

UNIVERSIDAD CATÓLICA LOS ÁNGELES CHIMBOTE

FACULTAD DE INGENIERIA

ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERIA CIVIL

"MEJORAMIENTO Y AMPLIACION DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE EN EL CASERIO DE ÑANGALI DISTRITO DE HUANCABAMBA PROVINCIA DE HUANCABAMBA"

TRABAJO DE INVESTIGACIÓN PARA OPTAR EL GRADO ACADEMICO DE BACHILLER EN INGENIERIA CIVIL

AUTOR:

GARCIA OJEDA JOSE EDWIN

ORCID: 0000-0002-2228- 9787

ASESOR

SUAREZ ELIAS ORLANDO VALERIANO

ORCID

0000-0002-3629-1095

PIURA -PERU

2019

TITULO:

"MEJORAMIENTO Y AMPLIACION DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE EN EL CASERIO DE ÑANGALI DISTRITO DE HUANCABAMBA PROVINCIA DE HUANCABAMBA"

EQUIPO DE TRABAJO

AUTOR

García Ojeda José Edwin

ORCID: 0000-0002-2228- 9787

Universidad Católica Los Ángeles de Chimbote, Estudiante de Pregrado, Chimbote, Perú.

ASESOR

Suarez Elías Orlando Valeriano

ORCID: 0000-0002-3629-1095

Universidad Católica Los Ángeles de Chimbote, Facultad de Ingeniería Civil, Escuela Profesional de Ingeniería Civil, Chimbote, Perú.

JURADO

Chan Heredia Miguel Ángel

Orcid:0000-0001-9315-8496

Córdova Córdova Wilmer Oswaldo

Orcid:0000-0003-2435-5642

Alzamora Román Hermer Ernesto

Orcid: 0000-0002-2634-7710

FIRMA DEL JURADO Y ASESOR

MGTR. MIGUEL ANGEL CHAN HEREDIA PRESIDENTE

MGTR. WILMER OSWALDO CORDOVA CORDOVA MIEMBRO

DR. HERMER ERNESTO ALZAMORA ROMAN MIEMBRO

MGTR. ORLANDO VALERIANO SUAREZ ELIAS ASESOR

Agradecimiento

Agradecer a Dios, por haberme dado la vida y el permitirme a este momento significativo para mí y transcendente en mi vida profesional.

Agradecer a los maestros que han contribuido con su enseñanza a lo largo de mi carrera universitaria.

Agradecer de una manera muy especial a mi asesor por el inagotable apoyo que me brindó en todo momento para poder realizar dicho proyecto.

A mi madre Mecxi Flor Ojeda Neyra por todo apoyo su incondicional, perseverancia, comprensión, amor y mucho empeño; por haber formado a una persona llena de valores, principios y responsabilidad para asumir los retos que se me presenten en la vida y lograr esta meta anhelada.

Dedicatoria

Esta meta es dedicada a mi señor cautivo de Ayabaca por mantener mi Fe inquebrantable a pesar de las circunstancias adversas, a mi madre Mecxi Flor Ojeda Neyra que en todo momento me apoyo para lograr esta maravillosa carrera, a mi hermano y familia que me brindaron su apoyo incondicional.

Se sabe que todo esfuerzo tiene su recompensa, siempre y cuando te propongas cumplirlo, la vida te presenta maravillosas personas que te apoyan en todo momento y te hacen crecer profesionalmente.

Resumen y Abstrac

Resumen

El presente trabajo de investigación se ejecutó en el caserío de Ñangali del distrito de Huancabamba – Provincia de Huancabamba- Piura el objetivo es mejorar el sistema de agua potable en la comunidad conformada por 219 viviendas con un total de 504 pobladores, los cuales presenta un problema de discontinuidad en el servicio de agua potable, la cual los lleva a consumir agua no apta para el consumo humano. La metodología aplicada es de tipo descriptiva, correlacional con un enfoque cualitativo la cual nos permite llevar a la recopilación de información atreves del INEI para así corroborar los datos de la población. Este diseño contara con tuberías de PVC SAP C.10 DE 2" para las líneas de conducción y para la distribución principales de 1" y 3/4" para ramales, también cuenta con cámaras Rompe presión de tipo 6 al igual cámaras Rompe presión de tipo 7 la cual nos ayuda a disipar la presión también se cuenta con un reservorio con un volumen de 15m3 para abastecer a la población, las líneas de conducción de longitud de 686.80 ml y la línea de aducción y red de distribución 8697.68 ml . Se concluye que el diseño de agua potable realizado en el Software WaterCad me permitirá abastecer con agua la comunidad de manera continua y el agua proveniente de la captación necesita ser tratada según el estudio microbiológico realizado en la (DIRESA),

Palabras claves: servicio de agua potable-beneficio-calidad de agua-red de distribución.

Abstract

This research work was carried out in the Nangali hamlet of the Huancabamba district - Huancabamba Province - Piura, the objective is to improve the drinking water system in the community consisting of 219 homes with a total of 504 inhabitants, which presents a problem of discontinuity in the drinking water service, which leads them to consume water not suitable for human consumption. The methodology applied is descriptive, correlational with a qualitative approach which allows us to take the information collection through the INEI to corroborate the population data. This design will have SAP C.10 DE 2" PVC pipes for the main 1" and 3/4" branch lines and distribution lines, it also has Type 6 pressure-breaking chambers as well as Pressure-breaking chambers. Type 7 which helps us to dissipate the pressure also has a reservoir with a volume of 15m3 to supply the population, the driving lines of 686.80 ml length and the adduction line and distribution network 8697.68 ml. It is concluded that the design of drinking water carried out in the WaterCad Software will allow me to continuously supply the community with water and the water coming from the collection needs to be treated according to the microbiological study carried out at the Health Directorate of Piura (DIRESA), with which will prevent the spread of diseases caused by bacteria that are in the water source.

Keywords: drinking water service-benefit-water quality-distribution.

<u>Índice</u>

| TITULO: | II |
|--|-----|
| EQUIPO DE TRABAJO | III |
| FIRMA DEL JURADO Y ASESOR | IV |
| AGRADECIMIENTO | v |
| DEDICATORIA | VII |
| RESUMEN Y ABSTRAC | VII |
| I. INTRODUCCIÓN | 1 |
| 1.1. Planeamiento de la investigación | 3 |
| 1.1.1. Planteamiento del problema | 3 |
| 1.1.2. OBJETIVOS DE LA INVESTIGACIÓN | 6 |
| a) Objetivo principal | 6 |
| b) Objetivos específicos | 6 |
| 1.1.3 JUSTIFICACIÓN DE LA INVESTIGACIÓN | 7 |
| II. REVISIÓN DE LA LITERATURA | 8 |
| 2.1. Antecedentes | 8 |
| 2.1.1. Antecedentes Internacionales | _ |
| 2.1.2. Antecedentes Nacionales | |
| 2.1.3. Antecedentes locales | |
| 2.2. BASES TEÓRICAS | |
| 2.2.2. Norma técnica de diseño: opciones tecnológicas para sistemas de saneami | |
| Ámbito Rural, ABRIL 2018: | |
| 2.3. MARCO CONCEPTUAL | |
| 2.3.1. Mejoramiento | |
| 2.3.2. Ampliación | |
| 2.3.3. Calidad de agua | |
| 2.3.4. Calidad de vida | |
| III. HIPÓTESIS | 50 |
| IV. METODOLOGÍA | |
| 4.1 TIPO DE INVESTIGACIÓN | 50 |
| 12. 11 0 52 11 12 13 13 13 13 13 13 13 13 13 13 13 13 13 | |
| 4.2. NIVEL DE LA INVESTIGACIÓN DE LA TESIS | |
| | _ |
| 4.4. UNIVERSO; MUESTRA Y POBLACIÓN | |
| 4.4.2. Población | |
| 4.4.3. Muestra | |
| 4.5. DEFINICIONES Y OPERACIONALIZACIÓN DE LAS VARIABLES | |
| | |
| 4.6. TÉCNICAS E INSTRUMENTOS DE RECOLECCIÓN DE DATOS | |
| 4.7. PLAN DE ANALISIS | _ |
| 4.8. MATRIZ DE CONSISTENCIA | |
| 4.9. PRINCIPIOS ETICOS | 56 |

| VI. | CONCLUSIONES | 82 | | |
|-------|--|----|--|--|
| VII. | RECOMENDACIONES | 83 | | |
| VIII. | REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS | 84 | | |
| IX. | ANEXOS: | 07 | | |
| IX. | ANEXOS: | 0/ | | |
| | | | | |
| | | | | |
| Tab | Tabla de ilustraciones | | | |
| | ración 1: Ubicación de la provincia de Huancabamba | | | |
| | ración 2: Ubicación del distrito de Huancabamba en la Provincia de Huancabamba | | | |
| | ración 3: distritos de Huancabamba | | | |
| | ración 4: Algoritmos de selección de opciones tecnológicas | | | |
| | ración 5: Manantial de ladera | | | |
| | ración 6: Línea de conducción | _ | | |
| | ración 7: Redes de distribución | | | |
| | ración 8: Cámara rompe presión en red de distribución | | | |
| | ración 9: Conexión domiciliaria | | | |
| | ración 10: Lavadero para vivienda | | | |
| | ración 11: Pileta pública | | | |
| | ración 12: captaciones existentes | | | |
| | ración 13: reservorio apoyado | | | |
| | ración 14: Tanque Hipoclorador | | | |
| | ración 15: Reservorio Existente en regular estado de conservación | | | |
| | ración 16: cámaras rompe presión | | | |
| | ración 17: Cámaras rompe presión tipo 7 | | | |
| | ración 18: Diseño Hidráulico y Dimensionamiento de cámara Rompe Presión | | | |
| | ración 19: Cámara de Romper Presión | | | |
| | ración 20: Población del Caserío La Capilla del censo de 1993 | | | |
| | ración 21: Población del Caserío La Capilla del censo de 2007 | | | |
| | ración 22: Población del Caserío La Capilla del censo de 2017 ración 23: Recolección de datos estadísticos INEI | | | |
| | ración 24: Iglesia del caserío de Ñangali | | | |
| | ración 25: Centro de Salud del caserío de Ñangali | | | |
| | ración 26: Reservorio de almacenamiento de agua para el consumo humano | | | |
| | ración 27: Reservorio de almacenamiento de agua para el consumo numanoración 27: Reservorio de almacenamiento de agua para el consumo humano | | | |
| | tración 28: Plano Ubicación y Localización | | | |
| | tración 29: Plano de Accesorios | | | |
| | tración 30: Plano clave Proyectado | | | |
| | tración 31: Conexiones Domiciliarias | | | |
| Hust | Tacion 31. Concaiones Donnemarias | | | |
| Tab | ola de Contenido | | | |
| | a 1: Criterios de selección | | | |
| | a 2: Periodo de diseño | | | |
| | a 3: Dotación de agua según la opción tecnológica y región (l/ hab.d) | | | |
| | a 4: Dotación para centros educativos | | | |
| Tabla | a 5: Determinación del volumen del reservorio | 34 | | |

| Tabla 6: Cuadro de definiciones y operacionalización de las variables | 53 |
|---|----|
| Tabla 7: Cuadro Matriz de consistencia | 55 |
| Tabla 8: Población actual | 57 |
| Tabla 9: Número de estudiantes | 57 |
| Tabla 10: Características de la línea de conducción | 59 |
| Tabla 11: Datos de Reservorio | 59 |
| Tabla 12: Características del reservorio | 60 |
| Tabla 13: Características de las redes de distribución | 62 |
| Tabla 14: Coeficientes de variación | 63 |
| Tabla 15: DENSIDAD DE VIVIENDA | 63 |
| Tabla 16: Población del distrito de Pacaipampa | 66 |
| Tabla 17: Cuadro de la proyección de la población | 67 |
| Tabla 18: REPORTE DE NODOS DE WATER CAD V8I | 73 |

I. Introducción

Este presente proyecto de investigación tiene como **objetivo general mejorar** y ampliar el sistema de agua potable para el caserío de Ñangali Provincia de Huancabamba.

El contar con el sistema de agua potable es una necesidad fundamental para el ser humano, mejorando así su calidad de vida lo cual tiene un impacto positivo en la salud y en la economía de todos los pobladores de esta localidad. El agua que es destinada para el consumo directo de las personas del caserío de Ñangali, que está conformada por 504 habitantes distribuidos en 219 viviendas, cuya población se dedica a las labores agropecuarias y la ganadería como **planteamiento del problema** se tiene que el sistema de agua potable presenta serias deficiencias, por su mal estado de las tuberías ya que han cumplido su tiempo de vida útil, y que actualmente presentan colapsos y roturas de dichas tuberías de agua potable, algunas viviendas han efectuado conexiones de forma artesanal y al no contar con el servicio de agua se abastecen de los canales de regadío, esta agua es de mala calidad para el consumo humano y llega a originar altos índices de enfermedades diarreicas y gastrointestinales.

El mejorar el sistema de agua potable del caserío de Ñangali es de mucha importancia ya que dado el mal estado de las redes de agua potable los colapsos son frecuentes dejando expuesta las aguas servidas originando también como contaminación ambiental al igual las infecciones que pueden contraer los niños y llegando afectar a la población por lo tanto, la investigación como **enunciado del problema** ¿El mejorar y ampliar el sistema de agua potable proyectado en el lugar de estudio, podrán llegar a satisfacer las necesidades de la población con una buena calidad y cantidad de agua

potable? **Justificando** que toda localidad que se encuentra en zonas rurales debe contar con este servicio básico que es el agua potable, ya que su aporte es muy primordial dándole así al ser humano una mejor calidad de vida al igual que los pobladores crezcan desarrollando proyectos básicos.

La **metodológica** es convencional, así se podrá hallar las mejores opciones en cuanto a la infraestructura que permita satisfacer la demanda para los servicios de agua potable que resulten acordes con la solución del servicio aceptable para la mejora del servicio de agua potable donde el universo va a hacer establecido por la idea de agua para consumo humano a nivel nacional y como población vamos a tomar las ideas recolectadas en el departamento de Piura y para finalizar como muestra se toma el desarrollo del proyecto en el caserío de Ñangali- Huancabamba.

La técnica que se va a emplear para la elaboración de este proyecto de investigación se consigue mediante el instrumento de encuestas, la cual se va a llevar a gabinete para seguir una metodología convencional.

Como **resultados** los más fundamentales que se ha rescatado del proyecto de investigación se tiene las líneas de conducción las cuales tienen una longitud de 2,500 m y un reservorio con un volumen de 15m3.

Se llega a **concluir** que el mejoramiento y la ampliación para este caserío de Ñangali tendrá muchos beneficios como erradicar enfermedades, mejor calidad de vida, desarrollar trabajo para la comunidad e implementar desarrollo de actividades socio – culturales beneficiando así a una población de 504 habitantes distribuidos en 219 viviendas según el último censo del 2017.

1.1. Planeamiento de la investigación

1.1.1. Planteamiento del problema

A). Caracterización del problema

Ubicación geográfica

♦ Latitud Sur : 5° 10` 34.7" S (- 5.17630506000)

♦ Longitud Oeste : 79° 27 8.5" W(-79.45235182000)

♦ Altitud : 2250 msnm

Ubicación política

Departamento : Piura

Provincia : Huancabamba

♦ Distrito : Huancabamba

❖ Caserío : Ñangali

Ilustración 1: Ubicación de la provincia de Huancabamba.



Fuente: Elaboración propia

Ilustración 2: Ubicación del distrito de Huancabamba en la Provincia de Huancabamba



Fuente: Elaboración propia

Ilustración 3: distritos de Huancabamba



Fuente: Elaboración propia

El clima que se presenta en esta localidad son de varios cambios ecológicos ya que estos están en función de la altitud, siendo cálidos, templados y fríos; se aprecian dos épocas bien marcadas, verano con lluvias de enero a abril y seco con sol de junio a diciembre, de acuerdo a la topografía los suelos de Huancabamba son propicios para desarrollar una agricultura del tipo autóctona andina.

Según el recuentro de viviendas del año 2017 es de 695 habitantes agrupados en 262 viviendas, el material predominante utilizados para la construcción de estas viviendas el 90% presenta como material predominante en sus paredes de adobe, un 10% de madera respectivamente la mayoría de los techos es de calamina.

Debido a esto el actual servicio de agua potable es deficiente debido a la antigüedad más de 20 años; que presenta las tuberías que no han sido renovadas desde que fueron construidas cumpliendo así con una gran exigencia el periodo de diseño, actualmente en el caserío de Ñangali no se aplica ningún sistema de medición el consumo de ellos usuarios del servicio de agua potable es consumida directamente dela red , esto se agrada más ya que el sistema carece de marco de medición, por otro lado algunas viviendas han efectuado conexiones de forma artesanal y al no contar con el servicio de agua potable se abastecen de los canales de regadío esta agua es de mala calidad origina índices de enfermedades diarreicas y gastrointestinales.

B). Enunciado del Problema

¿El mejorar y ampliar el sistema de agua potable proyectado en el lugar de estudio, podrán llegar a satisfacer las necesidades de la población con una buena calidad y cantidad de agua potable?

1.1.2. Objetivos de la investigación

a) Objetivo principal

Mejorar y ampliar el sistema de agua potable en el caserío de Ñangali
 del distrito de Huancabamba – Provincia de Huancabamba –
 departamento de Piura.

b) Objetivos específicos

- Mejorar el diseño del sistema de la línea de conducción, distribución de agua potable del caserío de Ñangali del distrito de Huancabamba – Provincia de Huancabamba.
- ❖ Mejorar el diseño Hidráulico del Reservorio y llegar abastecer de manera más eficiente a este caserío de Ñangali distrito de Huancabamba – Provincia de Huancabamba.

1.1.3 Justificación de la investigación

Este desarrollo de investigación es para tener en cuenta que todas las poblaciones al avanzar de los años llegan a crecer en todo aspecto y para esto se debe de tener en cuenta que debe estar abastecida con el sistema de agua potable atreves de reservorios, por tal manera que los beneficios principales en la comunidad sean los siguientes:

En la salud van a disminuir las enfermedades gastrointestinales mientras que en lo social los locales como: iglesia, colegios y diferentes ambientes sociales van a tener acceso a este servicio al igual que en la economía se va evitar gastos adicionales por abastecerse de este recurso esto ayuda a que la población cuente con más tiempo para desarrollar actividades agrícolas y poder mejorar su economía.

II. Revisión de la literatura

2.1. Antecedentes

Haciendo el uso de meta-buscadores en internet para determinar si la cobertura de sistema de agua potable proyectado con eficacia y eficiencia mejoren la calidad de vida de las poblaciones rurales.

2.1.1. Antecedentes Internacionales

A). – "ESTUDIOS Y DISEÑO PARA EL MEJORAMIENTO DEFINITIVO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE DE LA COMUNIDAD DE TUTUCÁN, CANTÓN PAUTE, PROVINCIA DE AZUAY, CUENCA, ECUADOR" OCTUBRE - 2010.

(Cárdenas, D., Patiño F.) (2) Un sistema de abastecimiento de agua potable consiste en un conjunto de obras necesarias para captar, conducir, tratar, almacenar y distribuir el agua desde fuentes naturales ya sean subterráneas o superficiales hasta las viviendas de los habitantes que serán favorecidos con dicho sistema.

Objetivos:

- -. Diseñar un nuevo Sistema de abastecimiento de agua potable que logre captar, conducir, tratar, almacenar y distribuir el agua desde fuentes naturales ya sean subterráneas o superficiales hasta las viviendas para una población futura de 540 habitantes, con el programa EPANET.
- .-Realizar todos los estudios concernientes para el diseño del Sistema de abastecimiento de Agua Potable para la comunidad de Tutucán, Cantón Paute, Provincia del Azuay, Cuenca, Ecuador.

La **metodología** es analítica porque realiza de todos los estudios topográficos, de suelos, análisis físico - químico - bacteriológico del agua de la captación, estudios bases y criterios de diseños, diseños definitivos, informes de impacto ambiental y propuesta de obra de la comunidad de Tutucán.

Conclusiones

- ❖ La proyección de población fue determinada para 20 años, periodo en el cual la población de la comunidad de Tutucán de 364 habitantes en el año 2010 pasará a ser de 540 habitantes en el año 2030.
- ❖ El sistema de abastecimiento de la comunidad de Tutucán al momento funciona con un caudal de 0.325 l/s en temporada de sequía y con un caudal de 0.508 l/s en temporada de lluvia. Caudal que no es suficiente para abastecer correctamente a la comunidad de Tutucán.
- ❖ La distribución de las casas de la comunidad de Tutucán es muy dispersa por lo que se concluye que se tiene que diseñar un sistema ramificado, este tipo de sistema es económico y de fácil construcción en el área rural.
- ❖ La geomorfología del terreno determina que se va a dar un sistema de abastecimiento que funciona por gravedad.
- ❖ La dotación futura de agua de acuerdo a los niveles de servicio y tipo de clima es de 100 l/hab/día, puesto que los ramales N° 1 y N° 2 de la comunidad de Tutucán disponen de un sistema de alcantarillado; de esta manera obtenemos que el Caudal Medio Diario (Qm) es de 0,683 l/s, el Caudal Máximo Diario (QMD) es de 0,854 l/s y finalmente el Caudal Máximo Horario es de 2,05 l/s. Las tuberías utilizadas actualmente en la conducción del Sistema de

Abastecimiento no son aptas para soportar las presiones a las que trabaja actualmente el sistema.

❖ La comunidad de Tutucán por medio de sus representantes de junta gestionó la donación de 1085 mts. de una tubería de PVC de 63mm que funciona bajo una presión de trabajo de 10.2 kg/cm2; en los diseños se determinó que esta tubería pude ser utilizada en la rehabilitación del sistema y funciona correctamente colocándola desde el tanque N°1 de captación hasta el tanque rompe presión N°6.

B)-. "PROPUESTA DE MEJORAMIENTO Y REGULACIÓN DE LOS SERVICIOS DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO PARA LA CIUDAD DE SANTO DOMINGO-ECUADOR"

Según Jose T. ⁽²⁾ La investigación de esta tesis se centró en el estudio de la gestión de los servicios públicos domiciliarios de agua potable y alcantarillado en la ciudad de Santo Domingo de los Colorados. Empieza haciendo una revisión histórica del desarrollo de los servicios públicos de agua potable y alcantarillado en la región para recorrer, con cierta extensión, el desarrollo de este tema en el Ecuador.

Objetivos

Objetivo general

Diseñar un modelo de mejoramiento organizacional basado en indicadores de gestión y proponer la promulgación de una ordenanza para la regulación de los servicios prestados de agua potable y alcantarillado prestados por la EPMAPA-SD.

Objetivos específicos

- Diagnosticar la situación actual de la EPMAPA-SD, a partir de indicadores técnicos de gestión.
- Proponer la creación de una ordenanza que incluya la definición de parámetros legales y justificar la creación de una ordenanza para la regulación de los servicios prestados de agua potable y alcantarillado, en la ciudad de Santo Domingo.
- Proponer una estrategia para la participación ciudadana de Santo Domingo en el ente de control, a través de la conformación de comité de desarrollo y control social.

Metodología

Se plantea la creación de un ente de control que vigilaría el accionar de la empresa que provee el servicio de agua y alcantarillado con el objetivo de mejorar la prestación del servicio, en la certeza de que sin gestión eficiente no habrá buen servicio. Esto resolvería por fin el problema de los racionamientos de agua que tanto malestar causa a los ciudadanos. Asimismo, se cubrirá la ausencia de datos específicos sistematizados sobre el tema agua potable en la ciudad de Santo Domingo de los Colorados.

Conclusiones

❖ Los servicios de saneamiento en el Ecuador no cubrían las necesidades de los habitantes en el pasado y no lo hacen en el presente. Una situación de alto riesgo para uno de los países con más alto índice de crecimiento poblacional de una región que crece a velocidad acelerada. En comparación con los países vecinos, son unos de los más antitécnicos, obsoletos e ineficientes; y muy lejos

- de la técnica, automatización y respeto por el medioambiente de los países del primer mundo.
- ❖ La empresa de agua potable y alcantarillado de Santo Domingo de los Colorados es ineficiente.
- ❖ El servicio de agua potable en Santo Domingo, con su programa de racionamiento, conculca los derechos consagrados en la Constitución vigente sobre el acceso a los servicios básicos.
- Por otra parte, la Tasa de Rentabilidad Inmediata (TRI) indica que el momento óptimo para ejecutar la inversión es el actual.
- Sin embargo, se recomienda realizar una afinación de los parámetros utilizados para cuantificar los beneficios, para con ello, certificar los indicadores de rentabilidad obtenidos.

C.) MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA PARA LOS HABITANTES DE LA VEREDA "EL TABLÓN" DEL MUNICIPIO DE CHOCONTÁ, CUNDINAMARCA, COLOMBIA, 2015.

(Cabrera, N.) ⁽³⁾ El proyecto está enfocado diseño para mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable de la vereda "el tablón" municipio de Chocontá (Cundinamarca). El proyecto está enfocado a mejorar el sistema de captación tratamiento y distribución del acueducto, con el fin de brindar agua potable en condiciones de calidad y continuidad óptimas para el consumo humano y de esta manera mejorar las condiciones de salubridad

Tiene como **objetivo** general generar una propuesta técnica para solucionar la problemática de falta de abastecimiento y potabilización del acueducto veredal "El Tablón" y como objetivos específicos: Evaluar las condiciones económicas,

ambientales y sociales de la vereda el tablón, Diseñar la propuesta de mejoramiento técnico del sistema de abastecimiento actual de la vereda, Socializar los resultados de este proyecto a la comunidad directamente implicada.

La metodología utilizada se caracteriza por identificar la problemática desde los puntos de vista social económica y ambiental basándonos en datos recolectados en bases de datos entes de control y visitas de campo que incluye reuniones con la comunidad afectada. Luego se realiza un listado de prioridades donde se aclaren los puntos para darle fin a esa problemática.

Tiene como principales conclusiones:

.- Con la elaboración de este proyecto se logró identificar la problemática más importante, que se desarrolla en la vereda "El Tablón", como es la falta de agua potable. Además de diferenciar las causantes de este acontecimiento, se captó el panorama de la gente directamente afectada y lo difícil de su condición. Resaltando la importancia de dar fin a esta situación de forma definitiva con estrategias técnicas. De acuerdo con los cálculos realizados, se pudo determinar que la población estimada para el caudal es de 400 habitantes, y con el crecimiento del 3% a 20 años es de 722, pero este indicador puede tender a variar debido que este número es una suposición de la futura realidad. Por eso es necesario realizar un ajuste al pasar los años para ir reajustando la cantidad de agua que realmente se necesita. Con la aplicación de este proyecto se logrará potabilizar el agua cruda, con el objetivo de cumplir con los parámetros establecidos en la resolución 2115 de junio de 2007 del ministerio de la protección social para agua potable. Y de esa forma cumplir con lo exigido por entes de control como la secretaria de salud del departamento de Cundinamarca. Y de esta forma la población de la verada "El Tablón" mejorara su condición de salubridad.

2.1.2. Antecedentes Nacionales

A).-"AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DE LOS SISTEMAS DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO DELICIAS DE VILLA Y ANEXOS – DISTRITO CHORRILLOS" (PERÚ ABRIL 2015)

Según Humberto B. ⁽³⁾ El tema de tesis se desarrolló como parte de la elaboración del Estudio de Pre-factibilidad y el Estudio Definitivo de la

"Ampliación y Mejoramiento de los sistemas de agua potable y alcantarillado Delicias de Villa y Anexos" en el Distrito de Chorrillos.

El objetivo principal del proyecto es El objetivo principal del proyecto es "Disminución de Casos de Enfermedades Infecciosas, Parasitarias y Dérmicas" en Las Delicias de Villa y Anexos del distrito del Chorrillos".

Objetivos de Primer nivel / Fundamentales

- ✓ Suficiente cantidad de agua potable (medio de primer nivel).
- ✓ Consumos de agua de calidad garantizada (medio de primer nivel).

Estos objetivos son gracias a:

- ✓ Ampliación de la Cobertura y Sistema Adecuado de agua potable (medio de segundo nivel).
- ✓ Adecuada disposición de aguas servidas y excretas, (medio de primer nivel), generado por:
- ✓ Adecuación de un servicio de alcantarillado (medio de segundo nivel) Adecuados hábitos de higiene (medio de primer nivel), gracias

a:

✓ Conocimiento de educación sanitaria en la población (medio de segundo nivel).

Objetivos Directos e Indirectos

- ✓ Mejor disponibilidad del ingreso económico familiar (fin indirecto)
 gracias a:
- Menores gastos en atención de salud por parte de la población, (fin directo).
- ✓ Disminución de la morbilidad infantil (fin directo)

Objetivo Último

✓ Mejora en las Condiciones de Vida de la Población de Las Delicias de Villa y Anexos del Distrito de Chorrillos.

Metodología

Se realizará los cálculos poblacionales mediante el cálculo para hallar las curvas de nivel por el método Aritmético, Geométrico, Parabólico, por Incrementos Variables y se hará el comparativo con la curva País hallada de los datos obtenidos censales del distrito de Chorrillos. De esta forma se seleccionará la curva del método de crecimiento poblacional más cercana a la curva país.

Conclusiones

 a) Este proyecto permitirá brindar servicios de agua potable y alcantarillado a un total de 23,080 habitantes distribuidos en 4,772 lotes al año cero del proyecto,

- contribuyendo así a la mejora de la calidad de vida y a las condiciones sanitarias de Delicias de Villa y Anexos.
- b) Desde el punto de vista ambiental, la ejecución y operación del proyecto no generará impactos ambientales negativos, muy por el contrario, traerá beneficios positivos en el ambiente, contribuyendo a mejorar la salud de la población, la calidad del aire, del agua y del suelo. El Proyecto "Ampliación y Mejoramiento de los Sistemas de Agua Potable y Alcantarillado Delicias de Villa y Anexos" es viable desde el punto de vista técnico, económico, social y ambiental.
- c) Se replanteará en campo en caso se cuente con problemas de nivel para la salida de las conexiones domiciliarias y el empalme a las redes de alcantarillado.
- d) Al realizar los estudios definitivos del proyecto se vio que muchos de los lotes de 1000 m2 fueron sub-divididos en lotes más pequeños, se tomó en cuenta que se proyectará sólo una conexión domiciliar y que el propietario se hará cargo de los trabajos internos de su lote.
- e) Para poner en práctica la solución de ingeniería a los problemas de nivel en los cuales se encuentra algunos lotes, la parte social del proyecto mostrará los acuerdos pactados con los dueños de los lotes y el contratista, de tal forma que éste proyecte los ambientes de cocina y SSHH a partir del 2do nivel de la vivienda.
- B).-"MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA
 POTABLE UTILIZANDO CAPTACIONES SUBSUPERFICIALES –
 GALERÍAS FILTRANTES DEL DISTRITO DE POMAHUACA JAÉN –
 CAJAMARCA, PERÚ 2015".

(Jara, W.) ⁽⁴⁾ El proyecto se ha desarrollado para aprovechar las aguas subsuperficiales y así mejorar el abastecimiento de Agua Potable, utilizando Galerías Filtrantes, del Distrito de Pomahuaca – Jaén; con el fin de obtener agua pre filtrada desde la captación, mejorando la calidad de agua; así mismo se añadirá infraestructura para la potabilización del agua, garantizando de esta forma que la población obtenga agua apta para el consumo humano.

Objetivos:

- .- Tiene un objetivo principal en el proyecto el cual es: Realizar un expediente técnico que permita mejorar el sistema de Abastecimiento de agua, utilizando galerías filtrantes y rediseñando la Estación de Tratamiento de Agua Potable del Distrito de Pomahuaca Jaén.
- .- Evaluar la calidad del agua y el sistema de abastecimiento existente de agua potable en el Distrito de Pomahuaca, así como también la interacción hidrológica de la zona, con el fin de conocer sus variaciones y comportamiento hídrico.
- .- Ejecute Estudios de Mecánica de suelos, Topografía y Evaluación Impacto Ambiental con la finalidad de determinar la zona más favorable para la implementación de una estructura de captación sub superficial de agua utilizando galerías filtrantes.
- .- Determine la demanda de agua, a fin de conocer caudales de diseño, que permitan garantizar continuidad del servicio para todos los pobladores.

Elabore un estudio a nivel de perfil entre las galerías filtrantes y la realización de un mantenimiento-tratamiento respectivo a la planta actual, verificar su evaluación técnica y económica de ambas propuestas.

Metodología

El tipo de la investigación es descriptiva porque se someterá a un análisis en el que se mide y evalúa diversos aspectos o componentes concernientes al proyecto de ingeniería. De acuerdo al fin que se persigue es aplicada. Se sustenta en los resultados de investigaciones y a partir de ellos se aplica para obtener los objetivos planteados La técnica utilizada es la observación, mediante las visitas a la zona de proyecto para la recolección de toda la información necesaria que permitan la elaboración pertinente del proyecto. Análisis de contenido, sistematizando e interpretando la información obtenida de los diferentes estudios realizados y de las fuentes bibliográficas

Conclusiones

- .- De los cálculos hidráulicos realizados en la determinación de los caudales de demanda vemos que se obtiene un caudal de 17.735 l/s.
- .- Al finalizar el estudio de ambas alternativas propuestas se llegó a determinar que la alternativa más viable es la alternativa 2 que consiste en la utilización de las Galerías Filtrantes, debido a que tiene un costo mucho más económico, y además es un proceso igual de eficiente para el tratamiento del agua potable
- .- El tratamiento del agua potable con el uso de Galerías Filtrantes es más eficiente debido a que se garantiza una Captación

Subsuperficial de agua libre de turbidez ya sea en épocas de lluvias o de sequía.

 De la Evaluación de Impacto Ambiental realizado se concluye que los impactos negativos hacia los factores ambientales son mínimos, por tanto el Proyecto "Mejoramiento Del Sistema De

Abastecimiento De Agua Potable Utilizando Captaciones Subsuperficiales – Galerías Filtrantes Del Distrito De Pomahuaca – Jaén – Cajamarca, 2015" a

ejecutar es Ambientalmente Viable.

C). - "PLANEAMIENTO ESTRATÉGICO PARA EL MEJORAMIENTO DEL SERVICIO DE AGUA POTABLE Y DESAGÜE EN EL DISTRITO DE NEPEÑA, PROVINCIA DE SANTA, DEPARTAMENTO DE ANCASH. PERÚ 2016"

Según Luis M. ⁽⁴⁾ La presente investigación se ha realizado con el propósito de formular un Planeamiento Estratégico para el mejoramiento de los servicios de agua potable y desagüe en el distrito de Nepeña, provincia de Santa, departamento Ancash; investigación que permite concluir que todo proceso de planificación posibilita mejorar el desempeño de las instituciones dedicadas a brindar el servicio de saneamiento en las ciudades, asegurando el óptimo uso de recursos, la toma de decisiones oportuna y servicios de calidad preservando el medio ambiente.

Objetivos

Objetivo General

✓ Elaborar el Planeamiento Estratégico para el mejoramiento de los servicios de agua potable y desagüe en Distrito de Nepeña, Provincia de Santa, Departamento de Ancash, lo que generará beneficios y satisfacciones a la población, en los próximos cinco años.

Objetivos Específicos

- ✓ Evaluar el ambiente interno y externo de la Municipalidad Distrital de Nepeña.
- ✓ Elaborar el direccionamiento del planeamiento estratégico.

✓ Formular las matrices correspondientes al planeamiento estratégico de la Municipalidad Distrital de Nepeña.

✓ Diseñar las estratégicas correspondientes al planeamiento estratégico de la Municipalidad Distrital de Nepeña.

✓ Formular mecanismos de control y medición de la eficiencia del planeamiento estratégico para optimizar la gestión de la Municipalidad Distrital de Nepeña.

Metodología Tipo De Estudio

El tipo de investigación empleada en el presente trabajo la definimos de dos maneras:

a.-Por el fin que persigue: Investigación Aplicada

Porque busca la generación de conocimiento con aplicación directa de los problemas de la sociedad y se basa fundamentalmente en los

hallazgos tecnológicos de la investigación básica, ocupándose del proceso de enlace entre la teoría y el producto.

La investigación aplicada tiene por objetivo la generación de conocimiento con aplicación directa y a mediano plazo en la sociedad o en el sector productivo. Este tipo de estudios presenta un gran valor agregado por la utilización del conocimiento que proviene de la investigación básica. De esta manera, se genera riqueza por la diversificación y progreso del sector productivo.

b.- Por la técnica de contrastación: Investigación Descriptiva

Tipo de investigación que describe de modo sistemático las características de una población, situación o área de interés, también conocida como la investigación

estadística, describe los datos y este debe tener un impacto en las vidas de la gente que le rodea.

El objetivo de la investigación descriptiva, consiste en llegar a conocer las situaciones, costumbres y actitudes predominantes a través de la descripción exacta de las actividades, objetos, procesos y personas. Pretende medir o recoger información de manera independiente o conjunta sobre los conceptos o las variables a las que se refieren, esto es, su objetivo no es indicar cómo se relacionan estas.

Diseño de Investigación

Con la finalidad de recolectar la información necesaria para responder a las hipótesis de investigación, se debe seleccionar un diseño de investigación. Esto se refiere a la manera práctica y precisa que se adopta

para cumplir con los objetivos de estudio; el diseño de investigación indica los pasos a seguir para alcanzar dichos objetivos.

Las maneras de cómo obtener respuesta a las interrogantes o hipótesis planteadas dependen de la investigación. Por esto, existen diferentes tipos de diseños de investigación, de los cuales debe elegirse uno o varios para llevar a cabo una investigación.

La precisión, la profundidad, así como también el éxito de los resultados de la investigación dependen de la elección adecuada del diseño de investigación.

recolecta datos de un solo momento y en un tiempo único con el propósito de describir e interpretar sistemáticamente un conjunto de hechos o fenómenos y sus variables que les caracterizan de manera tal como ocurre en el presente.

Conclusiones

- a) La Municipalidad Distrital de Nepeña en lo relacionado a Saneamiento, Salubridad y Salud no cuenta con un Planeamiento Estratégico que les permita orientar sus objetivos, lo cual repercute en la calidad de los servicios de agua potable y desagüe que genera disconformidad en la población.
- b) Se demuestra la validez de la hipótesis de la presente investigación que indica que un planeamiento estratégico ayudará de manera significativa a una gestión eficiente de los servicios de agua potable y desagüe.
- c) El distrito de Nepeña está en constante crecimiento por lo que se hace necesario que la Municipalidad Distrital realice estudios y proyectos que contemplen la expansión de los servicios de agua potable y alcantarillado en las nuevas áreas urbanas, así como en los centros poblados que carecen de los mismos como son La Grama, Motocachy y San Juan.
- d) El Plan Estratégico elaborado deberá ser implementado por los gerentes, directores y demás responsables de la institución, debiendo exponer ante su personal los objetivos trazados para los próximos cinco años, así como establecer planes de trabajo orientados al cumplimiento de los objetivos estratégicos y específicos.

2.1.3. Antecedentes locales

A.). MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE, E INSTALACIÓN DE LAS UNIDADES BÁSICAS DE SANEAMIENTO, EN EL CENTRO POBLADO DE "CALANGLA", DISTRITO DE SAN MIGUEL DE EL FAIQUE – PROVINCIA HUANCABAMBA – PIURA, MARZO 2019.

Según H⁽⁸⁾ El agua potable es indispensable para el consumo humano, por lo tanto, tiene que ser de buena calidad y con un saneamiento básico apropiado, permitirá el gran impulso al desarrollo de las zonas rurales. La problemática planteada en la presente tesis fue, que las condiciones de vida de los pobladores de dicha localidad son deficientes, lo que no cuentan con este elemental recurso hídrico, porque no hay agua en los manantiales y la infraestructura sanitaria las estructuras como la fuente de captación, el reservorio, las tuberías ya han llegado a su tiempo de vida útil y se encuentran deteriorados.

OBJETIVO GENERAL:

Proyectar una nueva red de agua y mejorar la red existente para que ambas abastezcan las zonas alta y baja del centro poblado de CALANGLA.

OBJETIVOS ESPECIFICOS:

- ✓ Localizar una nueva fuente de abastecimiento y que cumpla con el aforo y el caudal máximo que requiera la población.
- ✓ Plantear el posible trazo, de la línea de conducción, y distribución.
- ✓ Diseñar los componentes que conforman en sistema de agua, para que funcione correctamente, tanto con sus velocidades y presiones y la población tenga agua suficiente.

METODOLOGIA

El alcance de estudio designado es el que corresponde a un estudio, descriptivo, correlacional y explicativo dado a que se centra en la precepción de los acontecimientos sucedidos Insitu. Este tipo de investigación es no experimental, porque el estudio y análisis se basan en la observación y medición de los hechos en pleno acontecimiento sin alterar a la zona de estudio.

CONCLUSIONES

- 1. Las líneas de conducción, aducción y distribución trabajaran por un sistema de gravedad.
- 2. Se ubicó la fuente de abastecimiento de agua que cumpla con el caudal de aforo que requiere la población céntrica de una demanda de 1.24 l/s asimismo, realizó un estudio de análisis microbiológico y fisicoquímico del agua, para determinar si el manantial de agua, es apto para consumo humano, dando como resultado, un PH de 7.26, turbiedad 0.87 UNT, sin presencia de parásitos, aquellos datos que se encuentran en el rango que la norma lo establece.
- 3. La red existente será mejorada y abastecerá a la parte alta de dicho caserío, que comprenden 104 habitantes y la nueva red abastecerá a la parte céntrica que comprende 383 habitantes.
- 4. La red diseñada desde captación Macho Muerto", se proyectó un tanque de almacenamiento de forma circular con una capacidad suficiente para abastecer a la población, de 15.00 m3 y la red diseñada que abastecerá a la parte alta se diseñó un tanque de 10 m3. 5

B.). DISEÑO DEL SERVICIO DE AGUA POTABLE E INSTALACION DE DISPOSICION SANITARIA DE EXCRETAS EN EL SECTOR LAS PAMPAS DEL CASERIO DE HUANDO BAJO, DISTRITO DE SAN MIGUEL DEL FAIQUE, PROVINCIA HUANCABMABA 2016.

Municipalidad del faique ⁽⁹⁾, 2016. Como objetivo principal del proyecto responde a la necesidad de la población del caserío de Huando bajo, de contar una infraestructura para el abastecimiento de agua potable en forma satisfactoria y eficiente y un adecuado sistema de disposición sanitaria de excretas, de tal manera con ese proyecto la población mejora su calidad de vida teniendo un sistema de agua mejorado. Su sistema de agua potable actual cuenta con más de 30 años de antigüedad, fue ejecutada por Foncodes y la institución edil, debido a ello, las estructuras del sistema se encuentran en mal estado por cumplir su tiempo de vida útil, y esto hace que el servicio sea insuficiente, que no es de calidad al no cumplir los estándares técnicos. El actual sistema de agua es por tubería sin ningún tratamiento, cuentan con conexiones domiciliarias, artesanales, los componentes de agua en mal estado, por lo que genera que el servicio de agua no sea continuo y no llegue con una adecuada presión a cada vivienda.

Metodología

empleada fue tipo descriptiva. Se realizaron encuestas para determinar la población actual y el estado en que se encuentran. Se realizó el trabajo de campo, realizado con un levantamiento topográfico, para ubicar y definir las estructuras del sistema, además saber las características físicas del terreno, para instalar las letrinas con arrastre hidráulico. Para solucionar esta problemática que día a día perjudica a la población, se

realizó un estudio de factibilidad, y luego llevar a cabo la renovación del sistema de agua potable del anexo las pampas, asimismo que la población reciba un agua de calidad para su respectivo consumo humano.

C.), "AMPLIACION DEL SISTEMA DE ABASTECIMEINTO DE AGUA
POTABLE Y ALACANTARILLADO PARA LA LOCALIDAD DE
SANCRISTOBAL-DISTRITO DE SAN MIGUEL DEL FAIQUE-PROVINCIA
HUANCABAMBA".

objetivo principal

Castillo, J (2017)10, Este proyecto radica en la mejora de la calidad de vida y la disminución de los índices de enfermedades estomacales en las poblaciones beneficiarias.

La **metodología** a usar es descriptiva, se propusieron mejoras de gestión de obras de saneamiento rural (de acuerdo a lo observado), se dieron soluciones propuestas a cualquier inconveniente presentado durante la obra. Para ello es necesario, recorrer el área de influencia del proyecto para ver su topografía, tipo de suelo, clima, accesos, etc. Lo cual permite a los profesionales

a tener una visión panorámica respecto al objetivo que se debe lograr y cotejarlo con lo estipulado en el expediente técnico. Donde **concluye:** El reconocimiento de campo en donde se ejecutará el proyecto debe ser el inicio de la programación de los recursos humanos y materiales de una obra, ya que permite tener una visión panorámica respecto de si es fidedigna o no la información del expediente técnico, no menciona en ningún lado que parte del terreno del ámbito del proyecto sufre asentamientos.

2.2. Bases teóricas

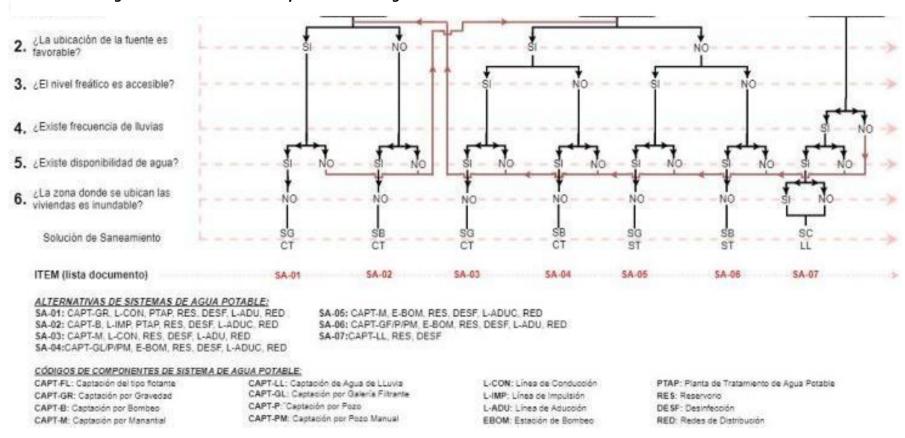
En Mediante la Resolución Ministerial N°192-2018-MINISTERIO DE VIVIENDA:

2.2.2. Norma técnica de diseño: opciones tecnológicas para sistemas de saneamiento en el Ámbito Rural, ABRIL 2018:

Suscribe las condiciones y y opciones tecnológicas adecuadas según los criterios económicos, técnicos y culturales que garantice a la población un buen sistema de saneamiento de las comunidades rurales. La norma se determina el periodo de diseño de estructura componentes, parámetros y cálculos según la alternativa del sistema de agua potable.

2.2.2.1. Algoritmos de selección de opciones tecnológicas

Ilustración 4: Algoritmos de selección de opciones tecnológicas



Fuente: Opciones tecnológicas para sistemas de saneamiento en el Ámbito Rural

A. Abastecimiento de agua para consumo humano

a. Criterios de selección

En base de la medida de la evaluación se va a efectuar ciertas condiciones técnicas en la zona del proyecto para seleccionar una opción adecuada para el sistema de agua para el consumo humano consta de las siguientes.

Tabla 1: Criterios de selección

| Condición técnica | Descripción | | |
|---|---|--|--|
| Tipo de fuente | Existen 3 Grupos de tipos de fuentes de agua, de estos 3 elegimos el grupo 2: sobre fuentes subterráneas y manantiales de ladera | | |
| Ubicación de la fuente | Como mi localidad se encuentra en una pendiente elevada el abastecimiento del agua se va a realizar por gravedad. | | |
| Nivel freático | El nivel del agua se encuentra aproximadamente en superficie orinando un manantial de ladera. | | |
| Frecuencia e intensidad de las lluvias | En la localidad del proyecto generalmente son época de invierno por lo que no llega a afecta en este punto de la investigación | | |
| Disponibilidad del agua | De acuerdo al estudio de las fuentes es suficiente para el consumo | | |
| Calidad del agua | Esta es captada de manantiales por lo que es importante que sea tratada para su consumo | | |

Fuente: Elaboración propia

2.2.2.2. Abastecimiento de agua para el consumo humano

A. Criterios de diseño para sistemas de agua para consumo humano

a. Parámetros de diseño

• Periodo de diseño

Este periodo de diseño se determina por los siguientes factores

- ❖ Tiempo de vida de las estructuras y los equipos
- ❖ Aumento de la población
- La economía en la localidad

Se tiene que tener en cuenta lo tiempos de diseño máximos de las infraestructuras y son los siguientes:

Tabla 2: Periodo de diseño

| Estructura | Periodo de diseño |
|---|-------------------|
| Fuente de abastecimiento | 20 años |
| Pozos | 20 años |
| Obra de captación | 20 años |
| La planta de tratamiento de agua para Consumo humano | 20 años |
| Reservorio | 20 años |
| Las tuberías de conducción-aducción Impulsión y bombeo | 20 años |
| Estación de bombeo | 20 años |
| Equipos de bombeo | 10 años |
| La unidad básica del saneamiento | |
| (arrastre hidráulico, compostera y para zonas inundables. | 10 años |
| Unidad básica de saneamiento | 5 años |

Fuente elaboración propia (2019)

• Criterios de diseño

Para el diseño del sistema de agua potable se calcula la población futura, mediante el método aritmético con la formula siguiente:

$$\underline{Pd} = Pi * (1 + \frac{r * t}{100})$$

Donde:

Pi: Población inicial (habitantes)

Pd: población futura o de diseño (habitantes)

r: tasa de crecimiento anual (%)

t: periodo de diseño (años)

Es importante mencionar lo siguiente:

- ❖ La tasa de crecimiento debe concordar con censos realizados por el INEI, al igual contar con el padrón de usuarios de los pobladores debe corresponder a periodos intercensales de la localidad especifica (9)
- En caso de no existir debe de adoptarse la tasa de otra población con características similares o en su defecto, la tasa de crecimiento distrital rural
 (9)
- ❖ En caso la tasa de crecimiento anual presente un valor negativo se debe de adoptar una población de diseño similar al actual (r=0) o contrario se debe de solicitar la opinión al INEI (9)

Dotación

Las dotaciones de la cantidad del agua que llegue satisfacer las necesidades diarias de consumo de cada integrante por vivienda la selección depende de la deposición sentiría de excretas y la región en la cual implementan

son (9):

Tabla 3: Dotación de agua según la opción tecnológica y región (I/ hab.d)

| | DOTACION SEGÚN TIPO DE OPCION T | DOTACION SEGÚN TIPO DE OPCION TECNOLOGICA (I/hab.dia) | | | |
|--------|--|---|--|--|--|
| REGION | SIN ARRASTRE HIDRAULICO (COMPOSTERA O HOYO SECO COMPACTADO | CON UN ARRASTRE HIDRAULICO (TANUE SEPTICO MEJORADO) | | | |
| COSTA | 60 | 90 | | | |
| SIERRA | 50 | 80 | | | |
| SELVA | 70 | 100 | | | |

Fuente. NTD: Opciones tecnológicas para saneamiento en el ámbito rural.

Para casos de las piletas públicas se asumen 30 lt / hab.d. en casos de las instituciones educativas en zonas rurales se debe asumir las siguientes dotaciones

Dotación de agua en centros educativos.

Tabla 4: Dotación para centros educativos

| DESCRIPSION | DOTACION (lt/alumno .d) |
|---------------------------------------|-------------------------|
| Educación primaria e inferior (sin | 20 |
| residencia) | |
| Educación secundaria y superior (sin | 25 |
| residencia) | |
| Educación en general (con residencia) | 50 |

Fuente. NTD: Opciones tecnológicas para saneamiento en el ámbito rural.

• Variaciones de consumo

Consumo máximo diario (Qmd)

Se tiene que considerar un valor de 1,3 del consumo promedio del diario anual Qp del siguiente modo.

$$Qp = \frac{Dot * Pd}{86400}$$

$$Qmd = 1.3 * Qp$$

Donde:

 $Q_p = Caudal \, promedio \, diario \, anual \, en \, l/s$

• $Q_{md} = Caudal \, m$ áximo diario en l/s

❖ Dot = Dotación en l/hab.d

• $P_d = Poblacion de diseño en habitantes (hab)$

Consumo máximo horario (Qmh):

Se va a considerar el valor 2,0 del consumo promedio diario anual, Qp de este modo:

$$Qp = \frac{Dot * Pd}{86400}$$

$$Qmd = 2 * Qp$$

Donde:

❖ Qp: caudal promedio diario anual en l/seg

❖ Qmd : caudal máximo diario en l/seg

❖ **Dot** : Dotación en 1 /hab.d

Pd: población de diseño en habitantes (hab)

Para este determinado caso los depósitos que van hacer de almacenamiento de agua como cisternas y reservorios van a tener los siguientes criterios.

Tabla 5: Determinación del volumen del reservorio

| RANGO | Vaim (REAL) | SE UTILIZA: | |
|----------------|-----------------------|-------------------|--|
| 1 – Reservorio | ≤ 5 m ³ | 5 m ³ | |
| 2 – Reservorio | > 5 m³ hasta ≤ 10 m³ | 10 m ³ | |
| 3 - Reservorio | > 10 m³ hasta ≤ 15 m³ | 15 m ³ | |
| 4 - Reservorio | P 15 m³ hasta ≤ 20 m³ | 20 m ³ | |
| 5 – Reservorio | > 20 m³ hasta ≤ 40 m³ | 40 m ³ | |
| 1 - Cisterna | ≤ 5 m³ | 5 m ³ | |
| 2 – Cisterna | > 5 m³ hasta ≤ 10 m³ | 10 m ³ | |
| 3 - Cisterna | > 10 m³ hasta ≤ 20 m³ | 20 m ³ | |
| | | | |

Fuente. NTD: Opciones tecnológicas para saneamiento en el ámbito rural.

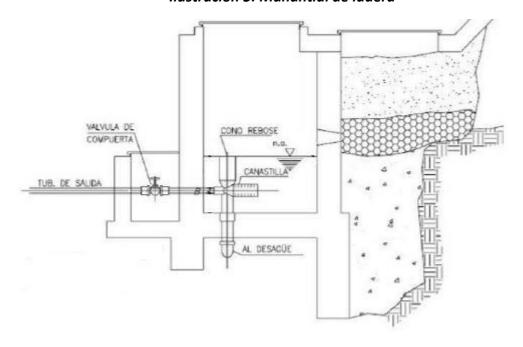
B. Componentes del sistema de abastecimiento de agua para el consumo humano.

Este proyecto de investigación estará empleado de un manantial de ladera donde se va a dar a conocer los parámetros para este tipo de estructura según la NTD

a. Manantial de ladera

Cuando se va a realizar la protección de una vertiente que afora una superficie inclinada con carácter puntual o disperso, llega a constar de una protección al afloramiento o cámara húmeda donde se va regular el caudal a utilizarse ⁽⁹⁾.

Ilustración 5: Manantial de ladera



Fuente: Elaboración propia

• Componentes principales

Para este diseño de captaciones de manantiales se tiene que considerar los siguientes componentes.

- La cámara de protección para las captaciones tanto de fondo como de ladera es muy importante el no perturba el flujo del agua que llega a emerger de la vertiente esta cámara de protección debe de tener sus dimensiones y formas que lleguen adaptar su localización de las vertientes y permita captar el agua necesaria para la elaboración de este proyecto.
- Las tuberías y los accesorios su material deben de ser inertes al contacto con el agua natural los diámetros tienen que calcularse en función del caudal máximo diario.

La protección del perímetro en la zona de la captación debe de estar adecuadamente protegida para así evitar la contaminación de las aguas

• Criterios de diseño

Para dimensionar la captación es necesario el conocer el caudal máximo de la fuente para que el diámetro de los orificios tanto de la entrada de la cámara húmeda sea suficiente para captar el caudal o gasto, este se puede diseñar la distancia entre el afloramiento y la cámara, el ancho de la pantalla, el área del orificio y la altura de la cámara sobre la base la velocidad de entrada no muy alta se tiene que recomendar el < 0.6 /s el coeficiente de contracción de los orificios ⁽⁹⁾.

b. Línea de conducción

Es la estructura que llega a conducir el agua desde la zona de captación hasta una siguiente estructura puede ser un reservorio o una planta de tratamiento de agua potable , este componente diseño se tiene que diseñar con el caudal máximo horario del agua se tiene que considerar : válvulas de purga, anclajes ,válvulas de aire , cámaras de rompe presión , cruces aéreos, sifones .El material que se va a ampliar tiene que ser de PVC, sin embargo bajo las condiciones expuestas es necesario que la tubería sea de otro material resistente.

Captación

Linea de Fresión Estática

Linea de Gradiente Hidráufica

Linea de Gradiente Hidráufica

V purga

RESERVORIO

Sarraso

Ruberia

Ilustración 6: Línea de conducción

Fuente elaboración propia

c. Caudales de diseño

- ❖ Esta línea de conducción debe tener la capacidad para llegar a conducir como mínimo el caudal máximo diario (Qmd), y si el suministro fuera discontinuo se tiene que llegar a diseñar para el caudal máximo horario (Qmh)
- ❖ La línea de aducción tiene que tener la capacidad para llegar a conducir como mínimo el caudal máximo horario (Qmh)⁽⁹⁾

d. Velocidades admisibles

- ✓ En la línea de conducción se tiene que cumplir con lo siguiente.
- ✓ La velocidad mínima no tiene que ser inferior a 0.60 m/s
- ✓ La velocidad máxima admisible debe de ser de 3 m/s llegando a alanzar los 5 m/s si se llega a justificar razonablemente.

e. Criterios de diseño

Para las tuberías que trabajan sin presiones o como canal se tiene que aplicar la fórmula de Manning, junto con los coeficientes de rugosidad en función del material de la tubería.

$$V = \frac{1}{n} * Rh^{\frac{2}{3}} * i^{1/2}$$

Donde:

V: velocidad del fluido en m/s

N: coeficiente de la rugosidad en función del tipo de material

✓ Hierro fundido ductil 0.015

✓ Cloruro de polivinilo(PVC) 0.010

✔ Polietileno de alta densidad (PEAD)0.010

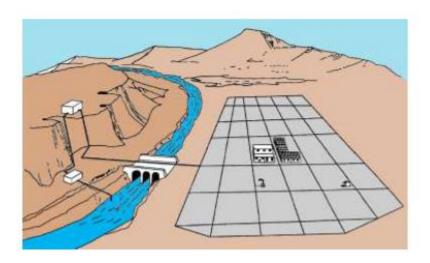
Rh: radio hidráulico

I: pendiente en tanto por uno

f. Redes de distribución

Es un componente del sistema de agua potable el mismo que llega a permitir que el agua tratada llegue hasta cada una de las viviendas a través de tuberías accesorios y lass condiciones domiciliarias ⁽⁹⁾.

Ilustración 7: Redes de distribución



Fuente: elaboración propia

Aspectos generales

En lo que consiste a red de distribución de tiene que cumplir con lo siguiente:

- Las redes de distribución se deben de diseñar para el caudal máximo horario
 (Qmh)
- ❖ Los diámetros mínimos de las tuberías principales para las redes cerradas deben de ser de 25mm (1") y en las redes abiertas, se admite un diámetro de 20 mm(3/4") para los ramales .
- ❖ La red de tuberías de abastecimiento de agua para el consumo humano tiene que estar ubicada en una cota superior a las otras redes que pudieran existir de agua grises.

Velocidades admisibles

Para la red de distribución se tiene que cumplir con lo siguiente.

- ❖ La velocidad con la que tiene que contar no tiene que ser menor a 0.60 m/s, en ningún caso tiene que ser inferior a 0.30 m/s.
- La velocidad admisible debe de ser de 3 m/s.

Presiones de servicio

En la red de distribución se tiene que contar con lo siguiente:

- ❖ La prisión mínima de este servicio en cualquiera de los puntos de la red o línea de alimentación de agua no tiene que ser menor a 5m.c. a .
- La presión estática no debe de ser mayor de 60 m.ca.
- Cámara rompe presión para las redes de distribución

En caso de que llegue a existir un fuerte desnivel entre el reservorio y algunos sectores o putos de la red de distribución pueden llegar a generar presiones superiores a la presión máxima a la que pueda soportar las tuberías, por tal motivo se sugiere la instalación de las cámaras de romper presión (CRP) cada 50 m de desnivel⁽⁹⁾.

THE STREET TO SHARE TO SHARE THE WORLD SHARE THE SHARE T

Ilustración 8: Cámara rompe presión en red de distribución

Fuente: elaboración propia

• Válvula de control

Tipos de válvulas de interrupción

Estos dispositivos hidromecánicos previstos para llegar a permitir o impedir a voluntad el flujo del agua en las tuberías las cuales son.

Válvulas de compuerta

❖ Estas válvulas de compuerta se usan preferentemente en las líneas de agua de circulación interrumpida y poca caída de la presión, por cual estas válvulas solo trabajan abiertas o cerradas nunca trabajan reguladas (9)

Válvulas mariposas

❖ Se llegan a usar para cortar las presiones relativamente bajas, que están fabricadas en hierro fundido y asiento elástico (NTP ISO 10631 1998) estas válvulas mariposas se deben de utilizar cuando el galibo disponible no permita la instalación de una válvula de compuerta, así como instalaciones especiales y siempre los diámetros de la línea sean superiores ⁽⁹⁾.

Válvula esfera

❖ Son válvulas con cuerpo de una sola pieza son siempre de pequeñas dimensiones y pasos reducidos estas válvulas con cuerpos de dos piezas suelen ser de paso estándar, este tipo de construcción permite su reparación, las válvulas de tres piezas permiten desmontar fácilmente la esfera , el asiento o el vástago ya que estos están situados en la pieza central ayudando a facilitar la limpieza de sedimentos y el reemplazo

de las partes deterioradas si llegar a desmontar los elementos que conectan con esta válvula⁽⁹⁾.

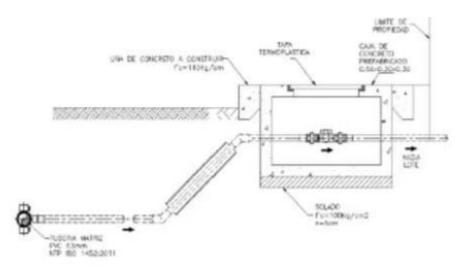
Válvula de tipo globo

Estas válvulas de tipo de globo permiten el regalamiento del flujo de agua además el cierre hermético cuando cuentan con asiento flexible y estas son normalmente empleadas en las conexiones domiciliarias, este tipo de válvulas tienen la ventaja de la regularon, pero las desventajas de pérdidas de cargas para tener en cuenta en los cálculos hidráulicos (9).

• Conexiones domiciliarias

- Cuando este suministro se realice mediante redes de distribución, cada vivienda debe dotarse de una conexión predial y de estas conexiones hasta la UBS y el lavadero multiusos
- ❖ Este diámetro mínimo de la conexión domiciliaria debe ser de 15 mm(1/2")

Ilustración 9: Conexión domiciliaria

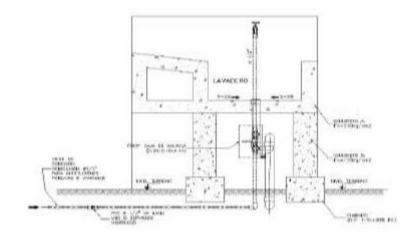


Fuente: elaboración propia

Lavaderos

Los lavaderos se instalaran tanto en las viviendas como e instituciones públicas y centros educativos de inicial, primaria y secundaria al igual se van a detallar las consideraciones técnicas a tomar en cuenta para cada una de ellas.

Ilustración 10: Lavadero para vivienda

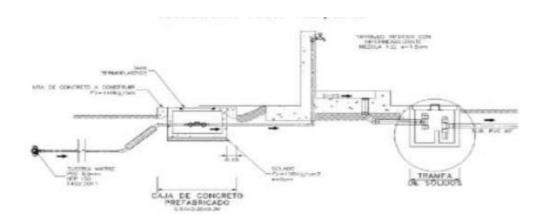


Fuente elaboración propia

• Pileta publica

Se considera 01 pileta publica para 04 viviendas ubicadas en cotas altas donde no se logra llegar con la presión suficiente a las viviendas ⁽⁹⁾.

Ilustración 11: Pileta pública



Fuente: Elaboración propia

2.3. Marco conceptual

2.3.1. Mejoramiento

Definición

Según la Real Academia Española ⁽⁸⁾ se refiere al cambio o el progreso de alguna cosa que está en una situación deteriorable hacia un estado más adecuado.

2.3.2. Ampliación

Definición

De acuerdo al diccionario de la lengua española ⁽⁹⁾ es operación y resultado de ampliar algún sistema.

2.3.3. Calidad de agua

Según Wikipedia ⁽¹⁰⁾ es la calidad del agua de acuerdo a sus características químicas, físicas, biológicas y radiológicas del agua, es una medida de la condición del agua en la concordancia con una serie de requisitos de una o más especies bióticas o a cualquier necesidad humana.

Según la organización mundial de la salud ⁽¹¹⁾ en lo que consiste la calidad del agua potable es un asunto que no solo preocupa en este país si no también les preocupa a todos los países del mundo en progresos y avanzados por sus consecuencias en l salud de la población, los agentes infecciosos, los productos químicos tóxicos y la contaminación radiológica son factores de riesgo.

Mediante el decenio internacional para la acción "el agua fuente vida" del 2005 al 2015⁽¹²⁾. la calidad del agua se determina comparando las características físicas y químicas de una muestra de agua con unos directrices de calidad del agua o estándares. en lo que se habla del tema de calidad de agua pura y saludable para el consumo humano de modo cuidarla sanidad de las personas estas normas están fundamentadas normalmente en unos niveles de toxicidad científicamente tolerables tanto para las personas como los organismos acuáticos.

De acuerdo con el plan Nacional de Recursos Hídricos ⁽¹³⁾ el agua superficial que se dispone en el Perú. Este deterioro de la calidad e criticada por algunas regiones en el país ya que constituye un obstáculo para lograr un uso eficiente de este recurso hídrico lo que se obliga el abastecimiento tanto en calidad como en cantidad y también la sanidad de las personas, las actividades pecuarias, agrícolas al igual que conservar el medio ambiente de tal modo que su corrección es una tarea necesaria e inaplazable.

Las causas principales de esta diferencia de calidad de agua es l falta de tratamiento de las aguas excedente domesticas que son vertidas a las fuentes naturales del agua y su utilidad de las sustancias toxicas en las distintas actividades productivas.

2.3.4. Calidad de vida

a. Definición

Según fuente de Wikipedia ⁽¹⁴⁾ la calidad de vida es un que llega a mencionar varios niveles de generalización pasando por la sociedad, la comunidad, hasta el aspecto físico por lo tanto su significado es un poco complejo y llega a contar con definiciones desde un punto de vista sociológico, ciencias políticas, medicina, estudios del desarrollo entre otras cosas.

Esta se llega a evaluar analizando una cierta cantidad de series en este caso son cinco, el bienestar físico (con un significado como es la salud y seguridad físicas) el bienestar material (se hace mención a ingresos , las pertenencias , vivienda , familia , comunidad), desarrollo (productividad , educación y contribución) , satisfacción emocional (la autoestima ,inteligencia emocional y religión)

b. Sistemas de agua potable

La red que se va a encargar de suministrar el agua bebible este es un sistema de obras hidráulicas de ingeniería, estas van conectadas y permiten trasportar el agua hasta sus viviendas de los habitantes ya sea una ciudad, localidad o área rural con una población relativamente densa.

Uno de los medios de abastecimiento de agua potable radica en el conjunto de obras necesarias para la captación el transporte y el almacenamiento y la distribución del agua desde los puntos donde se encuentran los manantiales naturales ya se encuentren subterráneos o superficiales hasta las viviendas de los habitantes que serán beneficiados con este dicho sistema.

c. Captación

Esta es la parte fundamental del medio hidráulico y radica en obras donde el agua es captada el agua suministrar en la localidad. Pueden ser varis obras cuyo parámetro es el que se logre en conjunto del agua en su cantidad apropiada que la comunidad prefiera. Para que se concrete el origen de captación a utilizar es importante saber que el tipo de posibilidad de agua en la tierra basándose en el periodo hidrológico siempre se tendrá en cuenta los diferentes los diferentes tipos de agua de acuerdo a su manera de hallarse en el planeta.

Las aguas superficiales, subterráneas, meteóricas, de mar. Las aguas meteóricas y de mar pueden ser utilizadas es para el suministro de localidades, cuando se utilizan es porque no hay otra alternativa de abastecer, por otro lado, las principales se optan por usar a nivel de casa o comunidad pequeñas y la segunda actualmente se hacen procedimientos tecnológicos que minimicen el precio del tratamiento para cambiarla por agua potable también de los precios de la infraestructura empleada en los ambos casos son elevados.

Hoy en día por lo contrario solo existen opciones factibles para suministrar el agua potable a una comunidad con cantidad y calidad apropiada y un mínimo presupuesto,

las aguas subterráneas y superficiales. Las aguas de las superficies son aquellas que están en los ríos, ríos lagos y lagunas; la ventaja de este tipi de aguas que pueden ser utilizadas sencillamente, son perceptibles y si están contagiosas pueden ser limpiadas con relativa sencillez y un precio adecuado; su baja principal es que sencillamente se contagian atreves de la desembocadura de aguas residuales se logra apreciar alta turbiedad y contagiarse con elementos químicas utilizados en el medio agrícola.

El agua que se encuentra en el sub suelo es aquella que se halla confinada en el medio subterráneo y su procedencia resulta de alto precio a se pueden lograr mediante pozos superficiales y profundos, galerías filtrantes y los manantiales cuando brotan sin interrupción. Por encontrarse protegidas están mejor cuidadas del contagio de las aguas superficiales, tanto así que cuando un acuífero sufre contaminación ningún procesamiento destacado para descontagiarlo existe (15).

d. Conducción

Según el reglamento nacional de edificaciones se designa obra de conducción a los elementos y los componentes que servirían para trasladar el agua a partir de la captación al reservorio o planta de tratamiento. La estructura debe de poseer capacidad como mínimo el caudal máximo diario.

La llamada línea de conducción radica en todos los componentes civiles y electromecánicos siendo su principal objetivo trasladar el agua de la captación a una planta de tratamiento de potabilización, un tanque de regularización o lugar de consumo.

Es de suma importancia indicar que, por motivo del apartamiento, cada vez mayor en la captación y el lugar de consumo, los problemas que se muestran en estas obras son consecuentes ⁽¹⁵⁾.

e. Regularización.

Es necesario establecer con inteligencia la diferencia en las palabras (Regularización) y (almacenamiento); el primero se utiliza para mejorar un régimen de abastecimiento continuo a un régimen de consumo variable y la función principal de la provisión; es tener un volumen de agua de reserva para momentos de contingencia que posean como problema la falta de agua en ly localidad.

f. Línea de alimentación

Esta línea es el grupo de tuberías que se utiliza para llevar el agua a partir del tanque de regularización hasta la red de distribución cada día aumenta por el alejamiento de los tanques y la penuria de obtener lugares de repartición con presiones adecuadas.

g. Red de Distribución.

Este medio de tuberías es procurador de ceder el agua a los beneficiaros en su vivienda, correspondiendo ser el servicio continuo las veinticuatro Horas del día en cantidad apropiada y demanda a la comunidad y a cada uno de los diferentes lugares socioeconómicos ya sea industriales, residenciales de todos los tipos, comerciales, etc.; los cuales estén presentes en la comunidad que pretenda proveer de agua. El conjunto está compuesto por tuberías, válvulas, medidores, tomas de domicilio y en caso de ser ineludible dispositivos de bombeo (15).

III. HIPÓTESIS

HIPOTESIS GENERAL

Será posible que el MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE EN EL CASERIO DE ÑANGALI DEL DISTRITO DE HUANCABAMBA – PROVINCIA DE HUANCABAMBA dará solución y mejorará así la condición sanitaria de la población.

HIPOTESIS ESPECIFICAS

- El mejorar las líneas de conducción al igual que las conexiones domiciliarias ayudara a los pobladores a tener una mejor calidad de vida de este caserío de Ñangali.
- El mejorar las estructuras del reservorio para que así tenga un mejor rendimiento
- Mejorar las piletas públicas del caserío de Ñangali para que tengan un mejor funcionamiento y manera más eficaz.

IV. Metodología

4.1. Tipo de investigación

El tipo de investigación propuesta tiene todos medios metodológicos que corresponde a un estudio descriptivo que se centrara en medir los explicativos a discutir y correccional ya que tiene como finalidad determinar el grado de relación existente entre las variables.

4.2. Nivel de la investigación de la tesis

Este nivel a investigar de este proyecto será mediante un nivel cualitativo.

4.3. Diseño de la investigación

El estudio de esta tesis se desarrollará con un prototipo exploratorio – correccional se planteó un diseño queriendo tener como resultado poder beneficiar a los pobladores del caserío de Ñangali distrito de Huancabamba provincia de Huancabamba para lo cual se realizará la recopilación de información utilizando algunas técnicas como la aplicación de encuestas, búsqueda de información, actas, diagramas, entre otros técnicos que de tal manera nos lleve a los objetivos.

4.4. Universo; muestra y población

4.4.1. Universo

Para este presente proyecto de investigación el universo va estar conformado por el sistema de agua potable a nivel nacional para así adoptar el perfeccionamiento del plan.

4.4.2. Población

La población va estar conformada por los proyectos existentes en el departamento de Piura ya que nos ayudan a complementar nuestros antecedentes para fortalecer el plan de crecimiento.

4.4.3. Muestra

Para obtener el tamaño de la muestra la cual va estar conformada por el sistema de agua potable del caserío de Ñangali, distrito de Huancabamba -provincia de Huancabamba - departamento de Piura esta investigación se va evaluar mediante el método de muestreo discrecional en donde va a suprimir la posibilidad y elegir una

muestra que va a depender el criterio o juicio encargado con la ayuda de soffware AutoCAD y soffware WTERCAD.

4.5. Definiciones y operacionalización de las variables

Tabla 6: Cuadro de definiciones y operacionalización de las variables

| Variable | Definición conceptual | Dimensiones | Indicador | Mediciones | Hipótesis |
|----------------------------|---|---|--|--|--|
| Sistema de agua potable | Según bello y pino (16); el sistema de agua potable llega a corresponder a una cierta cantidad de agua que llega a pasar por un lugar ya sea: canal tubería, etc. En una cierta cantidad de tiempo que llegue a corresponder el volumen de agua en litros o metros cúbicos por unidad de tiempo (segundos, minutos, horas etc.) | El mejoramiento del sistema de agua potable. La ampliación del sistema de agua potable. Salud | Dimensiones de la red de agua potable, velocidades, presiones. Longitud de la | CaudalPresiónVelocidadPoblación | Cualquier proyecto de investigación cuando llegue a finalizar y tienden a modificarlo siempre tienen que tener en cuenta los objetivos de dicho proyecto ya que estos son las bases de la investigación por cual la pregunta será: ¿El mejorar y ampliar el sistema de agua potable de |
| Población | Duarte ⁽¹⁷⁾ , dice que la población general de individuos en una área especificada ya sea(ciudad, país o continente) en un determinado momento. | • El desarrollo de la población | red de tuberías | • Tuberías | este caserío de Ñangali llegara a solucionar la problemática que se ha formulado en este caserío de Ñangali? |

Fuente: elaboración propia (2019)

4.6. Técnicas e instrumentos de recolección de datos

La técnica a efectuar en el lugar de estudio en la cual se va llegar obtener datos mediante el uso de fichas de instrumento al igual que encuestas y posteriormente van a hacer llevadas a oficinas en la cual llegara a seguir una secuencia metodológica convencional para encontrar las mejores alternativas en concordancia con la infraestructura que llegue a la compensación de la demanda para el servicio de agua potable y que el resultado de una solución económica al igual tecnológica favorable y cuente con un servicio de agua potable tolerable.

4.7. Plan de análisis

Este plan de análisis adoptado va estar comprendido de la siguiente manera:

- ❖ Llegar a determinar el área de la zona y la influencia en el proyecto.
- ❖ Elaborar los prototipos del servicio del suministro del agua.
- ❖ Determinar el tratado del agua.
- Verificar la zona de captación que este en buen estado.

4.8. Matriz de consistencia

Tabla 7: Cuadro Matriz de consistencia

4.9. Principios éticos

En las diferentes etapas de la vida profesional se aceptado utilizar una serie de patrones éticos ya que hoy en día se han vuelto parte de las diferente entidades cultas y científicas esto con el fin a que las distintas disciplinas lleguen a estará disposición de las personas para su bienestar al igual para su progresó de estos destinarios que dan el servicio profesional lleguen a respetar los derechos humanos, en todos grupos mencionados ⁽²¹⁾.

En este proyecto de investigación se tiene que tomar en cuenta la ética que debemos tener durante este proyecto con el fin de actuar de la mejor manera en este caserío de Ñangali distrito de Huancabamba provincia de Piura.

El desarrollar estos principios éticos se tiene que tener como objetivos ser responsables, solidarios y honestos a fin de que la población y profesional este un ambiente de confianza.

V. Resultados de la investigación

5.1 Resultados.

NTD: opciones tecnológicas de saneamiento en el ámbito rural logramos tener los siguientes resultados:

El cálculo del periodo de diseño

Para este determinado caso se va a llevar a cabo la utilización de una fuente de abastecimiento para lo cual su periodo de diseño va a hacer de 20 años.

Cantidad de viviendas

De acuerdo al instrumento utilizado en este caso las encuestas empleadas durante este proyecto de investigación se encuesto a 262 viviendas.

❖ Población actual

Tabla 8: Población actual

| Localidad | N° de viviendas | Total de población |
|-----------|-----------------|--------------------|
| ÑANGALI | 262 | 504 |

Número de estudiantes

Tabla 9: Número de estudiantes

| N° | Código modular | Nombre | Nivel/ Modalidad | Gestión/ Dependencia | Dirección | Alumnos (2018) | Profesor es (2018) | Total (2018) | Proy. (20 años) |
|----|-------------------|--|---------------------|-------------------------------|-----------|-------------------|--------------------------|-----------------|-----------------------|
| 1 | 572040 | I.E.N 053 | INICIAL- JARDÍN | Pública - Sector Educación | ÑANGALI | 31 | 1 | 32 | 36 |
| 2 | 621490 | NUESTRA.SEÑOR A.DEL PERPETUO SOCORRO | SECUNDARIA | Pública - Sector Educación | ÑANGALI | 87 | 2 | 89 | 100 |
| 3 | 340968 | I.E 14450 | PRIMARIA | Pública - Sector Educación | ÑANGALI | 67 | 1 | 68 | 76 |

REDES DE DISTRIBUCIÓN Y CONDUCCION

La línea de conducción es PVC Ø 2" y de todas las redes de distribución de PVC de Ø 1", todas estas se encuentran en mal estado de conservación

CAPTACIONES TIPO LADERA

El sistema de abastecimiento cuenta con una captación que solo da el servicio por horas en el sector Locupe; esta misma captación se está volviendo a considerar en el proyecto y de acuerdo a la evaluación realizada de la captación actual, observamos lo siguiente:

✓ La fuente actual es agua subterránea proveniente de la captación LOS ALISOS.
La fuente rinde 0.29 l/seg, el manantial está ubicado en una ladera, con afloramiento de suelo y está ubicado en las coordenadas siguientes.

| MANANTIAL | | | | | |
|------------------------------|-----------|------------|----------------|--|--|
| NOMBRE DE LA COORDENADAS UTM | | | COTA (M.C.NIM) | | |
| FUENTE | ESTE | NORTE | COTA (M.S.N.M) | | |
| LOS ALISOS | 669280.88 | 9430813.58 | 3140.95 | | |

✓ La captación está constituida por una caja de 0.70 x 0.70 x 0.80 m. de profundidad, si tiene tapa metálica, si tiene caja de válvulas, también se pudo observar que la fuente no tiene protección (cerco perimétrico).



Ilustración 12: captaciones existentes

Fuente: Elaboración propia

LINEA DE CONDUCCION

En la línea de conducción está constituida por 2,500.00 m de tubería de 1" de PVC. No existe ninguna cámara rompe presión T-6.

Tabla 10: Características de la línea de conducción

| Diámetr o | Longitu d | Materia I | Antigüeda d | Estado físico | Estado operativo |
|--------------|--------------|--------------|----------------|------------------|---------------------|
| | (m) | | (años) | | |
| 1" | 2500.00 | PVC | 17 | Regular | Regular |

Se pudo observar en el recorrido de la línea de conducción, que ésta no cuenta con ninguna cámara rompe presión, a pesar de haber un desnivel de más de 400.00 ml, lo que genera problemas de roturas en las tuberías.

Se propone la nueva instalación de la línea de conducción la cual abarca un tramo de 2540.00 m de tubería PVC-U C-10 de Ø 2", en la cual incluirá 4 cámaras rompe presión T-6.

VOLUMEN DEL RESERVORIO EXISTENTE

Datos de la estructura en regular estado de conservación, reservo semi enterrado, si posee cerco perimétrico, las dimensiones externas son: D=6.12 m, h=4 m (volumen de 15.00 m³) y se encuentra ubicada en las coordenadas siguiente.

Tabla 11: Datos de Reservorio

| | VOLUME | PROGRES | COORDEN | ALTITUD | |
|-------------|--------|---------|-------------|-------------|----------|
| DESCRIPCION | N (m3) | IVA | NORTE ESTE | | MSNM |
| RESERVORIO | 15.00 | 4+600 | 9428757.250 | 670175.4221 | 2846.943 |

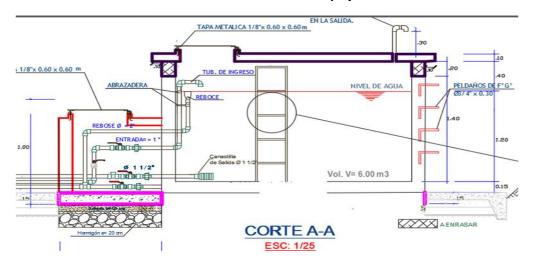
Fuente: Elaboración propia

Tabla 12: Características del reservorio

| CARACTERÍSTICAS DEL RESERVORIO | |
|--------------------------------|---------------------------|
| Capacidad | 15.00 m3 |
| Material | concreto |
| Cerco | Si tiene |
| Forma | Circular semi enterregado |
| Caja de Válvulas | 0.60m x 0.60m |

Fuente: Elaboración propia

Ilustración 13: reservorio apoyado



Fuente: elaboración propia

El HIPOCLORADOR POR GOTEO CON FLOTADOR

está constituido por accesorios PVC, un tanque de 600 lts (volumen promedio para esta tecnología) de capacidad en el cual se almacena la solución madre, mezcla de agua con hipoclorito de calcio al 70% (o la que encuentre en el mercado). Entre las ventajas de este sistema tenemos:

- ✓ Goteo constante de solución clorada debido a carga hidráulica constante
- ✓ Desinfección y protección del agua en los rangos de 0.5 a 1.0 ppm de cloro libre residual
- ✓ Dosificación constante de cloro para un ingreso constante de agua al reservorio.

- ✓ Facilidad de preparación de solución clorada y recarga periódica por el acondicionamiento de un grifo junto al tanque de solución madre
- ✓ Goteo eficiente a partir de 45 ml/min

RESERVORIO C/SISTEMA DE CLORACION

TUBERÍA FE
PECTANOULAR
GRASOL Grant

TUBERÍA FE
PECTANOULAR

TUBERÍA FE

Ilustración 14: Tanque Hipoclorador

Fuente: elaboración propia

El reservorio contará con 19 ml de cerco perimétrico de malla de alambre galvanizado N°10, cocada 2", H=2.00. El cerco estará compuesto por columnas de fierro negro con pintura de 2" con h= 2.60 m, empotrados en dados de concreto f'c=140 kg/cm2. Tendrá una puerta de fierro de 2.00 x 1.00 m.

Ilustración 15: Reservorio Existente en regular estado de conservación



LINEA DE ADUCCION Y DISTRIBUCION EXISTENTE

La red de distribución presenta diámetros de 1" a ½", con unas longitudes aproximadas de, 2,000.00 m, respectivamente. La antigüedad de las redes es de 17 años, pero no cuenta con elementos para su operación y mantenimiento (válvulas de compuerta, válvulas aire, válvulas de purga y cámara rompe presión).

Tabla 13: Características de las redes de distribución

| Diámetr | Longitu | Materi | Antigüeda | Estad | Estado |
|---------|---------|--------|-----------|--------|----------|
| 0 | d(m) | al | d (años) | 0 | Operativ |
| | | | | Físico | 0 |
| 1" | 500 | PVC | 17 | Malo | Malo |
| 3/4 " | 500 | PVC | 17 | Malo | Malo |
| 1/2 " | 1000 | PVC | 17 | Malo | Malo |

COEFICIENTES DE VARIACIÓN DE CONSUMO

Los coeficientes K1 y K2

Tabla 14: Coeficientes de variación

Cuadro N°11 - Coeficientes de Variación según Guía MEF Ámbito

| , carar | | |
|---------|--|-------|
| Ítem | Coeficiente | Valor |
| 1 | Coeficiente Máximo Anual de la Demanda Diaria (K ₁) | 1.3 |
| 2 | Coeficiente Máximo Anual de | 2.0 |
| | la Demanda Horaria (K ₂) | |

DENSIDAD DE VIVIENDA

La densidad por vivienda para este proyecto es de 2.65 hab. /viv. De acuerdo al siguiente detalle:

Tabla 15: DENSIDAD DE VIVIENDA

| Descripci ón | Cantidad |
|-----------------|----------|
| Población | 504 |
| Viviendas | 262 |
| Densidad h/v | 2.65 |

Fuente: Elaboración propia

LÍNEA DE CONDUCCIÓN

- ❖ La línea de conducción se ha diseñado teniendo en cuenta el caudal máximo diario Se ha considerado para su diseño una presión máxima de 50 mca para la clase 10 con el fin de asegurar el funcionamiento del sistema. Tiene una longitud total de 686.89 metros Se ha considerado la construcción de 02 cámaras de reunión y 02 cámaras rompe presión tipo 6.
- ❖ Se ha tomado en cuenta que la velocidad mínima en la línea de conducción debe ser de 0.6 m/s y la máxima deberá ser de 3.0 m/s.

❖ En la línea de conducción proyectada se utilizará tubería de PVC C-10 Ø 1 1/2" con una longitud de 686.89. En el caso del PVC se utilizarán tuberías con sistema presión con rosca fabricada según la norma NTP-399.166.2008.

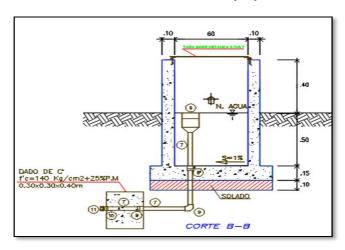
CAMARAS ROMPE PRESION TIPO 6

En lugares de la línea de conducción con mucha pendiente (más de 50 m de desnivel), se instalan cámaras rompe presión tipo 6, que sirven para regular la presión del agua para que no ocasione problemas en la tubería y sus estructuras. Es de concreto armado f'c=210 Kg/cm2, y tiene dimensiones exteriores de 0.80 m x 0.80 m y una altura de 0.90, tiene los siguientes accesorios.

- ✓ Tubería de entrada
- ✓ Rebose hasta un emboquillado de piedra
- ✓ Canastilla de salida.

se presenta un detalle de dicha estructura:

Ilustración 16: cámaras rompe presión



RED DE DISTRIBUCION

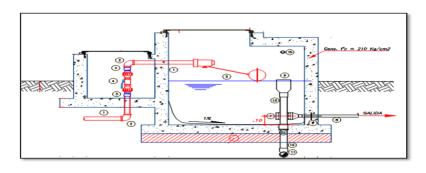
La línea de aducción/distribución se ha diseñado teniendo en cuenta el caudal máximo horario. Se ha considerado para su diseño una presión máxima de 50 mca para la clase 10 con el fin de asegurar el funcionamiento del sistema. Tiene una longitud total de 8,697.68 metros. Se ha considerado la construcción de 18 cámaras rompe presión tipo 7, 01 pase aéreo de 32.50 m de longitud, 03 válvulas de aire, 18 válvulas de purga y 9 válvulas de control o regulación del sistema.

CÁMARAS ROMPE PRESIÓN TIPO 7

Es de concreto armado f'c=210 Kg/cm2, y consta de 02 cámaras, una cámara seca de dimensiones interiores de 0.40 m x 0.50 m y una altura de 0.50m, una cámara seca de dimensiones interiores de 1.00 m x 0.60 m y una altura de 0.50m, tiene los siguientes accesorios:

- ✓ Tubería de entrada
- ✓ Válvula flotadora
- ✓ Rebose hasta un emboquillado de piedra, y
- ✓ Canastilla de salida.
- ✓ Los diámetros de los accesorios serán de acuerdo al que corresponde según su ubicación en la línea.

Ilustración 17: Cámaras rompe presión tipo 7



CONEXIONES DOMICILIARIAS

El caserío contará con 117 conexiones domiciliarias Nuevas para igual número de lotes de viviendas dispersas, como se puede apreciar en el plano de lotización, donde los lotes están enumerados, figura su propietario y el número de habitantes por lote.

PARAMETROS DE DISEÑO

CALCULO DE LA POBLACIÓN FUTURA

- ➤ Población Actual = 504 habitantes
- > Periodo de diseño= 20 años
- > Tasa de crecimiento = 0.00 %

Calculo de la tasa de crecimiento

Tabla 16: Población del Caserio de Ñangali-Provincia Huancabamba

| Año | Población (hab) |
|------|--------------------|
| 1993 | 594 |
| 2007 | 623 |
| 2017 | 504 |

Fuente: INEI-2017

$$Tc = 100 * (\sqrt[n]{\frac{p_{i+1}}{p_{i}}} - 1)$$

$$Tc = 100 * (\sqrt[10]{\frac{504}{623}} - 1)$$

$$Tc = -2.09\%$$

La tasa de crecimiento es negativa en este caserío de Ñangali , donde la interpretación de este factor es por la inmigración de la población por ende le consideramos 0% porque no hay crecimiento de la población.

Población futura

$$Pf = Pa * (1 + (\frac{r * t}{100}))$$

Tabla 17: Cuadro de la proyección de la población

| | N° DE AÑO | AÑO | POBLACION |
|------------------|--------------|------|-----------|
| Población Actual | 0 | 2019 | 504 |
| | 1 | 2020 | 504 |
| | 2 | 2021 | 504 |
| | 3 | 2022 | 504 |
| | 4 | 2023 | 504 |
| | 5 | 2024 | 504 |
| | 6 | 2025 | 504 |
| | 7 | 2026 | 504 |
| | 8 | 2027 | 504 |
| | 9 | 2028 | 504 |
| | 10 | 2029 | 504 |
| | 11 | 2030 | 504 |
| | 12 | 2031 | 504 |
| | 13 | 2032 | 504 |
| | 14 | 2033 | 504 |
| | 15 | 2034 | 504 |
| | 16 | 2035 | 504 |
| | 17 | 2036 | 504 |
| | 18 | 2037 | 504 |
| | 19 | 2038 | 504 |
| Población futura | 20 | 2039 | 504 |

Demanda:

La dotación para este Caserío de Ñangali la cual es una zona Rural tomaremos 50 lt/hab/día.

Calculo del caudal promedio anual (Qp)

$$Qp = (\frac{Pf * Dotacion}{86400})$$

$$Qp = (\frac{504*50}{86400})$$

$$Qp = 0.292 \ lt/seg$$

Consideramos una pérdida de agua del 25%

Qp con perdida de agua.

$$Qp = (\frac{0.292}{1 - 25})$$

$$Qp = 0.389 \ lt/seg$$

Calculo del Caudal Máximo por Dia (Qmd)

$$Qmd = Qp * K1$$

Donde:

 $K1 = 1.3 \rightarrow$ Por ser una Comunidad Rural

$$Qmd = 0.389 * 1.3$$

$$Qmd = 0.506 lt/seg$$

Donde:

 $K2 = 2.0 \rightarrow$ Por ser una Comunidad Rural

$$Qmh = 0.389 * 2.0$$

$$Qmh = 0.778 lt/seg$$

Calculo del Volumen del Reservorio (Vr)

$$Vr = \frac{0.25 * Qmd * 86400}{1000}$$

$$Vr = \frac{0.25*0.506*86400}{1000}$$

$$Vr = 10.96$$

Cuadro: Determinación del Volumen del Reservorio de Almacenamiento

| RANGO | V _{alm} (REAL) | SE UTILIZA: |
|----------------|-------------------------|-------------------|
| 1 – Reservorio | ≤ 5 m³ | 5 m³ |
| 2 – Reservorio | > 5 m³ hasta ≤ 10 m³ | 10 m ³ |
| 3 – Reservorio | > 10 m³ hasta ≤ 15 m³ | 15 m³ |
| 4 – Reservorio | > 15 m³ hasta ≤ 20 m³ | 20 m ³ |
| 5 – Reservorio | > 20 m³ hasta ≤ 40 m³ | 40 m ³ |
| 1 – Cisterna | ≤ 5 m ³ | 5 m³ |
| 2 – Cisterna | > 5 m³ hasta ≤ 10 m³ | 10 m ³ |
| 3 – Cisterna | > 10 m³ hasta ≤ 20 m³ | 20 m ³ |

Fuente: NTD: Opciones tecnológicas de saneamiento para el ámbito rural

Adoptamos un reservorio de 15 m3

Tiempo de Llenado del Reservorio

$$Tr = rac{Vr}{Qp * 3.6}$$

$$Tr = rac{15 m3}{0.389 \ lt/seg * 3.6}$$

$$Tr = 10.71 \ \emph{horas}$$

$Consumo\ Unitario\ (Q\ unit)$

$$Cu = rac{Qmh}{\#viviendas}$$
 $Cu = rac{0.934\ lt/seg}{219\ viviendas}$

Qunit = 0.00426 lt/seg/viv.

Ilustración 18: Diseño Hidráulico y Dimensionamiento de cámara Rompe Presión

DISEÑO HIDRÁULICO Y DIMENSIONAMIENTO DE CÁMARA ROMPE PRESIÓN

"MEJORAMIENTO Y AMPLIACION DE LOS SERVICIOS DE AGUA POTABLE Y SANEAMIENTO RURAL EN LA LOCALIDAD DE ÑANGALI DEL DISTRITO DE HUANCABAMBA, PROVINCIA DE HUANCABAMBA - PIURA". Proyecto:

Ubicación: HUANCABAMBA - HUANCABAMBA - PIURA

ÑANGALI Caserio:

1.- Datos para el Diseño

- Se considerará el tramo mas desfavorable del sistema con el mayor caudal y diámetro de tubería.

H=1.56 (\F/2q) Carga Hidráulica del Agua (m)

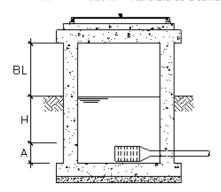
0.67 l/seg = Caudal (l/s) Se toma el caudal máximo del sistema

3/4 = Diámetro de tubería (pulg) 2.35 m/seg = Velocidad del flujo (m/s) 9.81 m/seg² = Aceleración Gravitacional

Altura de la Cámara (H) = 0.44 m Asumir (H) = 0.50 m

2. Altura de la Cámara Húmeda (Ht)

0.05 m Se recomienda una altura de mínima de 5 cm por sedimentos 0.45 m Se considera la mitad del diámetro de la canastilla BL = 0.40 m Bordo libre mínimo (0.30 m) 0.90 m Atura total de la cámara rompe presión



Por facilidad en el proceso constructivo y para la instalación de accesorios se recomienda una sección interna de mínima de 60 x 60 cm

3. Dimensionamiento de la Canastilla

El diámetro de la canastilla debe ser 2 veces el diámetro de la tubería de salida Longitud de la canastilla debe ser 3 < Ø < 6 (diámetro de la canastilla)

Øtubería de salida = 0.75

1.1 pulg 2.86 cm Asumir (Dc) = 1.5 pulg 2.3 pulg 5.72 cm Asumir (Lc) = 10.00 cm Diámetro de canastilla (Dc) = Longitud de canastilla (Lc) =

4. Rebose y Limpieza

Qa máx. = 1.34 l/seg

hf (rebose) = 0.015 m/m (valores de 1 a 1.5%) hf (limpia) = 0.020 m/m (valores de 1 a 2.0%)

Drebose = 1.9 pulg Asumir (Ø) = 2.0 pulg Dlimpia = 1.8 pulg Asumir (Ø) = 2.0 pulg

La tubería de rebose ypurga no deben ser menor a Ø 2"

El caudal de diseño se ha tomado el máximo caudal horario del sistema, por lo que las dimensiones de diseño son mínimas yse ha tomado dimensiones por criterios constructivos

Ilustración 19: Cámara de Romper Presión

MEMORIA DE CÁLCULO - CAMARA ROMPEPRESIÓN TIPO 6

"MEJORAMENTO Y AMPLIACION DE LOS SERVICIOS DE AGUA POTABLE Y SANEAMIENTO

PROYECTO: RURAL EN LA LOCALIDAD DE ÑANGALI DEL DISTRITO DE HUANCABAMBA, PROVINCIA DE

HUANCABAMBA - PIURA".

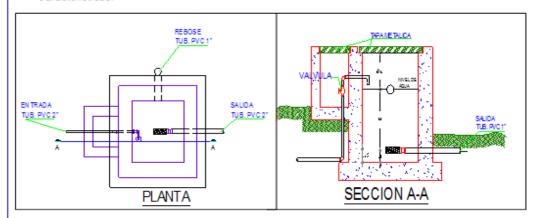
ENTIDAD MUNICIPALIDAD PROVINCIAL DE HUANCABAMBA

CASERIO ÑANGALI DISTRITO HUANCABAMBA PROVINCIA HUANCABAMBA

DEPARTAMENTO PIURA

DATOS GENERALES

Caracteristicas:



Para determinar la altura de la cámara rompe presion, es necesario conocer la carga requerida (H) para que el gasto de salida pueda fluir. Este valor se determina mediante la ecuacion experimental de Bernoulli.

HT = A + B.L. + H DONDE : A = 10.00 cm. (M inimo)

BL= Borde libre mínimo 30 cm.

H = Carga de agua

HT = Altura total de la cámara rompe presión.

 $V = 1.9765 \cdot \frac{Q}{D^2}$

1.56 .V 2

2 g

Qmd 0.670 lt/seg g = 9.81 m/seg2 D = 1.50|Pulg.

V = 0.59 m/seg H = 0.03 m. Por lo tanto H = 0.50 m.

Asumiendo:

B.L. = 0.30 m. A = 0.10 m.

Ht = 0.90 m.

POR LA FACILIDAD, EN EL PROCESO CONSTRUCTIVO Y EN LA INSTALACION DE ACCESORIOS, SE CONSIDERARÁ EN LA CRP-6 UNA SECCION INTERNA DE 0.60 m. x 0.60 m.

REPORTE DE NUDOS Y PRESIONES

Presiones

 Carga Estatica maxima
 60.00
 mH20
 Puntos de la red

 Carga Dinamica minima
 5.00
 mH20
 Puntos de la red

 Carga Dinamica minima
 3.50
 mH20
 Piletas

Presion maxima de trabajo según Clase de tuberias PVC

| Clase | PN (m) | PMT (m) |
|-------|--------|---------|
| C-5 | 50 | 35 |
| C-7.5 | 75 | 50 |
| C-10 | 105 | 70 |
| C-15 | 150 | 100 |

PN = Presión nominal o maxima de prueba PMT = Presión maximo de trabajo

Velocidad

Velocidad Maxima 3.00 m/s Velocidad Minima 0.30 m/s

Diametros

Diametro Minimo 25 mm (1") Linea de aducción Diametro Minimo 25 mm (1") Redes malladas Diametro Minimo 20 mm (3/4") Redes ramificadas

Tabla 18: REPORTE DE NODOS DE WATER CAD V8I

| REPORTE DE NODOS DE WATER CAD V8I | | | | | | | | | |
|-----------------------------------|---------------|------------------|---------------------|-------------------|-------------|--|--|--|--|
| Punto | C.T (m.s.n.m) | DEMANDA (I/s) | C.G.H. (m.s.n.m) | Presión (mH20) | Observación | | | | |
| J-1 | 2297.75 | 0.019 | 2307.14 | 9.37 | | | | | |
| J-2 | 2297.79 | 0.009 | 2307.12 | 9.31 | | | | | |
| J-3 | 2442.00 | 0.017 | 2457.51 | 15.47 | | | | | |
| J-4 | 2442.45 | 0.017 | 2457.46 | 14.97 | | | | | |
| J-5 | 2248.45 | 0.059 | 2280.10 | 31.59 | | | | | |
| J-6 | 2241.61 | 0.085 | 2279.35 | 37.67 | | | | | |
| J-7 | 2253.48 | 0.050 | 2282.39 | 28.86 | | | | | |
| J-8 | 2321.87 | 0.025 | 2333.24 | 11.34 | | | | | |
| J-9 | 2341.03 | 0.005 | 2356.76 | 15.69 | | | | | |
| J-10 | 2297.87 | 0.083 | 2310.39 | 12.50 | | | | | |
| J-11 | 2384.12 | 0.021 | 2411.39 | 27.22 | | | | | |
| J-12 | 2510.29 | 0.007 | 2542.58 | 32.22 | | | | | |
| J-13 | 2584.43 | 0.014 | 2624.87 | 40.35 | | | | | |
| J-14 | 2200.78 | 0.014 | 2221.22 | 20.39 | | | | | |
| J-15 | 2282.07 | 0.012 | 2323.98 | 41.83 | | | | | |
| J-16 | 2197.54 | 0.005 | 2221.21 | 23.62 | | | | | |
| J-17 | 2296.96 | 0.016 | 2307.10 | 10.12 | | | | | |
| J-18 | 2202.34 | 0.009 | 2213.94 | 11.58 | | | | | |
| J-19 | 2176.42 | 0.009 | 2213.94 | 37.44 | | | | | |

| J-20 | 2166.94 | 0.003 | 2179.79 | 12.82 |
|------|---------|-------|---------|-------|
| J-21 | 2142.73 | 0.006 | 2179.77 | 36.96 |
| J-22 | 2178.00 | 0.006 | 2185.15 | 7.14 |
| J-23 | 2272.54 | 0.016 | 2307.09 | 34.48 |
| J-24 | 2409.94 | 0.003 | 2421.47 | 11.51 |
| J-25 | 2410.78 | 0.007 | 2421.47 | 10.66 |
| J-26 | 2783.96 | 0.003 | 2790.46 | 6.49 |
| J-27 | 2767.14 | 0.003 | 2790.46 | 23.27 |
| J-28 | 2094.89 | 0.006 | 2131.94 | 36.98 |
| J-29 | 2463.76 | 0.007 | 2502.97 | 39.13 |
| J-30 | 2233.61 | 0.012 | 2278.05 | 44.35 |
| J-31 | 2089.97 | 0.020 | 2102.06 | 12.07 |
| J-32 | 2078.00 | 0.020 | 2102.03 | 23.98 |
| J-33 | 2270.83 | 0.012 | 2279.03 | 8.18 |
| J-34 | 2239.41 | 0.012 | 2279.02 | 39.53 |
| J-35 | 2176.50 | 0.005 | 2221.21 | 44.62 |
| J-36 | 2533.83 | 0.014 | 2580.82 | 46.89 |
| J-37 | 2373.07 | 0.003 | 2421.47 | 48.30 |
| J-38 | 2137.79 | 0.003 | 2179.79 | 41.91 |
| J-39 | 2130.03 | 0.005 | 2135.06 | 5.02 |
| J-40 | 2090.56 | 0.005 | 2135.05 | 44.41 |
| J-41 | 2711.80 | 0.016 | 2747.29 | 35.42 |
| J-42 | 2663.41 | 0.016 | 2698.64 | 35.16 |
| J-43 | 2071.89 | 0.012 | 2107.62 | 35.66 |
| J-44 | 2220.68 | 0.000 | 2258.72 | 37.96 |
| J-45 | 2122.58 | 0.006 | 2166.62 | 43.96 |
| J-46 | 2106.00 | 0.010 | 2135.04 | 28.98 |
| J-47 | 2739.71 | 0.009 | 2747.59 | 7.87 |
| J-48 | 2670.96 | 0.009 | 2714.50 | 43.46 |
| J-49 | 2182.48 | 0.004 | 2190.81 | 8.32 |
| J-50 | 2148.00 | 0.009 | 2190.80 | 42.71 |
| J-51 | 2229.97 | 0.085 | 2278.24 | 48.18 |
| J-52 | 2301.70 | 0.009 | 2307.11 | 5.39 |
| J-53 | 2175.37 | 0.004 | 2190.81 | 15.41 |
| J-54 | 2273.15 | 0.059 | 2279.51 | 6.35 |
| J-55 | 2083.81 | 0.012 | 2125.22 | 41.33 |
| J-56 | 2261.00 | 0.019 | 2307.04 | 45.95 |
| J-57 | 2211.34 | 0.005 | 2244.20 | 32.79 |
| J-58 | 2173.39 | 0.050 | 2201.21 | 27.76 |
| J-59 | 2254.84 | 0.025 | 2295.63 | 40.71 |
| J-60 | 2780.00 | 0.024 | 2789.73 | 9.71 |

REPORTE DE TUBERIAS

| REPOR | TE DE T | UBERIAS | DE WAT | ER CAD V8I | | | | | |
|----------------------|--------------|---------------------|------------------|------------------------------|------------------------|--------------|------------------------------|--------------------------------------|----------------------------|
| Tramo Inicia I | Final | Caud al (I/s) | Longit ud (m) | Diametro (Milimetr os) | Velocid ad (m/s) | Mater ial | Hazen - Willia ms C | Presió n Dinami ca (mH20 | Clase de Tuber ia |
| R-5 | CRPT 7-1 | 1.03 1 | 203.68 | 57 | 0.4 | PVC | 150 | 55.87 | C-10 |
| CRPT 7-1 | J-26 | 1.03 | 19.99 | 57 | 0.4 | PVC | 150 | 6.49 | C-7.5 |
| J-26 | J-60 | 1.02 4 | 70.52 | 45.2 | 0.64 | PVC | 150 | 9.71 | C-7.5 |
| J-47 | J-41 | 0.37 9 | 183.9 | 45.2 | 0.24 | PVC | 150 | 35.42 | C-7.5 |
| J-60 | CRPT 7-2 | 0.39 6 | 256.55 | 45.2 | 0.25 | PVC | 150 | 41.49 | C-7.5 |
| CRPT 7-2 | J-47 | 0.39 7 | 63.51 | 45.2 | 0.25 | PVC | 150 | 7.87 | C-7.5 |
| J-41 | CRPT 7-5 | 0.34 7 | 38.6 | 45.2 | 0.22 | PVC | 150 | 45.09 | C-7.5 |
| CRPT 7-5 | CRPT 7-6 | 0.34 6 | 164.94 | 45.2 | 0.22 | PVC | 150 | 41.34 | C-7.5 |
| CRPT 7-6 | CRPT 7-7 | 0.34 7 | 139.82 | 45.2 | 0.22 | PVC | 150 | 35.04 | C-7.5 |
| CRPT 7-7 | J-13 | 0.34 6 | 160.98 | 45.2 | 0.22 | PVC | 150 | 40.35 | C-7.5 |
| J-60 | CRPT 7-26 | 0.60 4 | 100.06 | 45.2 | 0.38 | PVC | 150 | 41.6 | C-7.5 |
| CRPT 7-26 | CRPT 7-27 | 0.60 4 | 135.99 | 45.2 | 0.38 | PVC | 150 | 43.34 | C-7.5 |
| CRPT 7-27 | CRPT 7-28 | 0.60 4 | 137.92 | 45.2 | 0.38 | PVC | 150 | 43.95 | C-7.5 |
| CRPT 7-28 | CRPT 7-29 | 0.60 4 | 139.99 | 45.2 | 0.38 | PVC | 150 | 44.61 | C-7.5 |
| CRPT 7-29 | CRPT 7-30 | 0.60 4 | 124.28 | 45.2 | 0.38 | PVC | 150 | 39.61 | C-7.5 |
| CRPT 7-30 | CRPT 7-31 | 0.60 4 | 129.19 | 45.2 | 0.38 | PVC | 150 | 41.17 | C-7.5 |
| CRPT 7-31 | CRPT 7-32 | 0.60 4 | 133.56 | 45.2 | 0.38 | PVC | 150 | 42.57 | C-7.5 |
| CRPT 7-32 | CRPT 7-33 | 0.60 4 | 129.48 | 45.2 | 0.38 | PVC | 150 | 41.26 | C-7.5 |
| CRPT 7-33 | CRPT 7-34 | 0.60 4 | 108.98 | 45.2 | 0.38 | PVC | 150 | 34.73 | C-7.5 |
| CRPT 7-34 | J-11 | 0.60 | 85.41 | 45.2 | 0.38 | PVC | 150 | 27.22 | C-7.5 |
| | 1 | I | l . | I | 1 | I | I | I | |

| J-1 | J-2 | 0.06 | 28.48 | 27.2 | 0.12 | PVC | 150 | 9.31 | C-10 |
|--------------|--------------|-----------|--------|------|------|-----|-----|-------|------|
| J-3 | J-4 | 0.10 | 29.77 | 27.2 | 0.18 | PVC | 150 | 14.97 | C-10 |
| J-5 | J-6 | 0.21 | 115.23 | 27.2 | 0.36 | PVC | 150 | 37.67 | C-10 |
| J-7 | J-5 | 0.32 8 | 154.78 | 27.2 | 0.56 | PVC | 150 | 31.59 | C-10 |
| J-13 | CRPT 7-9 | 0.31 8 | 6.56 | 27.2 | 0.55 | PVC | 150 | 41.93 | C-10 |
| CRPT 7-9 | CRPT 7-10 | 0.31 9 | 150.35 | 27.2 | 0.55 | PVC | 150 | 36.12 | C-10 |
| CRPT 7-10 | J-12 | 0.31 8 | 134.05 | 27.2 | 0.55 | PVC | 150 | 32.22 | C-10 |
| J-12 | CRPT 7-12 | 0.30 4 | 58.96 | 27.2 | 0.52 | PVC | 150 | 45.28 | C-10 |
| CRPT 7-12 | CRPT 7-13 | 0.30 5 | 162 | 27.2 | 0.52 | PVC | 150 | 35.88 | C-10 |
| CRPT 7-13 | J-3 | 0.30 4 | 69.86 | 27.2 | 0.52 | PVC | 150 | 15.47 | C-10 |
| J-4 | CRPT 7-15 | 0.07 | 167.13 | 27.2 | 0.12 | PVC | 150 | 46.69 | C-10 |
| CRPT 7-15 | CRPT 7-16 | 0.07 | 213.78 | 27.2 | 0.12 | PVC | 150 | 40.57 | C-10 |
| CRPT 7-16 | CRPT 7-17 | 0.07 | 238.22 | 27.2 | 0.12 | PVC | 150 | 45.21 | C-10 |
| CRPT 7-17 | J-15 | 0.07 | 220.41 | 27.2 | 0.12 | PVC | 150 | 41.83 | C-10 |
| J-11 | CRPT 7-35 | 0.47 8 | 53.3 | 27.2 | 0.82 | PVC | 150 | 41.5 | C-10 |
| J-11 | CRPT 7-36 | 0.10 5 | 64.98 | 27.2 | 0.18 | PVC | 150 | 35.77 | C-10 |
| CRPT 7-36 | CRPT 7-37 | 0.10 5 | 309.97 | 27.2 | 0.18 | PVC | 150 | 40.79 | C-10 |
| CRPT 7-37 | CRPT 7-38 | 0.10 5 | 200.07 | 27.2 | 0.18 | PVC | 150 | 26.33 | C-10 |
| CRPT 7-38 | J-1 | 0.10 5 | 71.23 | 27.2 | 0.18 | PVC | 150 | 9.37 | C-10 |
| CRPT 7-35 | CRPT 7-42 | 0.47 8 | 113.05 | 27.2 | 0.82 | PVC | 150 | 30.3 | C-10 |
| CRPT 7-42 | J-8 | 0.47 8 | 42.32 | 27.2 | 0.82 | PVC | 150 | 11.34 | C-10 |
| J-8 | CRPT 7-44 | 0.42 | 115.85 | 27.2 | 0.74 | PVC | 150 | 45.58 | C-10 |
| CRPT 7-44 | J-7 | 0.42 | 97.65 | 27.2 | 0.74 | PVC | 150 | 28.86 | C-10 |
| J-3 | CRPT 7-51 | 0.18 5 | 117.91 | 27.2 | 0.32 | PVC | 150 | 43.72 | C-10 |

| CRPT | CRPT | 0.18 | 228.36 | 27.2 | 0.32 | PVC | 150 | 54.7 | C-10 |
|----------|-------|------|--------|------|------|---------|-----|-------|------|
| 7-51 | 7-52 | 6 | 220.30 | 27.2 | 0.32 | FVC | 130 | 34.7 | C-10 |
| CRPT | J-9 | 0.18 | 65.5 | 27.2 | 0.32 | PVC | 150 | 15.69 | C-10 |
| 7-52 | J-9 | 5 | 05.5 | 27.2 | 0.32 | FVC | 130 | 15.05 | C-10 |
| J-9 | CRPT | 0.17 | 145.62 | 27.2 | 0.3 | PVC | 150 | 45.31 | C-10 |
| J-3 | 7-56 | 5 | 143.02 | 27.2 | 0.5 | ' ' ' | 130 | 45.51 | C-10 |
| CRPT | J-10 | 0.17 | 61.44 | 27.2 | 0.3 | PVC | 150 | 12.5 | C-10 |
| 7-56 | 3 10 | 6 | 01.44 | 27.2 | 0.5 | ' ' ' ' | 130 | 12.5 | C 10 |
| J-10 | CRPT | 0.06 | 288.89 | 27.2 | 0.12 | PVC | 150 | 41.72 | C-10 |
| 3 10 | 7-59 | 8 | 200.03 | 27.2 | 0.12 | ' ' ' | 130 | 71.72 | C 10 |
| CRPT | CRPT | 0.06 | 459.71 | 27.2 | 0.12 | PVC | 150 | 46.51 | C-10 |
| 7-59 | 7-60 | 8 | 133.71 | 27.2 | 0.12 | ' ' ' | 130 | 10.51 | 0 10 |
| CRPT | J-14 | 0.06 | 201.56 | 27.2 | 0.12 | PVC | 150 | 20.39 | C-10 |
| 7-60 | 3 1 1 | 8 | 201.50 | 27.2 | 0.12 | ' ' ' | 130 | 20.33 | 0 10 |
| J-14 | J-16 | 0.03 | 11.63 | 23 | 0.08 | PVC | 150 | 23.62 | C-10 |
| 3 1 . | 3 10 | 4 | 11.00 | | 0.00 | | 130 | 20.02 | 0 10 |
| J-2 | J-17 | 0.04 | 19.4 | 23 | 0.12 | PVC | 150 | 10.12 | C-10 |
| - | J = 7 | 9 | | | 0.11 | | | | 0 10 |
| J-18 | J-19 | 0.00 | 63 | 23 | 0.02 | PVC | 150 | 37.44 | C-10 |
| | | 9 | | | | | | | |
| J-20 | J-21 | 0.02 | 60.9 | 23 | 0.06 | PVC | 150 | 36.96 | C-10 |
| | | 4 | | | | | | | |
| J-17 | J-23 | 0.01 | 91.54 | 23 | 0.04 | PVC | 150 | 34.48 | C-10 |
| | | 6 | | | | | | | |
| J-24 | J-25 | 0.00 | 90.09 | 23 | 0.02 | PVC | 150 | 10.66 | C-10 |
| | | 7 | | | | | | | |
| J-26 | J-27 | 0.00 | 93.97 | 23 | 0.01 | PVC | 150 | 23.27 | C-10 |
| | | 3 | | | | | | | |
| J-31 | J-32 | 0.02 | 153.17 | 23 | 0.05 | PVC | 150 | 23.98 | C-10 |
| J-33 | J-34 | 0.01 | 147.79 | 23 | 0.03 | PVC | 150 | 39.53 | C-10 |
| | | 2 | | | | | | | |
| J-16 | J-35 | 0.00 | 142.6 | 23 | 0.01 | PVC | 150 | 44.62 | C-10 |
| | | 5 | | | | | | | |
| J-24 | J-37 | 0.00 | 180.49 | 23 | 0.01 | PVC | 150 | 48.3 | C-10 |
| | | 3 | | | | | | | |
| J-20 | J-38 | 0.00 | 181.76 | 23 | 0.01 | PVC | 150 | 41.91 | C-10 |
| | | 3 | | | | | | | |
| J-39 | J-40 | 0.00 | 230.28 | 23 | 0.01 | PVC | 150 | 44.41 | C-10 |
| | | 5 | | | | | | | |
| J-39 | J-46 | 0.01 | 281.12 | 23 | 0.02 | PVC | 150 | 28.98 | C-10 |
| J-49 | J-50 | 0.00 | 287.32 | 23 | 0.02 | PVC | 150 | 42.71 | C-10 |
| | | 9 | | | | | | | |
| J-6 | J-51 | 0.08 | 403.74 | 23 | 0.2 | PVC | 150 | 48.18 | C-10 |
| | | 5 | | | | | | | |
| J-2 | J-52 | 0.00 | 306.46 | 23 | 0.02 | PVC | 150 | 5.39 | C-10 |
| | | 9 | | | | | | | |
| J-49 | J-53 | 0.00 | 319.08 | 23 | 0.01 | PVC | 150 | 15.41 | C-10 |
| | | 4 | | | | | | | |

| J-5 | J-54 | 0.05 9 | 421.97 | 23 | 0.14 | PVC | 150 | 6.35 | C-10 |
|--------------|--------------|-----------|--------|----|------|-----|-----|-------|------|
| J-1 | J-56 | 0.01 | 588.75 | 23 | 0.05 | PVC | 150 | 45.95 | C-10 |
| J-47 | CRPT 7-3 | 0.00 | 102.46 | 23 | 0.02 | PVC | 150 | 33.01 | C-10 |
| CRPT 7-3 | J-48 | 0.00 9 | 177.12 | 23 | 0.02 | PVC | 150 | 43.46 | C-10 |
| J-41 | CRPT 7-4 | 0.01 6 | 54.51 | 23 | 0.04 | PVC | 150 | 48.53 | C-10 |
| CRPT 7-4 | J-42 | 0.01 6 | 146.16 | 23 | 0.04 | PVC | 150 | 35.16 | C-10 |
| J-13 | CRPT 7-8 | 0.01 4 | 11.68 | 23 | 0.03 | PVC | 150 | 43.94 | C-10 |
| CRPT 7-8 | J-36 | 0.01 4 | 152.37 | 23 | 0.03 | PVC | 150 | 46.89 | C-10 |
| J-12 | CRPT 7-11 | 0.00 7 | 18.98 | 23 | 0.02 | PVC | 150 | 39.52 | C-10 |
| CRPT 7-11 | J-29 | 0.00 7 | 101.64 | 23 | 0.02 | PVC | 150 | 39.13 | C-10 |
| J-4 | CRPT 7-14 | 0.01 | 268.8 | 23 | 0.03 | PVC | 150 | 35.88 | C-10 |
| CRPT 7-14 | J-24 | 0.01 | 148.06 | 23 | 0.03 | PVC | 150 | 11.51 | C-10 |
| J-15 | CRPT 7-18 | 0.01 | 14.59 | 23 | 0.03 | PVC | 150 | 45.82 | C-10 |
| CRPT 7-18 | J-30 | 0.01 | 161.89 | 23 | 0.03 | PVC | 150 | 44.35 | C-10 |
| J-15 | CRPT 7-19 | 0.04 8 | 33.05 | 23 | 0.12 | PVC | 150 | 46.05 | C-10 |
| CRPT 7-19 | CRPT 7-20 | 0.04 8 | 316.44 | 23 | 0.12 | PVC | 150 | 40.41 | C-10 |
| CRPT 7-20 | CRPT 7-21 | 0.04 8 | 178.28 | 23 | 0.12 | PVC | 150 | 22.77 | C-10 |
| CRPT 7-21 | J-18 | 0.04 8 | 90.7 | 23 | 0.12 | PVC | 150 | 11.58 | C-10 |
| J-18 | CRPT 7-22 | 0.03 | 115.69 | 23 | 0.07 | PVC | 150 | 34.01 | C-10 |
| CRPT 7-22 | J-20 | 0.03 | 66.11 | 23 | 0.07 | PVC | 150 | 12.82 | C-10 |
| J-21 | CRPT 7-23 | 0.00 6 | 22.55 | 23 | 0.01 | PVC | 150 | 47.73 | C-10 |
| CRPT 7-23 | J-28 | 0.00 6 | 77.46 | 23 | 0.01 | PVC | 150 | 36.98 | C-10 |
| J-21 | CRPT 7-24 | 0.01 | 11.72 | 23 | 0.03 | PVC | 150 | 40.95 | C-10 |
| CRPT 7-24 | CRPT 7-25 | 0.01 | 91.27 | 23 | 0.03 | PVC | 150 | 31.04 | C-10 |

| CDDT | 1.42 | 0.01 | 104.00 | 22 | 0.03 | D) /C | 150 | 25.66 | C 10 |
|------|-------|----------|--------|----|------|-------|------|-------|------|
| CRPT | J-43 | 0.01 | 104.83 | 23 | 0.03 | PVC | 150 | 35.66 | C-10 |
| 7-25 | | 2 | | | | | | | |
| J-17 | CRPT | 0.01 | 133.28 | 23 | 0.04 | PVC | 150 | 40.12 | C-10 |
| | 7-39 | 7 | | | | | | | |
| CRPT | CRPT | 0.01 | 171.09 | 23 | 0.04 | PVC | 150 | 38.52 | C-10 |
| 7-39 | 7-40 | 7 | | | | | | | |
| CRPT | CRPT | 0.01 | 165.86 | 23 | 0.04 | PVC | 150 | 37.34 | C-10 |
| 7-40 | 7-41 | 7 | | | | | | | |
| CRPT | J-49 | 0.01 | 36.95 | 23 | 0.04 | PVC | 150 | 8.32 | C-10 |
| 7-41 | | 7 | | | | | | | |
| J-8 | CRPT | 0.02 | 214.93 | 23 | 0.06 | PVC | 150 | 37.38 | C-10 |
| | 7-43 | 5 | | | | | | | |
| CRPT | J-59 | 0.02 | 336.07 | 23 | 0.06 | PVC | 150 | 40.71 | C-10 |
| 7-43 | 3 33 | 5 | 330.07 | 23 | 0.00 | 1 0 0 | 130 | 40.71 | C 10 |
| | CDDT | | 67.07 | 22 | 0.12 | DVC | 150 | 40.20 | C 10 |
| J-7 | CRPT | 0.05 | 67.97 | 23 | 0.12 | PVC | 150 | 40.29 | C-10 |
| CDST | 7-45 | 0.05 | 220.24 | 22 | 0.43 | D) (C | 450 | 40.34 | 6.40 |
| CRPT | CRPT | 0.05 | 239.24 | 23 | 0.12 | PVC | 150 | 40.24 | C-10 |
| 7-45 | 7-46 | <u> </u> | | | | | | | |
| CRPT | J-58 | 0.05 | 165.06 | 23 | 0.12 | PVC | 150 | 27.76 | C-10 |
| 7-46 | | | | | | | | | |
| J-6 | CRPT | 0.04 | 83.93 | 23 | 0.1 | PVC | 150 | 49.08 | C-10 |
| | 7-47 | | | | | | | | |
| CRPT | CRPT | 0.04 | 295.03 | 23 | 0.1 | PVC | 150 | 40.12 | C-10 |
| 7-47 | 7-48 | | | | | | | | |
| CRPT | CRPT | 0.04 | 301.15 | 23 | 0.1 | PVC | 150 | 40.95 | C-10 |
| 7-48 | 7-49 | | | | | | | | |
| CRPT | CRPT | 0.04 | 338.55 | 23 | 0.1 | PVC | 150 | 46.04 | C-10 |
| 7-49 | 7-50 | | 000.00 | | 0.1_ | | | | 0 20 |
| CRPT | J-31 | 0.04 | 88.73 | 23 | 0.1 | PVC | 150 | 12.07 | C-10 |
| 7-50 | 7 31 | 0.04 | 00.75 | 23 | 0.1 | 1 0 0 | 130 | 12.07 | C 10 |
| J-9 | CRPT | 0.00 | 72.65 | 23 | 0.01 | PVC | 150 | 38.24 | C-10 |
| J-9 | | | 72.05 | 23 | 0.01 | PVC | 150 | 30.24 | C-10 |
| CDST | 7-53 | 5 | 110 75 | 22 | 0.04 | D) (C | 150 | 27.46 | C 10 |
| CRPT | CRPT | 0.00 | 119.75 | 23 | 0.01 | PVC | 150 | 37.16 | C-10 |
| 7-53 | 7-54 | 5 | 115.55 | | 0.04 | 27.46 | 4.50 | 2000 | 0.15 |
| CRPT | CRPT | 0.00 | 119.05 | 23 | 0.01 | PVC | 150 | 36.94 | C-10 |
| 7-54 | 7-55 | 5 | | | | | | | |
| CRPT | J-57 | 0.00 | 105.68 | 23 | 0.01 | PVC | 150 | 32.79 | C-10 |
| 7-55 | | 5 | | | | | | | |
| J-10 | CRPT | 0.02 | 179.45 | 23 | 0.06 | PVC | 150 | 31.23 | C-10 |
| | 7-57 | 5 | | | | | | | |
| CRPT | J-33 | 0.02 | 78.31 | 23 | 0.06 | PVC | 150 | 8.18 | C-10 |
| 7-57 | | 4 | | | | | | | |
| J-33 | CRPT | 0 | 65.43 | 23 | 0 | PVC | 150 | 20.27 | C-10 |
| | 7-58 | | | | | | - | | = |
| CRPT | J-44 | 0 | 205.46 | 23 | 0 | PVC | 150 | 37.96 | C-10 |
| 7-58 | ` ' ' | ~ | | | | | 130 | 07.50 | |
| J-16 | CRPT | 0.02 | 48.08 | 23 | 0.06 | PVC | 150 | 35.96 | C-10 |
| 1-10 | 7-61 | 4 | 40.00 | 23 | 0.00 | ' ' ' | 130 | 33.30 | C-10 |
| | \-OT | 4 | | | | | | | |

| CRPT | J-22 | 0.02 | 27.81 | 23 | 0.06 | PVC | 150 | 7.14 | C-10 |
|------|------|------|--------|----|------|-----|-----|-------|------|
| 7-61 | | 4 | | | | | | | |
| J-22 | CRPT | 0.00 | 64.51 | 23 | 0.01 | PVC | 150 | 18.49 | C-10 |
| | 7-62 | 6 | | | | | | | |
| CRPT | J-45 | 0.00 | 255.65 | 23 | 0.01 | PVC | 150 | 43.96 | C-10 |
| 7-62 | | 6 | | | | | | | |
| J-22 | CRPT | 0.01 | 108.76 | 23 | 0.03 | PVC | 150 | 30.12 | C-10 |
| | 7-63 | 2 | | | | | | | |
| CRPT | CRPT | 0.01 | 140.39 | 23 | 0.03 | PVC | 150 | 29.66 | C-10 |
| 7-63 | 7-64 | 2 | | | | | | | |
| CRPT | J-55 | 0.01 | 195.63 | 23 | 0.03 | PVC | 150 | 41.33 | C-10 |
| 7-64 | | 2 | | | | | | | |
| J-14 | CRPT | 0.02 | 183.22 | 23 | 0.05 | PVC | 150 | 41.1 | C-10 |
| | 7-65 | | | | | | | | |

5.2. Análisis de los resultados

De acuerdo a los objetivos, tenemos:

Mejorar y ampliar el servicio de agua potable es un objetivo fundamentalmente para la población, donde el resultado hallado se va encontrar para una población futura, con un periodo de diseño de 20 años buscando así un mejor abastecimiento y así logrando obtener en esta localidad menos índices de enfermedades y de la misma manera su desarrollo sea con más eficiencia.

En este caserío de Ñangali actualmente cuenta con 219 viviendas, con un total de 504 habitantes, este resultado se logró mediante el instrumento utilizado que son las encuestas realizadas a la población donde también se proyectó para un periodo de diseño de 20 años según NTD: opciones tecnológicas de saneamiento para el ámbito rural la cual nos da los criterios para tomar los resultados.

Las líneas de conducción y aducción utilizan el diámetro mínimo en las zonas rurales y no deben ser menor a ¾" de diámetro. Especificada en la Resolución Ministerial 173-2016.

El traslado en la línea de aducción y conducción mínimo debería ser 0.6m/s y la mayor de 3.0 m/s según lo convenido en el Reglamento nacional de Edificaciones.

VI. CONCLUSIONES

Las conclusiones tomadas de acuerdo a los criterios propuestos son los siguientes:

- Se llega a concluir que el mejoramiento y la ampliación para este caserío de Ñangali tendrá muchos beneficios como erradicar enfermedades, mejor calidad de vida, desarrollar trabajo para la comunidad e implementar desarrollo de actividades socio – culturales beneficiando así a una población de 504 habitantes distribuidos en 219 viviendas según el último censo del 2017.
- 2. La línea de conducción acerca una distancia importante de 2500 ml de tubería PVC clase 10 y 7.5 ø 1" con un caudal de diseño de 0.67 lts/seg, con el fin de satisfacer a las nuevas viviendas incluida en este proyecto.
- 3. Con el fin de asegurar el abastecimiento de agua en las horas máximas de demanda, se va a construir 01 reservorio apoyado de concreto armado de 15m3 de capacidad está ubicado a una altitud de 2846.945 tendrá 6.2 de diámetro interior y una altura de agua de 4m. Adyacente se construirá una castea de válvulas de concreto armado con entrada de ø 1", salida de ø 2", rebose y limpia de de ø 2" según diseño.
- 4. Para asegurar la calidad bacteriológica del agua se va a instalar un hipocloroso del tipo de goteo de acuerdo a la NTD según los rangos de 0.5 a1.0 ppm de cloro libre residuales con el fin de que la población cuente con un buen servicio de agua potable.

VII. RECOMENDACIONES

- 1. Se le recomienda realizar reuniones con los usuarios de esta localidad y hablar sobre el uso y el manejo al igual que se encuentren protegidas las zonas de captación del agua para que así el sistema tenga un excelente funcionamiento y los pobladores una mejor calidad de vida.
- Se les recomienda no alterar las redes de distribución e impedir futuras fallas en las tuberías para que así no salgan afectados el resto de los pobladores de esta localidad
- Se recomienda dar un mantenimiento cada cierto tiempo para limpiar la maleza acumulada al igual que desinfectar y verificar los accesorios de la zona de captación, reservorios, cámaras de rompe presión.

VIII. Referencias bibliográficas.

- (1) Gerardo M. PROYECTO DE MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE DISTRIBUCIÓN DE AGUA PARA EL CASCO URBANO DE CUCUYAGUA, COPÁN [seriado en línea] 2012 [citado 2019 Enero 10] disponible publicación en: file:///C:/Users/user/Downloads/TMSc00086.Pdf
- (2) José T. PROPUESTA DE MEJORAMIENTO Y REGULACIÓN DE LOS SERVICIOS DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADO PARA LA CIUDAD DE SANTO DOMINGO [seriado en línea] 2014 [citado 2019 Enero 10] disponible publicación en: http://www.dspace.uce.edu.ec/bitstream/25000/2990/1/T-UCE-0011-

50.pdf

(3) Humberto B. AMPLIACIÓN Y MEJORAMIENTO DE LOS SISTEMAS DE AGUA POTABLE Y ALCANTARILLADODELICIAS DE VILLA Y ANEXOS – DISTRITO CHORRILLOS [seriado en línea] 2013 [citado 2019 Enero 10] disponible publicación

en: http://cybertesis.uni.edu.pe/bitstream/uni/1278/1/bieberach_mh.pdf

- (4) Luis M. PLANEAMIENTO ESTRATÉGICO PARA EL MEJORAMIENTO DEL SERVICIO DE AGUA POTABLE Y DESAGÜE EN EL DISTRITO DE NEPEÑA, PROVINCIA DE SANTA, DEPARTAMENTO DE ANCASH [seriado en línea] 2017 [citado 2019 Enero 10] disponible publicación en:

 http://repositorio.upao.edu.pe/bitstream/upaorep/3793/1/RE_MAEST_ING_LU

 IS.MENDOZA PLANEAMIENTO.ESTRATEGICO_DATOS. Pdf
- (5) Erick C. DISEÑO DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE Y ELIMINACIÓN DE EXCRETAS EN EL SECTOR CHIQUEROS, DISTRITO SUYO, PROVINCIA AYABACA, REGIÓN PIURA.128[seriado en línea] 2018 [citado 2019 Enero 10] disponible publicación

en: http://repositorio.unp.edu.pe/bitstream/handle/UNP/1244/CIV-CARLIZ
18.pdf?sequence=1&isAllowed=y

- (6) Gustavo S. PROPUESTA TÉCNICA PARA EL MEJORAMIENTO Y AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE AGUA POTABLE EN LOS CENTROS POBLADOS RURALES DE CULQUI Y CULQUI ALTO EN EL DISTRITO DE PAIMAS, PROVINCIA DE AYABACA —PIURA [seriado en línea] 2018 [citado 2019 Enero 10] disponible publicación en : http://repositorio.unp.edu.pe/handle/UNP/1249
- (7) Moira L. SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE PARA CUATRO POBLADOS RURALES DEL DISTRITO DE LANCONES [seriado en línea] 2012 [citado 2019 Enero 10] disponible publicación en:

https://pirhua.udep.edu.pe/bitstream/handle/11042/2053/ICI_192.pdf?sequence =1&isAllowed=y

(8) Reglamento Nacional de Edificaciones. Obras de saneamiento. [seriado en linea] 2012 [citado 2019 Enero 10], disponible publicación en:

http://www.construccion.org/normas/rne2012/rne2006.htm

- (9) Dirección de saneamiento. NTD: Opciones tecnológicos de saneamiento para el ámbito rural [seriado en línea] 2018 [citado 2019 Enero 10] disponible en: https://civilgeeks.com/2018/07/23/norma-tecnica-dediseno-opciones-tecnologicas-para-sistemas-de-saneamiento-en-elambito-rural/
- (10) Diccionario RAE. Mejoramiento [seriado en linea] 2016 [citado 2019 Enero10] disponible en: https://dle.rae.es/?id=Onnnuzk

(11) Diccionario de la lengua española, Espasa-calpe. Ampliación [seriado en línea] 2005 [citado 2019 Enero 10] disponible en:

http://www.wordreference.com/definicion/ampliaci%C3%B3n

(12) Wikipedia. Calidad de vida. [seriado en linea] 2016 [citado 2019 Enero 10] disponible en:

https://es.wikipedia.org/w/index.php?title=Calidad_del_agua&oldid=11 3784409

(13) Organización Mundial de la Salud. Calidad de vida. [seriado en linea] 2015 [citado 2019 Enero 10], disponible en:

https://www.who.int/water_sanitation_health/water-quality/es/

(14) Decenio Internacional para la acción "El agua fuente de vida" 2005- 2015. [seriado en linea] 2015 [citado 2019 Enero 11], disponible en:

http://www.un.org/spanish/waterforlifedecade/quality.shtml

- (15) Wikipedia. Calidad de vida. [seriado en linea] 2016 [citado 2019 enero 11], disponible en: https://es.wikipedia.org/wiki/Calidad_de_vida
- (16) Bello M, Pino M. Medición de Presión y Caudal. [seriado en linea] 2013 [citado 2019 enero 15], disponible en:

http://www2.inia.cl/medios/biblioteca/boletines/NR25635.pdf

(17) Duarte A. Explosión Demografica. [seriado en linea] 2013 [citado 2019 Enero 15], disponible en:

https://www.monografias.com/trabajos/explodemo/explodemo.shtml

IX. ANEXOS:
Ilustración 20: Población del Caserío La Capilla del censo de 1993

| 2003 Prov. HUANCABAMBA | POFILACION | PARTICU- LARES 1/ | CODICIO | | | _ |
|--|-------------|----------------------|----------------------------|------------------------------|-------------------|-----------------------------------|
| | | | | CENTROS PORLADOS | POSLACION | VIVIENDAS PARTICUL LARES 1/ |
| The same of the sa | 117459 | 26083 | 067005 | JICATE BAJO | | |
| 200301 DISTRITO HUANCABAMBA | 28802 | 7058 | 068005 070005 | JUZGARA | 505 160 457 | 138 32 110 |
| CONTROS POBLADOS URBANOS | 6472 | 1580 | 079005 088005 | KILÂN LA PERLA | 364 164 | 61 |
| CIUDAD | 972 | 233 | 090005 | LAGUNA LAUMACKE LICTIR | 156 421 | 29 130 |
| 000101 HUANCABAHBA | 972 | 233 | 094005 095005 | LOS LIRIOS | 29 256 342 | 9 45 83 |
| NYSELO NAMON CASTILLA | 929 | 220 | 097005 101005 | HANGALI MATARA | 594 427 | 180 |
| BURIO O CUARTEL | 929 4571 | 220 | 108005 109005 109105 | NICULO NUEVA ESPERANZA | 38 315 | 8 71 |
| 380220 CHALACO | 1270 | 286 | 119005 122005 | PARIAMARCA PASAPAHPA | 188 379 366 | 44 97 82 |
| 000320 EL ALTILLO 000420 LA LAGUNA | 90 1139 | - 16 291 | 124005 133005 | PAYACA PEMDIN | 634 578 | 170 120 |
| 100520 LA VILLA | 2072 | 534 | 135005 136005 | QUINUA QUISPANPA ALTO | 501 | 38 129 114 |
| CINTROS POBLADOS RURALES | 22330 | 5478 | 137005 138005 139005 | OUISPE-ALTO OUISPE-BAJO | 541 404 24 | 95 26 |
| COTTOS ALTGUAY | 21143 | 48 | 141005 142005 | RECEO PAMPA SACCHA PAMPA | 323 287 | 56 68 |
| 103105 ARACHUCO | 43 | 11 | 146805 | SAGUIRAYUC SAUCE CHIRUITO | 240 609 | 145 |

Fuente: Directorio Nacional de Centros Poblados según código de Ubicación Geográfica, Tomo II, del Instituto Nacional de Estadística e Informática

Ilustración 21: Población del Caserío La Capilla del censo de 2007

| 200100 | | POBLACION HOMINIALMENTE CENSADA | | ALTITOO " | Service | |
|--------|--|---------------------------------------|------------|-----------|------------------|--|
| | THE RESERVE THE PERSON NAMED IN COLUMN 1 | N. SHIRDOWN | A DOMESTIC | HEXINE | MATURAL | |
| 0007 | HUANCACARPA BAJO | 423 | 139 | 9.205 | - | |
| 0000 | JICATE ALTO | 420 | 97 | 3 221 | THE THE | |
| 0009 | HUAMANY | 329 | 97 | 3 005 | SERRA | |
| 0010 | CERRO COLORADO DE PARIAMARCA | 135 | 40 | 2 002 | SERIA | |
| 0011 | CORDOVA | 281 | 78 | 2.190 | SIERRA | |
| 0012 | PATRAMARCA CENTRO | 351 | 107 | 2.064 | SERVA. | |
| 0013 | EL ESPINO | 139 | 49 | 2.968 | SIERRA | |
| 0014 | JICATE BAJO | 554 | 190 | 3.002 | SERRA | |
| 0015 | CATULUN | 401 | 122 | 2.800 | SIERRA | |
| 0017 | RANGALI | 623 | 200 | Z 240 | SERRA | |
| 0018 | QUISPE BAJO | | 141 | 2 836 | SIERRA | |
| 0019 | QUISPE ALTO | 372 | 75 | 3 022 | SIERRA | |
| 0020 | BOTONAL | 202 | 55 | 2 994 | SERA | |
| 0021 | SAQUIRAYUC ALTO | 267 50 | 12 | 2 751 | STERRA STERRA | |
| 0022 | | | 52 | 2 466 | SERRA | |
| 0023 | SAQUIRAYUC BAJO | 171 | 74 | 2.958 | SIERRA | |
| | LOS LIBIOS | 288 | 158 | 2.870 | SERRA | |
| 0024 | JACOCHA | 824 | | 2.875 | | |
| 0025 | MATARA | 354 | 83 140 | 2 220 | SIERRA | |
| 0026 | LAUMACHE | 314 | 102 | 2 092 | SIERRA | |
| 0027 | LUCHO. | 238 | | 2.252 | SIERRA | |
| 0026 | SAN MIGUEL DE CUMBICUS | 303 | 104 | 2 257 | SIERRA | |
| 0029 | CUMBICUS O TRES ACEQUIAS | 248 | 3 | 2 123 | SIERRA | |
| 0030 | CUNGAYO | 15 | 42 | 2702 | SIEFIRA | |
| 0001 | AYURAN DEL CARMEN | 212 | | 2 258 | SIERRA | |
| 0032 | COMENDEROS BAJO | 355 | 89 39 | 2.005 | SIERRA | |
| 0033 | CRUZ GRANDE | 119 | | 2 953 | SIERRA | |
| 0034 | CALDERON | 286 | 82 | 2.739 | SIERRA | |
| 0035 | PUNDIN | 615 | 141 | 2 420 | SIERRA | |
| 0036 | EL TAMBO | 292 | 36 | 2861 | SIERRA | |
| 0037 | NUNAMACHE | 148 | 61 | 2195 | SIERRA | |
| 0038 | CHONTAPAMPA | 198 | 84 | 2 230 | SIERRA | |
| 0039 | CATALUCO | 381 | 75 | 2 855 | SIERRA | |
| 0040 | TAYAPAMPA | 308 | 78 | 2 132 | SIERRA | |
| 0041 | CERRO COLORADO O PARIACACA | 289 | | 2 125 | SERRA | |
| 0042 | CABEZA | 378 | 104 | 1 958 | SELVA | |
| 0043 | TIERRA NEGRA | 288 | 104 | 2 102 | SIERRA | |
| 0044 | JIMAGA | 268 | 67 | 1,980 | SELVA | |
| 0045 | SEGUNDA | 200 | | 1 979 | SELVA | |
| 0046 | LA PERLA | 349 | 145 | 2 651 | SERVA | |
| 0047 | LANCHE | 14 | | 3 232 | SIERRA | |
| 0045 | LA LAGUNA | 233 | 52 | 2 823 | SERRA | |
| 0049 | SUCCHIL | 735 | 192 | 2.500 | SERNA | |

Fuente: Directorio Nacional de Centros Poblados según código de Ubicación Geográfica, Tomo II, del Instituto Nacional de Estadística e Informática

Ilustración 22: Población del Caserío La Capilla del censo de 2017

| | _ | REGIÓN | AL TITUD | POBLA | CIÓN CENS | SADA | VIVIEN | DAS PARTICU | ILARES |
|--------|------------------------------|--|------------|-------|-----------|-------|--------|-------------|------------------|
| CÓDIGO | CENTROS POBLADOS | NATURAL (según piso altitudinal) | (m s.n.m.) | Total | Hombre | Mujer | Total | Ocupadas 1/ | Desocu- padas |
| 0006 | HUANCACARPA ALTO | Quechua | 3 350 | 390 | 210 | 180 | 135 | 131 | 4 |
| 0007 | HUANCACARPA BAJO | Quechua | 3 037 | 368 | 179 | 189 | 123 | 106 | 17 |
| 8000 | JICATE ALTO | Quechua | 3 319 | 473 | 217 | 256 | 120 | 120 | |
| 0009 | HUAMANY | Quechua | 3 198 | 343 | 171 | 172 | 132 | 132 | |
| 0010 | CERRO COLORADO DE PARIAMARCA | Quechua | 2 393 | 64 | 29 | 35 | 43 | 41 | 2 |
| 011 | CORDOVA | Quechua | 2 466 | 234 | 117 | 117 | 72 | 67 | |
| 012 | PARIAMARCA CENTRO | Quechua | 2 340 | 311 | 152 | 159 | 108 | 108 | |
| 013 | EL ESPINO | Quechua | 2 959 | 98 | 47 | 51 | 55 | 49 | · 6 |
| 014 | JICATE BAJO | Quechua | 2 826 | 513 | 259 | 254 | 241 | 210 | 31 |
| 015 | CATULUN | Quechua | 2 898 | 326 | 160 | 166 | 111 | 107 | · 4 |
| 017 | ÑANGALI | Yunga fluvial | 2 258 | 504 | 228 | 276 | 219 | 200 | 19 |
| 018 | QUISPE BAJO | Quechua | 2 626 | 295 | 159 | 136 | 183 | 100 | 83 |
| 019 | QUISPE ALTO | Quechua | 2 880 | 131 | 61 | 70 | 85 | 77 | 7 8 |

Fuente: Directorio Nacional de Centros Poblados según código de Ubicación Geográfica, Tomo II, del Instituto Nacional de Estadística e Informática

Ilustración 23: Recolección de datos estadísticos INEI

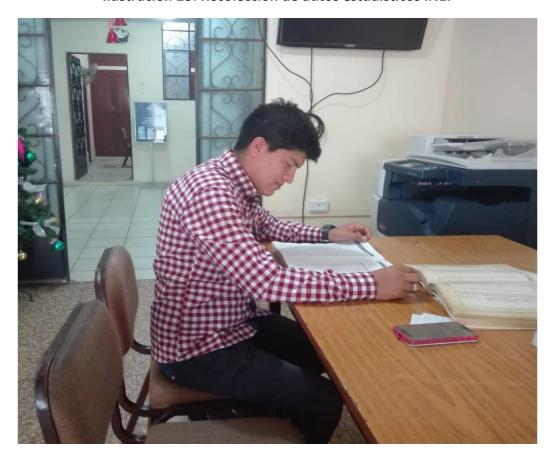


Ilustración 24: Iglesia del caserío de Ñangali



Ilustración 25: Centro de Salud del caserío de Ñangali



Ilustración 26: Reservorio de almacenamiento de agua para el consumo humano.



Ilustración 27: Reservorio de almacenamiento de agua para el consumo humano.



Ilustración 28: Plano Ubicación y Localización

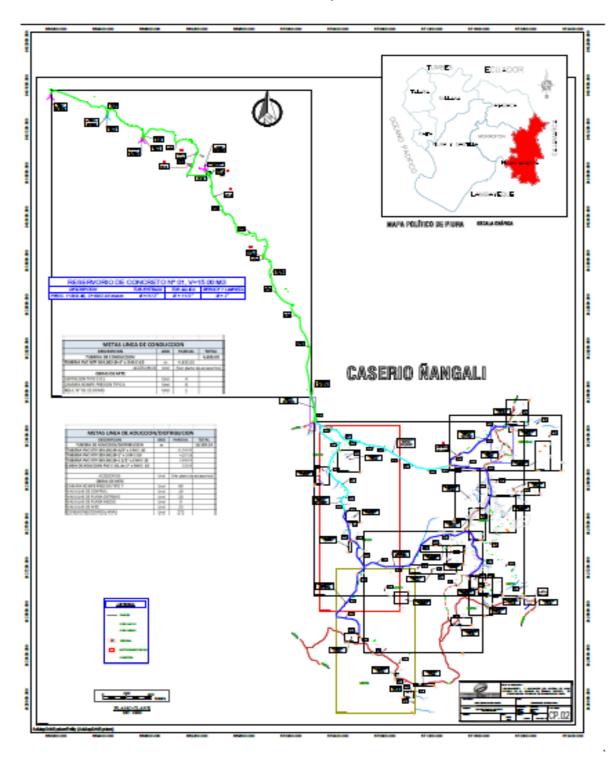


Ilustración 29: Plano de Accesorios

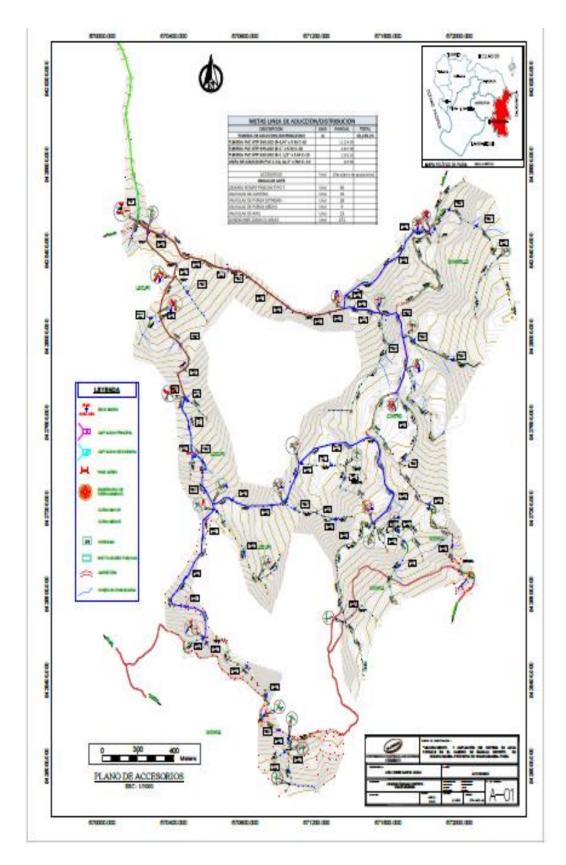


Ilustración 30: Plano clave Proyectado

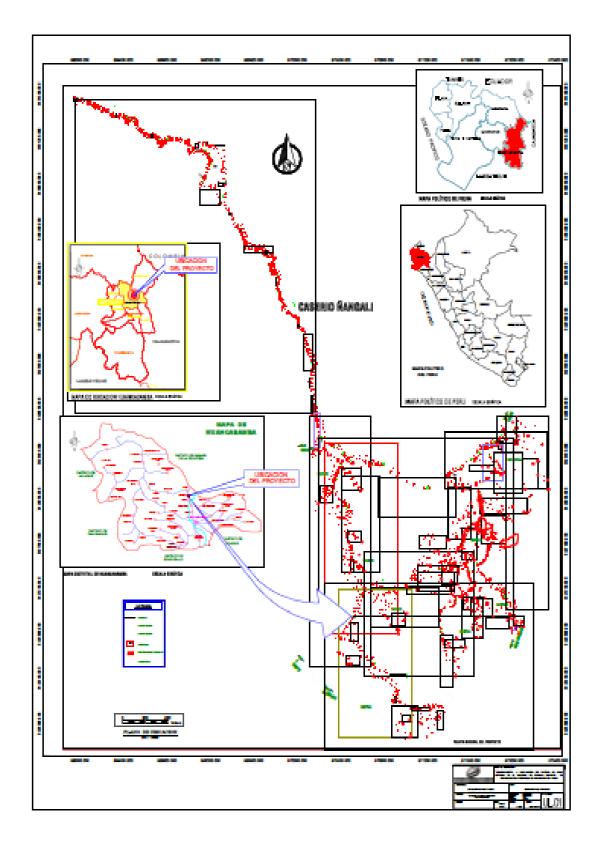


Ilustración 31: Conexiones Domiciliarias

94

