



**UNIVERSIDAD CATÓLICA LOS ÁNGELES
CHIMBOTE**

**FACULTAD DE CIENCIAS E INGENIERÍA
ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA
CIVIL**

**EVALUACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE
ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE Y SU
INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA DE LA
POBLACIÓN DE LA LOCALIDAD DE RIOMAR,
DISTRITO DE LANCONES, PROVINCIA DE SULLANA,
DEPARTAMENTO DE PIURA - 2022**

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

AUTOR

FERNANDEZ ANTON, FRANK KEVIN

ORCID: 0000-0003-0320-2399

ASESORA

MGTR. ZARATE ALEGRE, GIOVANA MARLENE

ORCID: 0000-0001-9495-0100

CHIMBOTE – PERÚ

2023

1. Título de la Tesis

Evaluación y mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – 2022.

2. Equipo de Trabajo

AUTOR:

Fernández Anton, Frank Kevin

ORCID: 0000-0003-0320-2399

Universidad Católica Los Ángeles de Chimbote, estudiante de pregrado,
Chimbote, Perú.

ASESORA:

MGTR. Zárate Alegre, Giovana Marlene

ORCID: 0000-0001-9495-0100

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

JURADOS

MGTR. Sotelo Urbano Johanna del Carmen

ORCID: 0000-0001-9298-4059

PRESIDENTE

MGTR. Bada Alayo Delva Flor

ORCID: 0000-0002-8238-679X

MIEMBRO

MGTR. Lázaro Díaz Saúl Heysen

ORCID: 0000-0002-7569-9106

MIEMBRO

3. Hoja de firma del Jurado y Asesor

Mgtr. Sotelo Urbano, Johanna del Carmen

Presidente

Mgtr. Bada Alayo, Delva Flor

Miembro

Mgtr. Lázaro Díaz, Saúl Heysen

Miembro

Mgtr. Zarate Alegre, Giovana Marlene

Asesora

4. Hoja de agradecimiento y/o dedicatoria

Agradecimientos

En primer lugar, agradecer a nuestro Padre Celestial por haberme dado la inteligencia y la fuerza necesaria para poder realizar este trabajo de investigación, por haberme brindado las herramientas necesarias en este proceso y con el anhelo de seguir continuando profesionalmente con los objetivos propuestos.

Universidad Católica los Ángeles de Chimbote, la universidad que me acogió en sus aulas, pasillos, etc. Quien me brindo las enseñanzas necesarias para formarme ética y profesionalmente como uno de todos sus alumnos que ya cursan por esta prestigiosa universidad, deseándoles así los mejores éxitos para que cumplan con el rol de buenos profesionales ya egresados que tanto necesita nuestros Perú.

Agradecer a nuestros profesores, quienes nos brindan sus mejores conocimientos, al personal asistencial quien nos ayudó a solucionar algunos inconvenientes como suelen suceder en cualquier circunstancia, y también agradecer al personal de servicio que gracias a ellos la universidad permanece en limpio y ordenado, mostrando sus mejores habilidades en su trabajo.

A nuestro tutor MGTR. Zarate Alegre, Giovana Marlene , por ser una persona entregada a la enseñanza, por su paciencia, tiempo necesario y quien nos encamino para hacer posible este trabajo de investigación, brindándonos los métodos necesarios para poder presentar un buen trabajo.

Muchas gracias.

Dedicatoria

Dedico primordialmente a Dios este trabajo de investigación porque todo es gracias a Él, quien me encamino para hacerlo posible y poder terminarlo con éxito.

A la maravillosa madre que tengo quien estuvo conmigo siempre en las buenas y en las malas, por su apoyo incondicional, que gracias a ella puede decir que soy un profesional que dedicado a lo que más me gusta la ingeniería civil.

A la gran familia que tengo, abuelitos, que con su apoyo incondicional sabían que iba a terminar mi carrera profesional y seguían motivándome hacia adelante.

A Giordi Reyes que también me motivo a seguir, que se sienten orgullo del gran profesional que ahora soy.

5. Resumen y abstract

Resumen

Esta investigación se enfocó en la evaluación del actual sistema de abastecimiento de agua potable de la localidad de Riomar y proponer mejoras en el sistema de agua potable con el fin de mejorar la condición sanitaria de la población. Por lo que se planteó el siguiente **enunciado del problema** ¿La evaluación y mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura, mejorará la condición sanitaria de la población - 2022?, se propuso como **objetivo general**: Evaluar y mejorar el sistema de abastecimiento de agua potable en la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura - 2022. **La metodología** fue de tipo correlacional, el nivel cualitativo y cuantitativo. Los **resultados** fueron; el diseño de la nueva captación de fondo, línea de conducción de tubería PVC clase 10, el reservorio con un volumen de 10m³, la línea de aducción y red de distribución con tubería PVC clase 10 de diámetro de ½ hasta 1. Se **concluyó** con un diagnóstico mediante una evaluación realizada en el actual sistema de abastecimiento de agua potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura, donde se obtuvieron resultados desfavorables con la condición del sistema tanto en infraestructura y funcionamiento. Es por ello se propuso el mejoramiento para mejorar la condición sanitaria de la población.

Palabras clave: Evaluación del sistema de abastecimiento de agua potable, incidencia de la condición sanitaria, mejoramiento del sistema de agua potable.

Abstract

This research focused on the evaluation of the current drinking water supply system in the town of Riomar and proposing improvements in the drinking water system in order to improve the sanitary conditions of the population. Therefore, the following approach to the problem was raised. The evaluation and improvement of the drinking water supply system of the town of Riomar, district of Lancones, province of Sullana, department of Piura, will improve the sanitary condition of the population - 2022? , the general objective was: Evaluate and improve the drinking water supply system in the town of Riomar, district of Lancones, province of Sullana, department of Piura - 2022. The methodology was correlational, at a qualitative and quantitative level. The results were; the design of the new bottom collector conduction line, class 10 PVC pipe, the reservoir with a volume of 10m³, the adduction line and distribution network with class 10 PVC pipe with a diameter of ½ to 1. It was concluded with a diagnosis through an evaluation carried out in the current drinking water supply system of the town of Riomar, district of Lancones, province of Sullana, department of Piura, where unfavorable results were obtained with the state of the system both in infrastructure and in operation. That is why the improvement was proposed to improve the sanitary conditions of the population.

Keywords: Evaluation of the drinking water supply system, incidence of the sanitary condition, improvement of the drinking water system.

6. Contenido

1. Título de la Tesis.....	ii
2. Equipo de Trabajo	iii
3. Hoja de firma del Jurado y Asesor	iv
4. Hoja de agradecimiento y/o dedicatoria.....	v
5. Resumen y abstract	vii
6. Contenido.....	x
7. Índice de gráficos, tablas y cuadros.....	xii
I. Introducción.....	1
II. Revisión de la literatura	3
2.1. Antecedentes	3
2.1.1. Antecedentes internacionales.....	3
2.1.2. Antecedentes nacionales.....	7
2.1.3. Antecedentes locales.....	14
2.2. Bases teóricas de la investigación	20
2.2.1. Evaluación y mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable.	20
III. Hipótesis	35
IV. Metodología.....	36
4.1. Diseño de investigación.....	36
4.2. Población y muestra	37

4.3. Definición y operacionalización de variable	38
4.4. Técnicas e instrumento de recolección de datos.....	40
4.4.1. Técnicas de recolección de datos.....	40
4.4.2. Instrumentos de recolección de datos	40
4.5. Plan de análisis	40
4.6. Matriz de consistencia.....	42
4.7. Principios éticos	44
V. Resultados	46
5.1 Resultados	46
5.2 Análisis de Resultados.....	59
VI. Conclusiones.....	62
Aspectos complementarios	63
Referencias Bibliográficas	64
Anexos	72

7. Índice de gráficos, tablas y cuadros

Índice de Gráficos

Grafico 1. Esquema de un sistema de abastecimiento agua potable, con tratamiento	24
Grafico 2. Esquema de un sistema de abastecimiento agua potable, sin tratamiento	25
Grafico 3. Partes de una captación	26
Grafico 4. Línea de conducción por gravedad.....	28
Grafico 5. CRP tipo 6.....	29
Grafico 6. CRP tipo 7.....	30
Grafico 7. Esquema y partes de un reservorio.....	31
Grafico 8. plantilla para línea de conducción que se usara.....	54
Grafico 9. IEvaluación de la icobertura de agua potable	57
Grafico 10. Evaluación de la cantidad de agua potable.....	57
Grafico 11. Evaluación de la continuidad de agua potable	58
Grafico 12. IEvaluación de la icalidad de lagua ipotable	58

Índice de Tablas

Tabla 1. Evaluación de la captación	46
Tabla 2. Evaluación de la línea de conducción.....	47
Tabla 3. Evaluación del reservorio	48
Tabla 4. Evaluación de la línea de aducción.....	49
Tabla 5. Evaluación de la red de distribución.....	50
Tabla 6. Datos necesarios	51
Tabla 7. En zona de la sierra de acuerdo a la norma técnica nos indica.....	51
Tabla 8. Dotación de consumo	52
Tabla 9. Consumo anual total	52
Tabla 10. Consumo máximo diario	52
Tabla 11. Consumo máximo Horario	53
Tabla 12. Línea de conducción.....	53
Tabla 13. determinación de volumen de reservorio.....	55
Tabla 14. Cálculo de la determinación de volumen de reservorio.....	55
Tabla 15. Cámara rompe presión tipo VII.....	56
Periodo de Diseño	76

I. Introducción

El abastecimiento de agua potable forma parte de un peldaño muy importante, es parte del desarrollo para los países, regiones que beneficiaran a pobladores que lo habitan. El sistema de agua potable debe ser perfectamente diseñado para poder obtener resultados positivos en la calidad de vida de las personas que tendrán acceso a este servicio (1). El servicio de agua potable para consumo humano es considerado como una necesidad prioritaria e indispensable para el desarrollo del ser humano. Sin embargo, para muchos esta necesidad no está satisfecha, sobre todo en las zonas rurales más pobres de Piura, donde la carencia de este servicio origina diversos problemas, como el de salud (2). Actualmente la localidad de Riomar, Piura, cuenta con el sistema de abastecimiento de agua potable, con 10 años desde su creación, lo cual ya presenta deficiencias. Los problemas que aquejan a los beneficiarios es la poca y casi nada presión de agua con la que llega a sus viviendas, los componentes estructurales de esta planta de tratamiento, poco o casi nada se le realizan los mantenimientos adecuados, lo cual no cumplen con los parámetros de salud que estos requieren para brindar un servicio de calidad. Las tuberías y accesorios de Fierro Galvanizado no se le realizan mantenimientos adecuados por ello están propensos a que su vida útil, para lo que fueron diseñados se vayan deteriorando. La problemática que generó esta investigación es el siguiente problema ¿La evaluación y mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura, mejorará la condición sanitaria de la población - 2022?, para ello se evalúa y se sugiere una propuesta de mejora para los pobladores, utilizando un criterio profesional y técnico. Respondiendo a la problemática presentada en esta investigación proponemos el

siguiente objetivo general: Desarrollar la evaluación y el mejoramiento del sistema de abastecimiento agua potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura – 2022, y como objetivos específicos: Evaluar el sistema de abastecimiento del agua potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura - 2022, Mejorar el sistema de abastecimiento del agua potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura - 2022, Determinar la incidencia de la condición sanitaria de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura – 2022. Esta investigación se justifica, de manera, que los desperfectos encontrados en el sistema de abastecimiento de agua potable se evalúen, para poder ser subsanados y cumplan con la buena calidad de agua para el bienestar de las familias beneficiarias de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, Piura, así mejorará la condición sanitaria del sistema de abastecimiento de agua potable. La metodología que se empleó en esta investigación de tipo descriptivo correlacional, el nivel de la investigación adquiere un carácter cualitativo y cuantitativo. El diseño para esta investigación es descriptiva no experimental. Como resultados de la evaluación, obtuvimos que el sistema se encuentra en un estado Bueno-Regular, lo cual recomienda realiza el mejoramiento correspondiente de los componentes afectados, para la condición sanitaria estaría en un estado Bueno-Regular. Como conclusión se deberá realizar mejoras al sistema de abastecimiento de agua potable de la localidad de Riomar, para una mejor condición sanitaria de la población beneficiaria.

II. Revisión de la literatura

2.1. Antecedentes

2.1.1. Antecedentes internacionales

- A) **Según Espinoza, Pérez y Gonzáles (3). En su tesis: Evaluación y Mejoramiento del Sistema de Abastecimiento de Agua Potable en la localidad de El Sauce, departamento de León.** Los habitantes de esta localidad se encuentran con problemas de abastecimiento de agua, a consecuencia del crecimiento poblacional el cual genera una mayor demanda de agua; siendo que la vida útil del actual sistema de abastecimiento ya ha sobrepasado el periodo establecido de diseño con más de treinta años de haber sido instalado. A este hecho se suman una infraestructura deficiente o en mal estado tanto en el sistema de conducción como distribución dando como resultado obviamente un mal suministro del vital líquido el que además es inaceptable e insuficiente para la población conectada. La solución al problema de suministro de agua potable para la localidad de El sauce, depende sobretodo de la disponibilidad de recursos económicos y del personal capacitado, para llevar a cabo las investigaciones efectuando las evaluaciones y ejecutando el trabajo requerido.

Objetivo general.

- Evaluar y mejorar el sistema de abastecimiento de agua potable en la localidad de El Sauce departamento de León.

Objetivos Específicos.

- Determinar la proyección de la población y demanda de agua para el período de diseño.
- Analizar la línea de conducción y red de distribución.
- Determinar las velocidades, pérdidas y presiones en línea de conducción.
- Determinar las velocidades, pérdidas y presiones en la red de distribución.
- Hacer un estudio de impacto ambiental en la fase construcción y operación.

Metodología

La metodología aplicada en este estudio estuvo dirigida a analizar el funcionamiento del suministro de agua potable en localidad de El Sauce, departamento de León.

Resultados

Acerca del comportamiento de la red analizada en un cierto periodo. En esta se presentan las tuberías, las longitudes entre nodo, diámetros, rugosidad es de 150 ya que se está trabajando con tuberías de plástico (PVC), caudales, velocidades.

Nuestros estudios que las presiones, velocidades y perdidas resultantes que se obtuvieron del análisis de la línea de conducción nos muestra un comportamiento que nos indica que proporcionara un adecuado

funcionamiento de abastecimiento en las diferentes etapas que hemos definido; incorporando los pozos necesarios en base a la demanda de la población a lo largo del periodo de diseño.

Conclusiones Y Recomendaciones.

Por medio del presente trabajo que hemos realizado concluimos de manera clara y sencilla, de acuerdo a los resultados de nuestro estudios que las presiones, velocidades y perdidas resultantes que se obtuvieron del análisis de la línea de conducción nos muestra un comportamiento que nos indica que proporcionara un adecuado funcionamiento de abastecimiento en las diferentes etapas que hemos definido; incorporando los pozos necesarios en base a la demanda de la población a lo largo del periodo de diseño. El análisis en la red de distribución nos muestra las presiones, velocidades y pérdidas en el cual el sistema estará funcionando en el periodo de diseño. Se puede observar que las presiones están en el rango específico de las normas, pero las velocidades no se encuentran en el rango establecido, sin embargo, se garantiza un flujo de agua en toda la red. Según los estudios acerca de la valoración de los impactos causa efectos que fueron considerados en cada una de las actividades que fueron identificadas dentro de las etapas (construcción y operación) del trabajo dan como resultado a través del balance de áreas que predominan los impactos negativos.

B. Según GALINDO (4) En su tesis titulada: “PROPUESTA DE REDISEÑO DE LA RED DE ABASTECIMIENTO Y

DISTRIBUCIÓN DE AGUA POTABLE DE LA ALDEA LOS MIXCOS”. Esta propuesta se ha desarrollado con el propósito de evaluar los aspectos técnicos, de un sistema de abastecimiento de agua potable en la población de la aldea de los Mixcos del municipio de Palencia, Municipalidad de Guatemala. En esta población es de gran necesidad la realización del proyecto con el fin de proporcionar a los habitantes la solución de problemas derivados de la escasez de agua. El Rediseño del proyecto de agua de la comunidad, tiene como fin el mejoramiento de las condiciones de vida de la población.

Objetivo General

- Tiene como objetivo diseñar un modelo de mejora organizacional basado en indicadores de gestión, y propone un reglamento para regular los servicios de agua potable y saneamiento que brinda EPMAPA-SD. Uno de los resultados obtenidos es la propuesta de establecer una agencia de control para supervisar el buen hacer de las empresas públicas municipales de Santo Domingo para el tratamiento de agua potable y alcantarillado.

La metodología

La metodología usada aquí fue que teniendo en cuenta el actual estado de la zona se propuso realizar un planteamiento con métodos adecuados para poder así elaborar el diseño basándose en la recopilando datos, búsqueda de información y llegando a un análisis.

Resultados

Respecto al valor de la dotación de agua potable, puede observar que se tomó un valor de 150 lt/hab/día por ser aldea rural. Sin embargo, dicho valor puede variar hasta 70 lt/hab/día según lo requieran las condiciones locales.

Los diámetros que se obtuvieron en el sistema de distribución tuvieron un rango entre 1.5 plg y 4 plg. En el cálculo de estos valores se tomó en cuenta el caudal requerido en cada tramo y la presión mínima requerida. (10 mca).

Conclusiones:

Las Conclusiones generales de esta investigación son que se ha podido constatar a lo largo de este estudio que el servicio de Alcantarillado sigue funcionando con tuberías que ya han cumplido su vida útil y las descargas se las hace de una manera directa hacia los ríos, esteros y quebradas.

2.1.2. Antecedentes nacionales

- A) Según **BARBOZA Y SOTOMAYOR (5)**. En su tesis titulada: **“MEJORAMIENTO, AMPLIACIÓN DEL SERVICIO DE AGUA POTABLE Y CREACIÓN DEL SERVICIO DE SANEAMIENTO BÁSICO DE LOS CASERÍOS ALTO MILAGRO Y ALTO SAN JOSÉ, DISTRITO DE SAN IGNACIO, PROVINCIA DE SAN IGNACIO – CAJAMARCA”. – 2017”**. Los servicios de

abastecimiento de agua potable, alcantarillado y depuración de las residuales integran lo que podemos denominar «el ciclo urbano del agua». Este ciclo está compuesto de una serie de fases interdependientes que van desde la captación del agua hasta su tratamiento final, pasando por su transporte, potabilización, suministro domiciliario, evacuación y vertido final. Lo que genéricamente llamamos «saneamiento» está integrado por dos servicios: el alcantarillado o simple evacuación de las aguas fecales, y el tratamientoo depuración de esas aguas previo a su vertido final.

Objetivo principal

- Diseñar el sistema de agua potable y saneamiento básico a los caseríos Alto Milagro y Alto San José, distrito de San Ignacio – Cajamarca.

Objetivos específicos

- Realizar el aforo mediante el método volumétrico
- Elaborar el replanteo y el levantamiento Topográfico del área en donde se realizará el proyecto.
- Realizar el estudio de suelos, ensayos según la guía de orientación para elaboración de expedientes técnicos de proyectos de saneamiento.
- Analizar el estudio bacteriológico del agua para determinar la calidad de agua y si es apta para el consumo humano.
- Elaborar el estudio definitivo de Ingeniería

Metodología

La metodología empleada fue cuasi experimental; una de las conclusiones fue el programa Sewercad cumplió ampliamente con lo

planteado pues analiza de forma eficiente las redes de alcantarillado, dando soluciones alternas, que puedan ser viables en el proyecto.

Resultados

Aforo mediante el método volumétrico: Se ha utilizado el método volumétrico, el cual consiste en tomar el tiempo que demora en llenarse un recipiente de volumen conocido, posteriormente se divide el volumen en litros entre el tiempo en segundos, este procedimiento se realizó 5 veces para poder sacar un promedio con el objetivo de obtener el caudal en litros por segundo para comparar con el caudal mínimo y así poder determinar el caudal de diseño con el cual se trabajara en nuestra tesis, para ello se realizó trabajo en campo y luego procesar los datos en gabinete, este método se realizó para los dos caseríos beneficiados.

LEVANTAMIENTOS TOPOGRÁFICOS: Se realizó el levantamiento topográfico de las zonas adyacentes al área de interés utilizando una estación total, levantando plan métricamente por el método mixto (ángulo y distancia).

Conclusiones

- El balance demanda oferta determina que la fuente es capaz de abastecer el volumen demandado de agua a lo largo del proyecto ($Q_m > Q_d$).
- En la Línea de Conducción y Distribución, desde la superficie y hasta una profundidad de 1.00m y para reservorio y captación hasta una profundidad de 2.00 m, el suelo está compuesto por arcilla inorgánica

de color anaranjado oscuro, de alta plasticidad y consistencia semi compacta, identificado en el sistema de clasificación SUCS como un ML, presenta una humedad natural de 25.3% y 17.1 % respectivamente.

- En la fase de gabinete que consiste en el Procesamiento de los datos y la digitalización de los planos se emplearon el programa AutoCAD civil 3d 2012 obteniendo los planos de planta georreferenciado a curvas de nivel equidistantes a 1m, se observó los BMs, las viviendas comprendidas en el proyecto, los caminos, quebrada, infraestructura Sanitaria existente.

B) Según ISMINIO (6). En su tesis titulada: EVALUACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERÍO DE HUARGOPATA, DISTRITO DE HUACRACHUCO, PROVINCIA DE MARAÑÓN, REGIÓN HUÁNUCO, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA DE LA POBLACIÓN – 2021. La

presente tesis tuvo como objetivo, evaluar el desarrollo del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío de Hurgopata el cual se ubica en las coordenadas UTM, E 258151.050, N 9053217.240 zona 18L con una altura de 2661.685 m.s.n.m, esta investigación manifestola mejora del sistema, donde los componentes tuvieron distintas deficiencias que no cumplen en la condición sanitaria, estos son; la calidad, continuidad, cantidad y cobertura.

Objetivo general

- Desarrollar la evaluación y mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Huargopata, distrito de Huacrachuco, provincia de Marañón, región Huánuco, para su incidencia en la condición sanitaria – 2021

Objetivos específicos

- Evaluar el sistema de abastecimiento de agua potable actual del caserío de Huargopata, distrito de Huacrachuco, provincia de Marañón, región Huánuco – 2021
- Proponer el mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío de Huargopata, distrito Huacrachuco, provincia de Marañón, región Huánuco – 2021
- Determinar la incidencia en la condición sanitaria de la población en el caserío Huargopata, distrito de Huacrachuco, provincia Marañón, región Huánuco – 2021.

Metodología

Metodología con las siguientes características: de tipo correlacional, de nivel cuantitativo y cualitativo, de diseño no experimental de manera transversal

Resultados

- La evaluación del reservorio (estructura 03), se hizo en base a 15 preguntas para ver el estado de las partes de dicha estructura tal y como muestra el gráfico 7, se comenzó desde el cerco perimétrico, tapa

sanitaria, tanque de almacenamiento, caja de válvulas, canastilla, tubería de limpia y rebose, ventilación, hipoclorador, válvula flotadora, válvula de entrada, válvula de salida, válvula de desagüe, nivel estático, dado de protección, cloración y el grifo de enjuague, promediando las respuesta de la evaluación se obtuvo un puntaje de 2.2 tal y como muestra el grafico 8, teniendo como estado de evaluación “malo” y categoría “no sostenible”, ver el cuadro No 12 llamado “Evaluación de la estructura 03: reservorio de almacenamiento” y el anexo 6.

- Se hizo el cálculo hidráulico para la estructura 01 “captación” obteniendo resultados como, el tipo de captación es de ladera concentrado que está ubicada en las coordenadas 257993.10 E, 9052778.90 N, con una altura de 2795.028 m.s.n.m. El diseño hidráulico de la captación se calculó con los parámetros dictados por la Resolución Ministerial No 192 el cual nos muestra fórmulas para el diseño, el agua aflora de forma horizontal a faldas de un cerro (acuífero), se utilizó el método volumétrico para el cálculo del caudal de la fuente realizándose en 2 temporadas, el caudal mínimo fue 0.747 l/s y el máximo 0.787 l/s, el caudal máximo que ofrece el manantial ayudo en el cálculo de la tubería de rebose, limpia, cono de rebose, ancho de la pantalla y diámetro de orificios de entrada todo eso encontrándose en la cámara húmeda, el caudal mínimo ayudo a comparar los estándares que se necesita para el cálculo de la tubería de salida, como por ejemplo si dicho caudal es mayor al caudal máximo calculado en base a la población futura, se aplicó la fórmula de Hazen

Williams para el cálculo de la distancia de afloramiento, cámara húmeda, ancho de la pantalla y la cantidad de orificios que puede presentar ella con su respectivo diámetro, en la tabla 1 se aprecia un resumen de dichos cálculos, en el anexo 7 “memoria de cálculo de la captación” se aprecia con más detalles y en el anexo 12 “plano de captación” se observa la estructura, dicho mejoramiento obtendrá un costo que cubrirá su construcción el cual se aprecia en el anexo 9. Esta propuesta ayudara a la condición sanitaria de la población teniendo algo más relevante en la calidad del agua.

Conclusiones

- Se concluye que el sistema actual de agua potable del caserío de Huargopata, se encuentra con diferentes deficiencias presentadas en las estructuras debido al tiempo de construcción y fenómeno del niño el cual daño dichos componentes del sistema es por eso que se necesita un mejoramiento, estas fallas comienzan desde la captación el cual presenta malas condiciones en la cámara húmeda, en la cámara seca también se observó la falta de accesorios y los que aún tiene se encuentran deteriorados, le hace falta aletas para tener una captación de agua concentrada, tiene tapas sanitaria de metal que se encuentran en mal estado, en la conducción la tubería actual en ciertos tramos se encuentra expuesta a contaminación ya que está al nivel del terreno natural, no cuenta con válvulas de aire y de purga pero no necesita debido a que el terreno no es muy accidentado por ultimo su clase de tubería no es la adecuada, en el reservorio de almacenamiento se

encontró un cerco perimétrico rustico no cumpliendo lo que menciona el reglamento, se encontró tapas sanitaria en la cámara húmeda desgastada y en la caseta de válvulas colapsada no teniendo seguro, en la caseta válvulas los accesorios no se encuentran al 100 %, por ultimo su sistema de cloración no es el adecuado, en la aducción también la tubería actual se encuentra expuesta a contaminación ya que está al nivel del terreno natural en ciertos tramos, no cuenta con válvulas de aire y de purga pero no necesita debido a que el terreno no es muy accidentado por ultimo su clase de tubería no es la adecuada, en la red de distribución la tubería principal y secundaria están al nivel del terreno natural en ciertos tramos, la clase de tubería no es la recomendada y por ultima 114 presenta fisuras en la conexión entre tubería principal o ramal con conexión domiciliaria, en la cámara rompepresión tipo 6 se encontró con una cámara humedad en estado regular, no cuenta con cerco perimétrico le hace falta accesorios en la caseta de válvulas y seguro en sus tapas sanitarias.

2.1.3. Antecedentes locales

- A) **Según IZQUIERDO (7). En su tesis titulada EVALUACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA DE LA POBLACIÓN DE TRIGOPAMPA, DISTRITO DE CHALACO, PROVINCIA DE MORROPÓN – DEPARTAMENTO PIURA, MARZO – 2021.** Nuestro proyecto de

investigación tiene como propósito, desarrollar la Evaluación de la red de abastecimiento del agua potable situada en el Centro Poblado rural de Trigopampa, categoría de caserío, distrito de Chalaco, Provincia de Morropón, Región Piura, cuyo ubigeo es 2004030013, latitud Sur 5° 2' 47.2''; longitud Oeste 79° 50' 24.7'' w; y altitud 1,642 m.s.n.m.; nuestro trabajo de investigación se orienta a mejorar la red del sistema. Un estudio de observación preliminar evidencia que existe un deterioro en toda la infraestructura del sistema de abastecimiento, por lo cual se propone establecer estándares sanitarios de calidad, cantidad, cobertura necesaria y sostenibilidad, de acuerdo al objetivo 6 de los Objetivos de Desarrollo Sostenible de la ONU (ODS-ONU).

Objetivo general

- Realizar la Evaluación y Mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable para su incidencia en la condición sanitaria de la población de Trigopampa distrito de Chalaco, provincia de Morropón, departamento Piura.

Objetivos específicos

- Evaluar el sistema de abastecimiento de agua potable de la población de Trigopampa, distrito de Chalaco, provincia de Morropón
- Proponer el mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable de la población de Trigopampa, distrito de Chalaco, provincia de Morropón

- establecer su incidencia en la condición sanitaria de la población de Trigopampa, 2 distrito de Chalaco, provincia de Morropón, Piura - 2021

Metodología

La metodología que corresponde al carácter de nuestro trabajo de investigación será de tipo descriptivo correlacional, que relaciona los niveles de la investigación cuantitativa y cualitativa

Resultados

La estructura de la captación cuenta con componentes que se hallan, gran parte, en estado de conservación “muy bajo”; tal como podemos observar en gráfico de arriba; cinco (5) de ellos se encuentra en la misma condición, mientras que 1 componentes se encuentran en un estado considerado “bajo”.

Línea de Conducción está visible en la intemperie y expuesta a cualquier tipo de daños, carece de enlaces aéreos, y no tiene cámara rompe presión – 06; tampoco válvulas de aire y purga, lo que arroja un estado “bajo” de conservación, tal como lo indica el gráfico.

Conclusiones.

La primera conclusión es que el caserío de Trigopampa (distrito de Chalaco), actualmente presenta, entre varias, deficiencias, en la fuente de captación por tener la cámara de humedad y cámara seca en estado clasificado de malo, porque carece de las piezas y accesorios recomendado, aparte de estar sin cerco perimétrico; la línea de

conducción no cuenta con el diámetro, la clase y el tipo de tubería reglamentada, está instalada al aire libre y carece de una cámara rompe presión, sin válvulas; el reservorio carece de una caseta y/o sistema de cloración, sin accesorios recomendados y sin cerco perimétrico; la línea de aducción se halla expuesta al aire libre, y su tubería no cuenta con el diámetro, ni clase recomendada, tampoco es el tipo de tubería indicada; y la red de distribución no se conecta al total de viviendas; todo este conjunto de deficiencias presentadas se dan porque los moradores no poseen el conocimiento tecnológico, básico ni de rigor, para mantener tales sistemas y por no poder emplear el diseño estandarizado y normado por la Resolución Ministerial N° 192.

B) Según PUELLES (8). En su tesis titulada EVALUACIÓN Y MEJORAMIENTO HIDRÁULICO DEL SERVICIO DE AGUA POTABLE EN LOS CASERIOS LUCUMO HUASIMAL, PIZARRUME, CHAMELICO, QUINTAHUAJARA Y ÑANGAY DEL DISTRITO DE SAN MIGUEL DEL FAIQUE-HUANCABAMBA-PIURA-2019. Este trabajo de investigación tiene como finalidad evaluar y mejorar el servicio de agua potable para los caseríos de Lucumo Huasimal, Pizarrume, Chamelico, Quintahuajara y Ñangay del distrito de San Miguel del Faique, provincia de Huancabamba-Piura; esto se debe a que el servicio de agua está en precarias y deficientes condiciones. Y esta se debe a una mala práctica de los pobladores por no saber cuidar las redes de agua, además de un inadecuado mantenimiento de estas redes y tiempo de vida útil; ya que

el primer proyecto data desde el año 1999. Cabe resaltar que el agua captada y suministrada en el primer proyecto no abastecía a toda la población proyectada.

Objetivo General

- Evaluar y Mejorar el servicio de agua potable para los caseríos de Lucumo Huasimal, Pizarrume, Chamelico, Quintahuajara y Ñangay del distrito de San Miguel del Faique, Huancabamba-Piura

Objetivos Específico

- Evaluar las condiciones actuales del sistema de abastecimiento de agua potable de los caseríos involucrados.
- Mejorar la captación, línea de conducción, reservorio y redes de distribución del sistema de agua potable de los caseríos de Lucumo Huasimal, Pizarrume, Chamelico, Quintahuajara y Ñangay del distrito De San Miguel del Faique.

Metodología

El tipo de investigación propuesta es aquel que corresponde a un estudio exploratorio, descriptivo y otros lo cual se requiere entender los fenómenos y/o aspectos de la realidad y estado actual.

Resultados

Los resultados más importantes de este proyecto será que contará con 12 captaciones, 5612 m de línea de conducción, 22849 m de redes de distribución y reservorios con una capacidad de albergar 5 y 10 metros cúbicos de agua. Todo este sistema contara con cámaras rompe presión; válvulas de purga y válvulas de aire.

Conclusiones

- Las fuentes de agua garantizaran un buen sistema de Abastecimiento, ya que estas han sido acreditadas por el ANA, donde esta administra, autoriza, evalúa y otorga derechos del uso del agua y su aprovechamiento.
- Todo el sistema de agua potable para los diferentes caseríos está cumpliendo con los parámetros establecidos por las normas actuales; esto garantiza que el caudal de diseño del sistema cumpla con la demanda solicitada por todos los pobladores de cada caserío.
- Con la ejecución de este proyecto se beneficiarán al inicio 1,056 habitantes de los distintos caseríos y 1,065 habitantes al final del mismo. Además, en base a datos estadísticos del centro de salud de San Miguel del Faique con respecto a las diferentes enfermedades respiratorias, intestinales, se pretenderá bajar estos índices.

2.2. Bases teóricas de la investigación

2.2.1. Evaluación y mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable.

Es fundamental desarrollar esta actividad para encontrar las falencias y de esta manera proponer mejoras para generar condiciones óptimas, para con lo cual aliviar la calidad de vida de los usuarios de un determinado lugar, proveyendo agua para su consumo y uso. El eje fundamental para la existencia del ser humano es el agua, por lo cual es importante considera acciones mínimas y adoptar medidas, con la finalidad de conseguir que la población pueda residir en un ambiente saludable; con posibilidad de acceso al agua potable para su consumo, manejo y disposición. (10)

2.2.1.1. Agua.

Es una sustancia compuesta por 02 átomos de hidrógeno y 01 átomo de oxígeno (H_2O) y son estas propiedades las que son fundamentales para la supervivencia de un ecosistema; las cuales se encuentran solidificadas, en vapores y líquidos. (11)

2.2.1.2. Agua subterránea.

El agua subterránea es producto de las infiltraciones en el suelo y subsuelo hasta su saturación a causa de las precipitaciones pluviales, las cuales representan una parte considerable bajo la superficie de la tierra. (10)

2.2.1.3. Agua Potable.

En el Perú, las construcciones de agua potable en su mayoría son por gravedad y el agua almacenada en los aljibes son producto de las lluvias, así como también se puede sustraer de los manantiales naturales, del subterráneo, de la superficie procedente de ríos y arroyos. El buen estado y funcionamiento del sistema abarca un conjunto de acciones y secuencias que se desarrollan en los diversos componentes, por lo que es fundamental la procedencia del agua, que dependiendo de ello pasara por una serie de tratamientos para ser transformada en agua potable, desde un proceso simple como una desinfección, hasta proceso más complejos con la finalidad que estén idóneos para el consumo humano, cumpliendo estrictamente las tres condiciones como físicas, químicas y bacteriológicas. (11)

2.2.1.4. Abastecimiento de agua.

Se denomina sistema de abastecimiento de agua porque conduce al fluido para el consumo humano por efectos de la gravedad iniciando en la captación hasta su distribución en las viviendas. (12)

El abastecimiento de agua es el eje fundamental para la vida humana, realizando acciones mínimas para dar servicio de una vivencia saludable en una localidad; teniendo acceso al agua potable para consumo, considerando un sistema en condiciones

óptimas mejora la calidad de vida de la población porque es una fuente primordial que abastece agua para uso y consumo. (13)

2.2.1.5. Conceptos generales de abastecimiento de agua

‡ Afloramiento

Son procesos en los cuales las aguas frías ascienden desde la profundidad hasta la superficie, las cuales contienen elementos nutrientes como nitratos, fosfatos y silicatos. (14)

‡ Aforo

Es la operación que sirve para determinar el caudal del agua, para con ello correlacionar con el gasto para obtener la curva de descarga. (15)

‡ Fuente

Se conoce así al manantial de agua que florece de la tierra, para ser utilizada una vez recogida y almacenando adecuadamente. (16)

‡ Caudal

El caudal representa el volumen por unidad de tiempo que pasa o fluye un determinado fluido por una sección de una tubería. (17)

‡ Calidad de agua

Es el que generalmente se usa para describir las características físicas, químicas y microbiológicas en el agua, teniendo en cuenta las normas establecidas. (18)

‡ **Demanda de agua**

La demanda en abastecimiento de agua potable es la cantidad de agua requerida para solventar suficientemente la necesidad de agua de una localidad, denotado en litros por persona por día. Por lo cual, es un factor principal que se debe de considerar al momento del diseño de un sistema de abastecimiento de agua para una determinada población. (19)

‡ **Dotación por consumo**

La definición de consumo está enfocado a un determinado volumen que utiliza una persona en un periodo de tiempo, denotándose en litros o en metros cúbicos. (20)

‡ **Tuberías de PVC**

Las tuberías PVC son uno de los materiales importantes del sistema, llamado así por ser un material poli cloruro de vinilo que es un polímero termoplástico, razón por lo cual resiste a temperaturas altas y siendo más flexible, así como en temperaturas bajas es rígida y sus propiedades no se alteran con facilidad. (21)

‡ **Válvulas**

Las válvulas son accesorios que cumplen un rol muy importante por lo que se utiliza para cerrar o reducir el flujo en tuberías, por lo cual se clasifican en dos categorías según su función de aislamiento y control. (22)

† Presión de prueba

La presión de prueba o también llamado prueba hidráulica es el proceso donde se somete una máxima presión interna a una red de flujo para verificar las válvulas de seguridad y comprobar que no debe haya fisuras, por lo que todo esta prueba y proceso debe de estar descrito en las especificaciones técnicas de un proyecto. (23)

2.2.1.6. Sistema de abastecimiento de agua con tratamiento. El abastecimiento de agua potable con tratamiento es captado de fuentes superficiales como las acequias, canales, ríos y otros, razón por lo cual es importante realizar la clasificación previo a su distribución y el procedimiento de desinfección, para lo cual se diseñan planta de tratamiento en función a la calidad química y bacteriológica del agua captado haciendo pasar por una serie de tratamientos hasta convertirlo en agua potable.

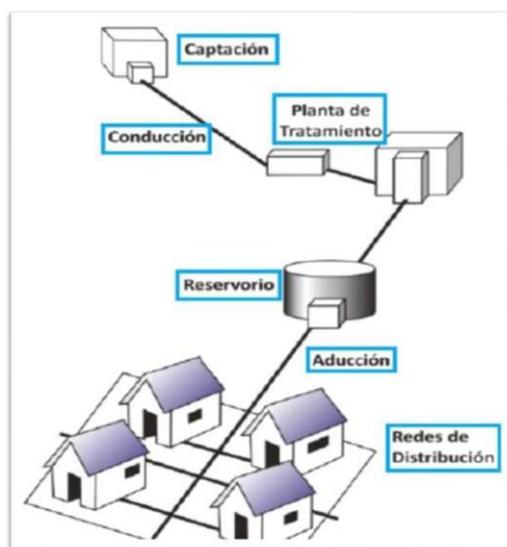


Grafico 1. *Esquema de un sistema de abastecimiento agua potable, con tratamiento.*

Fuente: Guía de orientación en saneamiento básico.

2.2.1.7. Sistema de Abastecimiento de Agua Potable sin tratamiento.

El sistema de abastecimiento de agua sin tratamiento, da origen captando agua de las precipitaciones almacenadas en aljibes y de los manantiales naturales cuyas fuentes son de óptima calidad razón por lo cual no es necesario un tratamiento, sin embargo, es fundamental el proceso de cloración para su distribución. Así mismo considerar un conjunto de acciones para el funcionamiento adecuado de todos sus componentes. (24)

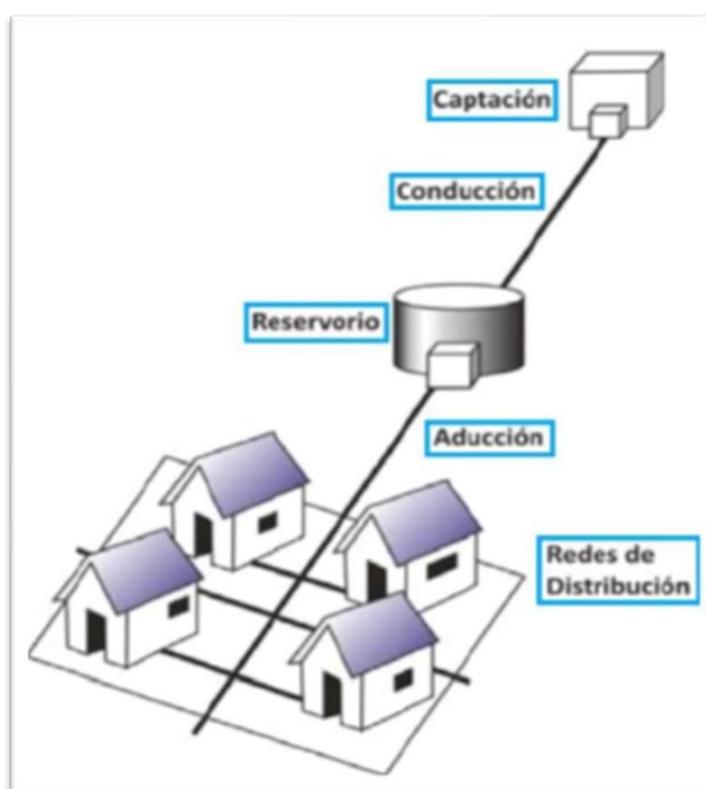


Grafico 2. Esquema de un sistema de abastecimiento agua potable, sin tratamiento.

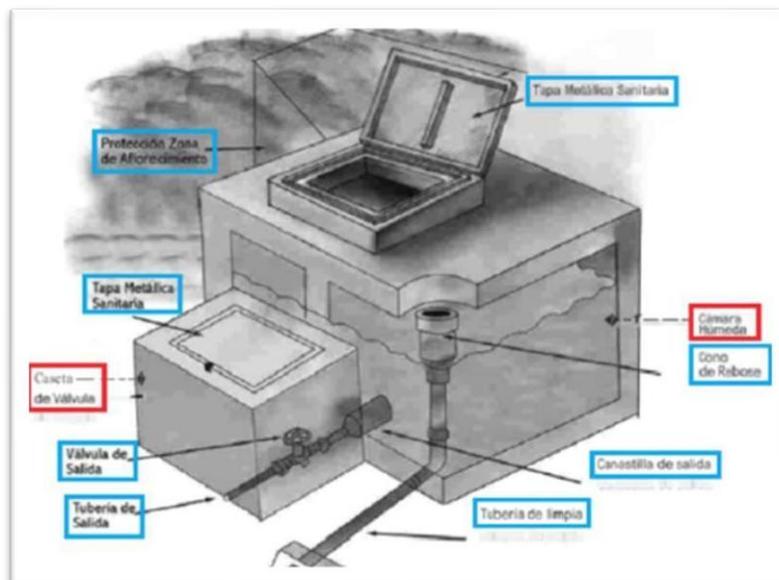
Fuente: Guías de orientación en saneamiento básico.

2.2.1.8. Componentes de un sistema de agua potable

2.2.1.8.1. Captación

La captación es una construcción confinada de forma prismática con filtros de piedra que sirven como drenaje, ubicado junto al manantial con el objetivo de proteger el agua a ser recolectado que sale del suelo y subsuelo; está constituido por una tapa de acceso, rebose, limpieza y válvulas de pase que están ubicados en la caja y de lo cual saldrá la red de conducción hacia el reservorio.(25)

Grafico 3. Partes de una captación.



Fuente: Guía de orientación en saneamiento básico.

En las partes de la captación podemos encontrar accesorios como:

- Cámara húmeda, tapa sanitaria, caseta de válvulas.
- Cono de rebose, tiene como función de controlar el nivel del agua, para realizar la evacuación y desinfección.

- Canastilla, es el inicio de la salida del agua a la línea de conducción, evitando el ingreso de suciedades.
- La válvula, regula y da paso al agua hacia la línea de conducción.
- Tubo de desagüe, tiene como función eliminar el agua durante la limpieza y desinfección.

† Tipo de captación.

a) Captación de agua de lluvia

Se utiliza en aquellos lugares donde no hay aguas superficiales ni subterráneas en buena calidad.

b) Captación de aguas subterráneas

Son precipitaciones que infiltrados hasta la saturación forman aguas subterráneas.

c) Captación de aguas superficiales

Son todas las aguas constituidas por los lagos, ríos y arroyos, que fluyen en forma natural por la superficie terrestre.

2.2.1.8.2. Línea de conducción por gravedad.

Una línea de conducción es un grupo de tuberías, estructuras, accesorios y válvulas que conduce el agua por gravedad desde la captación hasta un punto de almacenamiento que es el reservorio. (26)

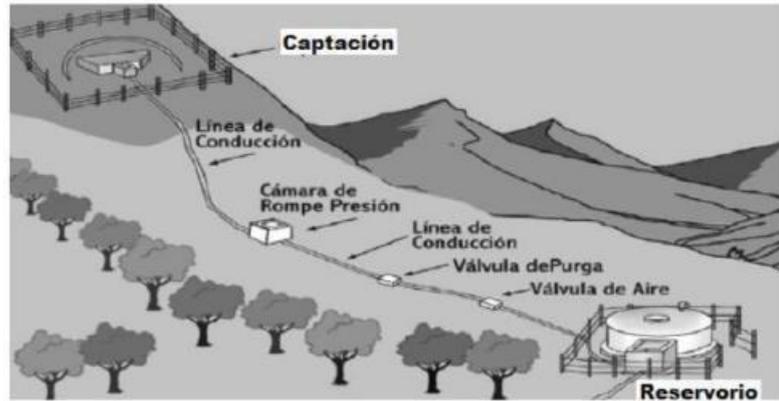


Grafico 4. Línea de conducción por gravedad.

Fuente: Guía de orientación en saneamiento básico.

Estructuras que intervienen en el tramo de la línea de conducción:

- ✦ Cámara distribuidora de caudales: componente construida en la línea de conducción, que tiene como función distribuir el agua teniendo en cuenta la dotación requerida de una población y el número de habitantes (18).
- ✦ Pase aéreo: estructura que se construye en la línea de conducción, cuando la topografía lo amerita, como en quebradas profundas, ríos, acantilados entre otros, por otro lado, cuando no es posible excavar la zona de construcción se puede construir en la red de distribución y conexiones domiciliarias (18).
- ✦ Válvula de aire: estructura que se instala en los puntos altos en la línea de conducción, y su funcionamiento en sacar el aire que se encuentra dentro de las tuberías (18).

✦ Válvula de purga: estructura ubicada en la parte más bajo de la tubería, en quebradas hondas, es decir en puntos bajos y sirve para eliminar obstrucciones que se amontonan en los distintos tramos de la tubería como barro o arenilla (18).

2.2.1.8.3. Cámara rompe presión (CRP)

Es una estructura que forma parte de los componentes del sistema de abastecimiento de agua potable, son colocadas según el diseño a lo largo de la línea de conducción y la línea de aducción, teniendo en cuenta los desniveles que existen entre la captación y reservorio, las cuales generan presiones máximas en las tuberías que muchas veces no pueden soportar, por ende, es importante y fundamental la construcción de cámara rompe-presión y existen dos tipos. (27)

✦ Cámara Rompe Presión tipo 6 (CPR-6)

“El tipo de cámara es utilizada en la línea de conducción cuya función única es de reducir la presión en la tubería” (19).

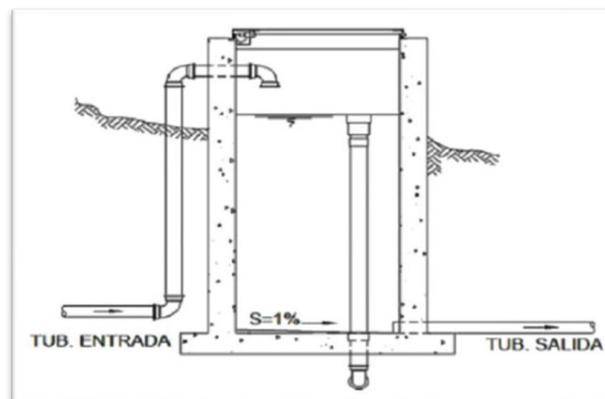


Grafico 5. CRP tipo 6.

Fuente: Guía de orientación en saneamiento básico.

† Cámara Rompe Presión tipo 7 (CPR-7)

Este tipo de cámara es empleada en la red de aducción y distribución, cumple la función de reducir la presión en las tuberías, además reduce el abastecimiento de agua, mediante la acción de una válvula flotadora (19).

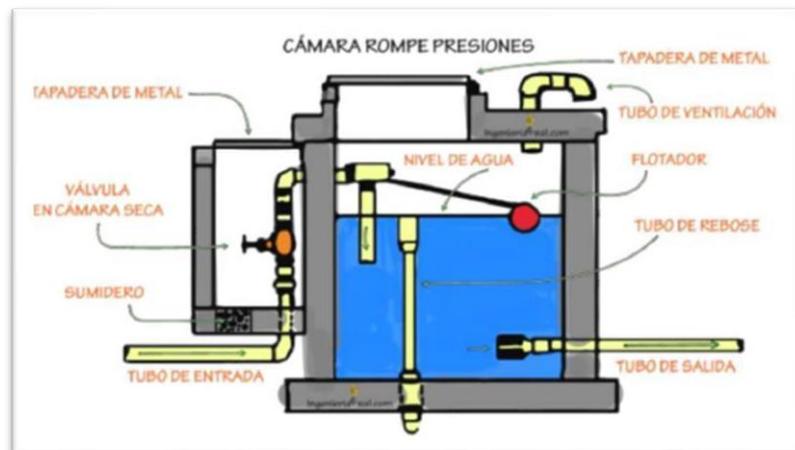


Grafico 6. CRP tipo 7

Fuente: Guía de orientación en saneamiento básico.

2.2.1.8.4. Reservorio de almacenamiento

Es una estructura construida con la finalidad de almacenar el agua, para complementar la cantidad de agua demanda que se requiere para abastecer las necesidades de la población, poseen válvulas de compuerta en las tuberías de entrada y salida con sus respectivos accesorios, así como también ofrecen presiones adecuadas en las redes de distribución y prever reserva ante circunstancias que puedan cesar el abastecimiento de agua. Se tiene dos tipos de tanques más comunes los que están ubicados sobre el suelo y elevados. (28)

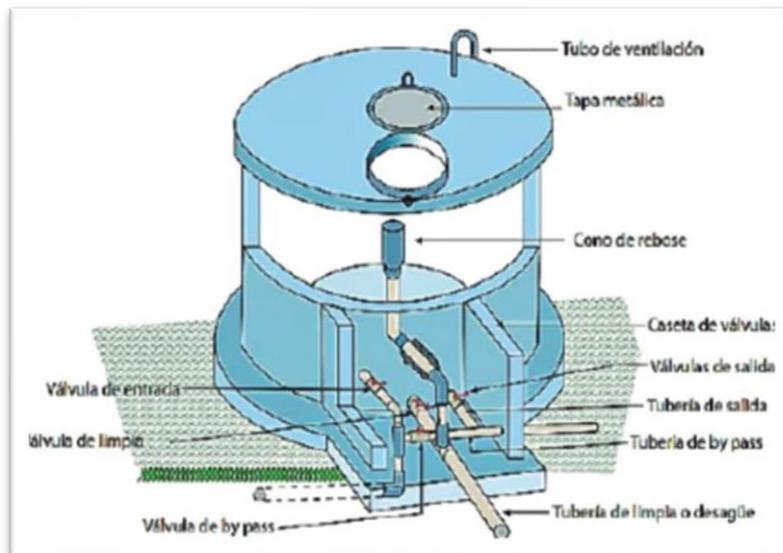


Grafico 7. Esquema y partes de un reservorio.

Fuente: Guía de orientación en saneamiento básico.

Componentes externos del reservorio:

- ✦ Tubo de ventilación
- ✦ Tapa sanitaria
- ✦ Caja de válvulas
- ✦ Tubo de salida
- ✦ Tubo de rebose y limpia
- ✦ Dado de defensa
- ✦ Cerco perimétrico

Accesorios internos del reservorio:

- ✦ Tubería de ingreso
- ✦ Cono de desbordamiento
- ✦ Canastilla de salida
- ✦ Válvula de ingreso
- ✦ Válvula de paso

✦ Válvula de salida

✦ Tubo de desfogue

✦ **Planta de tratamiento**

Es un componente principal del sistema, en lo cual se desarrolla operaciones para dotar agua de calidad y óptimo que sirva para el consumo de la sociedad, a través de diferentes procesos como desinfección, floculación y filtración. (29)

2.2.1.8.5. Línea de aducción

Se llama línea de aducción a la tubería que conduce agua tratada desde el reservorio hasta las redes de distribución los cuales llegan a los domicilios de la población. (30)

2.2.1.8.6. Red de distribución

Las redes de distribución son tuberías que facilitan la distribución del agua a presión llegando a diferentes puntos mediante las conexiones domiciliarias para el consumo humano. Una red distribución por lo general es un sistema cerrado y lo cual se logra con válvulas y accesorios que aseguran su buen funcionamiento y facilitan para realizar los mantenimientos correspondientes. (31)

2.2.1.8.7. Conexiones domiciliarias

Son tramos que incluyen las conexiones de las tuberías ya netamente a las viviendas usuarias, las cuales también contienen un medidor para cuantificar el agua consumido. (32)

2.2.1.8.8. Importancia del agua potable.

La importancia del agua no solo se basa porque es un derecho básico, sino sobre todo que es un elemento vital esencial que permite al ser humano sobrevivir y desarrollarse plenamente. Cuando el agua potable y segura, los habitantes de una localidad pueden estar sanos y bien alimentados, así mismo facilita la mejora de la higiene, reduciendo así la propagación de enfermedades.

2.2.1.8.9. Incidencia de la condición sanitaria

Definimos como el estado situacional que genera en los pobladores las condiciones de los componentes del sistema de agua, las cuales tienen que estar óptimas para garantizar la buena calidad, cantidad, cobertura y continuidad del agua para poder verificar la condición sanitaria a simple vista, sin que depende de la calidad de agua. (33)

a) Calidad de agua potable

La calidad es fundamental e importante en la condición sanitaria, porque depende de ello el buen vivir. (34)

b) Cantidad de agua potable

Se define como cantidad de agua potable al volumen y caudal medido en litros por segundo en la fuente en un determinado lugar. (35)

c) Cobertura del agua potable

La cobertura del agua potable hace referencia a lo que se debe garantizar la disponibilidad y acceder de manera universal o equitativo al agua potable de calidad. (36)

d) Continuidad de agua potable

El termino continuidad consiste en que la prestación del agua debe fluir de manera interrumpida, de forma que se pueda tener agua todo el día, para que de esta manera no se tenga la necesidad de almacenar agua para solventar las necesidades. (37)

III. Hipótesis

No aplica por ser descriptiva.

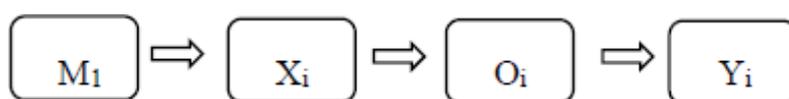
IV. Metodología

4.1. Diseño de investigación

La investigación a realizar es de tipo descriptivo correlacional ya que nos ayuda a detallar como es y cómo se manifiesta nuestro sistema de abastecimiento el cual será estudiado, gracias a ello se identificaron las principales fallas. El nivel de investigación, fue de carácter cualitativo y cuantitativo porque inicia con un proceso, que comienza con el análisis de los hechos, lo empírico y en el proceso desarrolla una teoría que la afiance, su enfoque se basa en métodos de recolección y no manipula variables.

El diseño de la presente investigación sobre la evaluación y mejoramiento del sistema de agua potable de la localidad de Riomar, es no experimental de tipo transversal, ya que aplica muestras, técnicas y herramientas, sin alterar las variables de estudio, se observan los fenómenos tal como se dan en su contexto natural y posteriormente se examinan.

Se presenta el siguiente esquema de diseño:



Fuente: Elaboración propia

Donde:

Mi: Sistema de abastecimiento de agua potable

Xi: Evaluación y Mejoramiento del sistema de agua potable

Oi: Resultados

Yi: Incidencia en la condición sanitaria

4.2. Población y muestra

4.2.1. Población

La población es todo el sistema de abastecimiento de agua potable pertenecientes a la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura.

4.2.2. Muestra

La muestra es considerada todo el sistema de abastecimiento de agua potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura. Ya que cualquier falencia en cualquier parte del sistema afecta, por completo a todos los beneficiarios.

4.3. Definición y operacionalización de variable

Variable	Definición conceptual	Definición Operacional	Dimensiones	Indicadores	Escala de Medición
Evaluación y Mejoramiento del Sistema de Abastecimiento de Agua Potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura.	Un sistema de abastecimiento de agua potable tiene como finalidad primordial, la de entregar a los habitantes de una localidad, agua en cantidad y calidad adecuada para satisfacer sus necesidades, por lo que este líquido es vital para la supervivencia para los humanos.	Se realizará la evaluación y mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable que abarcará de la localidad de Riomar, hasta la red de distribución.	Captación	Tipo de captación	Nominal
				Caudal	Intervalo
				Tipo de material	Nominal
			Línea de Conducción	Tipo de tubería	Nominal
Diámetro	Nominal				
velocidad	Intervalo				
Reservorio	Presión	Intervalo			
	Velocidad	Nominal			
	Tipo de reservorio	Nominal			
	volumen	Nominal			
Reservorio	Tipo de material	Nominal			
	Forma del reservorio	Nominal			
Reservorio	ubicación de reservorio	Nominal			
	reservorio	Nominal			
				Tipo de Tubería	Nominal

			Línea de Aducción	Diámetro velocidad presión clase de tubería	Intervalo Intervalo Nominal
			Red de Distribución	Tipo de red Diámetro velocidad presión tipo de tubería clase de tubería	Nominal Nominal Intervalo Intervalo Nominal Nominal
Condición Sanitaria	Es un vocablo que se refiere a la acción y resultado de mejorar o en todo caso mejorarse. Un mejoramiento es la conclusión de un proceso, cuyo objetivo es buscar una solución idónea a cierta problemática, y al ser solucionado cumplirá con las necesidades de los pobladores.	Se realizará encuestas y fichas técnicas utilizando información del Sira	Condición Sanitaria	Cobertura Cantidad Continuidad Calidad	Razón Nominal Nominal Nominal

Fuente: Elaboración propia (2023)

4.4. Técnicas e instrumento de recolección de datos

4.4.1. Técnicas de recolección de datos

Se aplicaron encuestas como técnica de recolección de datos para tomar información de campo Instrumento de recolección de datos.

El Instrumento para la recolección de datos se empleó Fichas Técnicas y cuestionarios para determinar la condición sanitaria de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura.

4.4.2. Instrumentos de recolección de datos

4.4.2.1. Encuestas:

Se realizaron preguntas a los pobladores de la localidad de Riomar, esto permitió obtener datos descriptivos acerca del sistema de abastecimiento de agua potable, como también evaluar la condición sanitaria del sistema del lugar mencionado.

4.4.2.2. Fichas técnicas:

Contienen información detallada acerca de las infraestructuras del sistema de agua potable, se evaluaron las condiciones sanitarias del lugar, tales como, la cobertura del servicio del agua, la calidad, cantidad y continuidad del agua.

4.5. Plan de análisis

Posteriormente a la etapa de toma de datos (censos), fotos, y recolección de información, se determinará el estado actual del sistema de abastecimiento de agua potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura, para conocer las áreas afectadas a

mejorar y restablecer el sistema. Se aplico encuestas y fichas técnica lo cual serán evaluadas de acuerdo y sustentadas en puntajes de afectaciones del sistema, según la clasificación de las lesiones. Los datos obtenidos serán procesados mediante las técnicas estadísticas descriptivas que permitirá a través de los indicadores cuantitativos obtener los resultados para el progreso de la condición sanitaria, con la finalidad de cumplir con el objetivo de la evaluación y mejoramiento del Sistema de Abastecimiento de Agua Potable.

4.6. Matriz de consistencia

EVALUACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DE LA LOCALIDAD DE RIOMAR, DISTRITO DE LANCONES, PROVINCIA DE SULLANA, DEPARTAMENTO DE PIURA, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA DE LA POBLACIÓN – 2022				
Caracterización del problema	Objetivos de la investigación	Marco teórico y conceptual	Metodología	Referencias bibliográficas
<p>En el último padrón respecto a la cobertura de agua potable a nivel mundial se registraron que el 71 % de la población mundial, cuenta con un servicio de agua potable de manera segura sin libre de contaminación, se realiza que a nivel mundial 96 países gestionan el agua de manera segura lo cual representan 2.600 millones de habitantes Sin embargo, los 844 millones carecían de servicio de agua potable en el continente de África</p>	<p>Objetivo General:</p> <p>Desarrollar la evaluación y mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura, para su incidencia en la condición sanitaria de la población - 2022.</p>	<p>Antecedentes:</p> <p>Internacionales Nacionales Locales</p> <p>Bases teóricas:</p> <p>Agua potable Evaluación Mejoramiento</p>	<p>Tipo de la investigación</p> <p>El tipo de investigación fue descriptivo</p> <p>Nivel de la investigación</p> <p>Es de enfoque cuantitativo y cualitativo</p> <p>Diseño de la investigación</p> <p>No experimental</p> <p>Universo y Muestra</p> <p>Universo: estará constituida por el sistema de</p>	<p>1. Según Montoya Rios JD. Evaluación y mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable el Triunfo, distrito Neshuya, Provincia de Padre Abad, Región Ucayali, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – 2022</p>

<p>solo el 58 % de 159 millones de personas recolectan agua directamente de la superficie como también una de cada tres personas usa servicios en sus viviendas alrededor de 1.900 millones¹.</p>	<p>Objetivos Específicos:</p> <p>Evaluar el sistema de abastecimiento de agua potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura, para la mejora de la condición sanitaria de la población - 2022.</p> <p>Elaborar el mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura, para la mejora de la condición sanitaria de la población - 2022.</p> <p>Determinar la incidencia de la condición sanitaria de la población de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura – 2022.</p>	<p>Periodo de diseño</p> <p>Condición sanitaria</p>	<p>abastecimiento de agua potable en zonas rurales.</p> <p>Muestra: Sistema de abastecimiento de agua potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura.</p> <p>Definición y operacionalización de variables:</p> <p>Evaluación y Mejoramiento</p> <p>Técnicas: Encuestas</p> <p>Instrumentos Fichas de Evaluación</p> <p>Plan de análisis Evaluar todo el sistema de abastecimiento de agua potable</p> <p>Principios éticos Ética Profesional</p>	
--	---	---	--	--

Fuente: Elaboración propia (2023)

4.7. Principios éticos

Según Rectorado (31). Todo trabajo de investigación, lo cual participan personas, debemos respetar la dignidad humana, su identidad, laconfidencialidad y su privacidad.

a. Cuidado del medio ambiente y la biodiversidad

Los trabajos de investigación que involucran el medio ambiente, las plantas y animales, se tiene que tomar medidas para no causar daños. Toda investigación tiene que respetar la dignidad de los animales y cuidar del medio ambiente incluyendo a las plantas, por encima de cualquier fin científico, para ello tenemos que tener un plan de para evitar los daños y planificar los efectos adversos y maximizar los beneficios.

b. Libre participación y derecho a estar informado

Las personas que desarrollaran actividades de investigación tienen el pleno derecho de estar muy bien informado sobre los propósitos y finalidades de la investigación que llevara a cabo, así también como el derecho de ser partícipe de ella, por voluntad propia.

c. Integridad científica

La integridad o rectitud deben estar presente no solo para la actividad científica de un investigador, sino tiene que extenderse a sus actividades de enseñanza y para su ejercicio profesional. La integridad del investigador resulta especialmente relevante cuando, en función de las normas deontológicas de su profesión, se evalúan y declaran daños, riesgos y beneficios potenciales que puedan afectar a quienes participan de la investigación.

d. Buenas prácticas de los investigadores

Todo investigador tiene que ser consciente de la responsabilidad científica y profesional ante la sociedad. Es el deber y su responsabilidad personal del investigador considerar cuidadosamente las consecuencias que la realización y la difusión cuidadosamente las consecuencias que la realización y la difusión de su investigación implica.

El investigador debe evitar incurrir en falsas deontológicas por las siguientes incorrecciones:

- Falsificar o inventar datos total o parcial
- Plagiar lo publicado por otros autores de manera total o parcial.
- Incluir como autor a quien no ha contribuido sustancialmente al diseño y a la realización del trabajo y publicar repetidamente los mismos hallazgos.

V. Resultados

5.1 Resultados

1.- Dando respuesta a mi primer objetivo específico: Determinar el resultado de la evaluación de los componentes del sistema de abastecimiento de agua potable en la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura - 2022.

1. Captación

Tabla 1. Evaluación de la captación

Componentes	Indicadores	Datos Recolectados	Descripción
Captación	Antigüedad	25 años	Esta estructura fu construida hace 25 años
	Tipo	Artesanal	manantial de ladera
	Clase de tubería	C-10	Para este tipo de la nomra recomienda de clase 10.
	Diámetro	1 1/2'	De acuerdo a la ampliación se propuso de 1 1/2"
	Clase de tubería	C-10	Es de utilidad el C 10.
	Cámara húmeda	Muy Mal estado	De acuerdo a la evaluación se determina que está en mal estado.
	Cámara seca	Mal estado	De acuerdo a la evaluación se determina que está en mal estado.
	Accesorios	No cuenta	No cuenta con accesorios en la captación
	Cerco perimétrico	No cuenta	No cuenta con cerco perimétrico

Fuente: Elaboración propia 2022

Interpretación: Los componentes están deteriorados por lo que es necesario mejorarlos

2. Línea de Conducción

Tabla 2. Evaluación de la línea de conducción

Componentes	Indicadores	Datos Recolectados	Descripción
Línea de Conducción	En uso	25 años	Tiene un tiempo de utilidad de 25 años.
	Tipo	-	Línea de conducción por Gravedad
	Clase de tubería	C-7.5	La norma recomienda clase 10 en zonas rurales.
	Diámetro	1 1/2'	El mejoramiento de la "línea de Conducción".
	Tubería de uso	PVC	Material recomendado
	Estado	-	En varios tramos esta al descubierto
	Válvulas	-	No cuenta con válvula de purga, Como También la válvula de check.
	Cámara rompe presión	-	No cuenta

Fuente: Elaboración propia 2022

Interpretación: Los accesorios se encuentran deteriorados, esto se falta de mantenimiento por lo que es necesario mejóralos

3. Reservorio

Tabla 3. Evaluación del reservorio

Componentes	Indicadores	Datos Recolectados	Descripción
	Antigüedad	25 años	Tiene un tiempo de utilidad de 25 años.
	Estado de la estructura	-	Se encuentra en malas condiciones, por faltade mantenimiento
	Tipo de reservorio	-	Reservorio tipo ladera.
Reservorio	Forma del reservorio Volumen Caseta de válvulas	circular 15 m3 -	Es cuadrilátero con las siguientes medidas (1.75 x 1.75 x 1.40). optimo Es malas condiciones
	Caseta de cloración	No existente	No cuenta.
	Accesorios	-	No cuenta
	Tapa sanitaria	-	No existe
	Cerco perimétrico	-	No existe

Fuente: Elaboración por parte mía 2022

Interpretación: El reservorio no se encuentra en unas buenas condiciones ya que no hay verificación de limpieza como mantenimiento dado de parte de los encargados del agua. Se visualizo que no cuentan con válvulas. Por otra parte, no cuenta con cloración se debe de tener en cuenta que lo importante que es la desinfección para luego tener calidad de agua de consumo humano que en este caso es de la población

de Achoca, pero lamentablemente no lo usan los pobladores. Por lo cual es necesario el mantenimiento y la mejora respectiva.

4. Línea de Aducción

Tabla 4. Evaluación de la línea de aducción

Componentes	Indicadores	Datos	Descripción
	En uso	25 años	Tiempo de utilidad 25 años.
	Tipo	-	por Gravedad
Línea de Aducción	Tubería	C-7.5	La norma recomienda de tipo 10 para zona rural.
	Diámetro de tubería	1 1/2'	Depende del diseño para calcular los accesorios
	Material	PVC	Material recomendado
	Estado	-	En mal estado y expuesta a la intemperie
	Válvulas	-	No existen

Fuente: Elaboración propia 2022

Interpretación: Evaluando el sistema se concluyó que; se mejorara el componente

5. Red de Distribución

Tabla 5. Evaluación de la red de distribución

Componentes	Indicadores	Datos Recolectados	Descripción
Red de distribución	En uso	25 años	Tiempo de utilidad de 25 años.
	Red De Distribución N	-	Tipo de Red es abierta
	Clase de tubería	C-7.5	En zonas rurales, la norma recomienda clase 10
	Diámetro de la tubería	3/4' y 1' pulg	Dependiendo del diseño se calculará las dimensiones
	Material de la tubería	PVC	Material recomendado, se encuentra expuesta al interprete.
	Estado de la tubería	-	En riesgo
	Válvulas	-	No existente

Fuente: Elaboración propia 2022

Interpretación: Evaluando la línea de conducción se concluyó que; se mejorara

2.- Dando respuesta a mi segundo objetivo específico: Determinar la dotación de agua requerida en el sistema de abastecimiento de agua potable en la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura – 2022.

1. Población futura

De acuerdo al método aritmético, datos necesarios para uso de la formula

Según datos del empadronamiento:

Tabla 6. Datos necesarios

POBLACION FUTURA	
Datos necesarios	Formul a
Periodo de diseño	$P_d = p_i \times \left(1 + \frac{r * t}{100}\right)$
Número de viviendas	
Densidad Poblacional	
Población Actual	
Tasa de crecimiento	

Fuente: elaboración propia

2. Dotación

Tabla 7. En zona de la sierra de acuerdo a la norma técnica nos indica

REGIÓN	DOTACIÓN SEGÚN TIPO DE OPCION TECNOLÓGICA (l/hab.d)	
	SIN ARRASTRE HIDRÁULICO (COMPOSTERA Y HOYO SECO VENTILADO)	CON ARRASTRE HIDRÁULICO (TANQUE SÉPTICO MEJORADO)
COSTA	60	90
SIERRA	50	80
SELVA	70	100

Fuente: “Resolución Ministerial N° 192.Norma Técnica de Diseño: Opciones Tecnológicas para sistemas de Saneamiento en el ámbito Rural.

Tabla 8. Dotación de consumo

Dotación de consumo	
Datos necesarios	formula
Dotación Población futura	$Q_{p1} = \frac{Dot \cdot Pd}{86400}$

Fuente: Resolución Ministerial N° 192. Norma Técnica de Diseño: Opciones Tecnológicas para sistemas de Saneamiento en el ámbito Rural.

Consumo anual total

Teniendo todas las dotaciones se hallará consumo anual total

Tabla 9. Consumo anual total

Consumo anual total	
Datos necesarios	formula
Dotaciones halladas	$Q_t = Q_1 + Q_2 + \dots + Q_n$

Fuente: elaboración propia

Consumo máximo diario

Tabla 10. Consumo máximo diario

Consumo máximo diario	
Datos necesarios	formula
Consumo anual total	$Q_{md} = 1,3 \times Q_p$

Fuente: elaboración propia

Consumo máximo Horario

Tabla 11. Consumo máximo Horario

Consumo máximo Horario	
Datos necesarios	formula
Consumo anual total	$Q_{mh} = 2 \times Q_p$

Fuente: elaboración propia

3.- Dando respuesta a mi tercer objetivo específico: Determinar las velocidades, pérdidas de carga y presiones en la línea de conducción del sistema de abastecimiento de agua potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura - 2022.

3. Línea de conducción

Teniendo lo datos podemos diseñar la línea de conducción que se mejorara

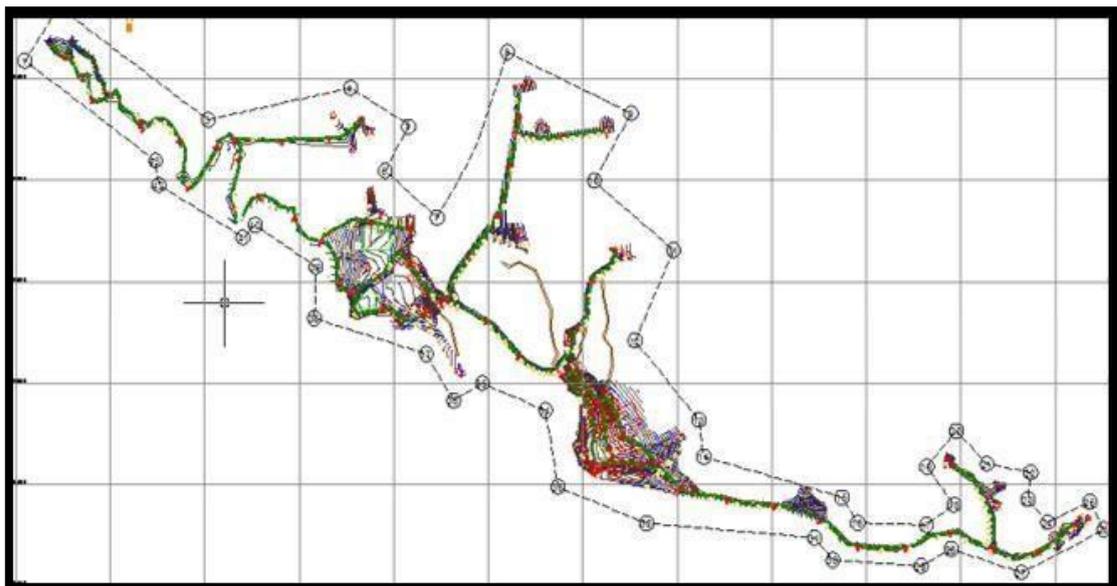
Tabla 12. Línea de conducción

DESCRIPCIÓN	CANTIDAD	UNIDADES
CAP – CRPT6-01		
longitud	120	m
Diámetro comercial	1.5	pul
Pendiente	49.2	%
Perdida de carga unitaria	0.761	m
Velocidad	2.631	m/seg
Presión final	58.239	m
CRPT6-01 CRPT6-02		
longitud	250	m
Diámetro comercial	3/4	pulg
Pendiente	16.4	%

Perdida de carga unitaria	40.86	m
velocidad	1.676	m/seg
Presión final	57.609	m
CRPT6-02 – RESERVORIO		
Longitud	250	m
Diámetro comercial	1.5	pulg
Pendiente	15.2	%
Perdida de carga unitaria	1.58	m
Velocidad	1.625	m/seg
Presión final	29.840	m

Fuente: elaboración propia

Grafico 8. plantilla para línea de conducción que se usara



4.- Dando respuesta a mi cuarto objetivo específico: Proponer la mejora del sistema de abastecimiento de agua potable de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura - 2022.

4. Reservorio

Para el mejoramiento del reservorio se usará aproximaciones la resolución ministerial, utilizando el redondeo en lo que refiere a su capacidad.

Tabla 13. determinación de volumen de reservorio

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

Fuente: Resolución Ministerial N° 192. Norma Técnica de Diseño: Opciones

Tecnológicas para sistemas de Saneamiento en el ámbito

Tabla 14. Cálculo de la determinación de volumen de reservorio

determinación de volumen de reservorio	
Datos necesarios	Formula
% Regulacion (RM192- MVCS)	$V_{reg} = Fr * Q_p$
Caudal promedio de consumo	
Volumen de regulacion	
Tiempo de reserva 2 hrs < T < 4 hr	$V_{res} = Q_p * T$
Volumen de reserva	
Volumen de almacenamiento	$V_{alc} = V_{reg} + V_{res}$

Fuente: Elaboración propia

5. Cámara rompe presión tipo VII

Para elaboración de la cámara rompe presión se usarán aproximaciones para luego decidir la capacidad de nuestro reservorio, para ello se harán los cálculos necesarios.

Tabla 15. Cámara rompe presión tipo VII

Cámara rompe presión tipo VII	
Datos necesarios	Formula
Caudal maximo diario	$V = 1.9735 * \frac{Q_{Tra}}{D^2}$
Diámetro de salida	
Velocidad de salida	
Gravedad	$H = 1.56 * \frac{V^2}{2g}$
Altura de nivel de agua	
Altura minima de salida (10cm) Borde libre (0.30 0.40m)	$HT = A + H + BL$
Altura total de cámara Perd. Carg. Unitaria (1-1.5%)	
Diámetro de tubería de rebose	$D = \frac{0.71 * Q_{Tra}^{0.38}}{hf^{0.21}}$
Diámetro de Cono de rebose	

Fuente: Elaboración propia

5.- Dando respuesta a mi quinto objetivo específico: Obtener la condición sanitaria de la población de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura - 2022.

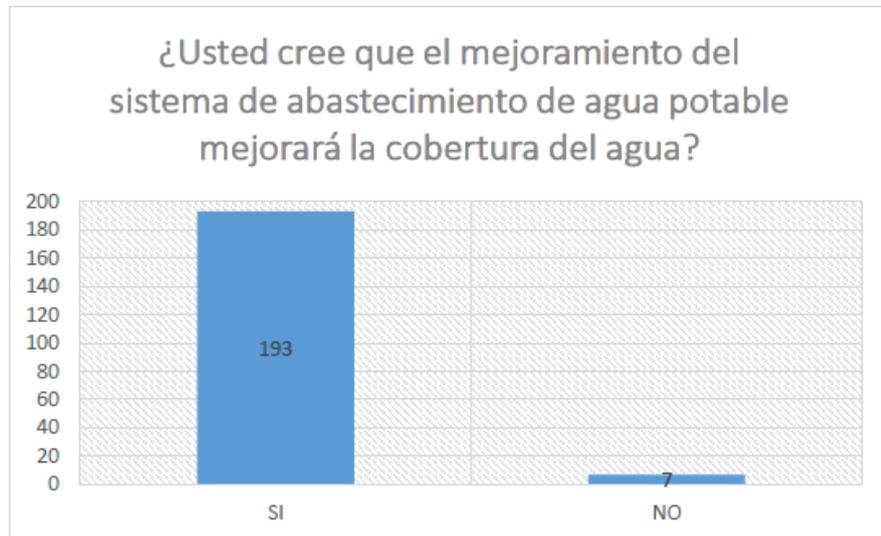


Grafico 9. Evaluación de la cobertura de agua potable
Fuente: Elaboración propia – 2022

Interpretación: 193 personas respondieron que SI y 7 NO

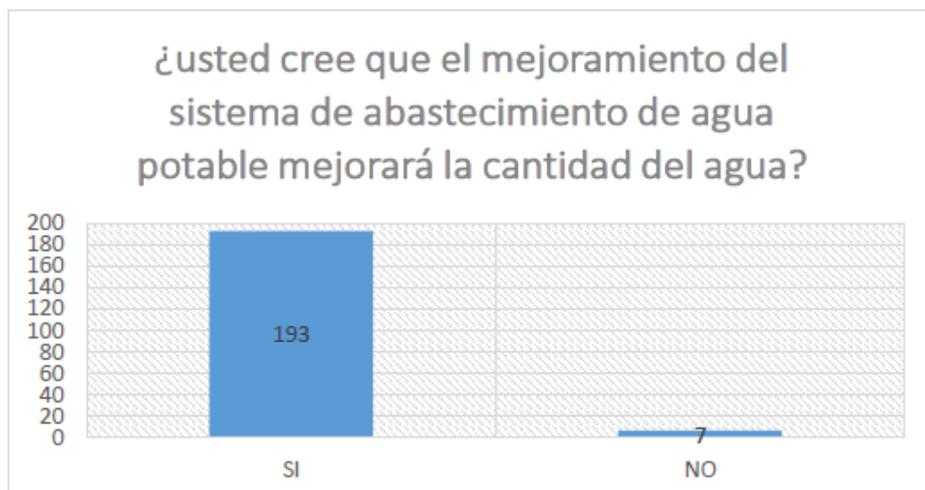


Grafico 10. Evaluación de la cantidad de agua potable
Fuente: Elaboración propia – 2022

Interpretación: 193 personas respondieron que SI y 7 NO

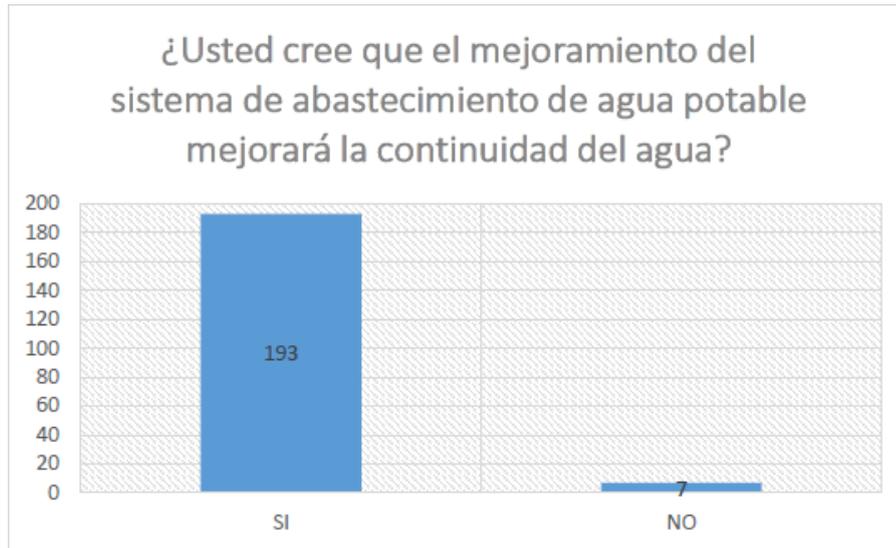


Grafico 11. Evaluación de la continuidad de agua potable

Fuente: Elaboración propia – 2022

Interpretación: 193 personas respondieron que SI y 7 NO

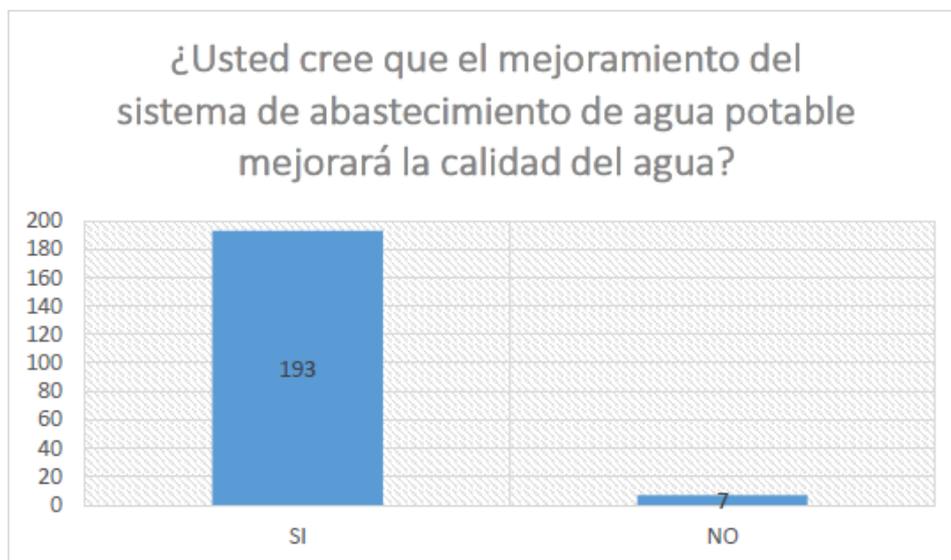


Grafico 12. Evaluación de la calidad de agua potable

Fuente: Elaboración propia – 2022

Interpretación: 193 personas respondieron que SI y 7 NO

5.2 Análisis de Resultados

- En la evaluación y mejoramiento de red de distribución tiene una relación con la tesis “Diseño de un sistema de distribución de agua para la instalación de hidrantes en la sede central de instituto tecnológico de costa rica-2016” “Según Ramírez ⁽¹⁾ en cual en su conclusión nos explica que La modelación hidráulica, como por ejemplo los valores de velocidad en dichos tramos de tubería estos reflejan valores por debajo de lo que indica la norma que es (0.6m/s), y en referente a la red que abastece presenta condiciones que si satisfacen.
- Por consiguiente, al objetivo “Ampliación y Mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable para la mejora de la condición sanitaria de la localidad de Riomar, distrito de Lancones, provincia de Sullana, departamento de Piura - 2022.”, El funcionamiento actual del sistema de aguapotable de la población Cuyuja ha indicado varios parámetros por los cuales los habitantes no reciben el servicio de agua potable constantemente y aun el servicio recibido no es de la calidad esperada para consumo; los problemas presentados son los siguientes: falta de obra de infraestructura para las fuentesde captación de agua cruda, no brindar un mantenimiento constante a los filtros en la planta de tratamiento, no tener micro medidores en la red domiciliaria, no tener un macro medidor a la salida de la planta de tratamiento. Es importante el empleo de la nueva fuente de captación de agua cruda debido que la fuentes A, B y C no son capaces de abastecer el caudal necesario sobre todo en épocas lluviosas, por lo que la principal fuente de abastecimiento será tomada del tanque de carga del proyecto hidroeléctrico

Victoria, lo que viene hacer una respuesta a la necesidad actual de la población que hoy en día pasa por varios problemas por falta de servicio referente a cantidad y calidad del agua potable necesario para el bienestar dela misma.

- En la Ampliación y mejoramiento de red de distribución tiene una relación con la tesis Mejoramiento Y Ampliación Del Servicio De Agua Potable En Los Caseríos De Linderos De Maray Y Maray E Instalación Del Servicio De Alcantarillado En El Caserío De Linderos De Maray, Distrito De Santa Catalina De Mossa Provincia De Morropon - Departamento De Piura nos da la recomendación que la línea de conducción se diseña teniendo en cuenta el máximo caudal diario y la línea de distribución se diseña utilizando el caudal máximo horario, teniendo en cuenta que las presiones no sobresalen los 50 mca y las velocidades no sobrepasen los 3 m/s. y presenta una longitud de 2096 ml de tuberías de 1" y 3/4".
- En la Ampliación y mejoramiento de red de distribución tiene una relación con la tesis Mejoramiento Del Sistema De Agua Potable Del Caserío La Capilla Del Distrito San Miguel Del Faique, Provincia De Huancabamba, Departamento De Piura, marzo-2019. Se **concluyó** que el diseño del sistema 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
- En la Ampliación y mejoramiento de red de distribución tiene una relación con la tesis “Diseño Y Análisis Del Sistema De Agua Potable Del Centro Poblado De Tejedores Y Los Caseríos De Santa Rosa De Yaranche, Las

Palmeras De Yaranche Y Bello Horizonte - Zona De Tejedores Del Distrito De Tambogrande – Piura – Perú – febrero 2019 no dice que es necesario utilizar los consiguientes factores o coeficiente de variación diaria y horaria: Coeficiente de variación diaria (K1) = 1.3. Coeficiente de variación horaria (K2) = 2.0. Con estos coeficientes, se han estimado que los caudales para el diseño de suministro de agua tratada son: Caudal máximo diario: 2.86 lt/s. Caudal máximo horario: 4.40 lt/s. 20 **3.** El caudal de captación de 3.8 lt/s (0.0038 m³ /s); es 1000 veces menor al caudal que discurre en la fuente de captación (canal Tambogrande) (3.0 – 4.0 m³ /s) por esto se considera que está asegurado el abastecimiento en épocas de conducción sin tener inconvenientes con el caudal empleado en la agricultura. 4. Se estima que el caudal requerido es 2.9 lt/s. el canal Tambogrande satisface dicha demanda, captando así 3.8 lt/s durante los días (15 en promedio) que discurre agua por el canal, de esta manera se procesaran en dos fases: 4.1. Durante las horas de purificación de 2.4 lt/seg, desde las 4.00 am hasta 8.00 pm se almacenan = 1.4 lts/s x 60 x 60 x 24 hr.x 15 días= 1,814 m³. 105 4.2. Durante las horas que no habrá tratamiento desde las 8.00 pm hasta las 4.00 am, se almacenan =3.8lt/s x 60 x 60 x 6 hr.x 15 días= 1,200.00 m³. 6. El sistema de distribución proyectadas, están compuestos por tuberías de PVC Ø 2”, 1 1/2”, 1”, 3/4”. Asimismo, es necesario instalar accesorios de PVC y válvulas de la red de F° G°, las cuales se instalarán en su respectiva caja.

VI. Conclusiones

Se realizó la ampliación y el mejoramiento del sistema de agua potable de la localidad de Riomar, mediante las encuestas se hizo la respectiva evaluación de todo el sistema de agua potable, los resultados que se obtuvieron fueron favorables, ya que se encontraron componentes en un estado no regular esto debido al mantenimiento que no realiza la población.

1. Se concluye que esta investigación beneficiara a una población de 193 habitantes, que disponen de un sistema de agua potable construido en 1998 y que a la actualidad cuenta con 25 años de antigüedad.
2. La dotación es la cantidad de agua en promedio que consume cada habitante y que comprende todos los tipos de consumo en un día promedio anual, incluyendo las pérdidas físicas del sistema.
3. De los resultados se observa que en la mayoría de los nodos cumplen con las presiones admisibles según las normas, pero en algunos tramos no es posible cumplir con la velocidad mínima por lo que según recomendaciones se ha tenido conveniente priorizar la presión de salida quedando la velocidad por debajo de lo recomendado debido a la topografía de la zona.
4. La localidad de Riomar, tiene una tasa de crecimiento de la población del de 0.46 % y con una población actual de 193 habitantes, proyectada a 20 años se tendrá una nueva población de 225 habitantes
5. Según la evaluación de la infraestructura del sistema de agua potable de la localidad de Riomar, se concluyó que el sistema actual se encuentra en pésimas condiciones además se encuentra ubicado en partes vulnerables y si no tienen ninguna protección.

Aspectos complementarios

Recomendaciones

1. Se recomienda que la población y las autoridades realicen continuo mantenimiento a fin de mantener en sistema de agua potable en muy buen estado.
2. Se recomienda a los habitantes de la localidad de Riomar gestionar con prontitud la dotación de los Servicios Básicos pues todas las personas deben tener acceso seguro y equitativo a suficiente cantidad de agua para beber, cocinar y para su higiene personal y doméstica.
3. Por la presencia de velocidades menores a 0.6 m/s en algunos puntos de la red de distribución de agua potable en la zona de estudio, se recomienda colocar válvulas de purga para la eliminación de sedimentos.
4. Se recomienda que en la captación instalar un cerco perimétrico para así evitar en ingreso de personas y animales no autorizados.
5. Se recomienda capacitar y concientizar a los moradores de la localidad para que así actúen de manera responsable.

Referencias Bibliográficas

1. Leonidas cardenas jaramillo fepeg. sistema de abastecimiento de agua potable. [online].; 2010 [cited 2021 octubre 25. available from: <https://dspace.ucuenca.edu.ec/bitstream/123456789/725/1/ti853.pdf>].
2. Aricoché mml. “sistema de abastecimiento de agua potable para cuatro poblados rurales del distrito de lancones”. [online].; 2012 [cited 2021 mayo 18. available from: chrome-extension://efaidnbmnnnibpcajpcglclefindmkaj/viewer.html?pdfurl=https%3a%2f%2fpirhua.udep.edu.pe%2fbitstream%2fhandle%2f11042%2f2053%2fici_192.pdf%3fsequence%3d1&clen=3224575].
3. br: José Bayardo Espinoza Medina bdjprbmigm. evaluación y mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable en la localidad de el sauce, departamento de león. [online].; 2006 [cited 2021 octubre 25. available from: <https://repositorio.unan.edu.ni/4921/1/72449.pdf>].
4. Morales ppg. “ propuesta de rediseño de la red de abastecimiento y distribución de agua potable de la aldea los mixcos “. [online].; 2000 [cited 2021 octubre 25. available from: <http://biblio3.url.edu.gt/tesis/2011/02/01/galindo-pedro/galindo-pedro.pdf>].
5. Bach. Barboza Bardales Jenson Jampier brmmj. a) “mejoramiento, ampliación del servicio de agua potable y creación del servicio de saneamiento básico de los caseríos alto milagro y alto san José, distrito de san Ignacio, provincia de san Ignacio – cajamarca”. – 2017”. [online].; 2019 [cited 2025 octubre 25. available from:

<https://repositorio.uss.edu.pe/bitstream/handle/20.500.12802/6163/barboza%20bardales%20&%20rivera%20montalvan.pdf?sequence=1&isallowed=y>].

6. Serafín ir. b) evaluación y mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío de huargopata, distrito de huacrachuco, provincia de marañón, región huánuco, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – 2021. [online].; 2021 [cited 2021 octubre 25. available from: <http://repositorio.uladech.edu.pe/handle/123456789/22944>].
7. Izquierdo Ramírez ke. a) evaluación y mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable, para su incidencia en la condición sanitaria de la población de trigopampa, distrito de chalaco, provincia de morropón – departamento piura, marzo – 2021. [online].; 2021 [cited 2021 octubre 25. available from: <http://repositorio.uladech.edu.pe/handle/123456789/22924>].
8. Cruz dap. b) evaluación y mejoramiento hidráulico del servicio de aguapotable en los caserios lucumo huasimal, pizarrume, chamelico, quintahuajara y ñangay del distrito de san miguel del faique-huancabamba- piura-2019. [online].; 2019 [cited 2021 octubre 25. available from: http://repositorio.uladech.edu.pe/bitstream/handle/123456789/17465/agua_potable_mejoramiento_puelles%20cruz_dier_%20antony%20.pdf?sequence=1&isallowed=y].
9. Villalta es. crónica: el acceso al agua en el Perú rural durante la pandemia por la covid-19. [online].; 2020 [cited 2022 agosto 12. available from: <https://www.iagua.es/blogs/eduardo-sosa-villalta/cronica-acceso-al-agua-peru-rural-durante-pandemia-covid-19>].

10. Díaz lfp. mejoramiento del sistema de agua potable y saneamiento en la comunidad de cullco belén, distrito de potoni – azángaro – puno. [online].; 2018 [cited 2021 agosto 12. available from: <chrome-extension://efaidnbmnnnibpcajpcgclefindmkaj/https://repositorio.unprg.edu.pe/bitstream/handle/20.500.12893/4166/bc-tes-tmp-2981.pdf?sequence=1&isallowed=y>.
11. Dillon lb. gestión de agua y saneamiento sostenible. [online].; 2017 [cited 2022 agosto 13. available from: [https://sswm.info/es/gass-perspective-es/acerca-de-esta-herramienta/%c2%bfsabes-qu%c3%a9-son-los-sistemas-de-abastecimiento-de-agua%3f#:~:text=los%20sistemas%20de%20abastecimiento%20de%20agua%20son%20aquellos%20que%20permiten,la%20cantidad%20y%20calidad%](https://sswm.info/es/gass-perspective-es/acerca-de-esta-herramienta/%c2%bfsabes-qu%c3%a9-son-los-sistemas-de-abastecimiento-de-agua%3f#:~:text=los%20sistemas%20de%20abastecimiento%20de%20agua%20son%20aquellos%20que%20permiten,la%20cantidad%20y%20calidad%2)
[2](https://sswm.info/es/gass-perspective-es/acerca-de-esta-herramienta/%c2%bfsabes-qu%c3%a9-son-los-sistemas-de-abastecimiento-de-agua%3f#:~:text=los%20sistemas%20de%20abastecimiento%20de%20agua%20son%20aquellos%20que%20permiten,la%20cantidad%20y%20calidad%2).
12. Ayllón fmm. abastecimiento, diseño y construcción de sistemas de agua potable modernizando el aprendizaje y enseñanza en la asignatura de ingeniería sanitaria i. [online].; 2008 [cited 2021 octubre 25. available from: <http://siar.minam.gob.pe/puno/sites/default/files/archivos/public/docs/1522.pdf>.
13. Ministerio de economía y finanzas. ministerio de economía y finanzas. [online].; 2011 [cited 2021 octubre 25. available from: https://www.mef.gob.pe/contenidos/inv_publica/docs/instrumentos_metod/saneamiento/disenio_saneamiento_basico.pdf.
14. Connecting waterpeople. agua. [online].; 2017 [cited 2021 octubre 25.

available from: <https://www.iagua.es/respuestas/que-es-agua/>.

15. Autoridad Nacional del Agua. ley de recursos hídricos. [online].; 2017 [cited 2022 agosto 13. available from: chrome-extension://efaidnbmnnnibpcajpcglclefindmkaj/https://www.ana.gob.pe/sites/default/files/normatividad/files/ley_29338_0_2.pdf.
16. Aquae. la importancia del agua en los seres vivos. [online].; 2018 [cited 2022 agosto 13. available from: https://www.fundacionaquae.org/wiki/importancia-del-agua/?gclid=cj0kcqjw192xbhc7arisahl9akmwznbw6u6dpwnocikw5wshcj8fk2bqb7mpn_xtaweqz_akpnwyewaat25ealw_wcb.
17. En colombia. beneficios del agua. [online].; 2017 [cited 2021 octubre 26. available from: <https://encolombia.com/medio-ambiente/interesa/importancia-del-agua/>.
18. Aristegui maquinaria. cómo funciona una red de abastecimiento de agua potable. [online].; 2016 [cited 2021 octubre 25. available from: <https://www.aristegui.info/como-funciona-una-red-de-abastecimiento-de-agua-potable/>.
19. Arizona c. introduccion a la captacion del agua. [online].; 2015 [cited 2021 octubre 26. available from: <https://cals.arizona.edu/azaqua/aquacultureties/publications/spanish%20whap/gt3%20water%20harvesting.pdf>.
20. Galvez jjo. catilla tecnica: ciclo hidrológico. [online].; 2012 [cited 2021 octubre 26. available from: <https://www.gwp.org/globalassets/global/gwp->

[sam_files/publicaciones/varios/ciclo_hidrologico.pdf](#).

21. Induanalysis. agua subterráneas y superficiales. [online].; 2019 [cited 2021 octubre 26. available from: https://www.induanalysis.com/publicacion/detalle/agua_subterranas_y_superficial_29].
22. Induanalysis. agua subterráneas y superficial. [online].; 2017 [cited 2022 agosto 13. available from: https://www.induanalysis.com/publicacion/detalle/agua_subterranas_y_superficial_29].
23. Valencia J. la importancia de las aguas subterráneas. [online].; 2018 [cited 2021 octubre 26. available from: <http://apusdelagua.blogspot.com/2014/11/importancia-de-las-aguas-subterranas.html>].
24. Siapa. criterios y lineamientos técnicos para factibilidades. sistemas de agua potable. [online].; 2017 [cited 2021 octubre 26. available from: https://www.siapa.gob.mx/sites/default/files/capitulo_2_sistemas_de_agua_potable-1a_parte.pdf].
25. Sagarpa. líneas de conducción. [online].; 2015 [cited 2021 octubre 26. available from: https://sswm.info/sites/default/files/reference_attachments/sagarpa%20s.f.%201%c3%adneas%20de%20conduccion%20por%20gravedad.pdf].
26. Aguasistemas. así es el proceso o etapas para potabilizar el agua. [online].; 2017 [cited 2021 octubre 26. available from: <https://aguasistemas.com.gt/sin->

[categoria/el-proceso-o-etapas-para-potabilizar-el-agua](#)].

27. Organización Panamericana de la Salud. guía para el diseño y construcción de reservorios apoyados. [online].; 2004 [cited 2021 octubre 27. available from:
https://sswm.info/sites/default/files/reference_attachments/ag%20cero%202004.%20dise%20b1o%20y%20construccion%20reservorios%20apoyados.pdf].
28. Organización Panamericana de la salud. guías para el diseño de reservorios elevados de agua potable. [online].; 2005 [cited 2021 27 octubre. available from:
https://sswm.info/sites/default/files/reference_attachments/ops%202005c%20reservorios%20elevados.pdf].
29. Organización Mundial de la Salud (oms). armonizacion de los estandares de agua potable en la america. [online].; 2012 [cited 2021 octubre 27. available from:
https://www.oas.org/dsd/publications/classifications/armoniz.estandaresagua_potable.pdf].
30. Ministerios de Salud. reglamento de la calidad del agua para el consumo humano. [online].; 2011 [cited 2021 octubre 27. available from:
http://www.digesa.minsa.gob.pe/publicaciones/descargas/reglamento_calidad_agua.pdf].
31. Uladech - rectorado. código de ética para la investigación. [online].; 2019 [cited 2021 octubre 28. available from:

<https://www.uladech.edu.pe/images/stories/universidad/documentos/2019/codigo-de-etica-para-la-investigacion-v002.pdf>].

32. Montoya rios jd. c) evaluación y mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable del centro poblado el triunfo, distrito neshuya, provincia de padre abad, región ucayali, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – 2021. [online].; 2021 [cited 2021 octubre 25. available from: http://repositorio.uladech.edu.pe/bitstream/handle/123456789/23653/condicion_sanitaria_montoya_rios_jared_daniel.pdf?sequence=1&isallowed=y].
33. Romani cc. planeta web 2.0 inteligencia colectiva o medios flacso méxico. barcelona / méxico df: reconocimiento-nocomercialsinobraderivada; 2007.
34. Ministerio de vivienda construccion y saneamiento. norma técnica de diseño: opciones tecnológicas para sistemas de saneamiento en el ámbito rural (r.mn° 192 – 2018 – vivienda). [online].; 2018 [cited 2021 octubre 26. available from: <https://www.gob.pe/institucion/vivienda/normas-legales/275920-192-2018-vivienda>].
35. Moros m. sedimentadores. [online].; 2017 [cited 2021 octubre 26. available from: https://sistemamid.com/panel/uploads/biblioteca/2017-01-27_09-43-13139731.pdf].
36. Mendoza j. prefiltro de grava. [online].; 2015 [cited 2021 octubre 26. available from: <https://es.scribd.com/doc/207738283/prefiltro-de-grava>].
37. Marron c. plantas de tratamiento de filtracion lenta. [online].; 1999 [cited 2021 octubre 26. available from: <http://www.funsepa.net/soluciones/pubs/mta0.pdf>].

38. Ministerio de vivienda construccion y saneamiento. norma tecnica de diseño: opciones tecnologicas para el sistema de saneamiento en el ambito rural. [online].; 2018 [cited 2021 octubre 27. available from: <https://cdn.www.gob.pe/uploads/document/file/1743222/anexo%20rm%20192-2018-vivienda%20b.pdf.pdf>].
39. Organizacion mundial de la salud. consumo de agua per capita. [online].; 2017 [cited 2021 octubre 27. available from: https://www.ambientum.com/enciclopedia_medioambiental/aguas/el-consumo-de-agua-en-porcentajes.asp].
40. Unesco. demanda de agua. [online].; 2015 [cited 2021 octubre 27. available from: <http://capacitacion.sirh.ideam.gov.co/homesirh/home/demanda-n3.html>].
41. Ministerios de agricultura. sector agrario , recurso de agua. [online].; 2014 [cited 2021 octubre 27. available from: <https://www.midagri.gob.pe/portal/42-sector-agrario/recurso-agua/329-uso-y-manejo-deagua>].
42. Organización panamericana de la salud. dotacion de agua. [online].; 2018 [cited 2021 octubre 27. available from: <https://cdn.www.gob.pe/uploads/document/file/1743222/anexo%20rm%20192-2018-vivienda%20b.pdf.pdf>].
43. Universidad nacional de ingenieria. poblacion de diseño. [online].; 2013 [cited 2021 octubre 15. available from: <https://es.slideshare.net/nando123978978/poblacion-35199060>].

Anexos

Anexos

Anexo 1. Encuestas

Encuesta realizada para mayor obtención de datos 100 personas.

<u>ENCUESTA REALIZADA A LA POBLACIÓN DE LA LOCALIDAD DE RIOMAR, DISTRITO DE LANCONES, PIURA – 2022.</u>			
AUTOR: FERNADEZ ANTON FRANK KEVIN			
PEGUNTA	DESCRIPCION.	SI	NO
1	¿ CUENTA UD. CON EL SERVICIO DE AGUA POTABLE ?	100	0
2	¿ UD. SABE CUANTAS HORAS AL DIA RECIBE ESTE SERVICIO ?	15	85
3	¿ CREE UD. QUE LE BRINDAN ESTE SERVICIO EN LA HORA ADECUADA?	10	90
4	¿ HA MEJORADO SU CALIDAD DE VIDA ?	100	0
5	¿ CONOCE UD. COMO CAPTAN EL AGUA PARA EL SERVICIO DE AGUA POTABLE ?	38	62
6	¿ CREE UD. QUE ESTE SERVICIO DE AGUA POTABLE HA REDUCIDO CON ALGUNAS ENFEMEDADES ?	73	27
7	¿ REALIZAN ALGUN PAGO POR ESTE SERVICIO ?	100	0
8	¿ CREE UD. QUE LE BRINDAN UN BUEN SERVICIO ?	85	15
9	¿ LA CALIDAD DE AGUA ES LA ADECUADA ?	85	15
10	¿ LA PRESION DEL AGUA CON LA QUE LLEGA A SU DOMICILIO ES LA ADECUADA?	8	92

Encuesta realizada para mayor obtención de datos 100 personas.

FUENTE: Elaboración Propia.

Anexo 2. Memoria de cálculo

Periodo de Diseño

CALCULO HIDRAULICO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE	
TITULO: EVALUACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CENTRO POBLADO PALOMINOS, DISTRITO DE TAMBOGRANDE, PIURA, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA DE LA POBLACIÓN – 2021.	
PERIODO DE DISEÑO	Años
Fuente de abastecimiento	20 años
Obra de captación	20 años
Pozos	20 años
Planta de tratamiento de agua para consumo humano	20 años
Reservorio	20 años
Tuberías de conducción, impulsión y distribución	20 años
Estación de bombeo	20 años
Equipos de bombeo	10 años
Unidad básica de saneamiento (UBS-AH; -C; CC)	10 años
Unidad básica de saneamiento (UBS-HSV)	05 años

FUENTE: Resolución Ministerial N° 192 – 2018

Datos para el cálculo hidráulico del sistema de abastecimiento de agua potable

DATOS PARA EL CALCULO HIDRAULICO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE	
TITULO: EVALUACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CENTRO POBLADO PALOMINOS, DISTRITO DE TAMBOGRANDE, PIURA, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA DE LA POBLACIÓN – 2021.	
DESCRIPCIÓN	
DENSIDAD POBLACIONAL	3.40 hab/viv.
POBLACION ACTUAL	1998 Hab.
COEFICIENTE DE CRECIMIENTO	1.09%

FUENTE: Elaboración propia

Censos Nacionales 2007: XI de Población y VI de Vivienda
Sistema de Consulta de Datos de Centros Poblados (CCPP) y Población Dispersa
Departamento : PIURA




CENSOS NACIONALES 2007:

- [-] FRECUENCIAS
 - [-] Preguntas de Vivienda
 - [-] Preguntas de Hogar
 - [-] Preguntas de Población
 - [-] Promedios
 - [-] Medianas
- [-] CRUCE DE PREGUNTAS
 - [-] Preguntas de Vivienda
 - [-] Preguntas de Hogar
 - [-] Preguntas de Población
 - [-] Preguntas de: Vivienda, Hogar y Población
- [-] LISTA DE PREGUNTAS
 - [-] Preguntas de Vivienda
 - [-] Preguntas de Hogar
 - [-] Preguntas de Población
 - [-] Preguntas de: Vivienda, Hogar y Población
- [-] ESTRUCTURA DE LA POBLACIÓN
 - [-] Población por Grupos de Edad y Sexo
- [-] INDICADORES GEOGRAFICOS
 - [-] Indicadores Geográficos
- [-] SELECCIONES GEOGRÁFICAS

Preguntas de Población

Seleccione una Pregunta:

Nivel de salida:

Seleccionar Provincia ó Distrito:

CEPAL/CELADE Redatam+SP 07/09/2021

Base de datos
...
Área Geográfica
..Dist. Tambo Grande

Frecuencia
de P: Según Sexo

AREA # 0114 Dpto. Piura Prov. Piura Dist. Tambo Grande

Categorías	Casos	%	Acumula
Hombre	49.804	51,64 %	51,64 %
Mujer	46.647	48,36 %	100,00 %
Total	96.451	100,00 %	100,00 %

RESUMEN

Categorías	Casos	%	Acumula
Hombre	49.804	51,64 %	51,64 %
Mujer	46.647	48,36 %	100,00 %
Total	96.451	100,00 %	100,00 %

Fuente: INEI - CPV2007

Datos censales 2027

Fuente: INEz.

CÓDIGO	CENTROS POBLADOS	REGIÓN NATURAL (según piso altitudinal)	ALTITUD (m s.n.m.)	POBLACIÓN CENSADA			VIVIENDAS PARTICULARES		
				Total	Hombre	Mujer	Total	Ocupadas 1/	Desocu- padas
200114	DISTRITO TAMBO GRANDE			107 495	54 804	52 691	29 942	28 763	1 179
0001	TAMBO GRANDE	Chala	76	24 073	11 878	12 195	7 204	6 539	665
0002	EL ALGARROBO KM 50	Chala	135	302	156	146	90	90	-
0003	EL PAPAYO DEL ALGARROBO	Chala	129	744	379	365	215	215	-
0004	BELLA ESPERANZA	Chala	152	296	146	150	80	80	-
0005	SAN FRANCISCO DE ASIS	Chala	148	406	211	195	116	116	-
0007	PACHACUTEK	Chala	116	211	108	103	80	80	-
0008	SANTA ELENA YAHUAR HUACA	Chala	164	475	237	238	132	132	-
0009	INCA ROCA	Chala	147	312	155	157	87	87	-
0010	LLOQUE YUPANQUI	Chala	197	397	196	201	107	107	-
0011	CP11	Chala	188	381	202	179	104	104	-

Datos censales 2027

Fuente: INEI

Cálculos Realizados para el cálculo del volumen del reservorio

CALCULO HIDRAULICO DEL SISTEMA DE BASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE	
A. PERIODO DE DISEÑO	
Fuente de abastecimiento	20 años
Obra de captación	20 años
Pozos	20 años
Planta de tratamiento de agua para consumo humano	20 años
Reservorio	20 años
Tuberías de conducción, impulsión y distribución	20 años
Estación de bombeo	20 años
Equipos de bombeo	10 años
Unidad básica de saneamiento (UBS-AH; -C; CC)	10 años
Unidad básica de saneamiento (UBS-HSV)	05 años
Se asumirá un periodo (Pd) para ambos sistemas de:	20 años
B. NUMERO DE VIVIENDAS	
Número de viviendas actuales que se proyectan con UBS_SU	587 viv.
C. DENSIDAD POBLACIONAL	
La densidad poblacional para la localidad es Dp:	3.40 hab/viv.

D. POBLACION ACTUAL (Pa)

La población actual del ámbito del proyecto, se ha definido por el número de viviendas y la densidad en hab/vivienda

$$Pa = N \cdot viv. \cdot Dp$$

 $Pa =$ 193 hab UBS C/AH_ SU

E. COEFICIENTE DE CRECIMIENTO (r)

El coeficiente de crecimiento se ha calculado por el método geométrico, tomando Datos del INEI - Censo 2007 Y 2017

$$r = \left(\frac{N_t}{N_0} \right)^{\frac{1}{t}} - 1$$

DISTRIT O LANCON ES

 $Po =$ 193 hab 2007
 $Pf =$ 225 hab 2017

$r =$ 1.09%

$r =$ 1.09%

Distrito de Tambogrande. Fuente: Instituto Nacional de Estadística e Informática - INEI (2007 - 2017)

En caso de no existir usar la tasa de crecimiento de una población similar, o en su defecto, la tasa distrital rural

F. POBLACIÓN FUTURA (Pf)

El cálculo de la población futura se ha hecho por el método aritmético, con la siguiente fórmula

$$Pf = Pa * (1 + r * Pd)$$

 $Pf =$ 225 hab UBS C/AH

G. DOTACIÓN (d)

Según RM. 192 - 2018 - VIVIENDA (Guía de opciones tecnológicas para sistemas de abastecimiento de agua para consumo humano y saneamiento en el ámbito rural)

Tabla 1. Dotación de agua según opciones de saneamiento

	REGIÓN	SIN ARRASTRE HIDRAÚLI CO	CON ARRASTRE HIDRAÚLICO	
	Costa	60 l/h/d	90 l/h/d	
	Sierra	50 l/h/d	80 l/h/d	
	Selva	70 l/h/d	100 l/h/d	

Dichas dotaciones consideran consumo proveniente de ducha y lavadero multiusuario. En caso de omitir cualquier de estos elementos, se deberá justificar la dotación a utilizar.

En el caso de piletas públicas la dotación recomendada será:

Piletas 30
públicas l/h/d

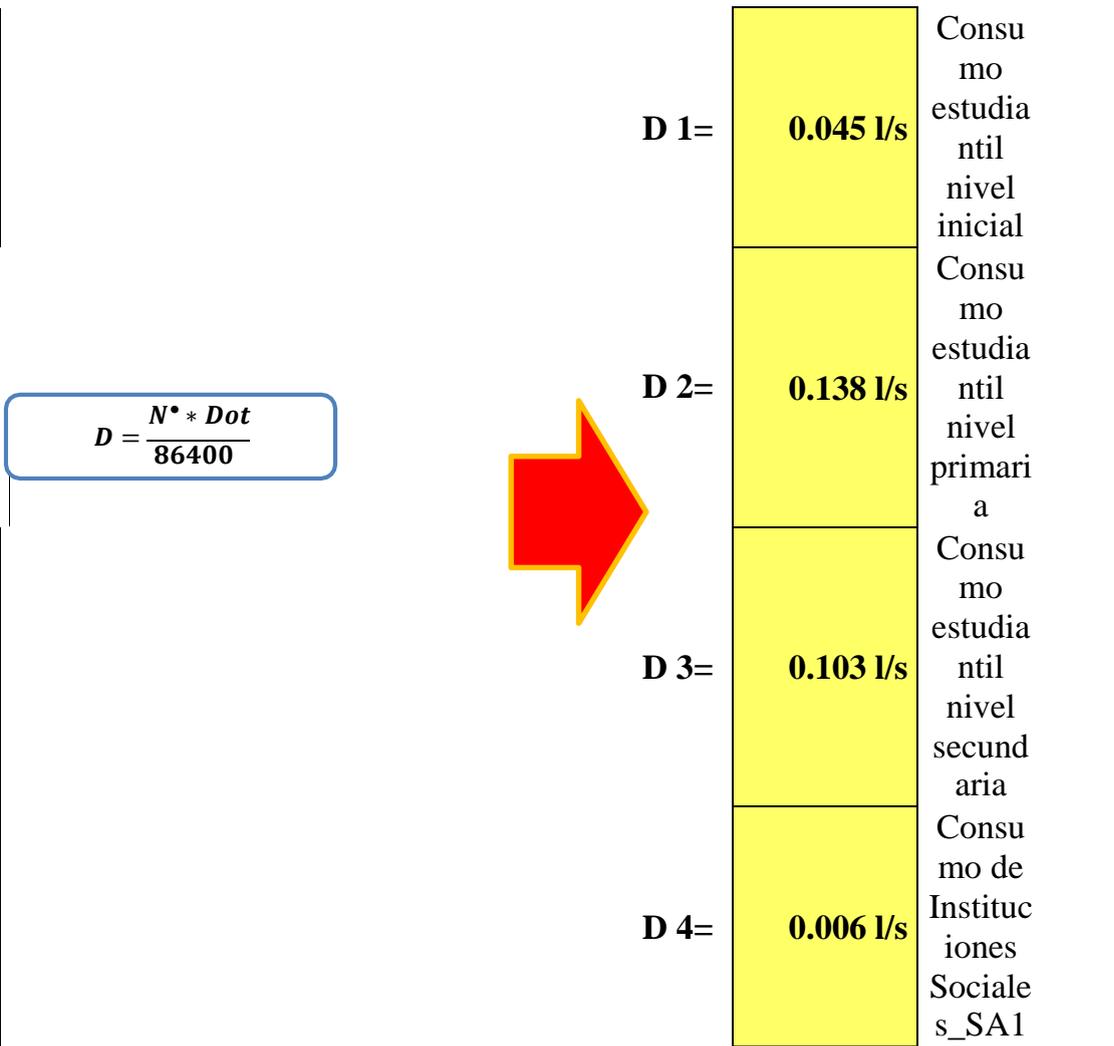
Para instituciones educativas se empleará una dotación de:

20
Educación l/alu
Primaria: m*d
Educación 25
Secundaria l/alu
: m*d

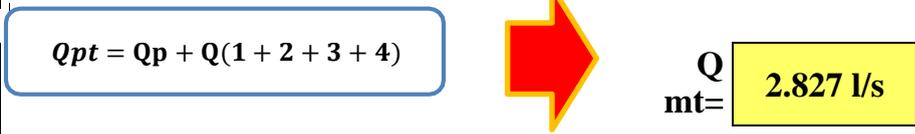
Se utilizará sistema de UBS con arrastre Hidráulico

Dotación: 90
l/h/d

Fórmula para calcular el consumo estudiantil



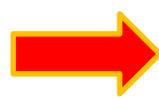
J. CONSUMO PROMEDIO DIARIO ANUAL TOTAL (Q_{pt})



K. CAUDAL PROMEDIO (Q_p) (Producción lt/s)

Según RM 192-2018 VIVIENDA no existen pérdidas físicas.





1/s

L. CONSUMO MÁXIMO DIARIO (Qmd)

Según RM 192-2018 VIVIENDA no existen perdidas físicas.

$$Qmd(l/s) = 1.3 * Qp(l/s)$$



Qmd=

3.6
75
l/s

M. CONSUMO MÁXIMO HORARIO (Qmh)

Según RM 192-2018 VIVIENDA no existen perdidas físicas.

$$Qmh(l/s) = 2.0 * Qp(l/s)$$



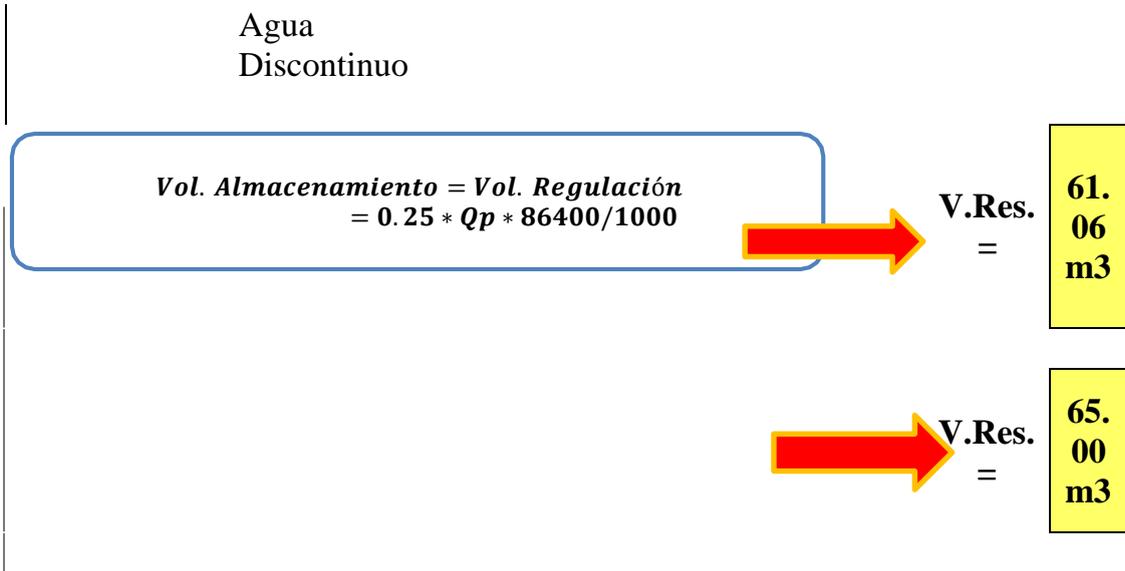
Qmh=

5.6
54
l/s

N. VOLUMEN DEL RESERVORIO

El volumen de almacenamiento será del **25%** de la demanda promedio anual (**Qp**), siempre que el suministro de agua sea continuo. Si el suministro es discontinuo, la capacidad será como mínimo del 30% de Qp.

Suministro de Agua Continuo	25%
Suministro de	30%



Cálculos Realizados para determinar el volumen del reservorio

FUENTE: Elaboración Propia

**Anexo 3. Reglamentos aplicados en los
diseños.**



Resolución Ministerial

N° 192-2018-VIVIENDA



PERÚ

Ministerio de
Vivienda, Construcción
y Saneamiento

**MINISTERIO DE VIVIENDA CONSTRUCCIÓN Y
SANEAMIENTO
DIRECCIÓN DE SANEAMIENTO**

**DIRECCIÓN GENERAL DE POLÍTICAS Y REGULACIÓN EN
CONSTRUCCIÓN Y SANEAMIENTO**

**NORMA TÉCNICA DE DISEÑO: OPCIONES
TECNOLÓGICAS PARA SISTEMAS DE
SANEAMIENTO EN EL ÁMBITO RURAL**

Tabla N° 02.02. Dotación de agua según forma de disposición de excretas

REGIÓN GEOGRÁFICA	DOTACIÓN – UBS SIN ARRASTRE HIDRAULICO (l/hab.d)	DOTACIÓN – UBS CON ARRASTRE HIDRÁULICO (l/hab.d)
COSTA	60	90
SIERRA	50	80
SELVA	70	100

Tabla N° 02.03. Dotación de agua por tipo de abastecimiento

TECNOLOGÍA NO CONVENCIONAL	DOTACIÓN (l/hab.d)
AGUA DE LLUVIA	30

1. CRITERIOS DE DISEÑO PARA SISTEMAS DE AGUA PARA CONSUMO HUMANO

1.1. Parámetros de diseño

a. Período de diseño

El período de diseño se determina considerando los siguientes factores:

- Vida útil de las estructuras y equipos.
- Vulnerabilidad de la infraestructura sanitaria
- Crecimiento poblacional.
- Economía de escala

Como año cero del proyecto se considera la fecha de inicio de la recolección de información e inicio del proyecto, los períodos de diseño máximos para los sistemas de saneamiento deben ser los siguientes:

Tabla N° 03.01. Periodos de diseño de infraestructura sanitaria

ESTRUCTURA	PERIODO DE DISEÑO
✓ Fuente de abastecimiento	20 años
✓ Obra de captación	20 años
✓ Pozos	20 años
✓ Planta de tratamiento de agua para consumo humano (PTAP)	20 años
✓ Reservorio	20 años
✓ Líneas de conducción, aducción, impulsión y distribución	20 años
✓ Estación de bombeo	20 años
✓ Equipos de bombeo	10 años
✓ Unidad Básica de Saneamiento (arrastre hidráulico, compostera y para zona inundable)	10 años
✓ Unidad Básica de Saneamiento (hoyo seco ventilado)	5 años

Fuente: Elaboración propia

b. Población de diseño

Para estimar la población futura o de diseño, se debe aplicar el método aritmético, según la siguiente fórmula:

$$P_d = P_i * \left(1 + \frac{r * t}{100}\right)$$

Donde:

- P_i : Población inicial (habitantes)
- P_d : Población futura o de diseño (habitantes)
- r : Tasa de crecimiento anual (%)
- t : Período de diseño (años)

Es importante indicar:

- ✓ La tasa de crecimiento anual debe corresponder a los períodos intercensales, de la localidad específica.
- ✓ En caso de no existir, se debe adoptar la tasa de otra población con características similares, o en su defecto, la tasa de crecimiento distrital rural.
- ✓ En caso, la tasa de crecimiento anual presente un valor negativo, se debe adoptar una población de diseño, similar a la actual (r = 0), caso contrario, se debe solicitar opinión al INEI.

Para fines de estimación de la proyección poblacional, es necesario que se consideren todos los datos censales del INEI; además, de contar con un padrón de usuarios de la localidad. Este documento debe estar debidamente legalizado, para su validez.

c. Dotación

La dotación es la cantidad de agua que satisface las necesidades diarias de consumo de cada integrante de una vivienda, su selección depende del tipo de opción tecnológica para la disposición sanitaria de excretas sea seleccionada y aprobada bajo los criterios establecidos en el **Capítulo IV** del presente documento, las dotaciones de agua según la opción tecnológica para la disposición sanitaria de excretas y la región en la cual se implemente son:

Tabla N° 03.02. Dotación de agua según opción tecnológica y región (l/hab.d)

REGIÓN	DOTACIÓN SEGÚN TIPO DE OPCION TECNOLÓGICA (l/hab.d)	
	SIN ARRASTRE HIDRÁULICO (COMPOSTERA Y HOYO SECO VENTILADO)	CON ARRASTRE HIDRÁULICO (TANQUE SÉPTICO MEJORADO)
COSTA	60	90
SIERRA	50	80
SELVA	70	100

Fuente: Elaboración propia

Para el caso de piletas públicas se asume 30 l/hab.d. Para las instituciones educativas en zona rural debe emplearse la siguiente dotación:

Tabla N° 03.03. Dotación de agua para centros educativos

DESCRIPCIÓN	DOTACIÓN (l/alumno.d)
Educación primaria e inferior (sin residencia)	20
Educación secundaria y superior (sin residencia)	25
Educación en general (con residencia)	50

Fuente: Elaboración propia

Dotación de agua para viviendas con fuente de agua de origen pluvial

Se asume una dotación de 30 l/hab.d. Esta dotación se destina en prioridad para el consumo de agua de bebida y preparación de alimentos, sin embargo, también se debe incluir un área de aseo personal y en todos los casos la opción tecnológica para la disposición sanitaria de excretas debe ser del tipo seco.

d. Variaciones de consumo

d.1. Consumo máximo diario (Q_{md})

Se debe considerar un valor de 1,3 del consumo promedio diario anual, Q_p de este modo:

$$Q_p = \frac{Dot \times P_d}{86400}$$

$$Q_{md} = 1,3 \times Q_p$$

Donde:

- Q_p : Caudal promedio diario anual en l/s
- Q_{md} : Caudal máximo diario en l/s
- Dot : Dotación en l/hab.d
- P_d : Población de diseño en habitantes (hab)

d.2. Consumo máximo horario (Q_{mh})

Se debe considerar un valor de 2,0 del consumo promedio diario anual, Q_p de este modo:

$$Q_p = \frac{Dot \times P_d}{86400}$$

$$Q_{mh} = 2 \times Q_p$$

Donde:

- Q_p : Caudal promedio diario anual en l/s
- Q_{mh} : Caudal máximo horario en l/s
- Dot : Dotación en l/hab.d
- P_d : Población de diseño en habitantes (hab)

1.2. Tipo de fuentes de abastecimiento de agua

a. Criterios para la determinación de la fuente

La fuente de abastecimiento se debe seleccionar de acuerdo a los siguientes criterios:

- Calidad de agua para consumo humano.
- Caudal de diseño según la dotación requerida.
- Menor costo de implementación del proyecto.
- Libre disponibilidad de la fuente.

b. Rendimiento de la fuente

Todo proyecto debe considerar evaluar el rendimiento de la fuente, verificando que la cantidad de agua que suministre la fuente sea mayor o igual al caudal máximo diario. En caso contrario, debe buscarse otras fuentes complementarias de agua.

c. Necesidad de estaciones de bombeo

En función de la ubicación del punto de captación y la localidad, los sistemas pueden requerir de una estación de bombeo, a fin de impulsar el agua hasta un reservorio o Planta de Tratamiento de Agua Potable (PTAP). Debe procurarse obviar este tipo de infraestructura, debido al incremento del costo de operación y mantenimiento del sistema, salvo sea la única solución se puede incluir en el planteamiento técnico.

d. Calidad de la fuente de abastecimiento

Para verificar la necesidad de una PTAP, debe tomarse muestras de agua de la fuente y analizarlas, la eficiencia de tratamiento del agua de la PTAP para hacerla de consumo humano debe cumplir lo establecido en el Reglamento de la calidad del agua para el consumo humano (DIGESA-MINSA) y sus modificatorias.

Asimismo, debe tenerse en cuenta la clasificación de los cuerpos de agua, según los estándares de calidad ambiental (ECA-AGUA), toda vez que definen si un cuerpo de agua puede ser utilizado para consumo humano, según la fuente de donde proceda. El Decreto Supremo N° 002-2008-MINAM y sus normas modificatorias o complementarias por el que se aprueban los Estándares Nacionales de Calidad Ambiental para Agua, define:

- Tipo A1: aguas que pueden ser potabilizadas con desinfección (fuente subterránea o pluvial).
- Tipo A2: aguas que pueden ser potabilizadas con tratamiento convencional (fuente superficial).

Tabla N° 03.04. Criterios de Estandarización de Componentes Hidráulicos

COMPONENTE HIDRÁULICO	CRITERIO SECUNDARIO	DESCRIPCIÓN
Manantial de Ladera	Población final y Dotación	Para un caudal máximo diario "Q _{md} " menor o igual a 0,50 l/s, se diseña con 0,50 l/s, para un "Q _{md} " mayor a 0,50 l/s y hasta 1,00 l/s, se diseña con 1,00 l/s y así sucesivamente.
Manantial de Fondo		
Línea de Conducción	X	
CRP para Conducción		Para un caudal máximo diario "Q _{md} " menor o igual a 0,50 l/s, se diseña con 0,50 l/s, para un "Q _{md} " mayor a 0,50 l/s y hasta 1,00 l/s, se diseña con 1,00 l/s y así sucesivamente.
Válvula de Aire	X	
Válvula de Purga	X	
Reservorio Apoyado de 5, 10, 15, 20 y 40 m ³	Población final y Dotación	Para un volumen calculado menor o igual a 5 m ³ , se selecciona una estructura de almacenamiento de 5 m ³ , para un volumen mayor a 5 m ³ y hasta 10 m ³ , se selecciona una estructura de almacenamiento de 10 m ³ y así sucesivamente. Para los volúmenes no considerados, debe tenerse en cuenta lo siguiente: i) debe diseñarse estructuras con un volumen múltiplo de 5, ii) debe considerarse los diseños propuestos como referencia para nuevas estructuras
Caseta de Válvulas de Reservorio		Típicos para modelos pequeños y de pared curva para un reservorio de gran tamaño
Sistema de Desinfección		
Cerco perimétrico para Reservorio		
Línea de Aducción		Para un caudal máximo diario "Q _{md} " menor o igual a 0,50 l/s, se diseña con 0,50 l/s, para un "Q _{md} " mayor a 0,50 l/s y hasta 1,00 l/s, se diseña con 1,00 l/s y así sucesivamente.
Red de distribución y Conexión domiciliaria	X	
Conexión domiciliaria	X	
Captación de agua de lluvia		Se realiza la captación de agua de lluvia por ser la única solución posible ante la falta de fuente

Para que el proyectista utilice adecuadamente los componentes desarrollados para expediente técnico acerca de los componentes hidráulicos de abastecimiento de agua para consumo humano, deben seguir los siguientes pasos:

- ✓ Realizar el cálculo del caudal máximo diario (Q_{md})
- ✓ Determinar el Q_{md} de diseño según el Q_{md} real

Tabla N° 03.05. Determinación del Q_{md} para diseño

RANGO	Q _{md} (REAL)	SE DISEÑA CON:
1	< de 0,50 l/s	0,50 l/s
2	0,50 l/s hasta 1,0 l/s	1,0 l/s
3	> de 1,0 l/s	1,5 l/s

- ✓ En la Tabla N° 03.04., se menciona cuáles son los componentes hidráulicos diseñados en base al criterio del redondeo del Q_{md}
- ✓ Para el caso de depósitos de almacenamiento de agua como cisternas y reservorios se tiene el siguiente criterio:

Tabla N° 03.06. Determinación del Volumen de almacenamiento

RANGO	V_{alm} (REAL)	SE UTILIZA:
1 – Reservorio	$\leq 5 \text{ m}^3$	5 m^3
2 – Reservorio	$> 5 \text{ m}^3$ hasta $\leq 10 \text{ m}^3$	10 m^3
3 – Reservorio	$> 10 \text{ m}^3$ hasta $\leq 15 \text{ m}^3$	15 m^3
4 – Reservorio	$> 15 \text{ m}^3$ hasta $\leq 20 \text{ m}^3$	20 m^3
5 – Reservorio	$> 20 \text{ m}^3$ hasta $\leq 40 \text{ m}^3$	40 m^3
1 – Cisterna	$\leq 5 \text{ m}^3$	5 m^3
2 – Cisterna	$> 5 \text{ m}^3$ hasta $\leq 10 \text{ m}^3$	10 m^3
3 – Cisterna	$> 10 \text{ m}^3$ hasta $\leq 20 \text{ m}^3$	20 m^3

De resultar un volumen de almacenamiento fuera del rango, el proyectista debe realizar el cálculo de este para un volumen múltiplo de 5 siguiendo el mismo criterio de la Tabla N° 03.06.

2.5. MANANTIAL DE LADERA

Cuando se realiza la protección de una vertiente que aflora a una superficie inclinada con carácter puntual o disperso. Consta de una protección al afloramiento, una cámara húmeda donde se regula el caudal a utilizarse.

Componentes Principales

Para el diseño de las captaciones de manantiales deben considerarse los siguientes componentes:

- Cámara de protección, para las captaciones de fondo y ladera es muy importante no perturbar el flujo de agua que emerge de la vertiente. La cámara de protección debe tener dimensiones y formas, tales que, se adapten a la localización de las vertientes y permitan captar el agua necesaria para el proyecto. Debe contar con losa removible o accesible (bruñido) para mantenimiento del lecho filtrante.
- Tuberías y accesorios, el material de las tuberías y accesorios deben ser inertes al contacto con el agua natural. Los diámetros se deben calcular en función al caudal máximo diario, salvo justificación razonada. En el diseño de las estructuras de captación, deben preverse válvulas, accesorios, tubería de limpieza, rebose y tapa de inspección con todas las protecciones sanitarias correspondientes. Al inicio de la tubería de conducción se debe instalar su correspondiente canastilla.
- Cámara de recolección de aguas, para las tomas de bofedal, es importante que la cámara de recolección se ubique fuera del terreno anegadizo y permita la recolección del agua de todas las tomas (pueden haber más de un dren).

- Protección perimetral, la zona de captación debe estar adecuadamente protegida para evitar la contaminación de las aguas. Debe tener canales de drenaje en la parte superior y alrededor de la captación para evitar la contaminación por las aguas superficiales.

Criterios de Diseño.

Para el dimensionamiento de la captación es necesario conocer el caudal máximo de la fuente, de modo que el diámetro de los orificios de entrada a la cámara húmeda sea suficiente para captar este caudal o gasto. Conocido el gasto, se puede diseñar la distancia entre el afloramiento y la cámara, el ancho de la pantalla, el área de orificio y la altura de

la cámara húmeda sobre la base de una velocidad de entrada no muy alta (se recomienda $\leq 0,6$ m/s) y al coeficiente de contracción de los orificios.

Determinación del ancho de la pantalla

Para determinar el ancho de la pantalla es necesario conocer el diámetro y el número de orificios que permitirán fluir el agua desde la zona de afloramiento hacia la cámara húmeda.

$$Q_{\max} = V_2 \times C_d \times A$$

$$A = \frac{Q_{\max}}{V_2 \times C_d}$$

Q_{\max} : gasto máximo de la fuente (l/s)

C_d : coeficiente de descarga (valores entre 0.6 a 0.8)

g : aceleración de la gravedad (9.81 m/s²)

H : carga sobre el centro del orificio (valor entre 0.40m a 0.50m)

- Cálculo de la velocidad de paso teórica (m/s):

$$V_{2t} = C_d \times \sqrt{2gH}$$

Velocidad de paso asumida: $v_2 = 0.60$ m/s (el valor máximo es 0.60m/s, en la entrada a la tubería)

Por otro lado:

$$D = \sqrt{\frac{4A}{\pi}}$$

Donde:

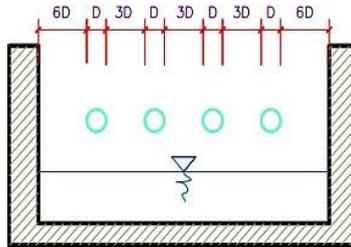
D : diámetro de la tubería de ingreso (m)

- Cálculo del número de orificios en la pantalla:

$$N_{\text{ORIF}} = \frac{\text{Área del diámetro teórico}}{\text{Área del diámetro asumido}} + 1$$

$$N_{\text{ORIF}} = \left(\frac{Dt}{Da}\right)^2 + 1$$

Ilustración N° 03.21. Determinación de ancho de la pantalla



Conocido el número de orificios y el diámetro de la tubería de entrada se calcula el ancho de la pantalla (b), mediante la siguiente ecuación:

$$b = 2 \times (6D) + N_{\text{ORIF}} \times D + 3D \times (N_{\text{ORIF}} - 1)$$

- Cálculo de la distancia entre el punto de afloramiento y la cámara húmeda

$$H_f = H - h_o$$

Donde:

H : carga sobre el centro del orificio (m)

h_o : pérdida de carga en el orificio (m)

H_f : pérdida de carga afloramiento en la captación (m)

Determinamos la distancia entre el afloramiento y la captación:

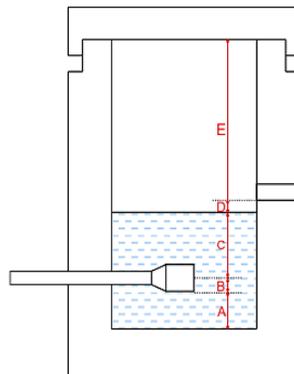
$$L = \frac{H_f}{0.30}$$

Donde:

L : distancia afloramiento – captación (m)

- Cálculo de la altura de la cámara
Para determinar la altura total de la cámara húmeda (Ht), se considera los elementos identificados que se muestran en la siguiente figura:

Ilustración N° 03.22. Cálculo de la cámara húmeda



$$H_t = A + B + C + D + E$$

Donde:

- A : altura mínima para permitir la sedimentación de arenas, se considera una altura mínima de 10 cm
- B : se considera la mitad del diámetro de la canastilla de salida.
- D : desnivel mínimo entre el nivel de ingreso del agua de afloramiento y el nivel de agua de la cámara húmeda (mínimo de 5 cm).
- E : borde libre (se recomienda mínimo 30 cm).
- C : altura de agua para que el gasto de salida de la captación pueda fluir por la tubería de conducción (se recomienda una altura mínima de 30 cm).

$$C = 1.56 \frac{v^2}{2g} = 1.56 \frac{Q_{md}^2}{2g \times A^2}$$

Donde:

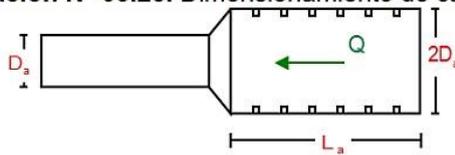
- Q_{md} : caudal máximo diario (m^3/s)
- A : área de la tubería de salida (m^2)

Dimensionamiento de la canastilla

Para el dimensionamiento de la canastilla, se considera que el diámetro de la canastilla debe ser dos veces el diámetro de la tubería de salida a la línea de conducción (DC); que el área total de ranuras (A_t) debe ser el doble del área de la tubería de conducción (AC) y que la longitud de la canastilla (L) sea mayor a 3DC y menor de 6DC.

$$H_f = H - h_o$$

Ilustración N° 03.23. Dimensionamiento de canastilla



Diámetro de la Canastilla

El diámetro de la canastilla debe ser dos veces el diámetro de la línea de conducción

Longitud de la Canastilla

Se recomienda que la longitud de la canastilla sea mayor a $3D_a$ y menor que $6D_a$:

$$3D_a < L_a < 6D_a$$

Debemos determinar el área total de las ranuras (A_{TOTAL}):

$$A_{TOTAL} = 2A$$

El valor de A_{total} debe ser menor que el 50% del área lateral de la granada (A_g)

$$A_g = 0,5 \times D_g \times L$$

Determinar el número de ranuras:

$$N^{\circ}_{ranuras} = \frac{\text{Área total de ranura}}{\text{Área de ranura}}$$

Dimensionamiento de la tubería de rebose y limpia

En la tubería de rebose y de limpia se recomienda pendientes de 1 a 1,5%

- Cálculo de la tubería de rebose y limpia tienen el mismo diámetro:

$$D_r = \frac{0,71 \times Q^{0,38}}{h_f^{0,21}}$$

Tubería de rebose

Donde:

Q_{max} : gasto máximo de la fuente (l/s)

h_f : pérdida de carga unitaria en (m/m) - (valor recomendado: 0.015 m/m)

D_r : diámetro de la tubería de rebose (pulg)

2.9. LÍNEA DE CONDUCCIÓN

Es la estructura que permite conducir el agua desde la captación hasta la siguiente estructura, que puede ser un reservorio o planta de tratamiento de agua potable. Este componente se diseña con el caudal máximo diario de agua; y debe considerar: anclajes, válvulas de purga, válvulas de aire, cámaras rompe presión, cruces aéreos, sifones. El material a emplear debe ser PVC; sin embargo, bajo condiciones expuestas, es necesario que la tubería sea de otro material resistente.

Ilustración N° 03.31. Línea de Conducción



✓ Caudales de Diseño

La Línea de Conducción debe tener la capacidad para conducir como mínimo, el caudal máximo diario (Q_{md}), si el suministro fuera discontinuo, se debe diseñar para el caudal máximo horario (Q_{mh}).

La Línea de Aducción debe tener la capacidad para conducir como mínimo, el caudal máximo horario (Q_{mh}).

✓ Velocidades admisibles

Para la línea de conducción se debe cumplir lo siguiente:

- La velocidad mínima no debe ser inferior a 0,60 m/s.
- La velocidad máxima admisible debe ser de 3 m/s, pudiendo alcanzar los 5 m/s si se justifica razonadamente.

✓ Criterios de Diseño

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

$$v = \frac{1}{n} * R_h^{2/3} * i^{1/2}$$

Donde:

V : velocidad del fluido en m/s

n : coeficiente de rugosidad en función del tipo de material

- Hierro fundido dúctil 0,015
- Cloruro de polivinilo (PVC) 0,010
- Polietileno de Alta Densidad (PEAD) 0,010

R_h : radio hidráulico

I : pendiente en tanto por uno

- Cálculo de diámetro de la tubería:

Para tuberías de diámetro superior a 50 mm, Hazen-Williams:

$$H_f = 10,674 * [Q^{1,852} / (C^{1,852} * D^{4,86})] * L$$

Donde:

H_f : pérdida de carga continua, en m.

Q : Caudal en m^3/s

D : diámetro interior en m

C : Coeficiente de Hazen Williams (adimensional)

- Acero sin costura C=120
- Acero soldado en espiral C=100
- Hierro fundido dúctil con revestimiento C=140
- Hierro galvanizado C=100
- Polietileno C=140
- PVC C=150

L : Longitud del tramo, en m.

Para tuberías de diámetro igual o menor a 50 mm, Fair - Whipple:

$$H_f = 676,745 * [Q^{1,751} / (D^{4,753})] * L$$

Donde:

- H_f : pérdida de carga continua, en m.
 Q : Caudal en l/min
 D : diámetro interior en mm

Salvo casos fortuitos debe cumplirse lo siguiente:

- La velocidad mínima no será menor de 0,60 m/s.
- La velocidad máxima admisible será de 3 m/s, pudiendo alcanzar los 5 m/s si se justifica razonadamente.

2.9.3. CÁMARA ROMPE PRESIÓN PARA LÍNEA DE CONDUCCIÓN

La diferencia de nivel entre la captación y uno o más puntos en la línea de conducción, genera presiones superiores a la presión máxima que puede soportar la tubería a instalar. Es en estos casos, que se sugiere la instalación de cámaras rompe-presión cada 50 m de desnivel.

Para ello, se recomienda:

- ✓ Una sección interior mínima de 0,60 x 0,60 m, tanto por facilidad constructiva como para permitir el alojamiento de los elementos.
- ✓ La altura de la cámara rompe presión se calcula mediante la suma de tres conceptos:
 - Altura mínima de salida, mínimo 10 cm
 - Resguardo a borde libre, mínimo 40 cm
 - Carga de agua requerida, calculada aplicando la ecuación de Bernoulli para que el caudal de salida pueda fluir.
- ✓ La tubería de entrada a la cámara estará por encima de nivel del agua.
- ✓ La tubería de salida debe incluir una canastilla de salida, que impida la entrada de objetos en la tubería.
- ✓ La cámara dispondrá de un aliviadero o rebose.
- ✓ El cierre de la cámara rompe presión será estanco y removible, para facilitar las operaciones de mantenimiento.

- ✓ Cálculo de la Cámara Rompe Presión

Del gráfico:

- A : altura mínima (0.10 m)
H : altura de carga requerida para que el caudal de salida pueda fluir
BL : borde libre (0.40 m)
Ht : altura total de la Cámara Rompe Presión

$$H_t = A + H + B_L$$

- ✓ Para el cálculo de carga requerida (H)

$$H = 1,56 \times \frac{V^2}{2g}$$

Con menor caudal se necesitan menor dimensión de la cámara rompe presión, por lo tanto, la sección de la base debe dar facilidad del proceso constructivo y por la

instalación de accesorios, por lo que se debe considerar una sección interna de 0,60 x 0,60 m.

✓ Cálculo de la Canastilla

Se recomienda que el diámetro de la canastilla sea 2 veces el diámetro de la tubería de salida.

$$D_c = 2D$$

La longitud de la canastilla (L) debe ser mayor 3D y menor que 6D

$$3D < L < 6D$$

Área de ranuras:

$$A_s = \frac{\pi D_s^2}{4}$$

Área de A_t no debe ser mayor al 50% del área lateral de la granada (A_g)

$$A_g = 0.5 \times D_g \times L$$

El número de ranuras resulta:

$$N^{\circ} \text{ ranuras} = \frac{\text{Área total de ranura}}{\text{Área de ranura}}$$

✓ Rebose

La tubería de rebose se calcula mediante la ecuación de Hazen y Williams (C= 150)

$$D = 4,63 \times \frac{Q_{md}^{0,38}}{C^{0,38} \times S^{0,21}}$$

Donde:

D : diámetro (pulg)

Qmd : caudal máximo diario (l/s)

S : pérdida de carga unitaria (m/m)

2.9.5. VÁLVULA DE AIRE

- Son dispositivos hidromecánicos previstos para efectuar automáticamente la expulsión y entrada de aire a la conducción, necesarias para garantizar su adecuada explotación y seguridad.
- Las necesidades de entrada/salida de aire a las conducciones, son las siguientes:
 - Evacuación de aire en el llenado o puesta en servicio de la conducción, aducción e impulsión.
 - Admisión de aire en las operaciones de descarga o rotura de la conducción, para evitar que se produzcan depresiones o vacío.
 - Expulsión continua de las bolsas o burbujas de aire que aparecen en el seno del flujo de agua por arrastre y desgasificación (purgado).
- Según las funciones que realicen, podemos distinguir los siguientes tipos de válvulas de aireación:
 - Purgadores: Eliminan en continuo las bolsas o burbujas de aire de la conducción.
 - Ventosas bifuncionales: Realizan automáticamente la evacuación/admisión de aire.
 - Ventosas trifuncionales: Realizan automáticamente las tres funciones señaladas.

- Se deben disponer válvulas de aire/purgas en los siguientes puntos de la línea de agua:
 - Puntos altos relativos de cada tramo de la línea de agua, para expulsar aire mientras la instalación se está llenando y durante el funcionamiento normal de la instalación, así como admitir aire durante el vaciado.
 - Cambios marcados de pendiente, aunque no correspondan a puntos altos relativos.
 - Al principio y al final de tramos horizontales o con poca pendiente y en intervalos de 400 a 800 m.
 - Aguas arriba de caudalímetros para evitar imprecisiones de medición causadas por aire atrapado.
 - En la descarga de una bomba, para la admisión y expulsión de aire en la tubería de impulsión.
 - Aguas arriba de una válvula de retención en instalaciones con bombas sumergidas, pozos profundos y bombas verticales.
 - En el punto más elevado de un sifón para la expulsión de aire, aunque debe ir equipada con un dispositivo de comprobación de vacío que impida la admisión de aire en la tubería.

✓ Memoria de cálculo hidráulico

Válvula de aire manual

- ✓ Para sistemas de abastecimiento de agua en el ámbito rural, se recomienda una sección interior mínima de 0,60 x 0,60 m², tanto por facilidad constructiva, como para permitir el alojamiento de los elementos.
- ✓ La estructura será de concreto armado $f'c = 210 \text{ kg/cm}^2$ cuyas dimensiones internas son 0,60 m x 0,60 m x 0,70 m, para el cual se utilizará cemento portland tipo I.

Válvula de aire automática

- ✓ Para sistemas de abastecimiento de agua en el ámbito rural, se recomienda una sección interior mínima de 0,60 x 0,60 m², tanto por facilidad constructiva como para permitir el alojamiento de los elementos.

- ✓ La estructura será de concreto armado $f'c=210 \text{ kg/cm}^2$ cuyas dimensiones internas son 0,60 m x 0,60 m x 0,70 m, para el cual se utilizará cemento portland tipo I.

2.9.6. VÁLVULA DE PURGA

- Es una derivación instalada sobre la tubería a descargar, provista de una válvula de interrupción (compuerta o mariposa, según diámetro) y un tramo de tubería hasta un punto de desagüe apropiado.
- Todo tramo de las redes de aducción o conducción comprendido entre ventosas consecutivas debe disponer de uno o más desagües instalados en los puntos de inferior cota. Siempre que sea posible los desagües deben acometer a un punto de descarga o pozo de absorción. El dimensionamiento de los desagües se debe efectuar teniendo en cuenta las características del tramo a desaguar: longitud, diámetro y desnivel; y las limitaciones al vertido.

- ✓ Cálculo hidráulico
 - ✓ Los sedimentos acumulados en los puntos bajos de la línea de conducción con topografía accidentada provocan la reducción del área de flujo del agua, siendo necesario instalar válvulas de purga que permitan periódicamente la limpieza de tramos de tuberías.
 - ✓ La estructura sea de concreto armado $f'c = 210 \text{ kg/cm}^2$, cuyas dimensiones internas son $0,60 \text{ m} \times 0,60 \text{ m} \times 0,70 \text{ m}$ y el dado de concreto simple $f'c = 140 \text{ kg/cm}^2$, para ello se debe utilizar el tipo de concreto según los estudios realizados.
 - ✓ El cierre de la cámara será estanco y removible, para facilitar las operaciones de mantenimiento.

2.14. RESERVORIO

El reservorio debe ubicarse lo más próximo a la población y en una cota topográfica que garantice la presión mínima en el punto más desfavorable del sistema.

Criterios de diseño

El volumen de almacenamiento debe ser del 25% de la demanda diaria promedio anual (Q_p), siempre que el suministro de agua de la fuente sea continuo. Si el suministro es discontinuo, la capacidad debe ser como mínimo del 30% de Q_p .

Se deben aplicar los siguientes criterios:

- Disponer de una tubería de entrada, una tubería de salida una tubería de rebose, así como una tubería de limpia. Todas ellas deben ser independientes y estar provistas de los dispositivos de interrupción necesarios.
 - La tubería de entrada debe disponer de un mecanismo de regulación del llenado, generalmente una válvula de flotador.
 - La tubería de salida debe disponer de una canastilla y el punto de toma se debe situar 10 cm por encima de la solera para evitar la entrada de sedimentos.
- La embocadura de las tuberías de entrada y salida deben estar en posición opuesta para forzar la circulación del agua dentro del mismo.
- El diámetro de la tubería de limpia debe permitir el vaciado en 2 horas.
- Disponer de una tubería de rebose, conectada a la tubería de limpia, para la libre descarga del exceso de caudal en cualquier momento. Tener capacidad para evacuar el máximo caudal entrante.
- Se debe instalar una tubería o bypass, con dispositivo de interrupción, que conecte las tuberías de entrada y salida, pero en el diseño debe preverse sistemas de reducción de presión antes o después del reservorio con el fin de evitar sobre presiones en la distribución. No se debe conectar el bypass por períodos largos de tiempo, dado que el agua que se suministra no está clorada.
- La losa de fondo del reservorio se debe situar a cota superior a la tubería de limpia y siempre con una pendiente mínima del 1% hacia esta o punto dispuesto.
- Los materiales de construcción e impermeabilización interior deben cumplir los requerimientos de productos en contacto con el agua para consumo humano. Deben contar con certificación NSF 61 o similar en país de origen.
- Se debe garantizar la absoluta estanqueidad del reservorio.
- El reservorio se debe proyectar cerrado. Los accesos al interior del reservorio y a la cámara de válvulas deben disponer de puertas o tapas con cerradura.
- Las tuberías de ventilación del reservorio deben ser de dimensiones reducidas para impedir el acceso a hombres y animales y se debe proteger mediante rejillas que dificulten la introducción de sustancias en el interior del reservorio.

- El reservorio se debe proyectar cerrado. Los accesos al interior del reservorio y a la cámara de válvulas deben disponer de puertas o tapas con cerradura.
- Las tuberías de ventilación del reservorio deben ser de dimensiones reducidas para impedir el acceso a hombres y animales y se debe proteger mediante rejillas que dificulten la introducción de sustancias en el interior del reservorio.
- Para que la renovación del aire sea lo más completa posible, conviene que la distancia del nivel máximo de agua a la parte inferior de la cubierta sea la menor posible, pero no inferior a 30 cm a efectos de la concentración de cloro.
- Se debe proteger el perímetro del reservorio mediante cerramiento de fábrica o de valla metálica hasta una altura mínima de 2,20 m, con puerta de acceso con cerradura.
- Es necesario disponer una entrada practicable al reservorio, con posibilidad de acceso de materiales y herramientas. El acceso al interior debe realizarse mediante escalera de peldaños anclados al muro de recinto (inoxidables o de polipropileno con fijación mecánica reforzada con epoxi).
- Los dispositivos de interrupción, derivación y control se deben centralizar en cajas o casetas, o cámaras de válvulas, adosadas al reservorio y fácilmente accesibles.
- La cámara de válvulas debe tener un desagüe para evacuar el agua que pueda verterse.
- Salvo justificación razonada, la desinfección se debe realizar obligatoriamente en el reservorio, debiendo el proyectista adoptar el sistema más apropiado conforme a la ubicación, accesibilidad y capacitación de la población.

2.14.1. CASETA DE VÁLVULAS DE RESERVORIO

La caseta de válvulas es una estructura de concreto y/o mampostería que alberga el sistema hidráulico del reservorio, en el caso reservorios el ambiente es de paredes planas, salvo el reservorio de 70 m³, en este caso el reservorio es de forma cilíndrica, en este caso, una de las paredes de la caseta de válvulas es la pared curva del reservorio.

La puerta de acceso es metálica y debe incluir ventanas laterales con rejas de protección.

En el caso del reservorio de 70 m³, desde el interior de la caseta de válvulas nace una escalera tipo marinera que accede al techo mediante una ventana de inspección y de allí se puede ingresar al reservorio por su respectiva ventana de inspección de 0,60 x 0,60 m con tapa metálica y dispositivo de seguridad.

Las consideraciones por tener en cuenta son las siguientes:

- **Techos**
Los techos serán en concreto armado, pulido en su superficie superior para evitar filtración de agua en caso se presenten lluvias, en el caso de reservorios de gran tamaño, el techo acabara con ladrillo pastelero asentados en torta de barro y tendrán junta de dilatación según el esquema de techos.

- Paredes

Los cerramientos laterales serán de concreto armado en el caso de los reservorios de menor tamaño, en el caso del reservorio de 70 m³, la pared estará compuesto por ladrillo K.K. de 18 huecos y cubrirán la abertura entre las columnas estructurales del edificio. Éstos estarán unidos con mortero 1:4 (cemento: arena gruesa) y se prevé el tarrajeo frotachado interior y exterior con revoque fino 1:4 (cemento: arena fina).

Las paredes exteriores serán posteriormente pintadas con dos manos de pintura látex para exteriores, cuyo color será consensuado entre el Residente y la Supervisión. El acabado de las paredes de la caseta será de tarrajeo frotachado pintado en látex y el piso de cemento pulido bruñado a cada 2 m.

- Pisos

Los pisos interiores de la caseta serán de cemento pulido y tendrán un bruñado a cada 2 m en el caso de reservorios grandes.

- Pisos en Veredas Perimetrales

En vereda el piso será de cemento pulido de 1 m de ancho, bruñado cada 1 m y, tendrá una junta de dilatación cada 5 m.

El contrazócalo estará a una altura de 0,30 m del nivel del piso acabado y sobresaldrá 1 cm al plomo de la pared. Estos irán colocados tanto en el interior como en el exterior de la caseta de válvulas.

- Escaleras

En el caso sea necesario, la salida de la caseta hacia el reservorio, se debe colocar escaleras marineras de hierro pintadas con pintura epóxica anticorrosivas con pasos espaciados a cada 0.30 m.

- Escaleras de Acceso

Las escaleras de acceso a los reservorios (cuando sean necesarias), serán concebidas para una circulación cómoda y segura de los operadores, previendo un paso aproximado

a los 0,18 m. Se han previsto descansos intermedios cada 17 pasos como máximo, cantidad de escalones máximos según reglamento.

- Veredas Perimetrales

Las veredas exteriores serán de cemento pulido, bruñado cada 1 m y junta de dilatación cada 5 m.

- Aberturas

Las ventanas serán metálicas, tanto las barras como el marco y no deben incluir vidrios para así asegurar una buena ventilación dentro del ambiente, sólo deben llevar una malla de alambre N°12 con cocada de 1".

La puerta de acceso a la caseta (en caso sea necesaria) debe ser metálica con plancha de hierro soldada espesor 3/32" con perfiles de acero de 1.½" x 1.½" y por 6 mm de espesor.

2.14.2. SISTEMA DE DESINFECCIÓN

Este sistema permite asegurar que la calidad del agua se mantenga un periodo más y esté protegida durante su traslado por las tuberías hasta ser entregado a las familias a través de las conexiones domiciliarias. Su instalación debe estar lo más cerca de la línea de

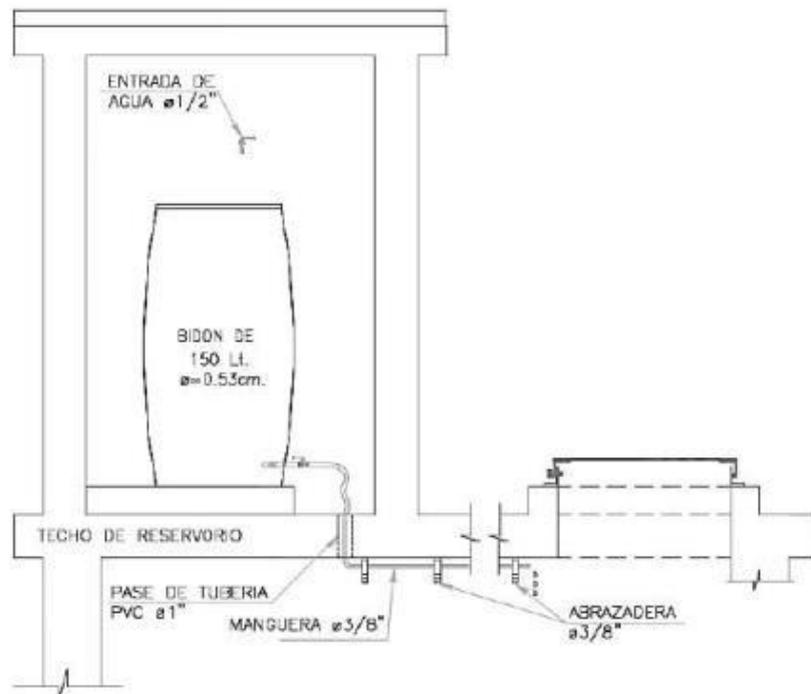
entrada de agua al reservorio y ubicado donde la iluminación natural no afecte la solución de cloro contenido en el recipiente.

El cloro residual activo se recomienda que se encuentre como mínimo en 0,3 mg/l y máximo a 0,8 mg/l en las condiciones normales de abastecimiento, superior a este último son detectables por el olor y sabor, lo que hace que sea rechazada por el usuario consumidor.

Para su construcción debe utilizarse diferentes materiales y sistemas que controlen el goteo por segundo o su equivalente en ml/s, no debiéndose utilizar metales ya que pueden corroerse por el cloro.

a. Sistema de Desinfección por Goteo

Ilustración N° 03.57. Sistema de desinfección por goteo



- Cálculo del peso de hipoclorito de calcio o sodio necesario

$$P = Q * d$$

Donde:

P : peso de cloro en gr/h

Q : caudal de agua a clorar en m³/h

d : dosificación adoptada en gr/m³

- Cálculo del peso del producto comercial en base al porcentaje de cloro

$$P_c = P * 100/r$$

Donde:

P_c : peso producto comercial gr/h

r : porcentaje del cloro activo que contiene el producto comercial (%)

- Cálculo del caudal horario de solución de hipoclorito (q_s) en función de la concentración de la solución preparada. El valor de "q_s" permite seleccionar el equipo dosificador requerido

$$q_s = P_c * \frac{100}{c}$$

Donde:

P_c : peso producto comercial gr/h

q_s : demanda horaria de la solución en l/h, asumiendo que la densidad de 1 litro de solución pesa 1 kg

c : concentración solución (%)

- Calculo del volumen de la solución, en función del tiempo de consumo del recipiente en el que se almacena dicha solución

$$V_s = q_s * t$$

Donde:

V_s : volumen de la solución en lt (correspondiente al volumen útil de los recipientes de preparación).

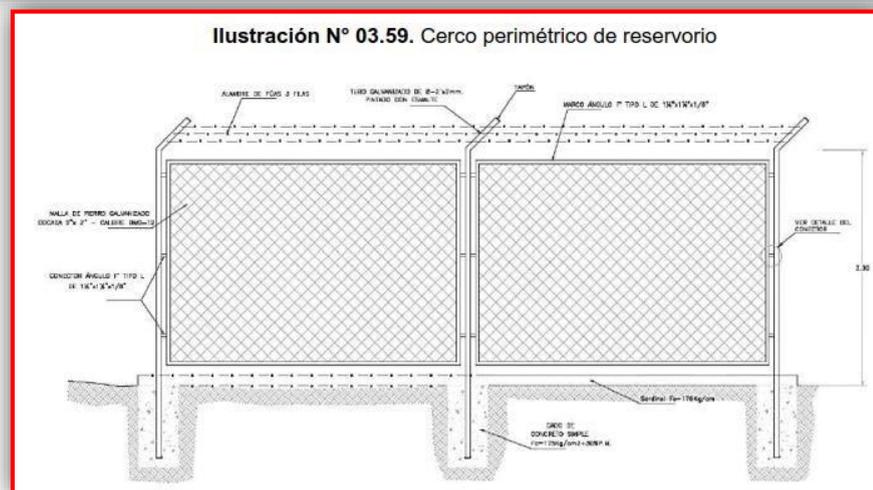
t : tiempo de uso de los recipientes de solución en horas h

t se ajusta a ciclos de preparación de: 6 horas (4 ciclos), 8 horas (3 ciclos) y 12 horas (2 ciclos) correspondientes al vaciado de los recipientes y carga de nuevo volumen de solución

2.14.3. CERCO PERIMÉTRICO PARA RESERVOIRIO

El cerco perimétrico idóneo en zonas rurales para reservorios por su versatilidad, durabilidad, aislamiento al exterior y menor costo es a través de una malla de las siguientes características:

- Con una altura de 2,30 m dividido en paños con separación entre postes metálicos de 3,00 m y de tubo de 2" F°G°.
- Postes asentados en un dado de concreto simple $f'c = 175 \text{ kg/cm}^2 + 30\%$ de P.M.
- Malla de F°G° con cocada de 2" x 2" calibre BWG = 12, soldadas al poste metálico con un conector de Angulo F tipo L de 1 1/4" x 1 1/4" x 1/8".
- Los paños están coronados en la parte superior con tres hileras de alambres de púas y en la parte inferior estarán sobre un sardinel de $f'c = 175 \text{ kg/cm}^2$.



2.15. LÍNEA DE ADUCCIÓN

Para el trazado de la línea debe tenerse en cuenta lo siguiente:

- ✓ Se debe evitar pendientes mayores del 30% para evitar altas velocidades, e inferiores al 0,50%, para facilitar la ejecución y el mantenimiento.
- ✓ Con el trazado se debe buscar el menor recorrido, siempre y cuando esto no conlleve excavaciones excesivas u otros aspectos. Se evitarán tramos de difícil acceso, así como zonas vulnerables.
- ✓ En los tramos que discurren por terrenos accidentados, se suavizará la pendiente del trazado ascendente pudiendo ser más fuerte la descendente, refiriéndolos siempre al sentido de circulación del agua.
- ✓ Evitar cruzar por terrenos privados o comprometidos para evitar problemas durante la construcción y en la operación y mantenimiento del sistema.
- ✓ Mantener las distancias permisibles de vertederos sanitarios, márgenes de ríos, terrenos aluviales, nivel freático alto, cementerios y otros servicios.
- ✓ Utilizar zonas que sigan o mantengan distancias cortas a vías existentes o que por su topografía permita la creación de caminos para la ejecución, operación y mantenimiento.
- ✓ Evitar zonas vulnerables a efectos producidos por fenómenos naturales y antrópicos.
- ✓ Tener en cuenta la ubicación de las canteras para los préstamos y zonas para la disposición del material sobrante, producto de la excavación.
- ✓ Establecer los puntos donde se ubicarán instalaciones, válvulas y accesorios, u otros accesorios especiales que necesiten cuidados, vigilancia y operación.

Diseño de la línea de aducción

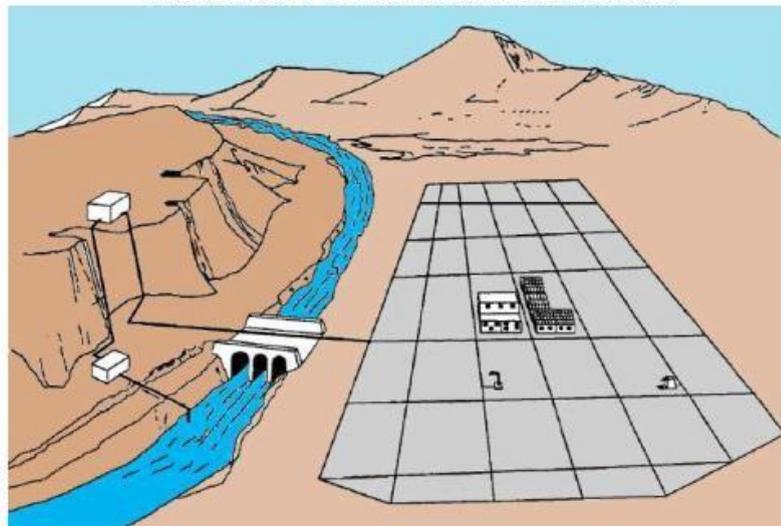
- Caudal de diseño
La Línea de Aducción tendrá capacidad para conducir como mínimo, el caudal máximo horario (Qmh).
- Carga estática y dinámica
La carga estática máxima aceptable será de 50 m y la carga dinámica mínima será de 1 m.

- Diámetros
El diámetro se diseñará para velocidades mínima de 0,6 m/s y máxima de 3,0 m/s. El diámetro mínimo de la línea de aducción es de 25 mm (1") para el caso de sistemas rurales.
- Dimensionamiento
Para el dimensionamiento de la tubería, se tendrán en cuenta las siguientes condiciones:
 - ✓ La línea gradiente hidráulica (L.G.H.)
La línea gradiente hidráulica estará siempre por encima del terreno. En los puntos críticos se podrá cambiar el diámetro para mejorar la pendiente.
 - ✓ Pérdida de carga unitaria (h_f)
Para el propósito de diseño se consideran:
 - Ecuaciones de Hazen y Williams para diámetros mayores a 2", y
 - Ecuaciones de Fair Whipple para diámetros menores a 2".

2.16. REDES DE DISTRIBUCIÓN

Es un componente del sistema de agua potable, el mismo que permite llevar el agua tratada hasta cada vivienda a través de tuberías, accesorios y conexiones domiciliarias.

Ilustración N° 03.62. Redes de distribución



Aspectos Generales

Para la red de distribución se debe cumplir lo siguiente:

- Las redes de distribución se deben diseñar para el caudal máximo horario (Q_{mh}).
- Los diámetros mínimos de las tuberías principales para redes cerradas deben ser de 25 mm (1"), y en redes abiertas, se admite un diámetro de 20 mm ($\frac{3}{4}$ ") para ramales.
- En los cruces de tuberías no se debe permitir la instalación de accesorios en forma de cruz y se deben realizar siempre mediante piezas en tee de modo que forme el tramo recto la tubería de mayor diámetro. Los diámetros de los accesorios en tee, siempre que existan comercialmente, se debe corresponder con los de las tuberías que unen, de forma que no sea necesario intercalar reducciones.
- La red de tuberías de abastecimiento de agua para consumo humano debe ubicarse siempre en una cota superior sobre otras redes que pudieran existir de aguas grises.

Velocidades admisibles

Para la red de distribución se debe cumplir lo siguiente:

- La velocidad mínima no debe ser menor de 0,60 m/s. En ningún caso puede ser inferior a 0,30 m/s.
- La velocidad máxima admisible debe ser de 3 m/s.

Velocidades admisibles

Para la red de distribución se debe cumplir lo siguiente:

- La velocidad mínima no debe ser menor de 0,60 m/s. En ningún caso puede ser inferior a 0,30 m/s.
- La velocidad máxima admisible debe ser de 3 m/s.

Trazado

El trazado de la red se debe ubicar preferentemente en terrenos públicos siempre que sea posible y se deben evitar terrenos vulnerables.

Materiales

El material de la tubería que conforma la red de distribución debe ser de PVC y compatible con los accesorios que se instale para las conexiones prediales.

Presiones de servicio.

Para la red de distribución se deberá cumplir lo siguiente:

Velocidades admisibles

Para la red de distribución se debe cumplir lo siguiente:

- La velocidad mínima no debe ser menor de 0,60 m/s. En ningún caso puede ser inferior a 0,30 m/s.
- La velocidad máxima admisible debe ser de 3 m/s.

Trazado

El trazado de la red se debe ubicar preferentemente en terrenos públicos siempre que sea posible y se deben evitar terrenos vulnerables.

Materiales

El material de la tubería que conforma la red de distribución debe ser de PVC y compatible con los accesorios que se instale para las conexiones prediales.

Presiones de servicio.

Para la red de distribución se deberá cumplir lo siguiente:

- La presión mínima de servicio en cualquier punto de la red o línea de alimentación de agua no debe ser menor de 5 m.c.a. y
- La presión estática no debe ser mayor de 60 m.c.a.

De ser necesario, a fin de conseguir las presiones señaladas se debe considerar el uso de cámaras distribuidora de caudal y reservorios de cabecera, a fin de sectorizar las zonas de presión.

Criterios de Diseño

Existen dos tipos de redes:

a. Redes malladas

Son aquellas redes constituidas por tuberías interconectadas formando circuitos cerrados o mallas. Cada tubería que reúna dos nudos debe tener la posibilidad de ser seccionada y desaguada independientemente, de forma que se pueda proceder a realizar una reparación en ella sin afectar al resto de la malla. Para ello se debe disponer a la salida de los dos nudos válvulas de corte.

El diámetro de la red o línea de alimentación debe ser aquél que satisfaga las condiciones hidráulicas que garanticen las presiones mínimas de servicio en la red.

Para la determinación de los caudales en redes malladas se debe aplicar el método de la densidad poblacional, en el que se distribuye el caudal total de la población entre los "i" nudos proyectados.

El caudal en el nudo es:

$$Q_i = Q_p * P_i$$

Donde:

Q_i : Caudal en el nudo "i" en l/s.

Q_p : Caudal unitario poblacional en l/s.hab.

$$Q_p = \frac{Q_t}{P_t}$$

Donde:

Q_t : Caudal máximo horario en l/s.

P_t : Población total del proyecto en hab.

P_i : Población de área de influencia del nudo "i" en hab.

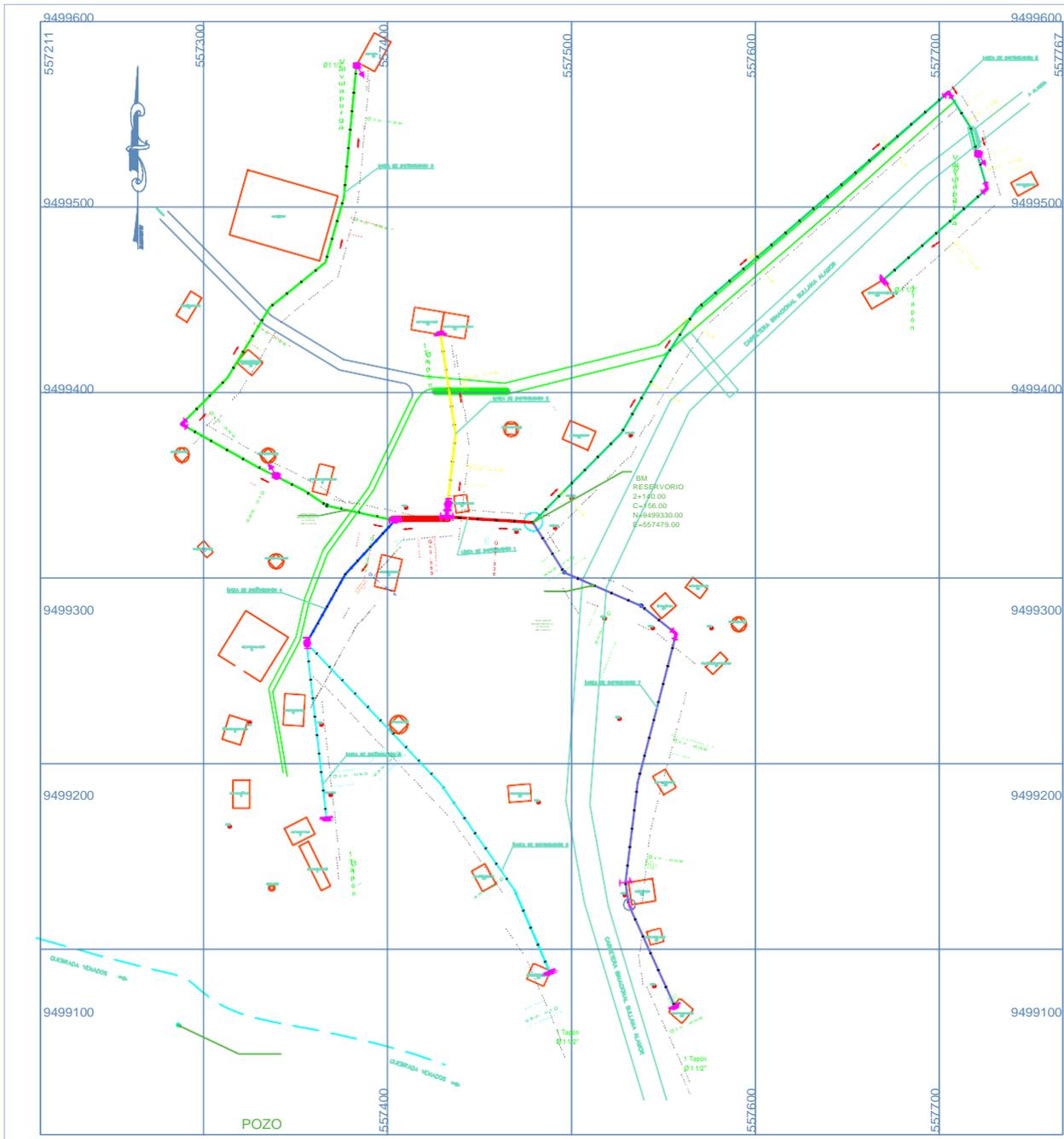
Para el análisis hidráulico del sistema de distribución, puede utilizarse el método de Hardy Cross o cualquier otro equivalente.

El dimensionamiento de redes cerradas debe estar controlado por dos condiciones:

- El flujo total que llega a un nudo es igual al que sale.
- La pérdida de carga entre dos puntos a lo largo de cualquier camino es siempre la misma.

Estas condiciones junto con las relaciones de flujo y pérdida de carga nos dan sistemas de ecuaciones, los cuales pueden ser resueltos por cualquiera de los métodos matemáticos de balanceo.

Anexo 4. Planos



Nº	PROPIETARIOS
1	JAVIER VALDIVIEZO FREYRE
2	ALEX VALDIVIEZO TORRES
3	ESWIN RODRIGUEZ OBLEA
4	JESUS NATIVO CARRASCO HERRERA
5	ORAN GF RODRIGUEZ OBI FA
6	JOSE ALFREDO RUGEL CARREÑO -2
7	WILLIAM RODRIGUEZ OBLEA
8	MILTON RODRIGUEZ OBLEA
9	SANTOS AMEDO CARRASCO HERRERA
10	ALDO ANDY IN FANTE GARCES
11	YESSICA GODOS INFANTE
12	ALEXANDER GODOS INFANTE
13	JAVIER CASTILLO
14	YESSICA GODOS INFANTE
15	SEGUNDO GUMERCINDO GODOS ALMEST
16	SEGUNDO INFANTE GODOS
17	SANTOS ALEJANDRO LIDÉÑA RUIZ



LEYENDA	
SÍMBOLO	DESCRIPCIÓN
[Red dashed line]	LOTE
[Green line]	LOTE EN CONSTRUCCIÓN
[Blue line]	LÍMITE DE QUERADA
[Cyan line]	CAMINO DE TROCHA
[Purple line]	ANTIGUA CARRETERA
[Red line]	CARRETERA SELLADA - ALAMOR
[Red circle]	POSTE DE ELECTRIFICACIÓN

PROYECTO: EVALUACIÓN Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE LA LOCALIDAD DE RIOMAR, DISTRITO DE RIOMAR, DEPARTAMENTO DE PIURA, PARA SU INCORPORACIÓN AL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE LA CIUDAD DE PIURA

ELABORADO: [Redacted]

PLANO: PLANO DE RED DISTRIBUIDA

AutoCAD SHX Text
2023-01-27 12:57:36

LINEA DE DISTRIBUCION 8

AutoCAD SHX Text
2023-01-27 12:57:36

LINEA DE DISTRIBUCION 3

AutoCAD SHX Text
2023-01-27 12:57:36

LINEA DE DISTRIBUCION 2

AutoCAD SHX Text
2023-01-27 12:57:36

LINEA DE DISTRIBUCION 1

AutoCAD SHX Text
2023-01-27 12:57:36

LINEA DE DISTRIBUCION 6

AutoCAD SHX Text
2023-01-27 12:57:36

LINEA DE DISTRIBUCION 5

AutoCAD SHX Text
2023-01-27 12:57:36

ING. JOSE CARLOS CAMPOS LOPEZ
C#147240, PIURA, REGION PIURA

PLANTA DE CASSETAS DE VALVULAS

DETALLE ARMADURA DEL
TECHO DE CAJA DE VALVULAS

ISOMETRICO DE TUBERIAS

TUBERIA SALIDA Ø = 2"
ACCESORIOS CANT

TUBERIA REBOSE Ø = 2"
ACCESORIOS CANT

TUBERIA ENTRADA 1 1/2"
ACCESORIOS CANT

TUBERIA SALIDA Ø = 1 1/2"
ACCESORIOS CANT

TUBERIA LIMPIEZA Ø = 1/2"
ACCESORIOS CANT

Tubería de entrada	Tubería de salida	Tubería de rebose
Ø 1 1/2"	Ø 2" y 1 1/2"	Ø 2"

ELEVACION CASSETAS DE VALVULAS

DE VALVULAS Y RESERVORIO

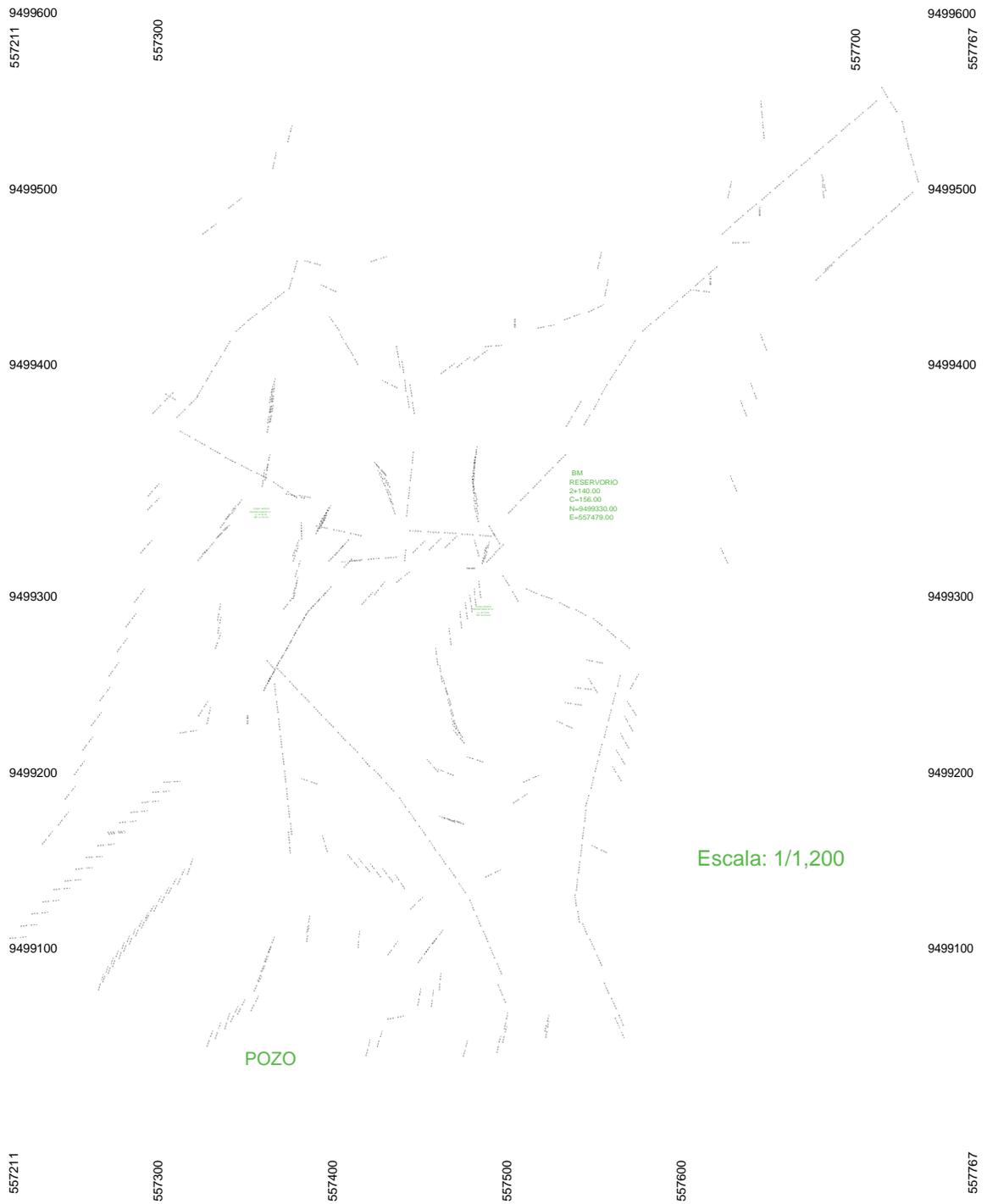
ULADECH

PROYECTO:
EVALUACION Y MEJORAMIENTO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DE LA LOCALIDAD DE ROMAN, DISTRITO DE LANCHOES, PROVINCIA DE SULLANA, DEPARTAMENTO DE PIURA, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICION SANITARIA DE LA POBLACION - 2022

UBICACION
Departamento: PIURA
Provincia: SULLANA

PLANO:
COMPONENTE:

CASETA DE VALVULAS PLANTA Y CORTE
SISTEMA DE AGUA POTABLE LÁMINA Nº:



BM
RESERVORIO
2+140.00
C+158.00
N=9499330.00
E=557479.00

POZO

Escala: 1/1,200

NECES DE DISTRIBUCION DE AGUA POTABLE		
DESCRIPCION	SIMBOLO	LONGITUD
LINA DE DISTRIBUCION 1.0" P.V.C CLASE 7		7500 m
LINA DE DISTRIBUCION 1.0" P.V.C CLASE 7		8816 m
LINA DE DISTRIBUCION 1.0" P.V.C CLASE 7		3541 m
LINA DE DISTRIBUCION 1.0" P.V.C CLASE 7		8218 m
LINA DE DISTRIBUCION 1.0" P.V.C CLASE 7		2284 m
LINA DE DISTRIBUCION 1.0" P.V.C CLASE 7		1400 m
LINA DE DISTRIBUCION 1.0" P.V.C CLASE 7		311 m
LINA DE DISTRIBUCION 1.0" P.V.C CLASE 7		1877 m

LEYENDA

- SIMBOLO DESCRIPCION
- LOTE
- LOTE EN CONSTRUCCION
- LIMITE DE QUEBRADA
- CAMINO DE TROCHA
- ANTIGUA CARRETERA

informe final

INFORME DE ORIGINALIDAD

8%

INDICE DE SIMILITUD

8%

FUENTES DE INTERNET

0%

PUBLICACIONES

6%

TRABAJOS DEL
ESTUDIANTE

FUENTES PRIMARIAS

1

repositorio.uladech.edu.pe

Fuente de Internet

8%

Excluir citas

Activo

Excluir coincidencias < 4%

Excluir bibliografía

Activo