en efecto se procedió a través de un levantamiento topográfico de la zona con estación total para obtener los planos de planta, localización, curvas de nivel, topografía en general, seguido del diseño del proyecto (punto del empalme, número de buzones y dimensiones, longitud y diámetro de las tuberías).

3.3.2. La verificación de los datos en las bases y análisis de documentos

Se utilizó porque son técnicas apropiadas para analizar y evaluar los censos poblacionales del 2007 y 2017, obteniendo la tasa de crecimiento poblacional y la población futura a un periodo de 20 años según el diseño de este proyecto.

3.3.3. La encuesta

Además de ser una técnica fiable, es la más conveniente para dar con el número de viviendas y el número de familias en un área determinada, número de familias por vivienda, la población total y las necesidades de la población, etc.

3.4. Diseño de Investigación

En esta investigación se realizaron pasos específicos relevantes para un diseño, como:

- El levantamiento topográfico, que es muy importante y es la base para la elaboración de un proyecto y hacer las secciones transversales de todas las calles del área de estudio.
- Se realizó el reconocimiento general del terreno para determinar la ubicación del punto de empalme de donde se pretende captar el agua para este nuevo diseño.
- Se determinó la población y la densidad poblacional para un periodo de diseño adoptado.

$$\text{Densidad} = \text{Población} / \text{vivienda.}$$

Tabla 9.

Periodo de Diseño según la cantidad de Población

Población	Periodo de Diseño
De 2,000 a 20,000 hab.	15 años
Más de 20,000 hab.	20 años

Fuente: (RNE, 2015)

Para obtener la tasa de crecimiento se tiene que considerar los censos realizados en el Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica.

Tabla 10.

Censo del Barrio N° 2

Año de censo	Población
2007	8,811.59
2017	12,167.59

Fuente. (I.N.E.I. censo, 2017)

Finalmente se elaboró los planos del diseño final de Agua Potable y Alcantarillado.

3.5. Procesamiento y análisis de datos

La actividad de encuestas se dio dentro de un área poblada de 1km^2 , en el Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica del Distrito de la Esperanza, obteniendo como resultado 2,756 viviendas, 5 personas por casa y una población actual de 13,780 habitantes. El desarrollo de esta actividad se encuentra representada en tablas de cálculo (Microsoft Excel).

3.5.1. Levantamiento topográfico

El distrito de La Esperanza cuenta con un área libre de 77,875.00 m² en los exteriores del Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica, lugar donde se planteara la ejecución del Proyecto: Planificación y Diseño de un sistema de Agua Potable y Alcantarillado para el Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica, Distrito de La Esperanza, Provincia de Trujillo, Departamento de La Libertad.

Se pudo observar durante la visita de inspección que dicho terreno tiene forma de un polígono semi-regular, presenta una topografía ondulada semi-plano con un desnivel promedio de entre 2.00 a 2.50 m.

Su ubicación comprende entre las calles Mateo del Toro y Zambrano, la A.V. José Gabriel Condorcanqui, la Calle Egipto y la A.V. Cahuide.

La localización del Barrio N° 2 se encuentra netamente en una zona urbana, su terreno es óptima para cualquier tipo de edificaciones comerciales y multifamiliares ya que está situado en un área donde no se registra fenómenos naturales que haga peligrar la Infraestructura.

El área de estudio, no se ubica cerca a fuentes de contaminación como: rellenos sanitarios, zonas industriales con altos niveles de contaminación (olores y ruidos etc.).

En la intervención no existirán riesgos de erosión, alteración de áreas ecológicamente frágiles por las características del suelo, deforestación, afectación de los terrenos en cultivo por el uso del terreno; alteración o destrucción del hábitat; flora y fauna afectadas negativamente como la obstrucción del desplazamiento de la fauna silvestre; alteración de áreas de valor histórico, cultural, natural o estético, y otros.

Se tendrá en cuenta minimizar los impactos ambientales negativos o amenazas a zonas de interés histórico, arquitectónico, arqueológico o áreas naturales protegidas.

Cuenta con los servicios básicos instalados:

- Abastecimiento de agua.- cuenta con el servicio de agua.
- Red de desagüe.- cuenta con el servicio de desagüe.
- Electrificación.- cuenta con el servicio de energía eléctrica.

Toda esta información nos permitió realizar el Diseño del sistema, considerando que los planos topográficos y los programas de diseño (AutoCAD y CivilCAD) son herramientas importantes. Sumado estas actividades se procedió con la proyección y aplicación del Sistema. El análisis estadístico y las encuestas ejecutadas son importantes para obtener los datos correspondientes para el diseño.

El cálculo Hidráulico para las tuberías de PVC, nos permite determinar los diámetros, pendientes, longitudes, caudal máximo horario, velocidad de diseño, entre otros.

IV. PRESENTACIÓN DE RESULTADOS

4.1. Propuesta de Investigación

El presente proyecto propone una nueva Planificación y Diseño de la Red de Distribución de Agua Potable y Alcantarillado en el sector de crecimiento poblacional y el mejoramiento del régimen de abastecimiento de agua, para ello se considera la Opinión Técnica de Factibilidad de Estudios otorgadas por SEDALIB, donde propone un empalme a la red existente de 18" de diámetro ubicadas en la Cámara Esperanza del Distrito de La Esperanza, con una red de 12" y 10" de diámetro hasta los tres puntos de distribución ubicados en la AV. José Gabriel Condorcanqui, para luego alimentar de manera individual dicho proyecto.

Para el mejoramiento del sistema de alcantarillado se considera cambiar la red existente de asbesto y cemento por una nueva red de tubería de PVC S – 25 de 8" de diámetro, teniendo en cuenta que en la actualidad el área de estudio cuenta con viviendas multifamiliares, evacuando a través de colectores hacia la red principal ubicados en buzones de la red existente.

En el presente trabajo de investigación se aplicaron los conocimientos adquiridos en la universidad, los cuales se ajustan a las normas técnicas actuales de saneamiento, y para los diseños se aplicaron metodologías existentes.

4.2. Análisis e interpretación de resultados

4.2.1. Población actual

- Población de Diseño: 19,595 hab.
- Periodo de Diseño: 20 años.

Tabla 11.

Densidad Poblacional

Localidad	Densidad (hab/viv)
Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica	5

Fuente: Elaboración Propia

4.2.2. Proyección de Población

La proyección de población, se efectúa considerando la tasa de crecimiento inter censal de $r = 2.11\%$, la cual es resultado de la evolución poblacional del Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica.

r	=	0.0211
N° lotes	=	2,756
D	=	5.00
$Pf = Po * (1 + r*t/100)$		

	AÑO	P(hab)	Cnx-Tot	Cobert
0	2019	13,780	2,756	0%
1	2020	14,071	2,814	100%
2	2021	14,362	2,872	100%
3	2022	14,652	2,930	100%
4	2023	14,943	2,989	100%
5	2024	15,234	3,047	100%
6	2025	15,525	3,105	100%
7	2026	15,815	3,163	100%
8	2027	16,106	3,221	100%
9	2028	16,397	3,279	100%
10	2029	16,688	3,338	100%
11	2030	16,978	3,396	100%
12	2031	17,269	3,454	100%
13	2032	17,560	3,512	100%
14	2033	17,851	3,570	100%
15	2034	18,141	3,628	100%
16	2035	18,432	3,686	100%
17	2036	18,723	3,745	100%
18	2037	19,014	3,803	100%
19	2038	19,304	3,861	100%
20	2039	19,595	3,919	100%

RESUMEN - PROYECTO				
Descripción	P. Actual	P. Futura	V. Actual	V. Futura
BARRIO N° 2	13,780	19,595	2,756	3,919
TOTAL	13,780	19,595	2,756	3,919

4.2.3. Determinación de Variación de Consumo o Demanda

como		
DEMANDA DIARIA	"K1"=	1.30
DEMANDA HORARIA	"K2"=	1.80

Considerando una dotación de 150 Litros/Habitante/Día y una población de 19,595 habitantes, tenemos:

4.2.3.1. Consumo Promedio Diario Anual (Qp)

$$Q_p = \frac{\text{Poblacion} \times \text{Dotacion}}{86,400} \quad (\text{Its/s})$$

$$Q_p = \frac{19,595 \times 150}{86,400} = 34.02 \text{ Lts/s}$$

4.2.3.2. Consumo Máximo Diario (Qmax.d)

$$Q_{md} = K_1 \times Q_p \quad (\text{Its/s})$$

$$Q_{md} = 1.3 \times 34.02 = 44.23 \text{ Its/s}$$

4.2.3.3. Consumo Máximo Horario (Qmax.h)

$$Q_{mh} = K_2 \times Q_p \quad (\text{Its/s})$$

$$Q_{mh} = 1.8 \times 34.02 = 61.23 \text{ Its/s}$$

4.2.3.4. Consumo Mínimo Horario (Qmm)

$$Q_{minh} = K_3 \times Q_{md} \quad (\text{Its/s})$$

$$Q_{minh} = 0.2 \times 44.23 = 8.85 \text{ Its/s}$$

Se considera para $K_3 = 0.2$

4.2.4. Descripción del Sistema de Agua potable

De acuerdo a la Opinión Técnica de Factibilidad de Estudios otorgadas por la Empresa prestadora de servicios SEDALIB S.A., el funcionamiento de este proyecto se dará según los siguientes términos:

4.2.4.1. Punto de empalme

- Empalmar a la red existente de 18" de fierro fundido, dentro de la Cámara Esperanza, ubicada en la calle Tahuantinsuyo cuadra 17 – La Esperanza.
- El empalme debe tener su respectiva válvula de control (válvula mariposa), luego proyectar por el Jirón: Moreno una red de PVC, Clase 10 de 12" de diámetro, hasta el número 1779 en la AV. José Gabriel Condorcanqui; donde se deberá construir una caja de concreto con sus dos válvulas de control (02 compuertas y 01 mariposa), válvula de purga de aire de 2" de diámetro, de marca reconocida y macro medidor homologado por INACAL; el cual se proyectara a 3 puntos de distribución ubicados en la AV. José Gabriel Condorcanqui, con una red de 10" de diámetro, los que permitirán la mayor fluidez y distribución del agua en este nuevo diseño independiente.

4.2.4.2. Redes Secundarias:

- Las tuberías de las redes de agua deben ser de 6" de diámetro de PVC, Clase 7,5 (Serie 13,3).

- El proyecto debe contemplar válvulas de purga de aire de 2" de diámetro, de marca reconocida y así mismo contar con sus respectivos planos.
- Cada vivienda debe contar con cisterna enterrada para garantizar el abastecimiento de agua.

Proyección de Demanda de Agua Potable Barrio N° 2 – La Esperanza.

AÑO	POBLACIÓN	COBER		POBLACIÓN SERVIDA	CONEXIÓN DOMICILIARIA	Qprom l/s	QMD		QMH		DEMANDA AGUA POTABLE		
		%					1.3	1.8	M3/DIA	M3/MES	M3/AÑO		
0	13,780	100%		13,780	2,756	23.92	31.10	43.06	2,067.0	62,010.0	744,120.0		
1	14,071	100%		14,071	2,814	24.43	31.76	43.97	2,110.6	63,318.4	759,820.9		
2	14,362	100%		14,362	2,872	24.93	32.41	44.88	2,154.2	64,626.8	775,521.9		
3	14,652	100%		14,652	2,930	25.44	33.07	45.79	2,197.8	65,935.2	791,222.8		
4	14,943	100%		14,943	2,989	25.94	33.73	46.70	2,241.5	67,243.6	806,923.7		
5	15,234	100%		15,234	3,047	26.45	34.38	47.61	2,285.1	68,552.1	822,624.7		
6	15,525	100%		15,525	3,105	26.95	35.04	48.51	2,328.7	69,860.5	838,325.6		
7	15,815	100%		15,815	3,163	27.46	35.69	49.42	2,372.3	71,168.9	854,026.5		
8	16,106	100%		16,106	3,221	27.96	36.35	50.33	2,415.9	72,477.3	869,727.5		
9	16,397	100%		16,397	3,279	28.47	37.01	51.24	2,459.5	73,785.7	885,428.4		
10	16,688	100%		16,688	3,338	28.97	37.66	52.15	2,503.1	75,094.1	901,129.3		
11	16,978	100%		16,978	3,396	29.48	38.32	53.06	2,546.8	76,402.5	916,830.3		
12	17,269	100%		17,269	3,454	29.98	38.98	53.97	2,590.4	77,710.9	932,531.2		
13	17,560	100%		17,560	3,512	30.49	39.63	54.87	2,634.0	79,019.3	948,232.1		
14	17,851	100%		17,851	3,570	30.99	40.29	55.78	2,677.6	80,327.8	963,933.0		
15	18,141	100%		18,141	3,628	31.50	40.94	56.69	2,721.2	81,636.2	979,634.0		
16	18,432	100%		18,432	3,686	32.00	41.60	57.60	2,764.8	82,944.6	995,334.9		
17	18,723	100%		18,723	3,745	32.51	42.26	58.51	2,808.4	84,253.0	1,011,035.8		
18	19,014	100%		19,014	3,803	33.01	42.91	59.42	2,852.0	85,561.4	1,026,736.8		
19	19,304	100%		19,304	3,861	33.51	43.57	60.33	2,895.7	86,869.8	1,042,437.7		
20	19,595	100%		19,595	3,919	34.0	44.2	61.23	2,939.3	88,178.2	1,058,138.6		

Resumen de la Proyección de Demanda de Agua Potable - Barrio N° 2

Descripción	Población (hab)		Caudales Aporte al Agua (lps)			Caudales Aporte al Desagüe (lps)			Vol. Reservorio (m3)
	2,019	2,039	Qprom	Qmd	Qmh	Qprom	Qmd	Qmh	
BARRIO N° 2	13780	19595	34.02	44.23	61.23	27.22	35.38	48.99	165.00

Datos del diseño Hidráulico:

- Caudal Máximo Diario: 44.23 Lit/Seg
- Coeficiente de Fricción en la fórmula de Hazen y Williams: 150

Para el cálculo de tubería que trabajan a presión, se utilizó la fórmula de 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 $\left[\frac{\sqrt{pie}}{seg} \right]$

D = Diámetro de la tubería (pulgadas)

Hf = pérdida de carga unitaria – pendiente (m/km)

Q conducción = caudal de conducción (Lit/Seg)

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

Diseño de Cálculo Hidráulico.

DEFINICION DE LA RED	NIVEL DINAMICO COTA - (m.s.n.m.)	CANTID AD DE TUBERIA (unidad)	LONG. DE TUBERIA (m)	PENDIENTE (m/m)	CAUDAL (m ³ /Seg.)	DIAMETRO CALCULADO (mm)	DIAMETRO ASUMIDO (mm)	VELOCIDAD REAL (m/Seg.)	PERDIDA DE CARGA UNITARIA (m/Km)	H _r ACUMULA DA (m)	ALTURA PIEZOMETR. - COTA - (m.s.n.m.)	PRESION (m) †
Nº de tramos												
PUNTO PRINCIPAL	122.54	0.00	0.00		0.044						122.540	0.000
Tramo 1	120.00	31.00	5.82	0.436	0.044	87.636	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	122.405	2.405
Tramo 2	119.00	29.00	5.82	0.172	0.044	106.121	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	122.134	3.134
Tramo 3	118.56	16.00	5.82	0.076	0.044	125.606	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	121.999	3.439
Tramo 4	117.50	31.00	5.82	0.182	0.044	104.859	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	121.728	4.228
Tramo 5	117.00	19.00	5.82	0.086	0.044	122.352	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	121.592	4.592
Tramo 6	114.70	24.00	5.82	0.395	0.044	89.440	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	121.322	6.622
Tramo 7	114.32	15.00	5.82	0.065	0.044	129.444	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	121.186	6.866
Tramo 8	113.38	14.00	5.82	0.162	0.044	107.478	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	120.916	7.536
Tramo 9	113.18	15.00	5.82	0.034	0.044	147.678	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	120.780	7.600
Tramo 10	113.01	13.00	5.82	0.029	0.044	152.689	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	120.509	7.499
Tramo 11	113.00	29.00	5.82	0.002	0.044	273.180	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	120.374	7.374
Tramo 12	112.00	19.00	5.82	0.172	0.044	106.121	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	120.103	8.103
Tramo 13	110.52	14.00	5.82	0.254	0.044	97.914	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	119.968	9.448
Tramo 14	110.40	19.00	5.82	0.021	0.044	164.009	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	119.697	9.297
Tramo 15	110.00	21.00	5.82	0.069	0.044	128.088	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	119.562	9.562
Tramo 16	109.51	14.00	5.82	0.084	0.044	122.860	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	119.291	9.781
Tramo 17	109.37	13.00	5.82	0.024	0.044	158.899	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	119.156	9.786
Tramo 18	108.86	4.00	5.82	0.088	0.044	121.855	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	118.885	10.025
Tramo 19	108.30	19.00	5.82	0.096	0.044	119.538	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	118.750	10.450
Tramo 20	108.00	32.00	5.82	0.052	0.044	135.882	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	118.479	10.479
Tramo 21	107.40	14.00	5.82	0.103	0.044	117.856	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	118.344	10.944
Tramo 22	107.38	34.00	5.82	0.003	0.044	236.941	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	118.073	10.693

DEFINICION DE LA RED	NIVEL DINAMICO (m.s.n.m.)	CANTIDAD DE TUBERIA (unidades)	LONG. DE TUBERIA (m)	PENDIENTE (m/m)	CAUDAL (m ³ /Seg.)	DIAMETRO CALCULADO (mm)	DIAMETRO ASUMIDO (mm)	VELOCIDAD REAL (m/Seg.)	PERDIDA DE CARGA UNITARIA (m/Km)	H _r ACUMULADA (m)	ALTURA PIEZOMETR. - COTA - (m.s.n.m.)	PRESION (m) †
Nº de tramos								→ (m/Seg.)	(m/Km)	→ (m)	(m.s.n.m.)	(m) †
Tramo 23	107.26	13.00	5.82	0.021	0.044	164.009	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	117.937	10.677
Tramo 24	106.52	19.00	5.82	0.127	0.044	112.889	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	117.667	11.147
Tramo 25	106.30	21.00	5.82	0.038	0.044	144.816	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	117.531	11.231
Tramo 26	106.00	14.00	5.82	0.052	0.044	135.882	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	117.261	11.261
Tramo 27	105.81	17.00	5.82	0.033	0.044	149.242	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	117.125	11.315
Tramo 28	105.65	14.00	5.82	0.027	0.044	154.602	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	116.854	11.204
Tramo 29	105.40	27.00	5.82	0.043	0.044	141.065	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	116.719	11.319
Tramo 30	105.23	6.00	5.82	0.029	0.044	152.689	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	116.448	11.218
Tramo 31	105.00	16.00	5.82	0.040	0.044	143.501	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	116.313	11.313
Tramo 32	104.90	28.00	5.82	0.017	0.044	170.265	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	116.042	11.142
Tramo 33	104.50	14.00	5.82	0.069	0.044	128.088	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	115.907	11.407
Tramo 34	103.77	15.00	5.82	0.125	0.044	113.205	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	115.636	11.866
Tramo 35	103.35	20.00	5.82	0.072	0.044	126.811	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	115.501	12.151
Tramo 36	103.27	24.00	5.82	0.014	0.044	178.247	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	115.230	11.960
Tramo 37	103.26	19.00	5.82	0.002	0.044	273.180	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	115.095	11.835
Tramo 38	103.00	19.00	5.82	0.045	0.044	139.933	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	114.824	11.824
Tramo 39	102.45	14.00	5.82	0.095	0.044	119.981	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	114.688	12.238
Tramo 40	102.34	21.00	5.82	0.019	0.044	166.965	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	114.418	12.078
Tramo 41	102.01	13.00	5.82	0.057	0.044	133.248	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	114.282	12.272
Tramo 42	102.00	14.00	5.82	0.002	0.044	273.180	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	114.012	12.012
Tramo 43	101.36	5.00	5.82	0.110	0.044	116.305	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	113.876	12.516
Tramo 44	101.34	12.00	5.82	0.003	0.044	236.941	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	113.606	12.266
Tramo 45	101.00	18.00	5.82	0.058	0.044	132.434	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	113.470	12.470
Tramo 46	100.59	13.00	5.82	0.070	0.044	127.440	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	113.199	12.609

DEFINICION DE LA RED	NIVEL DINAMICO (m.s.n.m.)	CANTIDAD DE TUBERIA (unidad)	LONG. DE TUBERIA (m)	PENDIENTE (m/m)	CAUDAL (m ³ /Seg)	DIAMETRO CALCULADO (mm)	DIAMETRO ASUMIDO (mm)	VELOCIDAD REAL (m/Seg)	PERDIDA DE CARGA UNITARIA (m/Km)	H _r ACUMULADA (m)	ALTURA PIEZOMETR. - COTA - (m.s.n.m.)	PRESION (m) †
N° de tramos	4							→		→		
Tramo 47	100.55	14.00	5.82	0.007	0.044	205.509	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	113.064	12.514
Tramo 48	100.50	25.00	5.82	0.009	0.044	196.306	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	112.793	12.293
Tramo 49	100.28	18.00	5.82	0.038	0.044	144.816	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	112.658	12.378
Tramo 50	100.21	35.00	5.82	0.012	0.044	183.202	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	112.387	12.177
Tramo 51	100.02	129.00	5.82	0.033	0.044	149.242	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	112.252	12.232
Tramo 52	100.00	19.00	5.82	0.003	0.044	236.941	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	111.981	11.981
Tramo 53	99.52	13.00	5.82	0.082	0.044	123.382	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	111.846	12.326
Tramo 54	99.35	13.00	5.82	0.029	0.044	152.689	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	111.575	12.225
Tramo 55	99.22	19.00	5.82	0.022	0.044	161.335	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	111.440	12.220
Tramo 56	99.00	13.00	5.82	0.038	0.044	144.816	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	111.169	12.169
Tramo 57	98.63	27.00	5.82	0.064	0.044	130.155	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	111.033	12.403
Tramo 58	98.44	18.00	5.82	0.033	0.044	149.242	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	110.763	12.323
Tramo 59	98.17	34.00	5.82	0.046	0.044	138.853	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	110.627	12.457
Tramo 60	98.12	5.00	5.82	0.009	0.044	196.306	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	110.357	12.237
Tramo 61	98.10	8.00	5.82	0.003	0.044	236.941	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	110.221	12.121
Tramo 62	98.05	12.00	5.82	0.009	0.044	196.306	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	109.951	11.901
Tramo 63	98.00	14.00	5.82	0.009	0.044	196.306	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	109.815	11.815
Tramo 64	97.70	35.00	5.82	0.052	0.044	135.882	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	109.544	11.844
Tramo 65	97.00	14.00	5.82	0.120	0.044	114.184	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	109.409	12.409
Tramo 66	96.46	18.00	5.82	0.093	0.044	120.434	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	109.138	12.678
Tramo 67	96.40	11.00	5.82	0.010	0.044	189.093	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	109.003	12.603
Tramo 68	96.30	13.00	5.82	0.017	0.044	170.265	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	108.732	12.432
Tramo 69	96.00	25.00	5.82	0.052	0.044	135.882	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	108.597	12.597

DEFINICION DE LA RED	NIVEL DINAMICO (m.s.n.m.)	CANTIDAD DE TUBERIA (Unidad)	LONG. DE TUBERIA (m)	PENDIENTE (m/m)	CAUDAL (m ³ /Seg)	DIAMETRO CALCULADO (mm)	DIAMETRO ASUMIDO (mm)	VELOCIDAD REAL (m/Seg)	PERDIDA DE CARGA UNITARIA (m/Km)	H _r ACUMULADA (m)	ALTURA PIEZOMETR. - COTA - (m.s.n.m.)	PRESION (m) ↑
N° de tramos	4							→		→		
Tramo 70	95.54	20.00	5.82	0.079	0.044	124.465	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	108.326	12.786
Tramo 71	95.50	25.00	5.82	0.007	0.044	205.509	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	108.191	12.691
Tramo 72	95.37	13.00	5.82	0.022	0.044	161.335	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	107.920	12.550
Tramo 73	95.25	20.00	5.82	0.021	0.044	164.009	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	107.785	12.535
Tramo 74	95.00	14.00	5.82	0.043	0.044	141.065	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	107.514	12.514
Tramo 75	94.44	13.00	5.82	0.096	0.044	119.538	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	107.378	12.938
Tramo 76	94.40	4.00	5.82	0.007	0.044	205.509	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	107.108	12.708
Tramo 77	94.30	10.00	5.82	0.017	0.044	170.265	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	106.972	12.672
Tramo 78	94.25	14.00	5.82	0.009	0.044	196.306	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	106.702	12.452
Tramo 79	94.18	23.00	5.82	0.012	0.044	183.202	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	106.566	12.386
Tramo 80	94.05	60.00	5.82	0.022	0.044	161.335	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	106.296	12.246
Tramo 81	94.00	18.00	5.82	0.009	0.044	196.306	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	106.160	12.160
Tramo 82	93.41	13.00	5.82	0.101	0.044	118.264	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	105.889	12.479
Tramo 83	93.34	5.00	5.82	0.012	0.044	183.202	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	105.754	12.414
Tramo 84	93.00	20.00	5.82	0.058	0.044	132.434	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	105.483	12.483
Tramo 85	92.80	2.00	5.82	0.034	0.044	147.678	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	105.348	12.548
Tramo 86	92.66	20.00	5.82	0.024	0.044	158.899	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	105.077	12.417
Tramo 87	92.47	14.00	5.82	0.033	0.044	149.242	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	104.942	12.472
Tramo 88	92.35	18.00	5.82	0.021	0.044	164.009	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	104.671	12.321
Tramo 89	92.34	11.00	5.82	0.002	0.044	273.180	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	104.536	12.196
Tramo 90	92.19	22.00	5.82	0.026	0.044	156.664	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	104.265	12.075
Tramo 91	92.07	6.00	5.82	0.021	0.044	164.009	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	104.130	12.060
Tramo 92	92.00	13.00	5.82	0.012	0.044	183.202	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	103.859	11.859

DEFINICION DE LA RED	NIVEL DINAMICO (m.s.n.m.)	CANTIDAD DE TUBERIA (Unidad)	LONG. DE TUBERIA (m)	PENDIENTE (m/m)	CAUDAL (m ³ /Seg)	DIAMETRO CALCULADO (mm)	DIAMETRO ASUMIDO (mm)	VELOCIDAD REAL (m/Seg)	PERDIDA DE CARGA UNITARIA (m/Km)	H _r ACUMULADA (m)	ALTURA PIEZOMETR. - COTA - (m.s.n.m.)	PRESION (m) †
N° de tramos	4							→		→		
Tramo 93	91.18	22.00	5.82	0.141	0.044	110.535	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	103.723	12.543
Tramo 94	91.00	20.00	5.82	0.031	0.044	150.908	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	103.453	12.453
Tramo 95	90.85	6.00	5.82	0.026	0.044	156.664	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	103.317	12.467
Tramo 96	90.77	93.00	5.82	0.014	0.044	178.247	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	103.047	12.277
Tramo 97	90.70	26.00	5.82	0.012	0.044	183.202	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	102.911	12.211
Tramo 98	90.60	35.00	5.82	0.017	0.044	170.265	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	102.641	12.041
Tramo 99	90.54	14.00	5.82	0.010	0.044	189.093	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	102.505	11.965
Tramo 100	90.00	18.00	5.82	0.093	0.044	120.434	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	102.234	12.234
Tramo 101	89.69	13.00	5.82	0.053	0.044	134.970	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	102.099	12.409
Tramo 102	89.58	18.00	5.82	0.019	0.044	166.965	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	101.828	12.248
Tramo 103	89.49	18.00	5.82	0.015	0.044	173.988	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	101.693	12.203
Tramo 104	89.44	18.00	5.82	0.009	0.044	196.306	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	101.422	11.982
Tramo 105	89.34	13.00	5.82	0.017	0.044	170.265	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	101.287	11.947
Tramo 106	89.00	13.00	5.82	0.058	0.044	132.434	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	101.016	12.016
Tramo 107	88.74	14.00	5.82	0.045	0.044	139.933	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	100.881	12.141
Tramo 108	88.34	20.00	5.82	0.069	0.044	128.088	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	100.610	12.270
Tramo 109	88.25	13.00	5.82	0.015	0.044	173.988	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	100.475	12.225
Tramo 110	88.15	15.00	5.82	0.017	0.044	170.265	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	100.204	12.054
Tramo 111	88.00	12.00	5.82	0.026	0.044	156.664	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	100.068	12.068
Tramo 112	87.77	10.00	5.82	0.040	0.044	143.501	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	99.798	12.028
Tramo 113	87.67	27.00	5.82	0.017	0.044	170.265	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	99.662	11.992
Tramo 114	87.51	13.00	5.82	0.027	0.044	154.602	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	99.392	11.882
Tramo 115	87.46	18.00	5.82	0.009	0.044	196.306	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	99.256	11.796

DEFINICION DE LA RED	NIVEL DINAMICO (m.s.n.m.)	CANTIDAD DE TUBERIA (unidad)	LONG. DE TUBERIA (m)	PENDIENTE (m/m)	CAUDAL (m ³ /Seg)	DIAMETRO CALCULADO (mm)	DIAMETRO ASUMIDO (mm)	VELOCIDAD REAL (m/Seg)	PERDIDA DE CARGA UNITARIA (m/Km)	H _r ACUMULADA (m)	ALTURA PIEZOMETR. - COTA - (m.s.n.m.)	PRESION (m) †
N° de tramos	4							→		→		
Tramo 116	87.45	13.00	5.82	0.002	0.044	273.180	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	98.985	11.535
Tramo 117	87.39	11.00	5.82	0.010	0.044	189.093	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	98.850	11.460
Tramo 118	87.25	10.00	5.82	0.024	0.044	158.899	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	98.579	11.329
Tramo 119	87.19	18.00	5.82	0.010	0.044	189.093	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	98.444	11.254
Tramo 120	87.18	20.00	5.82	0.002	0.044	273.180	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	98.173	10.993
Tramo 121	87.10	19.00	5.82	0.014	0.044	178.247	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	98.038	10.938
Tramo 122	87.00	12.00	5.82	0.017	0.044	170.265	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	97.767	10.767
Tramo 123	86.73	14.00	5.82	0.046	0.044	138.853	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	97.632	10.902
Tramo 124	86.48	13.00	5.82	0.043	0.044	141.065	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	97.361	10.881
Tramo 125	86.23	9.00	5.82	0.043	0.044	141.065	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	97.226	10.996
Tramo 126	86.21	20.00	5.82	0.003	0.044	236.941	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	96.955	10.745
Tramo 127	86.00	35.00	5.82	0.036	0.044	146.206	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	96.820	10.820
Tramo 128	85.55	15.00	5.82	0.077	0.044	125.027	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	96.549	10.999
Tramo 129	85.34	18.00	5.82	0.036	0.044	146.206	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	96.413	11.073
Tramo 130	85.33	13.00	5.82	0.002	0.044	273.180	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	96.143	10.813
Tramo 131	85.09	19.00	5.82	0.041	0.044	142.252	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	96.007	10.917
Tramo 132	85.05	96.00	5.82	0.007	0.044	205.509	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	95.737	10.687
Tramo 133	85.00	12.00	5.82	0.009	0.044	196.306	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	95.601	10.601
Tramo 134	84.61	13.00	5.82	0.067	0.044	128.755	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	95.330	10.720
Tramo 135	84.30	85.00	5.82	0.053	0.044	134.970	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	95.195	10.895
Tramo 136	84.00	35.00	5.82	0.052	0.044	135.882	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	94.924	10.924
Tramo 137	83.83	12.00	5.82	0.029	0.044	152.689	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	94.789	10.959
Tramo 138	83.34	19.00	5.82	0.084	0.044	122.860	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	94.518	11.178

DEFINICION DE LA RED	NIVEL DINAMICO (m.s.n.m.)	CANTIDAD DE TUBERIA (Unidad)	LONG. DE TUBERIA (m)	PENDIENTE (m/m)	CAUDAL (m ³ /Seg.)	DIAMETRO CALCULADO (mm)	DIAMETRO ASUMIDO (mm)	VELOCIDAD REAL (m/Seg.)	PERDIDA DE CARGA UNITARIA (m/Km)	H _r ACUMULA DA (m)	ALTURA PIESOMETR. - COTA - (m.s.n.m.)	PRESION (m) ↑
N° de tramos	DOTA -							→		→		
Tramo 139	83.25	98.00	5.82	0.015	0.044	173.988	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	94.383	11.133
Tramo 140	83.15	20.00	5.82	0.017	0.044	170.265	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	94.112	10.962
Tramo 141	83.00	13.00	5.82	0.026	0.044	156.664	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	93.977	10.977
Tramo 142	82.50	14.00	5.82	0.086	0.044	122.352	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	93.706	11.206
Tramo 143	82.12	17.00	5.82	0.065	0.044	129.444	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	93.571	11.451
Tramo 144	82.11	51.00	5.82	0.002	0.044	273.180	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	93.300	11.190
Tramo 145	82.05	111.00	5.82	0.010	0.044	189.093	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	93.165	11.115
Tramo 146	82.00	13.00	5.82	0.009	0.044	196.306	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	92.894	10.894
Tramo 147	81.35	20.00	5.82	0.112	0.044	115.935	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	92.758	11.408
Tramo 148	81.15	13.00	5.82	0.034	0.044	147.678	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	92.488	11.338
Tramo 149	81.00	13.00	5.82	0.026	0.044	156.664	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	92.352	11.352
Tramo 150	80.62	20.00	5.82	0.065	0.044	129.444	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	92.082	11.462
Tramo 151	80.56	13.00	5.82	0.010	0.044	189.093	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	91.946	11.386
Tramo 152	80.21	14.00	5.82	0.060	0.044	131.648	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	91.675	11.465
Tramo 153	79.83	17.00	5.82	0.065	0.044	129.444	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	91.540	11.710
Tramo 154	79.69	20.00	5.82	0.024	0.044	158.899	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	91.269	11.579
Tramo 155	79.25	13.00	5.82	0.076	0.044	125.606	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	91.134	11.884
Tramo 156	78.76	16.00	5.82	0.084	0.044	122.860	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	90.863	12.103
Tramo 157	78.65	13.00	5.82	0.019	0.044	166.965	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	90.728	12.078
Tramo 158	78.55	50.00	5.82	0.017	0.044	170.265	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	90.457	11.907
Tramo 159	78.33	20.00	5.82	0.038	0.044	144.816	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	90.322	11.992
Tramo 160	78.00	13.00	5.82	0.057	0.044	133.248	160	2.200 m/Seg	0.135	0.271	90.051	12.051
Tramo 161	77.70	14.00	5.82	0.052	0.044	135.882	160	2.200 m/Seg	0.135	0.135	89.916	12.216

DEFINICION DE LA RED	NIVEL DINAMICO (m.s.n.m.)	CANTIDAD DE TUBERIA (Unidad)	LONG. DE TUBERIA (m)	PENDIENTE (m/m)	CAUDAL (m ³ /Seg.)	DIAMETRO CALCULADO (mm)	DIAMETRO ASUMIDO (mm)	VELOCIDAD REAL (m/Seg.)	PERDIDA DE CARGA UNITARIA (m/Km)	H _r ACUMULADA (m)	ALTURA PIEZOMETR. - COTA - (m.s.n.m.)	PRESION (m) ↑
N° de tramos	77.60	5.00	5.82	0.017	0.044	170.265	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	89.645	12.045
Tramo 162	77.32	6.00	5.82	0.048	0.044	137.820	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	89.510	12.190
Tramo 163	77.00	12.00	5.82	0.055	0.044	134.093	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	89.239	12.239
Tramo 164	76.63	20.00	5.82	0.064	0.044	130.155	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	89.103	12.473
Tramo 165	76.39	20.00	5.82	0.041	0.044	142.252	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	88.833	12.443
Tramo 166	76.30	13.00	5.82	0.015	0.044	173.988	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	88.697	12.397
Tramo 167	76.00	12.00	5.82	0.052	0.044	135.882	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	88.427	12.427
Tramo 168	75.86	16.00	5.82	0.024	0.044	158.899	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	88.291	12.431
Tramo 169	75.75	13.00	5.82	0.019	0.044	166.965	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.271	88.020	12.270
Tramo 170	75.00	263.21	5.82	0.129	0.044	112.578	160	2.200 m/Seg.	0.135	0.135	87.885	12.885

Demanda de Alcantarillado

PROYECCION DE DEMANDA BARRIO N° 2 - LA ESPERANZA.										CAUDALES AGUA POTABLE					CAUDALES ALCANTARILLADO				
Año	Poblac	COBER		Pob. Servida	Conex. Totales	VOLUMEN DE AGUA POTABLE A PRODUCIR			Qprom	QMD	QMH	K	Qprom	QMD	QMH				
		%	M3/DIA			M3/MES	M3/AÑO	I/s								1.3	1.8		
																		UNID	m3/año
0	13,780	0.0	2,067.0	2,756.0	2,067.0	62,010.0	744,120.0	23.9	31.1	43.1	0.8	19.1	24.9	34.5					
1	14,071	1.0	2,110.6	2,814.2	2,110.6	63,318.4	759,820.9	24.4	31.8	44.0	0.8	19.5	25.4	35.2					
2	14,362	1.0	2,154.2	2,872.3	2,154.2	64,626.8	775,521.9	24.9	32.4	44.9	0.8	19.9	25.9	35.9					
3	14,652	1.0	2,197.8	2,930.5	2,197.8	65,935.2	791,222.8	25.4	33.1	45.8	0.8	20.4	26.5	36.6					
4	14,943	1.0	2,241.5	2,988.6	2,241.5	67,243.6	806,923.7	25.9	33.7	46.7	0.8	20.8	27.0	37.4					
5	15,234	1.0	2,285.1	3,046.8	2,285.1	68,552.1	822,624.7	26.4	34.4	47.6	0.8	21.2	27.5	38.1					
6	15,525	1.0	2,328.7	3,104.9	2,328.7	69,860.5	838,325.6	27.0	35.0	48.5	0.8	21.6	28.0	38.8					
7	15,815	1.0	2,372.3	3,163.1	2,372.3	71,168.9	854,026.5	27.5	35.7	49.4	0.8	22.0	28.6	39.5					
8	16,106	1.0	2,415.9	3,221.2	2,415.9	72,477.3	869,727.5	28.0	36.4	50.3	0.8	22.4	29.1	40.3					
9	16,397	1.0	2,459.5	3,279.4	2,459.5	73,785.7	885,428.4	28.5	37.0	51.2	0.8	22.8	29.6	41.0					
10	16,688	1.0	2,503.1	3,337.5	2,503.1	75,094.1	901,129.3	29.0	37.7	52.1	0.8	23.2	30.1	41.7					
11	16,978	1.0	2,546.8	3,395.7	2,546.8	76,402.5	916,830.3	29.5	38.3	53.1	0.8	23.6	30.7	42.4					
12	17,269	1.0	2,590.4	3,453.8	2,590.4	77,710.9	932,531.2	30.0	39.0	54.0	0.8	24.0	31.2	43.2					
13	17,560	1.0	2,634.0	3,512.0	2,634.0	79,019.3	948,232.1	30.5	39.6	54.9	0.8	24.4	31.7	43.9					
14	17,851	1.0	2,677.6	3,570.1	2,677.6	80,327.8	963,933.0	31.0	40.3	55.8	0.8	24.8	32.2	44.6					
15	18,141	1.0	2,721.2	3,628.3	2,721.2	81,636.2	979,634.0	31.5	40.9	56.7	0.8	25.2	32.8	45.4					
16	18,432	1.0	2,764.8	3,686.4	2,764.8	82,944.6	995,334.9	32.0	41.6	57.6	0.8	25.6	33.3	46.1					
17	18,723	1.0	2,808.4	3,744.6	2,808.4	84,253.0	1,011,035.8	32.5	42.3	58.5	0.8	26.0	33.8	46.8					
18	19,014	1.0	2,852.0	3,802.7	2,852.0	85,561.4	1,026,736.8	33.0	42.9	59.4	0.8	26.4	34.3	47.5					
19	19,304	1.0	2,895.7	3,860.9	2,895.7	86,869.8	1,042,437.7	33.5	43.6	60.3	0.8	26.8	34.9	48.3					
20	19,595	1.0	2,939.3	3,919.0	2,939.3	88,178.2	1,058,138.6	34.02	44.23	61.23	0.8	27.22	35.38	48.99					

Cálculo Hidráulico – Redes de Alcantarillado

Datos Generales y Caudales de Diseño										Régimen Hidráulico												
Tramo N°	Longitud L (m)	Caudales en el Tramo		Caudal de Diseño Q _d (l/s)	Caudal de Diseño Q _f (l/s)	Caudal de Diseño Q _l (l/s)	Caudal de Diseño Q _l (l/s)	Colas de Tapa		Colas de Fondo		Altura de Buzón (m)	Pendiente de Tubería (%)	Diámetro Nominal (mm)	Tipo de Tubería	Tirante		Velocidad Real (m/s)	Velocidad Crítica (m/s)	Fuerza Tractiva (Pa)	Condición Hidráulica	
		Inicial	Final					Inicial	Final	h (mm)	%											
S1	2	3	4	5	6	7		8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22
S1	57.22	0.0000	0.1511	0.1511	0.1511	1.50		121.41	117.43	119.41	115.33	2.10	71.328	200.00	PVC	15.38	8.00	1.36	1.87	7.00	**Cumple**	
S2	28.14	0.1511	0.0743	0.2254	0.2254	1.50		117.43	115.43	115.33	113.13	2.30	78.014	200.00	PVC	15.09	7.85	1.41	1.85	7.00	**Cumple**	
S3	64.41	0.2254	0.1700	0.3954	0.3954	1.50		115.43	113.72	113.13	111.72	2.00	21.854	200.00	PVC	20.37	10.60	0.90	2.13	3.00	**Cumple**	
S4	57.20	0.3954	0.1510	0.5464	0.5464	1.50		113.72	113.21	111.72	111.11	2.10	10.759	200.00	PVC	24.22	12.60	0.71	2.32	2.00	**Cumple**	
S5	51.34	0.5464	0.1355	0.6819	0.6819	1.50		111.11	111.96	111.11	109.81	2.15	25.214	200.00	PVC	19.60	10.20	0.95	2.10	3.00	**Cumple**	
S6	35.31	0.6819	0.0932	0.7752	0.7752	1.50		109.81	109.48	109.81	107.10	2.38	76.888	200.00	PVC	15.09	7.85	1.40	1.85	7.00	**Cumple**	
S7	38.38	0.7752	0.1013	0.8765	0.8765	1.50		107.10	107.33	107.10	104.93	2.40	56.464	200.00	PVC	16.24	8.45	1.26	1.92	6.00	**Cumple**	
S8	53.32	0.8765	0.1408	1.0172	1.0172	1.50		104.93	111.84	109.81	107.10	2.22	3.532	200.00	PVC	31.66	16.48	0.48	2.62	1.00	**Cumple**	
S9	57.17	1.0172	0.1509	1.1662	1.1662	1.50		107.10	111.74	109.44	109.29	2.45	2.632	200.00	PVC	33.83	17.60	0.43	2.70	1.00	**Cumple**	
S10	41.34	1.1662	0.1091	1.2773	1.2773	1.50		109.44	109.62	109.58	107.42	2.20	52.448	200.00	PVC	16.53	8.60	1.23	1.93	5.00	**Cumple**	
S11	37.83	1.2773	0.0999	1.3772	1.3772	1.50		107.42	107.78	107.42	105.78	2.00	49.201	200.00	PVC	17.35	9.03	1.15	1.98	5.00	**Cumple**	
S12	47.40	1.3772	0.1251	1.5023	1.5023	1.50		110.16	110.16	108.58	108.05	2.11	32.365	200.00	PVC	18.50	9.63	1.03	2.04	4.00	**Cumple**	
S13	66.09	1.5023	0.1745	1.6768	1.6768	1.68		110.16	109.16	108.05	107.27	1.89	11.855	200.00	PVC	24.99	13.00	0.76	2.35	2.00	**Cumple**	
S14	37.29	1.6768	0.0985	1.7753	1.7753	1.78		109.16	107.50	107.27	105.40	2.10	49.946	200.00	PVC	18.16	9.45	1.27	2.02	6.00	**Cumple**	
S15	38.61	1.7753	0.1019	1.8772	1.8772	1.88		107.50	105.77	105.05	103.65	2.12	36.374	200.00	PVC	19.99	10.40	1.15	2.12	5.00	**Cumple**	
S16	20.06	1.8772	0.0530	1.9301	1.9301	1.93		105.05	108.04	107.27	106.04	2.00	60.972	200.00	PVC	18.07	9.40	1.40	2.02	7.00	**Cumple**	
S17	62.45	1.9301	0.1649	2.0950	2.0950	2.10		108.04	119.76	119.41	117.66	2.10	27.934	200.00	PVC	22.49	11.70	1.09	2.24	4.00	**Cumple**	
S18	56.40	2.0950	0.1489	2.2439	2.2439	2.24		119.76	118.09	117.76	116.19	1.90	27.887	200.00	PVC	23.35	12.15	1.11	2.28	4.00	**Cumple**	
S19	52.47	2.2439	0.1385	2.3824	2.3824	2.38		118.09	116.91	116.19	114.96	1.95	23.387	200.00	PVC	24.99	13.00	1.06	2.35	4.00	**Cumple**	
S20	34.42	2.3824	0.0909	2.4733	2.4733	2.47		116.91	114.62	114.96	112.51	2.11	71.363	200.00	PVC	19.41	10.10	1.58	2.09	9.00	**Cumple**	
S21	45.30	2.4733	0.1196	2.5929	2.5929	2.59		114.62	111.62	112.51	109.47	2.15	67.007	200.00	PVC	20.18	10.50	1.57	2.13	8.00	**Cumple**	

Datos Generales y Caudales de Diseño										Régimen Hidráulico												
Tramo N°	Del	Al	Longitud L (m)	Caudales en el Tramo			Caudal de		Colas de Tapa		Colas de Fondo		Altura de Buzón	Pendiente de Tubería %	Diámetro Nominal	Tipo de Tubería	Transte		Velocidad Real	Velocidad Crítica	Fuerza Tractiva	Condición hidráulica
				Inicio Qp	Tram	Final Q1	Cálculo	Inicial	Final	Inicial	Final	h					%					
	1	2	3	4	5	6	7	m.s.n.m.	m.s.n.m.	m	mm	mm	h/D	mm	%	m/s	m/s	Pa				
S17	S19	S19	57.09	2.5929	0.1507	2.7436	2.74	116.91	116.59	114.96	114.79	1.80	3.053	200.00	PVC	44.16	22.98	0.54	3.04	1.00	**Cumple**	
S19	S20	S20	50.53	2.7436	0.1334	2.8770	2.88	116.59	115.71	114.79	113.81	1.90	19.290	200.00	PVC	28.64	14.90	1.05	2.50	3.00	**Cumple**	
S20	S21	S21	41.24	2.8770	0.1089	2.9859	2.99	115.71	113.55	113.81	111.75	1.80	49.910	200.00	PVC	23.21	12.08	1.48	2.27	7.00	**Cumple**	
S21	S9	S9	36.30	2.9859	0.0958	3.0817	3.08	113.55	111.74	111.75	109.58	2.16	59.818	200.00	PVC	22.68	11.80	1.60	2.25	8.00	**Cumple**	
S20	S22	S22	56.95	3.0817	0.1504	3.2321	3.23	115.71	114.44	113.81	112.64	1.80	20.674	200.00	PVC	29.98	15.60	1.12	2.56	4.00	**Cumple**	
S22	S23	S23	82.30	3.2321	0.2173	3.4493	3.45	114.44	111.55	112.64	109.60	1.95	36.942	200.00	PVC	26.76	13.93	1.39	2.43	6.00	**Cumple**	
S23	S24	S24	36.15	3.4493	0.0954	3.5448	3.54	111.55	109.96	108.55	106.96	3.00	43.898	200.00	PVC	26.09	13.58	1.50	2.40	7.00	**Cumple**	
S24	S14	S14	42.64	3.5448	0.1126	3.6573	3.66	109.96	108.04	106.96	106.04	2.00	21.477	200.00	PVC	31.33	16.30	1.17	2.61	4.00	**Cumple**	
S14	S25	S25	33.61	3.6573	0.0887	3.7461	3.75	108.04	106.48	106.04	104.53	1.95	45.088	200.00	PVC	26.43	13.75	1.53	2.41	7.00	**Cumple**	
S25	S26	S26	43.75	3.7461	0.1155	3.8616	3.86	106.48	104.40	104.53	102.40	2.00	48.533	200.00	PVC	26.43	13.75	1.58	2.41	8.00	**Cumple**	
S26	S27	S27	38.00	3.8616	0.1003	3.9619	3.96	104.40	102.67	102.40	100.47	2.20	50.803	200.00	PVC	26.43	13.75	1.62	2.41	8.00	**Cumple**	
S27	S28	S28	46.22	3.9619	0.1220	4.0839	4.08	102.67	100.56	100.47	98.44	2.12	44.007	200.00	PVC	27.87	14.50	1.56	2.47	7.00	**Cumple**	
S28	S29	S29	33.17	4.0839	0.0876	4.1715	4.17	100.56	99.03	98.44	97.03	2.00	42.415	200.00	PVC	28.25	14.70	1.54	2.49	7.00	**Cumple**	
S29	S30	S30	53.67	4.1715	0.1417	4.3132	4.31	100.56	98.71	98.44	96.71	2.00	32.148	200.00	PVC	30.99	16.13	1.42	2.60	6.00	**Cumple**	
S30	S31	S31	56.28	4.3132	0.1486	4.4618	4.46	98.71	96.68	96.71	94.70	1.98	35.791	200.00	PVC	30.66	15.95	1.49	2.58	7.00	**Cumple**	
S31	S32	S32	37.89	4.4618	0.1000	4.5618	4.56	96.68	95.31	94.70	93.31	2.00	36.558	200.00	PVC	30.66	15.95	1.51	2.58	7.00	**Cumple**	
S32	S33	S33	49.37	4.5618	0.1303	4.6921	4.69	95.31	93.62	93.31	91.65	1.97	33.806	200.00	PVC	31.66	16.48	1.48	2.62	6.00	**Cumple**	
S33	S34	S34	51.28	4.6921	0.1354	4.8275	4.83	115.43	111.94	113.13	109.78	2.16	65.363	200.00	PVC	27.48	14.30	1.88	2.46	11.00	**Cumple**	
S34	S35	S35	25.79	4.8275	0.0681	4.8956	4.90	111.94	110.07	109.78	107.98	2.09	69.732	200.00	PVC	27.10	14.10	1.93	2.44	12.00	**Cumple**	
S35	S36	S36	52.25	4.8956	0.1379	5.0335	5.03	110.07	106.74	107.98	104.84	1.90	60.094	200.00	PVC	28.64	14.90	1.85	2.50	10.00	**Cumple**	
S36	S37	S37	21.86	5.0335	0.0577	5.0912	5.09	106.74	105.61	104.84	103.40	2.21	65.727	200.00	PVC	27.87	14.50	1.91	2.47	11.00	**Cumple**	

Datos Generales y Caudales de Diseño										Régimen Hidráulico											
Tramo N°	Longitud L (m)	Caudales en el Tramo		Caudal Final Qf l/s	Cálculo	Cotas de Tapa m.s.n.m.		Cotas de Fondo m.s.n.m.		Altura de Buzón m	Pendiente de Tubería ‰	Diámetro Nominal mm	Tipo de Tubería	Tirante		Velocidad Real m/s	Velocidad Crítica m/s	Fuerza Tractiva Pa	Condición hidráulica		
		Inicio QI l/s	Tramo QI l/s			Inicial	Final	Inicial	Final					h mm	%						
1	2	3	4	5	6	7	8	9	11	12	13	14	15	16	24	25	29	30	31	31	F. Tract >1Pa
S35	59.83	5.0912	0.1580	5.2492	5.25	110.07	108.47	107.98	106.48	1.99	25.051	200.00	PVC	36.13	18.80	1.38	2.78	5.00	5	**Cumple**	
S38	58.34	5.2492	0.1540	5.4032	5.40	108.47	107.42	106.48	105.54	1.88	16.208	200.00	PVC	40.93	21.30	1.19	2.94	4.00	5	**Cumple**	
S39	57.79	5.4032	0.1526	5.5558	5.56	107.42	107.33	105.54	105.34	1.99	3.373	200.00	PVC	61.89	32.20	0.69	3.51	1.00	5	**Cumple**	
S40	39.00	5.5558	0.1030	5.6587	5.66	107.33	105.19	105.34	103.19	2.00	55.192	200.00	PVC	30.99	16.13	1.86	2.60	10.00	5	**Cumple**	
S41	44.41	5.6587	0.1172	5.7760	5.78	105.19	103.39	103.19	101.50	1.89	37.962	200.00	PVC	34.12	17.75	1.64	2.71	8.00	5	**Cumple**	
S40	54.85	5.7760	0.1448	5.9208	5.92	107.90	107.70	105.91	105.50	2.20	7.566	200.00	PVC	51.89	27.00	0.94	3.26	2.00	5	**Cumple**	
S43	57.93	5.9208	0.1529	6.0737	6.07	107.70	107.49	105.50	105.34	2.15	2.757	200.00	PVC	68.18	35.48	0.65	3.64	1.00	5	**Cumple**	
S44	44.39	6.0737	0.1172	6.1909	6.19	107.49	105.84	105.34	103.84	2.00	33.868	200.00	PVC	36.42	18.95	1.61	2.79	7.00	5	**Cumple**	
S45	39.97	6.1909	0.1055	6.2964	6.30	105.84	103.36	103.84	101.20	2.16	66.052	200.00	PVC	30.99	16.13	2.04	2.60	12.00	5	**Cumple**	
S44	59.02	6.2964	0.1556	6.4522	6.45	107.49	106.76	105.34	104.65	2.11	11.703	200.00	PVC	48.53	25.25	1.12	3.17	3.00	5	**Cumple**	
S47	54.17	6.4522	0.1430	6.5953	6.60	106.76	105.77	104.65	103.68	2.09	17.916	200.00	PVC	43.92	22.85	1.31	3.03	5.00	5	**Cumple**	
S48	85.21	6.5953	0.2250	6.8202	6.82	105.77	102.03	103.68	99.96	2.07	43.647	200.00	PVC	35.85	18.65	1.81	2.77	9.00	5	**Cumple**	
S37	46.67	6.8202	0.1232	6.9434	6.94	105.61	103.39	103.40	101.28	2.11	45.590	200.00	PVC	35.85	18.65	1.85	2.77	10.00	5	**Cumple**	
S50	37.60	6.9434	0.0993	7.0427	7.04	103.39	102.27	101.28	100.27	2.00	26.713	200.00	PVC	41.28	21.48	1.54	2.95	6.00	5	**Cumple**	
S37	64.32	7.0427	0.1698	7.2125	7.21	105.61	104.41	103.40	102.22	2.19	18.394	200.00	PVC	45.84	23.85	1.36	3.09	5.00	5	**Cumple**	
S52	57.84	7.2125	0.1527	7.3652	7.37	104.41	103.51	102.22	101.62	1.89	10.339	200.00	PVC	53.53	27.85	1.11	3.30	3.00	5	**Cumple**	
S53	56.93	7.3652	0.1503	7.5155	7.52	103.51	103.39	101.62	101.50	1.89	2.106	200.00	PVC	82.55	42.95	0.63	3.91	1.00	5	**Cumple**	
S42	32.22	7.5155	0.0851	7.6005	7.60	103.39	101.59	101.50	99.79	1.80	52.986	200.00	PVC	36.13	18.80	2.00	2.78	11.00	5	**Cumple**	
S54	41.79	7.6005	0.1103	7.7109	7.71	101.59	99.80	99.79	97.94	1.86	44.281	200.00	PVC	37.86	19.70	1.88	2.84	10.00	5	**Cumple**	
S42	52.36	7.7109	0.1383	7.8491	7.85	103.39	103.39	101.49	101.39	2.00	1.955	200.00	PVC	86.39	44.95	0.62	3.98	1.00	5	**Cumple**	
S56	59.51	7.8491	0.1571	8.0063	8.01	103.39	103.36	101.49	101.36	2.00	2.232	200.00	PVC	84.09	43.75	0.65	3.94	1.00	5	**Cumple**	
S46	39.32	8.0063	0.1038	8.1101	8.11	103.36	102.04	101.36	99.80	2.24	39.527	200.00	PVC	39.98	20.80	1.84	2.91	9.00	5	**Cumple**	

Regimen Hidraulico																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																													
Datos Generales y Caudales de Diseño					Regimen Hidraulico																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
Tramo N°	Longitud L (m)	Caudales en el Tramo		Caudal Cálculo l/s	Altura de Buzon m	Pendiente de Tuberia %	Diametro Nominal mm	Tipo de Tuberia	Fuerza Tractiva Pa	Condición hidraulica																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
		Inicio l/s	Final l/s																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																										
Del	Al	Inicio	Final	Cálculo	Inicial	Final	Inicial	Final	h/D	Velocidad Real m/s	Velocidad Critica m/s																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																		
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100	101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112	113	114	115	116	117	118	119	120	121	122	123	124	125	126	127	128	129	130	131	132	133	134	135	136	137	138	139	140	141	142	143	144	145	146	147	148	149	150	151	152	153	154	155	156	157	158	159	160	161	162	163	164	165	166	167	168	169	170	171	172	173	174	175	176	177	178	179	180	181	182	183	184	185	186	187	188	189	190	191	192	193	194	195	196	197	198	199	200	201	202	203	204	205	206	207	208	209	210	211	212	213	214	215	216	217	218	219	220	221	222	223	224	225	226	227	228	229	230	231	232	233	234	235	236	237	238	239	240	241	242	243	244	245	246	247	248	249	250	251	252	253	254	255	256	257	258	259	260	261	262	263	264	265	266	267	268	269	270	271	272	273	274	275	276	277	278	279	280	281	282	283	284	285	286	287	288	289	290	291	292	293	294	295	296	297	298	299	300	301	302	303	304	305	306	307	308	309	310	311	312	313	314	315	316	317	318	319	320	321	322	323	324	325	326	327	328	329	330	331	332	333	334	335	336	337	338	339	340	341	342	343	344	345	346	347	348	349	350	351	352	353	354	355	356	357	358	359	360	361	362	363	364	365	366	367	368	369	370	371	372	373	374	375	376	377	378	379	380	381	382	383	384	385	386	387	388	389	390	391	392	393	394	395	396	397	398	399	400	401	402	403	404	405	406	407	408	409	410	411	412	413	414	415	416	417	418	419	420	421	422	423	424	425	426	427	428	429	430	431	432	433	434	435	436	437	438	439	440	441	442	443	444	445	446	447	448	449	450	451	452	453	454	455	456	457	458	459	460	461	462	463	464	465	466	467	468	469	470	471	472	473	474	475	476	477	478	479	480	481	482	483	484	485	486	487	488	489	490	491	492	493	494	495	496	497	498	499	500	501	502	503	504	505	506	507	508	509	510	511	512	513	514	515	516	517	518	519	520	521	522	523	524	525	526	527	528	529	530	531	532	533	534	535	536	537	538	539	540	541	542	543	544	545	546	547	548	549	550	551	552	553	554	555	556	557	558	559	560	561	562	563	564	565	566	567	568	569	570	571	572	573	574	575	576	577	578	579	580	581	582	583	584	585	586	587	588	589	590	591	592	593	594	595	596	597	598	599	600	601	602	603	604	605	606	607	608	609	610	611	612	613	614	615	616	617	618	619	620	621	622	623	624	625	626	627	628	629	630	631	632	633	634	635	636	637	638	639	640	641	642	643	644	645	646	647	648	649	650	651	652	653	654	655	656	657	658	659	660	661	662	663	664	665	666	667	668	669	670	671	672	673	674	675	676	677	678	679	680	681	682	683	684	685	686	687	688	689	690	691	692	693	694	695	696	697	698	699	700	701	702	703	704	705	706	707	708	709	710	711	712	713	714	715	716	717	718	719	720	721	722	723	724	725	726	727	728	729	730	731	732	733	734	735	736	737	738	739	740	741	742	743	744	745	746	747	748	749	750	751	752	753	754	755	756	757	758	759	760	761	762	763	764	765	766	767	768	769	770	771	772	773	774	775	776	777	778	779	780	781	782	783	784	785	786	787	788	789	790	791	792	793	794	795	796	797	798	799	800	801	802	803	804	805	806	807	808	809	810	811	812	813	814	815	816	817	818	819	820	821	822	823	824	825	826	827	828	829	830	831	832	833	834	835	836	837	838	839	840	841	842	843	844	845	846	847	848	849	850	851	852	853	854	855	856	857	858	859	860	861	862	863	864	865	866	867	868	869	870	871	872	873	874	875	876	877	878	879	880	881	882	883	884	885	886	887	888	889	890	891	892	893	894	895	896	897	898	899	900	901	902	903	904	905	906	907	908	909	910	911	912	913	914	915	916	917	918	919	920	921	922	923	924	925	926	927	928	929	930	931	932	933	934	935	936	937	938	939	940	941	942	943	944	945	946	947	948	949	950	951	952	953	954	955	956	957	958	959	960	961	962	963	964	965	966	967	968	969	970	971	972	973	974	975	976	977	978	979	980	981	982	983	984	985	986	987	988	989	990	991	992	993	994	995	996	997	998	999	1000	1001	1002	1003	1004	1005	1006	1007	1008	1009	1010	1011	1012	1013	1014	1015	1016	1017	1018	1019	1020	1021	1022	1023	1024	1025	1026	1027	1028	1029	1030	1031	1032	1033	1034	1035	1036	1037	1038	1039	1040	1041	1042	1043	1044	1045	1046	1047	1048	1049	1050	1051	1052	1053	1054	1055	1056	1057	1058	1059	1060	1061	1062	1063	1064	1065	1066	1067	1068	1069	1070	1071	1072	1073	1074	1075	1076	1077	1078	1079	1080	1081	1082	1083	1084	1085	1086	1087	1088	1089	1090	1091	1092	1093	1094	1095	1096	1097	1098	1099	1100	1101	1102	1103	1104	1105	1106	1107	1108	1109	1110	1111	1112	1113	1114	1115	1116	1117	1118	1119	1120	1121	1122	1123	1124	1125	1126	1127	1128	1129	1130	1131	1132	1133	1134	1135	1136	1137	1138	1139	1140	1141	1142	1143	1144	1145	1146	1147	1148	1149	1150	1151	1152	1153	1154	1155	1156	1157	1158	1159	1160	1161	1162	1163	1164	1165	1166	1167	1168	1169	1170	1171	1172	1173	1174	1175	1176	1177	1178	1179	1180	1181	1182	1183	1184	1185	1186	1187	1188	1189	1190	1191	1192	1193	1194	1195	1196	1197	1198	1199	1200	1201	1202	1203	1204	1205	1206	1207	1208	1209	1210	1211	1212	1213	1214	1215	1216	1217	1218	1219	1220	1221	1222	1223	1224	1225	1226	1227	1228	1229	1230	1231	1232	1233	1234	1235	1236	1237	1238	1239	1240	1241	1242	1243	1244	1245	1246	1247	1248	1249	1250	1251	1252	1253	1254	1255	1256	1257	1258	1259	1260	1261	1262	1263	1264	1265	1266	1267	1268	1269	1270	1271	1272	1273	1274	1275	1276	1277	1278	1279	1280	1281	1282	1283	1284	1285	1286	1287	1288	1289	1290	1291	1292	1293	1294	1295	1296	1297	1298	1299	1300	1301	1302	1303	1304	1305	1306	1307	1308	1309	131

Datos Generales y Caudales de Diseño										Régimen Hidráulico													
Tramo N°	Del	Al	L (m)	Caudales en el Tramo			Cálculo		Cotas de Tapa		Cotas de Fondo		Allura de Buzon	Pendiente de Tubería	Diámetro Nominal	Tipo de Tubería	Tirante		Velocidad Real	Velocidad Crítica	Fuerza de Tracción	Condición hidráulica	
				Inicio	Q ₁₀	Q ₅	Q ₂	Final	Q ₁₀	Q ₅	Inicial	Final					m	%					h
S74	S75	S76	33.95	11.0710	0.0896	11.1607	11.16	7	8	9	11	12	13	14	15	16	24	25	29	30	31	5	31
S75	S76	S77	36.49	11.1607	0.0863	11.2570	11.26	7	99.64	98.10	97.41	95.90	2.20	44.639	200.00	PVC	45.60	23.73	2.11	3.08	12.00	**Cumple**	
S76	S77	S78	37.31	11.2570	0.0885	11.3555	11.36	7	98.10	96.63	95.90	94.65	1.98	34.234	200.00	PVC	49.01	25.50	1.93	3.18	10.00	**Cumple**	
S77	S78	S79	24.63	11.3555	0.0650	11.4205	11.42	7	96.63	95.11	94.65	93.11	2.00	41.359	200.00	PVC	46.90	24.40	2.06	3.12	11.00	**Cumple**	
S78	S79	S80	62.50	11.4205	0.1650	11.5855	11.59	7	95.11	94.31	93.11	92.21	2.10	36.435	200.00	PVC	48.53	25.25	1.98	3.17	10.00	**Cumple**	
S79	S80	S81	61.85	11.5855	0.1633	11.7488	11.75	7	100.69	99.12	98.61	97.09	2.03	24.288	200.00	PVC	54.20	28.20	1.72	3.32	7.00	**Cumple**	
S80	S81	S82	64.65	11.7488	0.1707	11.9195	11.92	7	99.12	97.58	97.09	95.58	2.00	24.503	200.00	PVC	54.58	28.40	1.73	3.33	8.00	**Cumple**	
S81	S82	S83	28.94	11.9195	0.0764	11.9959	12.00	7	97.58	96.61	95.58	94.74	1.87	12.860	200.00	PVC	64.77	33.70	1.38	3.57	5.00	**Cumple**	
S82	S83	S84	44.60	11.9959	0.1177	12.1136	12.11	7	96.61	95.34	94.74	93.35	1.99	47.996	200.00	PVC	46.51	24.20	2.21	3.11	13.00	**Cumple**	
S83	S84	S85	62.21	12.1136	0.1642	12.2779	12.28	7	95.34	93.42	93.35	91.19	2.23	48.487	200.00	PVC	46.51	24.20	2.22	3.11	13.00	**Cumple**	
S84	S85	S86	51.51	12.2779	0.1360	12.4138	12.41	7	96.61	96.40	94.74	94.50	1.90	3.950	200.00	PVC	91.20	47.45	0.90	4.05	2.00	**Cumple**	
S85	S86	S87	30.32	12.4138	0.0800	12.4939	12.49	7	96.40	96.32	94.50	94.32	2.00	3.493	200.00	PVC	95.24	49.55	0.86	4.11	2.00	**Cumple**	
S86	S87	S88	41.68	12.4939	0.1100	12.6039	12.60	7	96.32	94.93	94.32	92.61	2.32	56.418	200.00	PVC	45.60	23.73	2.37	3.08	15.00	**Cumple**	
S87	S88	S89	51.80	12.6039	0.1368	12.7407	12.74	7	94.93	92.94	92.61	90.54	2.40	49.590	200.00	PVC	47.09	24.50	2.26	3.13	13.00	**Cumple**	
S88	S89	S90	60.19	12.7407	0.1589	12.8996	12.90	7	96.32	96.29	94.32	93.84	2.45	9.282	200.00	PVC	73.52	38.25	1.25	3.75	4.00	**Cumple**	
S89	S90	S91	28.27	12.8996	0.0746	12.9742	12.97	7	96.29	96.04	93.84	93.70	2.34	2.316	200.00	PVC	110.52	57.50	0.75	4.29	1.00	**Cumple**	
S90	S91	S92	36.46	12.9742	0.0963	13.0705	13.07	7	96.04	94.97	93.70	92.83	2.14	30.584	200.00	PVC	54.20	28.20	1.93	3.32	9.00	**Cumple**	
S91	S92	S93	44.77	13.0705	0.1182	13.1886	13.19	7	96.04	95.01	93.70	93.03	1.98	18.267	200.00	PVC	61.89	32.20	1.60	3.51	6.00	**Cumple**	
S92	S93	S94	49.70	13.1886	0.1312	13.3199	13.32	7	94.97	93.33	92.82	91.16	2.17	37.228	200.00	PVC	51.89	27.00	2.07	3.26	11.00	**Cumple**	
S93	S94	S95	71.94	13.3199	0.1889	13.5098	13.51	7	98.10	96.50	95.90	94.21	2.29	33.998	200.00	PVC	53.53	27.85	2.02	3.30	10.00	**Cumple**	
S94	S95	S96	63.40	13.5098	0.1674	13.6772	13.68	7	96.50	94.27	94.21	91.97	2.30	31.180	200.00	PVC	54.78	28.50	1.96	3.33	10.00	**Cumple**	
S95	S96	S97	58.12	13.6772	0.1561	13.8332	13.83	7	94.27	93.42	91.97	91.19	2.23	12.207	200.00	PVC	70.87	36.88	1.41	3.70	5.00	**Cumple**	
S96	S97	S98	55.64	13.8332	0.1469	13.9801	13.98	7	93.42	93.00	91.19	90.66	2.34	9.004	200.00	PVC	77.36	40.25	1.26	3.62	4.00	**Cumple**	
S97	S98	S99						7	93.00	92.94	90.66	90.49	2.45	3.043	200.00	PVC	106.57	55.45	0.84	4.25	2.00	**Cumple**	

Datos Generales y Caudales de Diseño										Régimen Hidráulico									
Tramo N°	Longitud L (m)	Caudales en el Tramo			Caudal Cálculo l/s	Cotas de Tapa m.s.n.m.		Cotas de Fondo m.s.n.m.		Altura de Buzón m	Pendiente de Tubería %	Diámetro Nominal mm	Tipo de Tubería	Tirante		Velocidad Real m/s	Velocidad Crítica m/s	Fuerza Tractiva Pa	Condición hidráulica
		Inicio Q l/s	Final Q l/s	Final Q l/s		Inicial	Final	h mm	h/D %										
S85	62.94	13.9801	0.1662	14.1463	14.15	8.94	92.82	90.49	90.32	2.50	2.647	200.00	PVC	112.24	58.40	0.80	4.31	1.00	**Cumple**
S88	50.44	14.1463	0.1332	14.2794	14.28	92.82	92.77	90.32	90.22	2.55	2.044	200.00	PVC	123.01	64.00	0.73	4.41	1.00	**Cumple**
S88	35.67	14.2794	0.0942	14.3736	14.37	92.77	92.71	90.22	90.11	2.60	3.117	200.00	PVC	107.73	56.05	0.86	4.26	2.00	**Cumple**
S72	73.39	14.3736	0.1938	14.5674	14.57	95.01	92.71	93.03	90.11	2.60	39.817	200.00	PVC	53.77	27.98	2.19	3.31	12.00	**Cumple**
S93	81.36	14.5674	0.2148	14.7822	14.78	92.71	90.41	90.06	88.11	2.30	23.928	200.00	PVC	61.50	32.00	1.83	3.50	8.00	**Cumple**
S94	74.96	14.7822	0.1979	14.9800	14.98	90.41	87.61	88.11	85.36	2.25	36.697	200.00	PVC	55.55	28.90	2.14	3.35	11.00	**Cumple**
S95	68.15	14.9800	0.1799	15.1600	15.16	87.61	84.96	85.36	82.76	2.20	38.112	200.00	PVC	55.55	28.90	2.18	3.35	12.00	**Cumple**
S96	82.42	15.1600	0.2176	15.3776	15.38	84.96	83.25	82.76	81.10	2.15	20.154	200.00	PVC	66.00	34.34	1.74	3.60	7.00	**Cumple**
S74	39.23	15.3776	0.1036	15.4811	15.48	99.64	97.98	97.44	95.78	2.20	42.475	200.00	PVC	54.58	28.40	2.28	3.33	13.00	**Cumple**
S98	41.85	15.4811	0.1105	15.5916	15.59	97.98	96.13	95.78	94.00	2.13	42.409	200.00	PVC	54.78	28.50	2.28	3.33	13.00	**Cumple**
S99	76.93	15.5916	0.2031	15.7947	15.79	96.13	93.29	94.00	91.19	2.10	36.593	200.00	PVC	57.08	29.70	2.17	3.39	12.00	**Cumple**
S100	53.95	15.7947	0.1424	15.9371	15.94	93.29	91.06	91.19	88.91	2.15	42.198	200.00	PVC	55.16	28.70	2.28	3.34	13.00	**Cumple**
S101	37.89	15.9371	0.1000	16.0372	16.04	91.06	89.84	88.91	87.94	2.00	25.595	200.00	PVC	63.28	32.93	1.92	3.54	9.00	**Cumple**
S102	8.38	16.0372	0.0221	16.0593	16.06	89.84	88.80	87.94	87.00	1.80	111.885	200.00	PVC	43.44	22.60	3.25	3.02	28.00	**Cumple**
S103	48.99	16.0593	0.1293	16.1886	16.19	88.80	88.02	87.00	86.17	1.85	16.959	200.00	PVC	70.87	36.88	1.66	3.70	6.00	**Cumple**
S104	84.09	16.1886	0.2220	16.4106	16.41	88.02	87.67	86.17	85.77	1.90	4.747	200.00	PVC	102.63	53.40	1.04	4.20	2.00	**Cumple**
S105	89.78	16.4106	0.2634	16.6740	16.67	87.67	87.27	85.77	85.40	1.87	3.801	200.00	PVC	111.09	57.80	0.96	4.30	2.00	**Cumple**
S106	25.16	16.6740	0.0664	16.7405	16.74	87.27	87.16	85.40	85.26	1.90	5.234	200.00	PVC	100.91	52.50	1.08	4.18	3.00	**Cumple**
S108	45.78	16.7405	0.1209	16.8613	16.86	95.07	94.24	93.07	92.35	1.89	15.874	200.00	PVC	73.80	38.40	1.64	3.76	6.00	**Cumple**
S109	51.06	16.8613	0.1348	16.9961	17.00	94.24	93.56	92.35	91.66	1.90	13.566	200.00	PVC	77.36	40.25	1.55	3.82	6.00	**Cumple**
S110	82.24	16.9961	0.1643	17.1604	17.16	93.56	91.54	91.66	89.88	1.86	31.779	200.00	PVC	61.89	32.20	2.11	3.51	11.00	**Cumple**
S113	58.83	17.1604	0.1553	17.3157	17.32	92.25	91.54	90.45	89.88	1.86	13.109	200.00	PVC	79.03	41.12	1.54	3.85	5.00	**Cumple**

Datos Generales y Caudales de Diseño										Régimen Hidráulico												
Tramo N°	Del	Al	Longitud L (m)	Caudales en el Tramo			Caudal Cálculo	Coibas de Tapa		Coibas de Fondo		Altura de Buzon	Pendiente de Tubería %	Diámetro Nominal	Tipo de Tubería	Tirante		Velocidad Real	Velocidad Crítica	Fuerza Tractiva Pa	Condición hidráulica	
				Inicio	Qi	Q		Tram	Final	Final	Final					h	%					h/D
1	2	3	4	5	6	7		8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22
S112	S113	51.61	17.3157	0.1363	17.4520	17.45	89.20	92.25	91.43	90.45	1.80	18.917	200.00	PVC	71.88	37.40	1.76	3.72	7.00	**Cumple**		
S112	S117	43.54	17.4520	0.1150	17.5669	17.57	93.20	91.46	91.43	89.57	1.89	42.687	200.00	PVC	57.85	30.10	2.36	3.41	14.00	**Cumple**		
S111	S114	41.07	17.5669	0.1084	17.6754	17.68	92.18	90.68	90.32	88.88	1.80	35.096	200.00	PVC	61.12	31.80	2.20	3.49	12.00	**Cumple**		
S116	S115	61.82	17.6754	0.1632	17.8386	17.84	90.23	88.35	88.45	86.65	1.70	29.115	200.00	PVC	64.77	33.70	2.07	3.57	10.00	**Cumple**		
S117	S116	22.01	17.8386	0.0581	17.8967	17.90	91.46	90.23	89.57	88.45	1.78	50.868	200.00	PVC	55.93	29.10	2.53	3.36	16.00	**Cumple**		
S117	S118	50.97	17.8967	0.1346	18.0312	18.03	91.46	91.03	89.57	89.25	1.78	6.211	200.00	PVC	100.04	52.05	1.18	4.17	3.00	**Cumple**		
S118	S114	58.57	18.0312	0.1546	18.1858	18.19	91.03	90.68	89.25	88.88	1.80	6.333	200.00	PVC	100.04	52.05	1.19	4.17	3.00	**Cumple**		
S118	S119	48.30	18.1858	0.1275	18.3134	18.31	91.03	89.78	89.25	88.01	1.77	25.619	200.00	PVC	67.85	35.30	1.99	3.64	9.00	**Cumple**		
S119	S120	62.31	18.3134	0.1645	18.4779	18.48	89.78	88.79	88.01	87.12	1.67	14.272	200.00	PVC	79.86	41.55	1.61	3.87	6.00	**Cumple**		
S120	S121	67.92	18.4779	0.1793	18.6572	18.66	88.79	87.74	87.12	86.10	1.64	15.135	200.00	PVC	79.03	41.12	1.65	3.85	6.00	**Cumple**		
S121	S122	82.87	18.6572	0.2188	18.8759	18.88	87.74	86.87	86.14	85.22	1.65	11.035	200.00	PVC	87.02	45.28	1.48	3.99	5.00	**Cumple**		
S123	S122	43.03	18.8759	0.1136	18.9895	18.99	87.44	86.87	85.89	85.22	1.65	15.605	200.00	PVC	79.30	41.26	1.68	3.86	6.00	**Cumple**		
S114	S124	46.95	18.9895	0.1240	19.1135	19.11	90.68	89.62	88.88	87.92	1.70	20.368	200.00	PVC	73.80	38.40	1.85	3.76	8.00	**Cumple**		
S124	S125	57.45	19.1135	0.1517	19.2852	19.27	89.62	88.42	87.92	86.73	1.69	20.748	200.00	PVC	73.80	38.40	1.87	3.76	8.00	**Cumple**		
S125	S131	70.67	19.2852	0.1866	19.4517	19.45	88.42	87.36	86.73	85.66	1.70	15.094	200.00	PVC	81.01	42.15	1.67	3.89	6.00	**Cumple**		
S125	S126	65.89	19.4517	0.1740	19.6257	19.63	88.42	87.49	86.73	85.77	1.72	14.544	200.00	PVC	82.21	42.78	1.65	3.91	6.00	**Cumple**		
S126	S127	59.96	19.6257	0.1583	19.7840	19.78	87.49	86.54	85.77	84.78	1.76	16.518	200.00	PVC	79.86	41.55	1.73	3.87	7.00	**Cumple**		
S127	S128	58.11	19.7840	0.1534	19.9374	19.94	86.54	85.75	84.78	84.07	1.68	12.273	200.00	PVC	87.02	45.28	1.56	3.99	5.00	**Cumple**		
S128	S129	59.75	19.9374	0.1577	20.0851	20.10	85.75	85.11	84.07	83.33	1.78	12.351	200.00	PVC	87.35	45.45	1.56	3.99	5.00	**Cumple**		
S129	S130	60.43	20.0851	0.1595	20.2547	20.25	85.11	84.11	83.33	82.35	1.76	16.156	200.00	PVC	81.30	42.30	1.73	3.89	7.00	**Cumple**		
S130	S97	59.80	20.2547	0.1579	20.4125	20.41	84.11	83.25	82.35	81.10	2.15	20.915	200.00	PVC	76.06	39.58	1.91	3.80	8.00	**Cumple**		

Datos Generales y Caudales de Diseño				Régimen Hidráulico																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																												
Tramo Nº	Longitud L (m)	Caudales en el Tramo		Caudal de Cálculo I/s	Colas de Tapa m.s.n.m.		Colas de Fondo m.s.n.m.		Altura de Buzón m	Pendiente de Tubería %	Diámetro Nominal mm	Tipo de Tubería	Tirante		Velocidad Real m/s	Fuerza a Tracción Pa	Condición hidráulica																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
		Inicio Q I/s	Final Q I/s		Inicial	Final	h mm	H/D																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100	101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112	113	114	115	116	117	118	119	120	121	122	123	124	125	126	127	128	129	130	131	132	133	134	135	136	137	138	139	140	141	142	143	144	145	146	147	148	149	150	151	152	153	154	155	156	157	158	159	160	161	162	163	164	165	166	167	168	169	170	171	172	173	174	175	176	177	178	179	180	181	182	183	184	185	186	187	188	189	190	191	192	193	194	195	196	197	198	199	200	201	202	203	204	205	206	207	208	209	210	211	212	213	214	215	216	217	218	219	220	221	222	223	224	225	226	227	228	229	230	231	232	233	234	235	236	237	238	239	240	241	242	243	244	245	246	247	248	249	250	251	252	253	254	255	256	257	258	259	260	261	262	263	264	265	266	267	268	269	270	271	272	273	274	275	276	277	278	279	280	281	282	283	284	285	286	287	288	289	290	291	292	293	294	295	296	297	298	299	300	301	302	303	304	305	306	307	308	309	310	311	312	313	314	315	316	317	318	319	320	321	322	323	324	325	326	327	328	329	330	331	332	333	334	335	336	337	338	339	340	341	342	343	344	345	346	347	348	349	350	351	352	353	354	355	356	357	358	359	360	361	362	363	364	365	366	367	368	369	370	371	372	373	374	375	376	377	378	379	380	381	382	383	384	385	386	387	388	389	390	391	392	393	394	395	396	397	398	399	400	401	402	403	404	405	406	407	408	409	410	411	412	413	414	415	416	417	418	419	420	421	422	423	424	425	426	427	428	429	430	431	432	433	434	435	436	437	438	439	440	441	442	443	444	445	446	447	448	449	450	451	452	453	454	455	456	457	458	459	460	461	462	463	464	465	466	467	468	469	470	471	472	473	474	475	476	477	478	479	480	481	482	483	484	485	486	487	488	489	490	491	492	493	494	495	496	497	498	499	500	501	502	503	504	505	506	507	508	509	510	511	512	513	514	515	516	517	518	519	520	521	522	523	524	525	526	527	528	529	530	531	532	533	534	535	536	537	538	539	540	541	542	543	544	545	546	547	548	549	550	551	552	553	554	555	556	557	558	559	560	561	562	563	564	565	566	567	568	569	570	571	572	573	574	575	576	577	578	579	580	581	582	583	584	585	586	587	588	589	590	591	592	593	594	595	596	597	598	599	600	601	602	603	604	605	606	607	608	609	610	611	612	613	614	615	616	617	618	619	620	621	622	623	624	625	626	627	628	629	630	631	632	633	634	635	636	637	638	639	640	641	642	643	644	645	646	647	648	649	650	651	652	653	654	655	656	657	658	659	660	661	662	663	664	665	666	667	668	669	670	671	672	673	674	675	676	677	678	679	680	681	682	683	684	685	686	687	688	689	690	691	692	693	694	695	696	697	698	699	700	701	702	703	704	705	706	707	708	709	710	711	712	713	714	715	716	717	718	719	720	721	722	723	724	725	726	727	728	729	730	731	732	733	734	735	736	737	738	739	740	741	742	743	744	745	746	747	748	749	750	751	752	753	754	755	756	757	758	759	760	761	762	763	764	765	766	767	768	769	770	771	772	773	774	775	776	777	778	779	780	781	782	783	784	785	786	787	788	789	790	791	792	793	794	795	796	797	798	799	800	801	802	803	804	805	806	807	808	809	810	811	812	813	814	815	816	817	818	819	820	821	822	823	824	825	826	827	828	829	830	831	832	833	834	835	836	837	838	839	840	841	842	843	844	845	846	847	848	849	850	851	852	853	854	855	856	857	858	859	860	861	862	863	864	865	866	867	868	869	870	871	872	873	874	875	876	877	878	879	880	881	882	883	884	885	886	887	888	889	890	891	892	893	894	895	896	897	898	899	900	901	902	903	904	905	906	907	908	909	910	911	912	913	914	915	916	917	918	919	920	921	922	923	924	925	926	927	928	929	930	931	932	933	934	935	936	937	938	939	940	941	942	943	944	945	946	947	948	949	950	951	952	953	954	955	956	957	958	959	960	961	962	963	964	965	966	967	968	969	970	971	972	973	974	975	976	977	978	979	980	981	982	983	984	985	986	987	988	989	990	991	992	993	994	995	996	997	998	999	1000	1001	1002	1003	1004	1005	1006	1007	1008	1009	1010	1011	1012	1013	1014	1015	1016	1017	1018	1019	1020	1021	1022	1023	1024	1025	1026	1027	1028	1029	1030	1031	1032	1033	1034	1035	1036	1037	1038	1039	1040	1041	1042	1043	1044	1045	1046	1047	1048	1049	1050	1051	1052	1053	1054	1055	1056	1057	1058	1059	1060	1061	1062	1063	1064	1065	1066	1067	1068	1069	1070	1071	1072	1073	1074	1075	1076	1077	1078	1079	1080	1081	1082	1083	1084	1085	1086	1087	1088	1089	1090	1091	1092	1093	1094	1095	1096	1097	1098	1099	1100	1101	1102	1103	1104	1105	1106	1107	1108	1109	1110	1111	1112	1113	1114	1115	1116	1117	1118	1119	1120	1121	1122	1123	1124	1125	1126	1127	1128	1129	1130	1131	1132	1133	1134	1135	1136	1137	1138	1139	1140	1141	1142	1143	1144	1145	1146	1147	1148	1149	1150	1151	1152	1153	1154	1155	1156	1157	1158	1159	1160	1161	1162	1163	1164	1165	1166	1167	1168	1169	1170	1171	1172	1173	1174	1175	1176	1177	1178	1179	1180	1181	1182	1183	1184	1185	1186	1187	1188	1189	1190	1191	1192	1193	1194	1195	1196	1197	1198	1199	1200	1201	1202	1203	1204	1205	1206	1207	1208	1209	1210	1211	1212	1213	1214	1215	1216	1217	1218	1219	1220	1221	1222	1223	1224	1225	1226	1227	1228	1229	1230	1231	1232	1233	1234	1235	1236	1237	1238	1239	1240	1241	1242	1243	1244	1245	1246	1247	1248	1249	1250	1251	1252	1253	1254	1255	1256	1257	1258	1259	1260	1261	1262	1263	1264	1265	1266	1267	1268	1269	1270	1271	1272	1273	1274	1275	1276	1277	1278	1279	1280	1281	1282	1283	1284	1285	1286	1287	1288	1289	1290	1291	1292	1293	1294	1295	1296	1297	1298	1299	1300	1301	1302	1303	1304	1305	1306	1307	1308	1309	1310	1311	1312	1313

Datos Generales y Caudales de Diseño										Régimen Hidráulico											
Tramo N°	Longitud L (m)	Caudales en el Tramo			Caudal Cálculo l/s	Cotas de Tapa m.s.n.m.		Cotas de Fondo m.s.n.m.		Altura de Buzón m	Pendiente de Tubería ‰	Diámetro Nominal mm	Tipo de Tubería	Tirante		Velocidad Real m/s	Velocidad Crítica m/s	Fuerza Tractiva Pa	Condición hidráulica		
		Inicio Qi l/s	Final Qf l/s	Final Qi l/s		Inicial Final	Inicial Final	h mm	%												
1	2	3	4	5	6	7	8	9	11	12	13	14	15	16	24	25	29	30	31	5	31
S151	S159	67.13	23.8082	0.1772	23.9855	23.99	81.14	79.98	79.44	78.18	1.80	18.740	200.00	PVC	85.82	44.65	1.91	3.97	8.00	**Cumple**	
S107	S152	59.38	23.9855	0.1568	24.1422	24.14	87.16	86.39	85.38	84.89	1.70	11.607	200.00	PVC	98.74	51.38	1.60	4.15	6.00	**Cumple**	
S152	S153	57.66	24.1422	0.1522	24.2944	24.29	86.39	85.24	84.89	83.64	1.60	18.304	200.00	PVC	87.02	45.28	1.90	3.99	8.00	**Cumple**	
S153	S154	59.54	24.2944	0.1572	24.4516	24.45	85.24	84.64	83.64	82.89	1.75	12.543	200.00	PVC	97.25	50.60	1.65	4.13	6.00	**Cumple**	
S154	S155	69.17	24.4516	0.1826	24.6342	24.63	84.64	84.12	82.89	82.44	1.68	6.536	200.00	PVC	120.03	62.45	1.29	4.38	3.00	**Cumple**	
S155	S156	54.77	24.6342	0.1446	24.7788	24.78	84.12	83.27	82.44	81.54	1.73	16.361	200.00	PVC	90.91	47.30	1.83	4.05	7.00	**Cumple**	
S156	S157	63.15	24.7788	0.1667	24.9455	24.95	83.27	82.15	81.54	80.43	1.72	17.629	200.00	PVC	89.18	46.40	1.89	4.02	8.00	**Cumple**	
S157	S158	64.45	24.9455	0.1702	25.1157	25.12	82.15	81.02	80.43	79.22	1.80	18.847	200.00	PVC	87.69	45.63	1.94	4.00	8.00	**Cumple**	
S158	S159	71.10	25.1157	0.1877	25.3034	25.30	81.02	79.98	79.22	78.19	1.79	14.423	200.00	PVC	95.24	49.55	1.76	4.11	7.00	**Cumple**	
S159	S160	64.25	25.3034	0.1696	25.4730	25.47	79.98	79.11	78.19	77.43	1.68	11.756	200.00	PVC	101.77	52.95	1.63	4.19	6.00	**Cumple**	
S160	S161	131.73	25.4730	0.3478	25.8208	25.82	79.11	77.25	77.43	75.60	1.65	13.967	200.00	PVC	97.54	50.75	1.75	4.14	7.00	**Cumple**	
S161	S162	101.04	25.8208	0.2668	26.0875	26.09	77.25	75.51	75.60	73.79	1.72	17.892	200.00	PVC	91.20	47.45	1.92	4.05	8.00	**Cumple**	
S162	S163	23.98	26.0875	0.0633	26.1508	26.15	75.51	75.00	73.79	70.15	4.85	151.676	200.00	PVC	51.51	26.80	4.17	3.25	44.00	**Cumple**	
K1	K2	42.29	26.1508	0.1117	26.2625	26.26	107.36	106.55	105.36	104.65	1.90	16.841	200.00	PVC	93.22	48.50	1.88	4.08	8.00	**Cumple**	
K2	K3	39.72	26.2625	0.1049	26.3674	26.37	106.55	105.61	104.65	103.72	1.89	23.223	200.00	PVC	85.24	44.35	2.12	3.96	10.00	**Cumple**	
K3	K4	26.95	26.3674	0.0712	26.4385	26.44	105.61	104.08	103.72	102.30	1.78	52.627	200.00	PVC	68.18	35.48	2.86	3.64	19.00	**Cumple**	
K4	K5	41.89	26.4385	0.1106	26.5491	26.55	104.08	102.07	102.30	100.37	1.70	46.305	200.00	PVC	70.54	36.70	2.73	3.69	18.00	**Cumple**	
K5	K6	61.57	26.5491	0.1625	26.7116	26.71	105.61	104.43	103.72	102.63	1.80	17.697	200.00	PVC	92.64	48.20	1.92	4.07	8.00	**Cumple**	
K6	K7	38.35	26.7116	0.1012	26.8129	26.81	104.43	103.28	102.63	101.53	1.75	28.905	200.00	PVC	80.72	42.00	2.31	3.88	12.00	**Cumple**	
K7	K8	29.12	26.8129	0.0769	26.8898	26.89	103.28	101.70	101.53	99.94	1.76	54.299	200.00	PVC	68.18	35.48	2.91	3.64	20.00	**Cumple**	
K8	K9	39.89	26.8898	0.1053	26.9951	27.00	101.70	100.28	99.94	98.58	1.70	34.217	200.00	PVC	77.36	40.25	2.46	3.82	14.00	**Cumple**	
K7	K10	73.00	26.9951	0.1927	27.1878	27.19	103.28	102.40	101.53	100.67	1.73	11.745	200.00	PVC	106.00	55.15	1.66	4.24	6.00	**Cumple**	

Datos Generales y Caudales de Diseño										Régimen Hidráulico											
Tramo N°	Longitud L (m)	Caudales en el Tramo			Caudal Cálculo	Cotas de Tapa m.s.n.m.		Cotas de Fondo m.s.n.m.		Altura de Tubería m	Pendiente Tubería ‰	Diámetro Nominal mm	Tipo de Tubería	Tirante		Velocidad Real m/s	Velocidad Crítica m/s	Fuerza Tractiva Pa	Condición hidráulica		
		Inicio Qi l/s	Q l/s	Final Qf l/s		Inicial	Final	h mm	% h/D												
Del 1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20		
K10	K11	34.85	27.1878	0.0920	27.2798	27.28	102.40	101.76	99.86	100.67	99.86	1.80	20.436	200.00	PVC	90.05	46.85	2.04	4.03	9.00	**Cumple**
K11	K12	27.91	27.2798	0.0737	27.3535	27.35	101.76	100.40	98.50	99.96	98.50	1.90	52.042	200.00	PVC	69.53	36.18	2.87	3.67	19.00	**Cumple**
K12	K13	41.47	27.3535	0.1095	27.4628	27.46	100.40	98.40	96.55	98.50	96.55	1.85	47.130	200.00	PVC	71.55	37.23	2.77	3.71	18.00	**Cumple**
K11	K14	53.03	27.4628	0.1400	27.6029	27.60	101.76	101.25	99.96	99.96	99.40	1.85	10.462	200.00	PVC	110.80	57.65	1.59	4.30	5.00	**Cumple**
K14	K15	48.83	27.6029	0.1289	27.7319	27.73	101.25	100.16	98.34	98.34	98.34	1.82	21.737	200.00	PVC	89.18	46.40	2.10	4.02	10.00	**Cumple**
K15	K16	26.27	27.7319	0.0694	27.8012	27.80	100.16	98.83	97.03	97.03	97.03	1.80	49.756	200.00	PVC	70.87	36.88	2.84	3.70	19.00	**Cumple**
K16	K17	43.04	27.8012	0.1136	27.9148	27.91	98.83	96.67	97.03	94.77	94.77	1.90	52.505	200.00	PVC	70.20	36.53	2.90	3.68	20.00	**Cumple**
K1	K18	68.64	27.9148	0.1812	28.0960	28.10	107.36	103.84	105.36	101.89	101.89	1.95	50.551	200.00	PVC	71.21	37.05	2.87	3.70	19.00	**Cumple**
K18	K19	41.45	28.0960	0.1094	28.2055	28.21	103.84	102.94	101.89	101.03	101.03	1.91	20.637	200.00	PVC	91.49	47.60	2.07	4.05	9.00	**Cumple**
K19	K5	38.23	28.2055	0.1009	28.3064	28.31	102.94	102.07	101.03	100.37	100.37	1.70	17.457	200.00	PVC	96.39	50.15	1.94	4.12	8.00	**Cumple**
K5	K20	39.62	28.3064	0.1046	28.4110	28.41	102.07	99.66	100.37	97.81	97.81	1.75	64.369	200.00	PVC	67.17	34.95	3.14	3.62	23.00	**Cumple**
K20	K22	42.92	28.4110	0.1133	28.5243	28.52	99.66	97.43	97.81	95.71	95.71	1.72	49.138	200.00	PVC	72.22	37.58	2.85	3.72	19.00	**Cumple**
K22	K22	50.11	28.5243	0.1323	28.6566	28.66	99.08	97.43	97.08	95.71	95.71	1.72	27.422	200.00	PVC	85.24	44.35	2.31	3.96	12.00	**Cumple**
K22	K23	39.98	28.6566	0.1056	28.7622	28.76	97.43	95.53	95.71	93.83	93.83	1.70	46.886	200.00	PVC	73.52	36.25	2.81	3.75	18.00	**Cumple**
K5	K24	49.64	28.7622	0.1311	28.8932	28.89	102.07	101.21	100.37	99.46	99.46	1.75	18.334	200.00	PVC	96.10	50.00	1.99	4.12	9.00	**Cumple**
K24	K9	53.76	28.8932	0.1419	29.0351	29.04	101.21	100.28	99.46	98.58	98.58	1.70	16.297	200.00	PVC	99.75	51.90	1.90	4.17	8.00	**Cumple**
K9	K25	42.14	29.0351	0.1113	29.1464	29.15	100.28	97.38	98.58	95.63	95.63	1.75	70.071	200.00	PVC	66.50	34.60	3.26	3.61	25.00	**Cumple**
K25	K26	40.47	29.1464	0.1068	29.2532	29.25	97.38	95.72	95.63	93.92	93.92	1.80	42.088	200.00	PVC	76.40	39.75	2.71	3.80	17.00	**Cumple**
K9	K27	63.13	29.2532	0.1667	29.4199	29.42	100.28	99.16	98.58	97.36	97.36	1.80	19.284	200.00	PVC	95.52	49.70	2.03	4.11	9.00	**Cumple**
K27	K13	48.15	29.4199	0.1271	29.5470	29.55	99.16	98.40	97.36	96.55	96.55	1.85	16.887	200.00	PVC	99.75	51.90	1.94	4.17	8.00	**Cumple**
K13	K28	45.43	29.5470	0.1199	29.6669	29.67	98.40	96.29	96.55	94.47	94.47	1.82	45.772	200.00	PVC	75.39	39.23	2.81	3.79	18.00	**Cumple**
K28	K29	35.68	29.6669	0.0942	29.7611	29.76	96.29	94.53	94.47	92.73	92.73	1.80	48.733	200.00	PVC	74.09	38.55	2.87	3.76	19.00	**Cumple**

Datos Generales y Caudales de Diseño										Régimen Hidráulico																																			
Tramo N°	Longitud L (m)	Caudales en el Tramo Caudal de			Colas de Tapa m.s.n.m.	Colas de Fondo m.s.n.m.		Altura Pendiente de Buzón m	Diámetro o Nominal mm	Tipo de Tubería	Tirante		Velocidad Real m/s	Velocidad Crítica m/s	Fuerza Tractiva Pa	Condición hidráulica																													
		Inicio Q ₀ l/s	Q ₁ l/s	Tramo Q ₂ l/s		Inicial	Final				h mm	h/D %																																	
Del	Al	Inicio	Q ₀	Tramo	Final	Q ₁	Cálculo	Inicial	Final	m	%	mm	%	m/s	m/s	Pa	F. Tract >1Pa																												
1	2	3	4	5	6	7		8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45
K13	K30	59.18	29.7611	0.1562	29.9174	29.92		98.40	97.69	1.80	11.114	200.00	PVC	114.46	59.55	1.66	4.33	6.00	**Cumple**																										
K30	K17	38.68	29.9174	0.1021	30.0195	30.02		97.69	96.67	1.90	28.914	200.00	PVC	86.11	44.80	2.38	3.97	13.00	**Cumple**																										
K17	K31	28.39	30.0195	0.0750	30.0845	30.09		96.67	95.21	1.85	49.736	200.00	PVC	74.09	36.55	2.90	3.76	20.00	**Cumple**																										
K31	K32	52.62	30.0945	0.1389	30.2334	30.23		95.21	92.66	1.82	47.828	200.00	PVC	75.05	39.05	2.86	3.78	19.00	**Cumple**																										
K32	K33	9.01	30.2334	0.0238	30.2572	30.26		92.66	92.39	1.80	27.691	200.00	PVC	87.35	45.45	2.34	3.99	12.00	**Cumple**																										
K33	K34	39.84	30.2572	0.1052	30.3623	30.36		92.39	90.37	1.78	50.314	200.00	PVC	74.38	38.70	2.92	3.77	20.00	**Cumple**																										
K34	K35	40.31	30.3623	0.1064	30.4688	30.47		90.37	88.71	1.75	40.412	200.00	PVC	79.03	41.12	2.70	3.85	17.00	**Cumple**																										
K22	K36	52.39	30.4688	0.1383	30.6071	30.61		88.71	86.96	1.70	17.103	200.00	PVC	101.48	52.80	1.96	4.19	8.00	**Cumple**																										
K36	K26	51.09	30.6071	0.1349	30.7420	30.74		86.96	85.72	1.80	17.362	200.00	PVC	101.19	52.65	1.98	4.19	8.00	**Cumple**																										
K26	K37	42.59	30.7420	0.1124	30.8544	30.85		85.72	83.25	1.77	57.467	200.00	PVC	72.22	37.58	3.08	3.72	22.00	**Cumple**																										
K37	K38	38.90	30.8544	0.1027	30.9571	30.96		83.25	81.38	1.75	47.553	200.00	PVC	76.40	39.75	2.88	3.80	19.00	**Cumple**																										
K26	K39	57.88	30.9571	0.1528	31.1099	31.11		81.38	80.12	1.75	9.559	200.00	PVC	123.58	64.30	1.57	4.41	5.00	**Cumple**																										
K39	K29	54.51	31.1099	0.1439	31.2538	31.25		80.12	84.53	1.80	11.728	200.00	PVC	115.66	60.18	1.71	4.34	6.00	**Cumple**																										
K29	K40	30.42	31.2538	0.0803	31.3341	31.33		84.53	92.93	1.76	51.259	200.00	PVC	75.05	39.05	2.96	3.78	20.00	**Cumple**																										
K40	K41	51.51	31.3341	0.1360	31.4701	31.47		92.93	90.31	1.76	50.796	200.00	PVC	75.39	39.23	2.96	3.79	20.00	**Cumple**																										
K29	K42	44.79	31.4701	0.1183	31.5884	31.59		90.31	94.53	1.77	11.168	200.00	PVC	118.49	61.65	1.68	4.37	6.00	**Cumple**																										
K42	K32	54.23	31.5884	0.1432	31.7315	31.73		94.53	92.66	1.75	24.274	200.00	PVC	93.51	48.65	2.26	4.08	11.00	**Cumple**																										
K21	S32	81.95	31.7315	0.2164	31.9479	31.95		92.66	95.31	2.00	45.946	200.00	PVC	78.43	40.81	2.87	3.84	19.00	**Cumple**																										
S33	K43	34.36	31.9479	0.0907	32.0386	32.04		95.31	91.97	1.95	47.384	200.00	PVC	77.65	40.40	2.90	3.83	19.00	**Cumple**																										
K43	K44	43.62	32.0386	0.1152	32.1537	32.15		91.97	90.34	1.92	36.667	200.00	PVC	83.80	43.60	2.64	3.93	16.00	**Cumple**																										
S33	K45	47.69	32.1537	0.1259	32.2796	32.28		90.34	93.62	1.95	30.130	200.00	PVC	88.60	46.10	2.46	4.01	13.00	**Cumple**																										
K45	K38	56.59	32.2796	0.1494	32.4290	32.43		93.62	92.16	1.75	10.306	200.00	PVC	123.87	64.45	1.63	4.41	6.00	**Cumple**																										

Datos Generales y Caudales de Diseño										Régimen Hidráulico										
Tramo N°	Del	Al	Longitud (m)	Caudales en el Tramo			Caudal d	Cotas de Tapa		Altura de Buzón	Pendiente de Tubería	Diámetro Nominal	Tipo de Tubería	Tirante		Velocidad Real	Velocidad Crítica	Fuerza Tractiva	Condición hidráulica	
				Inicio Ql	Ql	Final Qf		Inicial	Final					h	%					m/s
				l/s	l/s	l/s		m.s.n.m.	m.s.n.m.	m	%	mm	mm	h/D	m/s	m/s	Pa			
1	2	3	4	5	6	7		8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20
K38	K46	38.30	32.4290	0.1011	32.5302	32.53	91.38	89.59	89.63	87.87	45.841	200.00	PVC	79.30	41.26	2.88	3.86	19.00	**Cumple**	
K46	K47	39.68	32.5302	0.1048	32.6349	32.63	89.59	88.55	87.87	86.85	25.680	200.00	PVC	93.51	48.65	2.33	4.08	12.00	**Cumple**	
K38	K48	53.49	32.6349	0.1412	32.7761	32.78	91.38	90.84	89.63	89.12	9.534	200.00	PVC	128.58	66.90	1.59	4.45	5.00	**Cumple**	
K48	K41	59.31	32.7761	0.1566	32.9327	32.93	90.84	90.31	89.12	88.51	10.135	200.00	PVC	126.18	65.65	1.63	4.43	6.00	**Cumple**	
K41	K49	32.67	32.9327	0.0863	33.0190	33.02	90.31	89.14	88.51	87.39	34.298	200.00	PVC	86.68	45.10	2.60	3.98	15.00	**Cumple**	
K49	K50	45.88	33.0190	0.1211	33.1401	33.14	89.14	87.77	87.39	86.07	28.949	200.00	PVC	91.20	47.45	2.44	4.05	13.00	**Cumple**	
K41	K51	48.28	33.1401	0.1275	33.2675	33.27	90.31	89.83	88.55	88.03	10.909	200.00	PVC	123.87	64.45	1.68	4.41	6.00	**Cumple**	
K51	K35	59.08	33.2675	0.1560	33.4235	33.42	89.83	88.71	88.03	86.96	18.062	200.00	PVC	105.37	54.83	2.05	4.24	9.00	**Cumple**	
K35	K52	34.41	33.4235	0.0908	33.5143	33.51	88.71	87.31	86.96	85.57	40.482	200.00	PVC	83.22	43.30	2.77	3.92	17.00	**Cumple**	
K52	K53	45.76	33.5143	0.1208	33.6352	33.64	87.31	85.86	85.57	84.16	30.813	200.00	PVC	90.33	47.00	2.51	4.04	14.00	**Cumple**	
K44	K55	29.27	33.6352	0.0773	33.7124	33.71	90.34	89.18	88.42	87.28	38.896	200.00	PVC	84.66	44.05	2.74	3.95	17.00	**Cumple**	
K55	K56	40.00	33.7124	0.1056	33.8180	33.82	89.18	88.15	87.28	86.30	24.377	200.00	PVC	94.96	50.45	2.30	4.13	12.00	**Cumple**	
K44	K57	49.97	33.8180	0.1319	33.9499	33.95	90.34	89.37	88.42	87.47	18.881	200.00	PVC	105.04	54.65	2.09	4.23	9.00	**Cumple**	
K57	K47	54.47	33.9499	0.1438	34.0937	34.09	89.37	88.55	87.47	86.85	1.70	11.452	200.00	PVC	123.87	64.45	1.72	4.41	6.00	**Cumple**
K47	K58	25.86	34.0937	0.0883	34.1620	34.16	88.55	87.89	86.85	86.09	29.599	200.00	PVC	92.06	47.90	2.48	4.06	14.00	**Cumple**	
K58	K59	44.33	34.1620	0.1170	34.2790	34.28	87.89	86.63	86.09	84.88	27.171	200.00	PVC	94.66	49.25	2.41	4.10	13.00	**Cumple**	
K47	K60	53.98	34.2790	0.1425	34.4216	34.42	88.55	88.14	86.85	86.24	1.90	11.273	200.00	PVC	125.17	65.13	1.71	4.42	6.00	**Cumple**
K60	K50	62.17	34.4216	0.1641	34.5857	34.59	88.14	87.77	86.24	85.77	2.00	7.666	200.00	PVC	146.02	75.98	1.46	4.53	4.00	**Cumple**
K50	K61	29.11	34.5857	0.0769	34.6625	34.66	87.77	87.07	85.77	85.33	1.74	15.005	200.00	PVC	114.46	59.55	1.92	4.33	8.00	**Cumple**
K61	K62	39.07	34.6625	0.1031	34.7657	34.77	87.07	86.18	85.33	83.90	36.578	200.00	PVC	87.35	45.45	2.69	3.99	16.00	**Cumple**	
K50	K63	51.54	34.7657	0.1361	34.9017	34.90	87.77	86.95	85.77	85.24	10.244	200.00	PVC	131.08	68.20	1.65	4.46	6.00	**Cumple**	
K63	K53	53.54	34.9017	0.1414	35.0431	35.04	86.95	85.86	85.24	84.16	20.174	200.00	PVC	104.70	54.48	2.16	4.23	10.00	**Cumple**	

Regimen Hidráulico																				
Datos Generales y Caudales de Diseño					Regimen Hidráulico															
Tramo N°	Longitud (m)	Caudales en el Tramo		Caudal Cálculo l/s	Altura de Buzón (m)	Pendiente de Tubería %	Diámetro Nominal (mm)	Tirante		Velocidad Crítica (m/s)	Velocidad Tracción (Pa)	Condición hidráulica								
		Inicio l/s	Final l/s					h (mm)	% h/D											
Del	Al	Inicio	Final	Cálculo	Inicial	Final	Inicial	Final	h/D	Pa	F. Tract > l/Pa									
1	2	3	4	5	6	7			24	25	30	31								
K53	K64	28.66	35.0431	0.0757	35.1188	35.12	85.86	85.01	84.16	83.21	1.80	32.994	200.00	PVC	90.62	47.15	2.60	4.04	15.00	**Cumple**
K64	K65	41.98	35.1188	0.1108	35.2286	35.23	85.01	83.75	83.21	82.00	1.75	28.909	200.00	PVC	94.37	49.10	2.48	4.10	13.00	**Cumple**
S72	K66	37.11	35.2286	0.0880	35.3276	35.33	95.01	93.67	93.03	91.77	1.90	34.064	200.00	PVC	90.05	46.85	2.63	4.03	15.00	**Cumple**
K66	K67	37.34	35.3276	0.0886	35.4261	35.43	93.67	92.38	91.77	90.53	1.85	33.147	200.00	PVC	90.91	47.30	2.61	4.05	15.00	**Cumple**
K67	K68	74.12	35.4261	0.1957	35.6218	35.62	92.38	90.72	90.53	87.72	3.00	37.868	200.00	PVC	87.69	45.63	2.74	4.00	17.00	**Cumple**
K67	K69	66.71	35.6218	0.1761	35.7979	35.80	92.38	89.94	90.53	88.12	1.82	36.116	200.00	PVC	89.47	46.55	2.70	4.02	16.00	**Cumple**
K69	K56	56.30	35.7979	0.1486	35.9466	35.95	89.94	88.15	88.12	86.30	1.85	32.263	200.00	PVC	92.64	48.20	2.60	4.07	15.00	**Cumple**
K56	K70	32.52	35.9466	0.0859	36.0324	36.03	88.15	87.39	86.30	85.57	1.82	22.485	200.00	PVC	103.21	53.70	2.27	4.21	11.00	**Cumple**
K70	K71	42.82	36.0324	0.1130	36.1454	36.15	87.39	86.39	85.57	84.59	1.80	22.982	200.00	PVC	102.63	53.40	2.29	4.20	11.00	**Cumple**
K56	K72	45.75	36.1454	0.1208	36.2662	36.27	88.15	87.31	86.30	85.51	1.80	17.366	200.00	PVC	112.24	58.40	2.06	4.31	9.00	**Cumple**
K72	K59	59.46	36.2662	0.1570	36.4232	36.42	87.31	86.53	85.51	84.88	1.75	10.563	200.00	PVC	133.58	69.50	1.69	4.48	6.00	**Cumple**
K59	K73	37.67	36.4232	0.0995	36.5226	36.52	86.53	85.24	84.88	83.44	1.80	36.259	200.00	PVC	88.89	46.25	2.78	4.02	17.00	**Cumple**
K73	K74	38.98	36.5226	0.1029	36.6296	36.63	85.24	83.96	83.44	82.05	1.81	35.690	200.00	PVC	90.91	47.30	2.71	4.05	16.00	**Cumple**
K59	K75	53.60	36.6296	0.1415	36.7671	36.77	86.63	86.17	84.88	84.37	1.80	9.515	200.00	PVC	140.35	73.03	1.62	4.51	5.00	**Cumple**
K75	K62	64.81	36.7671	0.1711	36.9382	36.94	86.17	86.12	84.37	83.84	2.28	8.246	200.00	PVC	150.11	78.10	1.52	4.54	5.00	**Cumple**
K62	K76	39.06	36.9382	0.1031	37.0413	37.04	86.18	84.46	83.90	82.86	1.80	31.823	200.00	PVC	94.66	49.25	2.60	4.10	15.00	**Cumple**
K76	K77	39.24	37.0413	0.1036	37.1449	37.14	84.46	82.53	82.86	80.75	1.78	48.705	200.00	PVC	83.80	43.60	3.05	3.93	21.00	**Cumple**
K62	K78	50.49	37.1449	0.1333	37.2782	37.28	86.18	85.00	83.90	83.20	1.80	13.860	200.00	PVC	123.30	64.15	1.89	4.41	7.00	**Cumple**
K78	K65	52.67	37.2782	0.1391	37.4172	37.42	85.00	83.75	83.15	82.00	1.75	21.864	200.00	PVC	106.57	55.45	2.26	4.25	11.00	**Cumple**
K65	K79	29.65	37.4172	0.0783	37.4955	37.50	83.75	82.73	82.00	80.99	1.74	33.872	200.00	PVC	93.51	48.65	2.67	4.08	16.00	**Cumple**
K79	K80	46.62	37.4955	0.1231	37.6186	37.62	82.73	81.31	80.99	79.01	2.30	42.512	200.00	PVC	87.69	45.63	2.91	4.00	19.00	**Cumple**

Regimen Hidraulico																			
Datos Generales y Caudales de Diseño					Regimen Hidraulico														
Tramo N°	Longitud L (m)	Caudales en el Tramo		Caudal de Diseño	Colas de Tapa		Colas de Fondo		Altura de Buzon	Pendiente de Tuberia	Diámetro Nominal	Tipo de Tuberia	Tirante		Velocidad Real	Velocidad Critica	Fuerza de Tracción	Condición Hidraulica	
Del	Al	Inicio Q	Final Q	Final Q	Inicial	Final	Inicial	Final	m	%	mm	mm	h	%	m/s	m/s	Pa	F. Tract > Pa	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20
S93	K68	73.43	37.6186	0.1939	37.8124	37.81	92.71	90.72	2.18	21.332	200.00	PVC	108.02	56.20	2.25	4.27	11.00	**Cumple**	
K68	K81	80.69	37.8124	0.2130	38.0254	38.03	90.72	88.98	2.20	21.913	200.00	PVC	107.44	55.90	2.27	4.26	11.00	**Cumple**	
K68	K82	65.98	38.0254	0.1742	38.1996	38.20	90.72	88.23	2.10	36.547	200.00	PVC	92.35	48.05	2.76	4.07	17.00	**Cumple**	
K82	K71	58.19	38.1996	0.1536	38.3533	38.35	88.23	86.39	2.00	29.950	200.00	PVC	98.12	51.05	2.56	4.15	14.00	**Cumple**	
K71	K83	79.54	38.3533	0.2100	38.5632	38.56	86.39	84.54	1.99	23.148	200.00	PVC	106.57	55.45	2.33	4.25	12.00	**Cumple**	
K71	K84	54.96	38.5632	0.1451	38.7083	38.71	86.39	85.09	1.90	21.854	200.00	PVC	108.88	56.65	2.28	4.28	11.00	**Cumple**	
K84	K74	51.25	38.7083	0.1353	38.8436	38.84	85.09	83.86	1.81	22.217	200.00	PVC	108.59	56.50	2.30	4.27	11.00	**Cumple**	
K74	K85	35.10	38.8436	0.0927	38.9363	38.94	83.86	82.90	1.80	27.111	200.00	PVC	102.06	53.10	2.48	4.20	13.00	**Cumple**	
K85	K86	44.24	38.9363	0.1168	39.0531	39.05	82.90	81.78	1.75	24.173	200.00	PVC	106.00	55.15	2.38	4.24	12.00	**Cumple**	
K74	K87	57.39	39.0531	0.1515	39.2046	39.20	83.86	83.10	1.79	12.915	200.00	PVC	131.08	68.20	1.86	4.46	7.00	**Cumple**	
K87	K77	61.77	39.2046	0.1631	39.3677	39.37	83.10	82.53	1.78	9.110	200.00	PVC	152.32	79.25	1.60	4.54	5.00	**Cumple**	
K77	K88	77.88	39.3677	0.2056	39.5733	39.57	82.53	80.10	2.00	33.919	200.00	PVC	96.39	50.15	2.71	4.12	16.00	**Cumple**	
K77	K89	53.08	39.5733	0.1401	39.7134	39.71	82.53	81.58	2.00	21.954	200.00	PVC	110.52	57.50	2.30	4.29	11.00	**Cumple**	
K89	K80	48.48	39.7134	0.1280	39.8414	39.84	81.58	81.31	2.30	11.718	200.00	PVC	137.81	71.70	1.79	4.50	7.00	**Cumple**	
K80	K90	67.65	39.8414	0.1786	40.0200	40.02	81.31	79.32	2.60	33.950	200.00	PVC	96.96	50.45	2.72	4.13	16.00	**Cumple**	
K90	K91	65.32	40.0200	0.1724	40.1924	40.19	79.32	78.12	2.00	9.164	200.00	PVC	154.82	80.55	1.60	4.54	5.00	**Cumple**	
K91	K92	59.52	40.1924	0.1571	40.3496	40.35	78.12	76.65	2.50	33.068	200.00	PVC	98.41	51.20	2.70	4.15	16.00	**Cumple**	
S94	K81	72.31	40.3496	0.1909	40.5405	40.54	90.41	88.98	2.20	18.501	200.00	PVC	118.15	61.48	2.16	4.37	10.00	**Cumple**	
K81	K93	70.22	40.5405	0.1854	40.7258	40.73	88.98	86.21	2.10	37.901	200.00	PVC	94.95	49.40	2.84	4.10	18.00	**Cumple**	
K93	K94	24.30	40.7258	0.0642	40.7900	40.79	86.21	85.41	2.05	31.226	200.00	PVC	100.62	52.35	2.65	4.18	15.00	**Cumple**	
K94	K83	30.86	40.7900	0.0815	40.8715	40.87	85.41	84.54	1.99	26.150	200.00	PVC	106.29	55.30	2.47	4.25	13.00	**Cumple**	
K83	K103	74.76	40.8715	0.1974	41.0688	41.07	84.54	82.78	1.88	22.048	200.00	PVC	112.53	58.55	2.32	4.31	11.00	**Cumple**	

Datos Generales y Caudales de Diseño										Régimen Hidráulico										
Tramo N°	Longitud L (m)	Caudales en el Tramo			Caudal d Cálculo l/s	Colas de Tapa m.s.n.m.		Colas de Fondo m.s.n.m.		Altura de Tubería %	Diámetro Nominal mm	Tipo de Tubería	Tirante		Velocidad Real m/s	Velocidad Crítica m/s	Fuerza Tractiva Pa	Condición hidráulica		
		Inicio l/s	Final l/s	Inicio l/s		Final l/s	h mm	h/D	h mm				%							
1	3	4	5	6	7	8	9	11	12	13	14	15	16	24	25	29	30	31	5	
K83	K95	51.98	41.0688	0.1372	41.2061	41.21	84.54	83.27	82.55	81.40	1.87	22.028	200.00	PVC	112.82	58.70	2.32	4.32	11.00	**Cumple**
K95	K96	59.41	41.2061	0.1568	41.3629	41.36	83.27	81.78	81.40	80.03	1.75	23.136	200.00	PVC	111.38	57.95	2.37	4.30	12.00	**Cumple**
K86	K96	64.79	41.3629	0.1711	41.5339	41.53	81.78	80.41	80.03	78.68	1.73	20.796	200.00	PVC	115.66	60.18	2.27	4.34	11.00	**Cumple**
K96	K98	51.81	41.5339	0.1368	41.6707	41.67	80.41	80.10	78.68	78.10	2.00	11.139	200.00	PVC	146.02	75.98	1.76	4.53	6.00	**Cumple**
K88	K97	31.98	41.6707	0.0844	41.7552	41.76	80.10	79.14	78.10	77.36	1.78	23.283	200.00	PVC	111.96	58.25	2.38	4.31	12.00	**Cumple**
K97	K98	42.76	41.7552	0.1129	41.8680	41.87	79.14	78.19	77.36	76.44	1.75	21.532	200.00	PVC	115.03	59.85	2.31	4.34	11.00	**Cumple**
K88	K99	45.62	41.8680	0.1204	41.9885	41.99	80.10	79.66	78.10	77.46	2.20	14.103	200.00	PVC	133.58	69.50	1.95	4.48	8.00	**Cumple**
K99	K100	42.98	41.9885	0.1135	42.1020	42.10	79.66	79.36	77.46	76.86	2.50	13.874	200.00	PVC	134.73	70.10	1.94	4.49	8.00	**Cumple**
K100	K90	14.92	42.1020	0.0394	42.1413	42.14	79.36	79.32	76.86	76.72	2.60	9.973	200.00	PVC	155.87	81.10	1.67	4.54	6.00	**Cumple**
S95	K101	71.18	42.1413	0.1879	42.3293	42.33	87.61	87.31	85.36	84.67	2.64	9.698	200.00	PVC	158.95	82.70	1.65	4.54	6.00	**Cumple**
K101	K102	63.96	42.3293	0.1689	42.4981	42.50	87.31	84.51	84.67	82.41	2.10	35.349	200.00	PVC	99.42	51.73	2.80	4.16	17.00	**Cumple**
K102	K103	62.64	42.4981	0.1654	42.6635	42.66	84.51	82.78	82.41	80.78	2.00	26.042	200.00	PVC	109.51	56.98	2.50	4.28	13.00	**Cumple**
K103	K104	58.97	42.6635	0.1557	42.8192	42.82	82.78	81.35	80.78	79.45	1.90	22.593	200.00	PVC	114.74	59.70	2.36	4.34	12.00	**Cumple**
K104	K105	52.20	42.8192	0.1378	42.9570	42.96	81.35	80.00	79.45	78.14	1.86	25.096	200.00	PVC	111.09	57.80	2.46	4.30	13.00	**Cumple**
K105	K106	54.04	42.9570	0.1427	43.0996	43.10	80.00	78.74	78.14	77.44	1.30	12.957	200.00	PVC	140.83	73.28	1.89	4.51	7.00	**Cumple**
K106	K98	68.10	43.0996	0.1798	43.2794	43.28	78.74	78.19	77.44	76.44	1.75	14.662	200.00	PVC	134.73	70.10	1.99	4.49	8.00	**Cumple**
K98	K92	34.11	43.2794	0.0901	43.3695	43.37	78.19	76.65	76.44	74.15	2.50	67.136	200.00	PVC	83.51	43.45	3.57	3.93	29.00	**Cumple**
K98	K114	27.30	43.3695	0.0721	43.4415	43.44	78.19	77.59	76.44	75.87	1.72	20.670	200.00	PVC	119.45	62.15	2.29	4.38	11.00	**Cumple**
K114	K115	42.27	43.4415	0.1116	43.5531	43.55	77.59	76.70	75.87	75.00	1.70	20.591	200.00	PVC	119.74	62.30	2.29	4.38	11.00	**Cumple**
S96	K107	75.35	43.5531	0.1989	43.7521	43.75	84.96	84.61	82.76	81.91	2.70	11.302	200.00	PVC	152.03	79.10	1.78	4.54	6.00	**Cumple**
K107	K108	61.94	43.7521	0.1635	43.9156	43.92	84.61	82.71	81.91	80.71	2.00	19.354	200.00	PVC	123.01	64.00	2.24	4.41	10.00	**Cumple**
K108	K110	61.11	43.9156	0.1613	44.0769	44.08	82.71	81.14	80.71	79.24	1.90	24.152	200.00	PVC	114.46	59.55	2.44	4.33	13.00	**Cumple**
K109	K110	40.86	44.0769	0.1079	44.1848	44.18	82.12	81.14	80.17	79.24	1.90	22.898	200.00	PVC	116.67	60.70	2.39	4.35	12.00	**Cumple**

Regímen Hidráulico																					
Datos Generales y Caudales de Diseño																					
Tramo N°	Del	Al	L (m)	Caudales en el Tramo			Caudal d	Colas de Tapa		Colas de Fondo	Altura de Buxon	Pendiente de Tubería	Dímetro Nominal	Tipo de Tubería	Tirante		Velocidad Real	Velocidad Cif	Fuerza Tractiva	Condición hidráulica	
				Inicio	Q	Q		Tran	Final						Qf	h					%
				l/s	l/s	l/s	l/s	Inicial	Final	Inicial	Final	%	mm	mm		m/s	m/s				
K110	K111		54.64	44.1848	0.1443	44.3290	44.33	81.14	79.71	79.24	77.85	1.86	25.348	200.00	PVC	113.16	58.88	2.49	4.32	13.00	**Cumple**
K111	K112		58.78	44.3290	0.1552	44.4842	44.48	79.71	78.11	77.85	76.31	1.80	26.193	200.00	PVC	112.24	58.40	2.53	4.31	14.00	**Cumple**
K112	K113		60.02	44.4842	0.1585	44.6427	44.64	78.11	77.11	76.31	75.45	1.66	14.420	200.00	PVC	138.96	72.30	1.99	4.51	8.00	**Cumple**
K113	K115		59.00	44.6427	0.1558	44.7984	44.80	77.11	76.70	75.45	74.80	1.90	10.924	200.00	PVC	158.37	82.40	1.75	4.54	6.00	**Cumple**
K115	K92		55.95	44.7984	0.1477	44.9461	44.95	76.70	76.65	74.80	74.15	2.50	11.712	200.00	PVC	153.18	79.70	1.81	4.54	7.00	**Cumple**
K116	K117		52.00	44.9461	0.1373	45.0834	45.08	75.51	75.41	73.51	72.91	2.50	11.617	200.00	PVC	154.34	80.30	1.80	4.54	7.00	**Cumple**
S97	K118		72.44	45.0834	0.1912	45.2746	45.27	83.25	81.83	81.10	79.83	2.00	17.631	200.00	PVC	130.07	67.68	2.17	4.46	10.00	**Cumple**
K118	K119		123.04	45.2746	0.3248	45.5995	45.60	81.83	79.53	79.83	77.58	1.95	18.233	200.00	PVC	138.97	67.10	2.20	4.45	10.00	**Cumple**
K119	K120		61.11	45.5995	0.1613	45.7608	45.76	79.53	77.67	77.58	75.77	1.90	29.630	200.00	PVC	109.84	57.15	2.67	4.29	15.00	**Cumple**
K120	K121		60.01	45.7608	0.1584	45.9192	45.92	77.67	76.58	75.77	74.73	1.85	17.322	200.00	PVC	132.09	68.73	2.16	4.47	10.00	**Cumple**
K121	K117		77.82	45.9192	0.2054	46.1247	46.12	76.58	75.41	74.73	72.91	2.50	23.482	200.00	PVC	119.16	62.00	2.44	4.38	12.00	**Cumple**
K121	K127		80.74	46.1247	0.2132	46.3378	46.34	76.58	75.91	74.73	73.74	2.17	12.335	200.00	PVC	153.76	80.00	1.86	4.54	7.00	**Cumple**
K117	K131		153.12	46.3378	0.4042	46.7421	46.74	75.41	75.31	72.91	71.07	4.24	12.013	200.00	PVC	157.46	81.93	1.83	4.54	7.00	**Cumple**
S137	K122		67.23	46.7421	0.1775	46.9196	46.92	82.28	82.15	80.63	79.75	2.40	13.119	200.00	PVC	151.31	78.73	1.92	4.54	8.00	**Cumple**
K122	K123		34.09	46.9196	0.0900	47.0096	47.01	82.15	81.53	79.75	79.33	2.20	12.185	200.00	PVC	157.12	81.75	1.85	4.54	7.00	**Cumple**
K123	K124		40.36	47.0096	0.1086	47.1161	47.12	81.53	80.04	79.33	78.34	1.70	24.663	200.00	PVC	118.83	61.83	2.50	4.37	13.00	**Cumple**
K122	K125		61.31	47.1161	0.1619	47.2780	47.28	82.15	79.35	79.75	77.70	1.65	33.360	200.00	PVC	108.02	56.20	2.81	4.27	17.00	**Cumple**
K125	K126		68.04	47.2780	0.1796	47.4576	47.46	79.35	78.11	77.70	76.41	1.70	18.918	200.00	PVC	131.08	68.20	2.25	4.46	10.00	**Cumple**
K126	K127		120.00	47.4576	0.3168	47.7744	47.77	78.11	75.91	76.41	73.74	2.17	22.303	200.00	PVC	124.16	64.60	2.41	4.42	12.00	**Cumple**
K127	K130		74.41	47.7744	0.1964	47.9708	47.97	75.91	75.51	73.74	72.81	2.70	12.523	200.00	PVC	158.37	82.40	1.87	4.54	7.00	**Cumple**
S151	K124		64.30	47.9708	0.1898	48.1406	48.14	81.14	80.04	79.44	78.34	1.70	17.156	200.00	PVC	137.62	71.60	2.16	4.50	10.00	**Cumple**
K124	K128		131.52	48.1406	0.3472	48.4878	48.49	80.04	77.30	78.34	75.50	1.80	21.519	200.00	PVC	126.85	66.00	2.38	4.44	12.00	**Cumple**

Datos Generales y Caudales de Diseño										Régimen Hidráulico									
Tramo N°	Longitud L (m)	Caudales en el Tramo			Caudal Cálculo l/s	Cotas de Tapa m.s.n.m.		Cotas de Fondo m.s.n.m.		Altura de Buzón m	Pendiente de Tubería ‰	Diámetro Nominal mm	Tirante		Velocidad Real m/s	Velocidad Crítica m/s	Condición hidráulica		
		Inicio Q l/s	Final Q l/s	Inicial		Final	h mm	%											
1	3	4	5	6	7	8	9	11	12	13	14	15	16	24	25	29	30	31	F. Tract >1Pa
K128	60.35	48.4878	0.1593	48.6471	48.65	77.30	76.35	75.50	74.60	1.75	15.022	200.00	PVC	146.74	76.35	2.04	4.53	9.00	**Cumple**
K129	59.86	48.6471	0.1580	48.8051	48.81	76.35	75.51	74.60	72.81	2.70	29.953	200.00	PVC	114.17	59.40	2.72	4.33	16.00	**Cumple**
K130	22.71	48.8051	0.0600	48.8651	48.87	75.51	75.38	72.81	71.14	4.24	73.122	200.00	PVC	87.35	45.45	3.81	3.99	32.00	**Cumple**
K131	32.99	48.8651	0.0871	48.9522	48.95	75.38	75.33	71.14	70.66	4.67	14.629	200.00	PVC	149.53	77.80	2.02	4.54	8.00	**Cumple**
K132	36.40	48.9522	0.0961	49.0483	49.05	75.33	75.00	70.66	70.15	4.85	14.069	200.00	PVC	152.61	79.40	1.98	4.54	8.00	**Cumple**

4.3. Prueba de Hipótesis.

- Después de culminar con el diseño por el proceso iterativo, la Hipótesis para el Proyecto: Planificación y Diseño de un Sistema de Agua Potable y alcantarillado para el Barrio N° 2 del Sector Santa Verónica, Distrito de La Esperanza, provincia de Trujillo; a acertado a la demanda de la necesidad de dicho lugar, quedando claro que los diámetros de las redes de agua y redes de alcantarillado obtenidos por el diseño hidráulico cumplen con las especificaciones descritas en las normas de saneamiento.

V. DISCUSIÓN DE RESULTADOS

CONCLUSIONES

Las conclusiones del presente proyecto de investigación son las siguientes:

- Se realizó el diseño de la red de Agua Potable que oscilan entre 12", 10", 6" de diámetro.
- Se realizó la verificación de su comportamiento Hidráulico, cuyas velocidades están dentro de los parámetros admisibles que nos da el Reglamento Nacional de Edificaciones.
- Se verifico las presiones: mínima 2.4 m y máxima 12.93 m, que están dentro de lo admisible.
- El cálculo Hidráulico se realizó a través del Método de Hardy Cross y se estableció una simulación Hidráulica a través de un programa de Excel.
- Por información topográfica se ha determinado que esta localidad ⁷ se encuentra entre las cotas 120 y 70 m.s.n.m., presentando una topografía semiplano con pendientes entre 12% y 7%, con direcciones norte – sur y este – oeste respectivamente.

Los resultados del diseño hidráulico de la red de agua y alcantarillado son:

- Los diámetros de las redes de agua y redes de alcantarillado obtenidos por el diseño hidráulico cumplen con las especificaciones descritas en las normas de saneamiento.

- Es necesario la instalación de 18,578.87 m de tubería de PVC S – 25 de 8" de diámetro para la red de alcantarillado.

- 284 Buzones.

- Instalación de 19,400 m para agua potable de PVC – C – 7,5 (Serie 13,3) de 6" de diámetro.

- 114 válvulas de control.

- 12 hidrantes.

- Por el estudio de impacto ambiental se determina que la infraestructura integral del proyecto contempla la construcción de buzones, instalación de redes colectoras, emisoras, conexiones domiciliarias, favoreciendo en su integridad a la conservación del medio ambiente.

RECOMENDACIONES

Dentro de las recomendaciones para un proyecto como este, se desea que haya una mejora continua del mismo; por lo tanto se recomienda a futuros estudiantes que tengan interés en el proyecto, la complementación de los sistemas con más distribuciones para la demanda a futuro del Sector y del Distrito.

- Se recomienda hacer llegar el presente estudio a la Municipalidad para que se realice las gestiones pertinentes para su ejecución.
- Se recomienda que la Empresa prestadora de Servicios revise periódicamente las válvulas de control para prevenir la falta de agua en los puntos más alejados y así poder tener las presiones suficientes, sobre todo en el punto de empalme de nuestro proyecto.
- Se recomienda un control de mantenimiento al Sistema de Alcantarillado para evitar atoros que afecten el bienestar de la población y del Medio Ambiente.
- Se recomienda realizar una campaña de concientización con los pobladores del lugar sobre el consumo de Agua.
- Realizar un estudio de impacto ambiental considerando la ejecución y operación de los sistemas de Agua Potable y Alcantarillado, mediante un monitoreo en otros centros poblados cercanos al distrito de La Esperanza

² REFERENCIAS

Ávila Trejo, C. M. & Roncal Linares, A. G. (2014). Modelo de red de saneamiento básico en zonas rurales caso: centro poblado Aynaca-Oyón-Lima. (Tesis de grado). Universidad San Martín de Porres, Lima, Perú.

Carbajal López, M. A. & Villacorta Sifuentes, G. M. (2016). Evaluación técnica y económica del sistema convencional del alcantarillado residual entre alcantarillado al vacío en la calle Garote, distrito de Belén, provincia de Maynas, región Loreto. (Tesis de grado). Universidad Científica del Perú, San Juan Bautista, Perú.

² Cabrera Davila, A. A. & Carranza Cárdenas, W. M. A. (2004). Diseño de un sistema condominial de alcantarillado sanitario de los barrios 3 y 4, centro poblado Alto Trujillo – El Porvenir. (Tesis de grado). Universidad Privada Antenor Orrego, Trujillo, Perú.

Doroteo Calderón, F. R. (2014). Diseño del sistema de agua potable, conexiones domiciliarias y alcantarillado del asentamiento humano "Los Pollitos" – Ica, usando los programas Watercad y Sewercad. (Tesis de grado). Universidad Peruana de Ciencias Aplicadas, Lima, Perú.

Jara Sagardía, F. L. M. & Santos Mundaca, K. D. (2014). Diseño de abastecimiento de agua potable y el diseño de alcantarillado de las localidades: El Calvario y Rincón de Pampa.

² Meza De la Cruz, J. L. (2010). Diseño de un sistema de agua potable para la comunidad nativa de Tsoroja, analizando la incidencia de costos siendo una comunidad de difícil acceso. (Tesis de grado). Pontificia Universidad Católica del Perú, Lima, Perú.

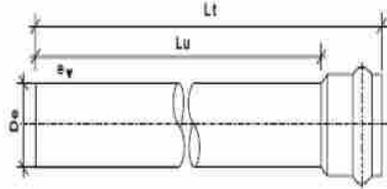
Olivari Feijoo, O. P. & Castro Saravia, R. (2008). Diseño del sistema de abastecimiento de agua y alcantarillado del centro poblado Cruz de Médano – Lambayeque. (Tesis de grado). Universidad Ricardo Palma, Lima, Perú.

² Palma Culipichún, F. M. (2015). Estudio de factibilidad técnica de dotación de agua potable y evacuación de aguas servidas en población de 60 viviendas, comuna de Porvenir. (Tesis de grado). Universidad Austral de Chile, Valdivia, Chile.

ANEXOS

Anexo 1. Clases de tuberías

2.1 Tubos PVC - U Presión NTP - ISO 4422 Unión Flexible



Factor de seguridad $F=2,5$

D_n (mm)	D_e (mm)	D_i (mm)	e (mm)	L_t (mm)	L_u (m)	Peso Mínimo (kg)
---------------	---------------	---------------	-------------	---------------	--------------	---------------------

Clase 5 (Serie 20) SDR=41

63	63,0	59,8	1,6	6	5,88	2,592
75	75,0	71,2	1,9	6	5,87	3,665
90	90,0	85,6	2,2	6	5,86	5,097
110	110,0	104,6	2,7	6	5,85	7,645
140	140,0	133,0	3,5	6	5,83	12,608
160	160,0	152,0	4,0	6	5,82	16,467
200	200,0	190,2	4,9	6	5,80	25,228
250	250,0	237,6	6,2	6	5,76	39,889
315	315,0	299,6	7,7	6	5,74	62,443
355	355,0	337,6	8,7	6	5,72	79,506
400	400,0	380,4	9,8	6	5,70	100,912

Clase 7,5 (Serie 13,3) SDR=27,6

63	63,0	58,4	2,3	6	5,88	3,684
75	75,0	69,4	2,8	6	5,87	5,335
90	90,0	83,4	3,3	6	5,86	7,550
110	110,0	102,0	4,0	6	5,85	11,189
140	140,0	129,8	5,1	6	5,83	18,156
160	160,0	148,4	5,8	6	5,82	23,602
200	200,0	185,4	7,3	6	5,80	37,122
250	250,0	231,8	9,1	6	5,76	57,851
315	315,0	292,2	11,4	6	5,74	91,335

Anexo 2. Tabla de coeficientes según Arturo Rocho – Hidráulica de tuberías.

COEFICIENTES DE FRICCIÓN "C" EN LA FÓRMULA DE HAZEN Y WILLIAMS	
TIPO DE TUBERÍA	C
(R.N.E) Tub.: Acero sin costura	120
(R.N.E) Tub.: Acero soldado en espiral	100
(R.N.E) Tub.: Cobre sin costura	150
(R.N.E) Tub.: Concreto	110
(R.N.E) Tub.: Fibra de vidrio	150
(R.N.E) Tub.: Hierro fundido	100
(R.N.E) Tub.: Hierro fundido con revestimiento	140
(R.N.E) Tub.: Hierro galvanizado	100
(R.N.E) Tub.: Polietileno, Asbesto Cemento	140
(R.N.E) Tub.: Poli(cloruro de vinilo)(PVC)	150

Anexo 3. Presupuesto

ÍTEM	DESCRIPCIÓN	UNIDAD	CANTIDAD	PRECIO SI.	PARCIAL SI.
01	OBRAS PROVISIONALES				
01.01	CARTEL DE IDENTIFICACION DE OBRA DE 3.60 m x 6.00 m	und	1.00	1,260.94	1,260.94
01.02	ALMACEN, OFICINA Y CASETA DE GUARDIANA (5.0X6.0 m)	m2	60.00	57.00	3,420.00
01.03	BAÑOS PORTATILES PARA OBREROS	mes	3.00	1,300.00	3,900.00
01.04	PROTECCION DE SEGURIDAD EN OBRA	glb	1.00	5,000.00	5,000.00
01.05	CINTA PLASTICA P/SEÑAL DE PELIGRO	glb	1.00	2,500.00	2,500.00
01	RED GENERAL DE AGUA POTABLE Y CONEXIONES DOMICILIARIAS				711,370.57
01.01	RED DE DISTRIBUCION DE AGUA POTABLE				423,023.21
	TRABAJOS PRELIMINARES				35,084.00
01.01.01.01	TRAZO Y REPLANTEO INICAL	m	19,400.00	1.76	34,144.00
01.01.01.02	6 RAZO Y NIVELACION DURANTE EJECUCION DE OBRA	m	500.00	1.88	940.00
01.01.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS				164,137.00
01.01.02.01	EXCAVACION ZANJAS A MAQ. P/TUB Ø 6", a= 0.60m, h=1.45 m	m	19,000.00	7.77	147,630.00
01.01.02.02	REFINE Y NIVELACION DE ZANJAS P/TUB. A= 6.30 m	m	2,000.00	2.31	4,620.00
01.01.02.04	RELLENO LATERAL, APISONADO Y COMP. DE ZANJAS P/TUB. C/ARENA FINA	m	500.00	10.62	5,310.00
01.01.02.05	RELLENO Y COMPACTACION DE ZANJAS P/TUB. C/ARENA FINA e = 0.30m S/CLAVE	m	50.00	12.01	600.50
01.01.02.06	RELLENO Y COMPACTACION DE ZANJAS P/TUB. C/MAT. PROPIO SELECCIONADO Cap. = 0.20m, Hasta NTN	m	50.00	12.01	600.50
01.01.02.07	ACARREO Y ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE Dist. min. =5.0 Km	m3	300.00	17.92	5,376.00
01.01.03	ACCESORIOS				16,435.82
01.01.03.01	SUMINISTRO E INSTAL. CODO 160mm x 90° PVC ISO (equipado)	und	20.00	45.96	919.20
01.01.03.02	SUMINISTRO E INSTAL. CRUZ 160 x 160 mm PVC ISO (equipada)	und	40.00	26.02	1,040.80
01.01.03.03	SUMINISTRO E INSTAL. TAPON 160mm PVC ISO (equipado)	und	15.00	26.38	395.70
01.01.03.04	SUMINISTRO E INSTAL. TEE 160mm x 160mm PVC ISO (equipado)	und	40.00	26.02	1,040.80
01.01.03.05	SUMINISTRO E INSTAL. VALVULA COMPUERTA Ø=160mm F°F° ISO (equipada)	und	114.00	114.38	13,039.32

01.02.06.01	LOSA DE CONCRETO e = 0.10m, Concreto f'c=140 kg/cm2 (8.5cm), Pasta (1.5cm), Incl. Encof./Desencof./Base de Afirmado y Sub base arenilla	m2	300.00	12.99	3,897.00
01	RED GENERAL DE ALCANTARILLADO Y CONEXIONES DOMICILIARIAS				1,757,434.73
01.01	RED DE ALCANTARILLADO				1,749,509.73
01.01.01	TRABAJOS PRELIMINARES	m	18,600.00	1.97	36,642.00
01.01.01.01	TRAZO Y REPLANTEO DE ZANJAS (LINEAL)	m	600.00	185.87	111,522.00
01.01.01.02	DEMOLICION DE BUZONES EXISTENTES	m3			963,529.89
01.01.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS				308,840.00
01.01.02.01	EXCAVACION DE ZANJAS	m	5,500.00	13.62	74,910.00
01.01.02.02	6 XCAVACION DE ZANJAS C/EQUIPO HASTA 1.5 M , AF=0.8 M	m	4,000.00	15.57	62,280.00
01.01.02.03	6 XCAVACION DE ZANJAS C/EQUIPO HASTA 2.0 M , AF=0.8 M	m	4,000.00	18.15	72,600.00
01.01.02.04	6 XCAVACION DE ZANJAS C/EQUIPO HASTA 2.5 M , AF=1.0 M	m	5,000.00	19.81	99,050.00
01.01.02.05	EXCAVACION DE ZANJAS C/EQUIPO HASTA 3.0 M , AF=1.0 M	m			6,500.00
01.01.02.02	REFINE Y NIVELACION DE ZANJAS	m	2,000.00	3.25	6,500.00
01.01.02.02.01	REFINE Y NIVELACION DE FONDO DE ZANJAS (a=0.80m)	m			10.09
01.01.02.03	DRENAJE DE ZANJAS	m			10.09
01.01.02.03.01	DRENAJE DE ZANJAS MAS DE 2.00 m	m			167,595.40
01.01.02.04	ENTIBADO EN ZANJAS	m	1,000.00	41.85	41,850.00
01.01.02.04.01	ENTIBADO DE ZANJAS HASTA 1.60 M	m	760.00	42.87	32,581.20
01.01.02.04.02	ENTIBADO DE ZANJAS HASTA 2.00 M	m	980.00	44.79	43,894.20
01.01.02.04.03	ENTIBADO DE ZANJAS HASTA 2.50 M	m	1,000.00	49.27	49,270.00
01.01.02.04.04	ENTIBADO DE ZANJAS HASTA 3.00 M	m			268,700.00
01.01.02.05	CAMA DE APOYO PARA TUBERIAS	m	15,000.00	13.01	195,150.00
01.01.02.05.01	CAMA DE APOYO C/EQUIPO, ARENILLA E=0.20 M , AF=0.80 M	m	5,000.00	14.71	73,550.00
01.01.02.05.02	CAMA DE APOYO C/EQUIPO, ARENILLA E=0.20 M , AF=1.00 M	m			15,387.00
01.01.02.06	RELLENO LATERAL CON MATERIAL DE PRESTAMO	m	200.00	12.57	2,514.00
01.01.02.06.01	RELL. LATERAL C/MAT. D/PRESTAMO (ARENILLA) PROF. = 1.5 M , A=0.80 M	m	100.00	10.16	1,016.00
01.01.02.06.02	RELL. LATERAL C/MAT. D/PRESTAMO (ARENILLA) PROF. = 1.5 - 2.0 M , A=0.80 M	m	400.00	15.10	6,040.00
01.01.02.06.03	RELL. LATERAL C/MAT. D/PRESTAMO (ARENILLA) PROF. = 2.5M , A=1.00 M	m	350.00	16.62	5,817.00
01.01.02.06.04	RELL. LATERAL C/MAT. D/PRESTAMO (ARENILLA) PROF. = 3.0 M , A=1.00 M	m			

01.02	CONEXIONES DOMICILIARIAS						7,925.00
	TRABAJOS PRELIMINARES						7,925.00
01.02.01	TRAZO Y REPLANTEO DE ZANJAS (LINEAL)	m	100.00			1.97	197.00
01.02.01.01	8 EMOLCION DE VEREDAS DE CONCRETO C/EQUIPO	m2	400.00			19.32	7,728.00
01.02.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS						-
01.02.02.01	EXCAVACION MANUAL P/TUB Ø = 160 MM A =0.60 M	m	-			25.87	-
01.02.02.02	REFINE Y NIVELACION ZANJAS P/TUB. Ø 6"	m	-			3.17	-
01.02.02.03	CAMA DE APOYO C/ARENILLA E=0.15 M A=0.60 M	m	-			7.80	-
01.02.02.04	RELL. Y APIZONADO (C/EQUIPO) HASTA 0.30 M S/CLAVE DEL TUBO Ø = 160 MM, C/ARENILLA	m	-			17.40	-
01.02.02.05	RELLENO Y COMP. MAT PROPIO SELECCIONADO EN ZANJAS P/TUB Ø = 160 MM	m	-			13.92	-
01.02.02.06	ACARREO Y ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE Dist. min. =5.0 Km	m3	-			17.92	-
01.02.03	TUBERIAS						-
01.02.03.01	CONEXIONES DOMICILIARIAS CON TUBERIA PVC UF 160 MM A 200 MM	und	-			322.32	-
01.02.04	PRUEBA HIDRAULICA						-
01.02.04.01	DOBLE PRUEBA HIDRAULICA Y RESANE TUB. PVC Ø = 160 MM	m	-			8.16	-
01.03	REPOSICION DE VIAS						308,656.48
	VEREDAS						89,650.00
01.03.01	RELLENO CON ARENILLA	m3	200.00			56.23	11,246.00
01.03.01.01	RELLENO CON AFIRMADO	m3	200.00			43.07	8,614.00
01.03.01.02	VEREDA (CONCRETO + CAPA DE ESGASTE)	m2	500.00			139.58	69,790.00
01.03.02	PAVIMENTOS						219,006.48
01.03.02.01	RELLENO CON AFIRMADO	m3	4,464.00			43.07	192,264.48
01.03.02.02	BASE GRANULAR PARA PARCHADO	m2	200.00			77.53	15,506.00
01.03.02.03	IMPRIMACION ASFALTICA	m2	200.00			6.22	1,244.00
01.03.02.04	CARPETA ASFALTICA EN CALIENTE DE 2"	m2	200.00			49.96	9,992.00
01	VARIOS/ MEDIO AMBIENTE/ RESPONSABILIDAD SOCIAL						35,875.74
01.01	MITIGACION DEL IMPACTO AMBIENTAL	glb	1.00			8,169.60	8,169.60
01.02	PLAN DE MONITOREO ARQUEOLOGICO	glb	1.00			15,000.00	15,000.00
01.03	CAPACITACION EN EDUCACION SANITARIA	mes	3.00			3,650.00	10,950.00
01.04	LIMPIEZA FINAL DE OBRA	glb	1.00			776.16	776.16
01.05	PLACA RECORDATORIA	und	1.00			979.98	979.98

COSTO DIRECTO	2,829,418.46
GASTOS GENERALES (10.00%)	282,941.85
UTILIDAD (5.00%)	141,470.92
=====	
SUB - TOTAL	3,253,831.23
IMPUESTO IGV (18.00%)	585,689.62
=====	
VALOR REFERENCIAL	3,839,520.85
SUPERVISION 5%	191,976.04
ELABORACION DE EXPEDIENTE 1.5%	57,592.81
=====	
PRESUPUESTO TOTAL	4,089,089.71

Anexo 4. Plano de sistema de alcantarillado

Anexo 5. Plano de sistema de agua potable

PLANIFICACIÓN Y DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO PARA EL BARRIO No 2 DEL SECTOR SANTA VERÓNICA, DISTRITO DE LA ESPERANZA, PROVINCIA DE TRUJILLO – 2019

INFORME DE ORIGINALIDAD

8%

INDICE DE SIMILITUD

8%

FUENTES DE INTERNET

0%

PUBLICACIONES

5%

TRABAJOS DEL ESTUDIANTE

FUENTES PRIMARIAS

1

cibert-amigos.blogspot.com

Fuente de Internet

2%

2

repositorio.upn.edu.pe

Fuente de Internet

2%

3

cybertesis.urp.edu.pe

Fuente de Internet

1%

4

www.scribd.com

Fuente de Internet

1%

5

ustamathematica.blogspot.com

Fuente de Internet

1%

6

Submitted to Universidad Cesar Vallejo

Trabajo del estudiante

1%

7

alicia.concytec.gob.pe

Fuente de Internet

1%

Excluir citas

Activo

Excluir coincidencias

< 1%

Excluir bibliografía

Apagado

PLANIFICACIÓN Y DISEÑO DE UN SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO PARA EL BARRIO No 2 DEL SECTOR SANTA VERÓNICA, DISTRITO DE LA ESPERANZA, PROVINCIA DE TRUJILLO – 2019

INFORME DE GRADEMARK

NOTA FINAL

/0

COMENTARIOS GENERALES

Instructor

PÁGINA 1

PÁGINA 2

PÁGINA 3

PÁGINA 4

PÁGINA 5

PÁGINA 6

PÁGINA 7

PÁGINA 8

PÁGINA 9

PÁGINA 10

PÁGINA 11

PÁGINA 12

PÁGINA 13

PÁGINA 14

PÁGINA 15

PÁGINA 16

PÁGINA 17

PÁGINA 18

PÁGINA 19

PÁGINA 20

PÁGINA 21

PÁGINA 22

PÁGINA 23

PÁGINA 24

PÁGINA 25

PÁGINA 26

PÁGINA 27

PÁGINA 28

PÁGINA 29

PÁGINA 30

PÁGINA 31

PÁGINA 32

PÁGINA 33

PÁGINA 34

PÁGINA 35

PÁGINA 36

PÁGINA 37

PÁGINA 38

PÁGINA 39

PÁGINA 40

PÁGINA 41

PÁGINA 42

PÁGINA 43

PÁGINA 44

PÁGINA 45

PÁGINA 46

PÁGINA 47

PÁGINA 48

PÁGINA 49

PÁGINA 50

PÁGINA 51

PÁGINA 52

PÁGINA 53

PÁGINA 54

PÁGINA 55

PÁGINA 56

PÁGINA 57

PÁGINA 58

PÁGINA 59

PÁGINA 60

PÁGINA 61

PÁGINA 62

PÁGINA 63

PÁGINA 64

PÁGINA 65

PÁGINA 66

PÁGINA 67

PÁGINA 68

PÁGINA 69

PÁGINA 70

PÁGINA 71

PÁGINA 72

PÁGINA 73

PÁGINA 74

PÁGINA 75

PÁGINA 76

PÁGINA 77

PÁGINA 78

PÁGINA 79

PÁGINA 80

PÁGINA 81

PÁGINA 82

PÁGINA 83

PÁGINA 84

PÁGINA 85

PÁGINA 86

PÁGINA 87

PÁGINA 88

PÁGINA 89

PÁGINA 90

PÁGINA 91

PÁGINA 92

PÁGINA 93

PÁGINA 94

PÁGINA 95

PÁGINA 96

PÁGINA 97

PÁGINA 98

PÁGINA 99

PÁGINA 100

PÁGINA 101

PÁGINA 102

PÁGINA 103

PÁGINA 104

PÁGINA 105

PÁGINA 106

PÁGINA 107

PÁGINA 108

PÁGINA 109
