



UNIVERSIDAD CATÓLICA LOS ÁNGELES  
CHIMBOTE

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

**DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE  
AGUA POTABLE EN EL CASERÍO PUERTO IRENE,  
DISTRITO DE SARAYACU, PROVINCIA DE UCAYALI,  
REGIÓN LORETO, PARA SU INCIDENCIA EN LA  
CONDICIÓN SANITARIA DE LA POBLACIÓN – 2023  
TESIS PARA OPTAR EL TÍTULO PROFESIONAL DE  
INGENIERO CIVIL**

AUTOR

**MAZ REATEGUI, WILLY BEZARD**

**ORCID: 0000-0002-0753-1408**

ASESOR

**LEÓN DE LOS RÍOS, GONZALO MIGUEL**

**ORCID: 0000-0002-1666-830X**

**CHIMBOTE – PERÚ**

**2023**

## **1. Título de la tesis.**

Diseño del Sistema de Abastecimiento de Agua Potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – 2023.

## **2. Equipo de Trabajo**

Autor

**Maz Reategui, Willy Bezard**

**ORCID: 0000-0002-0753-1408**

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

Asesor

**León De Los Ríos, Gonzalo Miguel**

**ORCID: 0000-0002-1666-830X**

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

Presidente

**Sotelo Urbano, Johanna del Carmen**

**ORCID ID: 0000-0001-9298-4059**

Miembro

**Bada Alayo, Delva Flor**

**ORCID ID: 0000-0002-8238-679X**

Miembro

**Lazaro Díaz, Saul Heysen**

**ORCID ID: 0000-0002-7569-9106**

### **3. Hoja de firma del jurado y asesor**



Sotelo Urbano, Johanna del Carmen

Presidente

Bada Alayo, Delva Flor

Miembro

Lazaro Díaz, Saul Heysen

Miembro

León De Los Ríos, Gonzalo Miguel

Asesor

#### **4. Hoja de agradecimiento y/o dedicatoria**

## **Agradecimiento**

Agradecer en primer lugar al todo poderoso Dios, por la vida y la sabiduría de poder lograr ser profesional, por su bendición, donde ilumina mi camino a lograr mis objetivos.

Agradecer a mis padres por su apoyo incondicional y motivarme a siempre salir adelante en todo lo que me proponga.

## **Dedicatoria**

Este logro tan importante lo dedico a mis padres por siempre estar a mi lado en las buenas y malas, y que jamás dejaron de confiar en mi sabiduría, para lograr mis metas.

## 5. Resumen y abstract

### Resumen

La presente investigación consistió en el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, donde se tuvo como objetivo general; Realizar el diseño de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – 2023. La metodología que se aplicó en la investigación fue de tipo correlacional, nivel cualitativo y cuantitativo, de diseño descriptivo no experimental de corte transversal. El resultado es el diseño un pozo tubular con profundidad de 90 m, de un Ø de 4 pulg, con un entubado de PVC C-10 de un Ø de 6 pulg, en una longitud de 68 m, y entubado con tubería filtro de e PVC C-10 de un Ø 4 pulg ranurado en una longitud de 22 m, se indica que el diseño de perforación del pozo tubular es de un Ø de 6 pulg, ya que tendrá grava de un Ø de 2 pulg ambos extremos. La cual servirá de empaque para la tubería de PVC C-10, el agua que se impulsará mediante una moto bomba electromecánica de 4 hp. Se diseña un tanque elevado de concreto armado de 12 m<sup>3</sup>, proyectada con una población a 20 años, la línea de aducción será con PVC C-10 de un Ø 1 ½ pulg, se ha diseñado la instalación de un rebose con tubería PVC C-10 de un Ø de 3 pulg. Las redes de distribución de tuberías de PVC C-10 de un Ø 1 ½ pulg y Ø 1 pulg, considerando los accesorios de PVC –C10, en codos, tees, uniones, etc, las conexiones domiciliarias está comprendido en la instalación de tuberías de PVC C-10 de un Ø ½ pulg, los cuales empalmaran a la red de matriz de agua potable.

**Palabra clave:** Sistema de abastecimiento agua potable, diseño del sistema, condición sanitaria.

## Abstract

The present investigation consisted of the design of the drinking water supply system in the Puerto Irene hamlet, where the general objective was; Carry out the design of drinking water supply in the Puerto Irene hamlet, Sarayacu district, Ucayali province, Loreto region, for its impact on the sanitary condition of the population - 2023. The methodology applied in the investigation was correlational. , qualitative and quantitative level, of non-experimental descriptive cross-sectional design. The result is the design of a tubular well with a depth of 90 m, of a  $\varnothing$  of 4 in, with a casing of PVC C-10 of a  $\varnothing$  of 6 in, in a length of 68 m, and casing with filter pipe of e PVC C-10 of a  $\varnothing$  4 in slotted in a length of 22 m, it is indicated that the perforation design of the tubular well is of a  $\varnothing$  of 6 in, since it will have gravel of a  $\varnothing$  of 2 in both ends. Which will serve as packaging for the PVC C-10 pipe, the water that will be propelled by a 4 hp electromechanical motorcycle pump. An elevated reinforced concrete tank of 12 m<sup>3</sup> is designed, projected with a population of 20 years, the adduction line will be with PVC C-10 of  $\varnothing$  1 ½ inches, the installation of an overflow with PVC C-pipe has been designed. 10 of a  $\varnothing$  of 3 in. The distribution networks of PVC C-10 pipes of  $\varnothing$  1 ½ in. and  $\varnothing$  1 in., considering the PVC-C10 accessories, in elbows, tees, unions, etc., household connections are included in the installation of pipes of PVC C-10 of a  $\varnothing$  ½ inch, which will be connected to the drinking water matrix network.

Key word: Drinking water supply system, system design, sanitary condition.

## 6. Contenido

<b>1. Título de la tesis.</b> .....	<b>ii</b>
<b>2. Equipo de Trabajo</b> .....	<b>iii</b>
<b>3. Hoja de firma del jurado y asesor</b> .....	<b>iv</b>
<b>4. Hoja de agradecimiento y/o dedicatoria</b> .....	<b>vi</b>
<b>5. Resumen y abstract</b> .....	<b>ix</b>
<b>6. Contenido</b> .....	<b>xi</b>
<b>7. Índice de figuras, gráficos, tablas, cuadros y fotografías</b> .....	<b>xiii</b>
<b>I. Introducción</b> .....	<b>1</b>
<b>II. Revisión de literatura</b> .....	<b>3</b>
2.1 Antecedentes.....	3
2.2 Bases teóricas de la investigación.....	14
<b>III. Hipótesis</b> .....	<b>27</b>
<b>IV. Metodología</b> .....	<b>28</b>
4.1 Diseño de la investigación.....	28
4.2 Población y muestra.....	29
4.3 Definición y operacionalización de las variables e indicadores .....	30
4.4 Técnicas e instrumentos de recolección de datos .....	31
4.5 Plan de análisis .....	32
4.6 Matriz de consistencia .....	34
4.7 Principios éticos.....	37

<b>V. Resultados.....</b>	<b>39</b>
5.1 Resultados.....	39
5.2 Análisis de resultados .....	48
<b>VI. Conclusiones.....</b>	<b>50</b>
<b>Aspectos complementarios .....</b>	<b>52</b>
<b>Recomendaciones .....</b>	<b>52</b>
<b>Referencias bibliográficas .....</b>	<b>53</b>
<b>Anexos .....</b>	<b>60</b>
Anexo 1. Instrumentos de recolección de datos .....	61
Anexo 2. Consentimiento informado.....	65
Anexo 3. Norma Técnica de Diseño.....	68
Anexo 4. Norma Técnica I.S. 010 .....	133
Anexo 5. Cálculos hidráulicos .....	143
Anexo 6. Planos del diseño.....	150
Anexo 7. Panel fotográfico .....	158



## **7. Índice de figuras, gráficos, tablas, cuadros y fotografías**

## **Figuras**

<b>Figura 1.</b> Caserio Puerto Irene .....	15
<b>Figura 2.</b> Agua .....	16
<b>Figura 3.</b> Agua potable .....	17
<b>Figura 4.</b> Sistema de abastecimiento .....	19
<b>Figura 5.</b> Sistemas de agua potable para el ámbito rural. ....	26

## **Gráficos**

<b>Grafico 01.</b> Cantidad de agua potable.....	45
<b>Grafico 02.</b> Cobertura de agua. ....	46
<b>Grafico 03.</b> Continuidad de agua. ....	46
<b>Grafico 04.</b> Calidad de agua.....	47

## **Tablas**

<b>Tabla 1.</b> Periodo de diseño de la infraestructura.....	20
--	----

## **Cuadros**

<b>Cuadro 01.</b> Definición y operacionalización de variables.....	30
<b>Cuadro 02.</b> Matriz de consistencia. ....	34
<b>Cuadro 03.</b> Aplicación del Algoritmo de selección.....	39
<b>Cuadro 04.</b> Datos de diseño.....	40
<b>Cuadro 05.</b> Memoria de cálculo de diseño. ....	41
<b>Cuadro 06.</b> Memoria de cálculo de la línea de impulsión. ....	42
<b>Cuadro 07.</b> Memoria de cálculo de la línea de aducción.....	43
<b>Cuadro 08.</b> Se describe en el cuadro 08 el cálculo de la red de agua. ....	44

## I. Introducción

Para Para la vida humana, la disponibilidad de un agua de calidad, es el reto más grande para los países sub desarrollados. Según Stakeholders, “Cerca de 16 % de la población en el país no tiene acceso a un sistema de abastecimiento de agua potable y alrededor del 35 %, no cuenta con un sistema de alcantarillado, el 62 % de aguas servidas no es apta para el consumo, considerando que las plantas de tratamiento no son sofisticadas para hacer agua potable. “Durante los 10 años ha surgido la elaboración de diversos proyectos para que las poblaciones de zonas rurales tengan acceso de agua potable, donde se mejore las condiciones de salubridad. La presente investigación se centra en mejorar la condición sanitaria de la población del caserío Puerto Irene, que se ubica en el distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, en las coordenadas 528822.00 E, 9354352.00 N, donde en la actualidad, la población del caserío Pueblo Libre, no tiene accesibilidad a ningún sistema de abastecimiento de agua potable, donde la población se viene abasteciendo de agua de un pozo excavado y el agua que consumen no garantiza que sea potable, frente a esta necesidad de obtener un sistema de abastecimiento de agua potable se plantea el siguiente **enunciado del problema** ¿El “diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, mejorará la condición sanitaria de la población - 2023?”, para dar respuesta a la interrogancia se tiene como **objetivo general**, “Realizar el diseño de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – 2023”, a su vez se considera los siguientes **objetivos específicos**, Establecer el sistema de abastecimiento de agua potable en el

Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023, Elaborar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023, Determinar los parámetros de los componentes de diseño abastecimiento de agua potable e en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023, y “Determinar la incidencia en la condición sanitaria del caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023,” Determinar la dotación del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023, la investigación se **justificara** ante la necesidad, donde en la actualidad la población no cuenta con servicio básico de agua de calidad, donde el agua que consume genera en la población malestares gastrointestinales, la recopilación de datos, antecedentes y referencias relevante del caserío Puerto Irene, influyeran en la obtención de resultados confiables para el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable. La **metodología** que se aplicara en el presente estudio de investigación es de tipo correlaciona, de nivel cuantitativo y cualitativo, donde el diseño es descriptiva no experimental, donde en desarrollar las variables, además **la muestra** en esta investigación estará constituida por el sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023. La **delimitación temporal** se realizará entre los meses de diciembre del 2022 a marzo 2023 y estará en la **delimitación espacial** estará comprendido en el periodo enero a marzo del 2023, en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto.

## **II. Revisión de literatura**

### **2.1 Antecedentes**

#### **2.1.1 Antecedentes internacionales**

Como me dice Mogro (2), En su tesis sobre; Diseño de los sistemas de agua potable y de alcantarillado de la Comunidad Recinto Pedro Velez Moran, ubicada en la parroquia Rosario, cantón El Empalme, provincia del Guayas – Ecuador, Este proyecto tiene como objetivo analizar el diseño del sistema de agua potable, red de alcantarillado y planta de tratamiento, en la etapa de pre factibilidad, ubicado en el Recinto Pedro Vélez Morán de la Parroquia El Rosario Cantón El Empalme provincia del Guayas. Se plantea el suministro de agua potable de forma eficiente a través del caudal de un pozo que se encuentra en esta comunidad, impulsado por un sistema de bombeo y aireadores con el fin de eliminar metales pasados posteriormente se efectúa el proceso de desinfección. Se realizó un diagnóstico considerando el lugar de estudio, tipo de fuente de abastecimiento, población, condiciones topográficas entre otras. El desarrollo del mismo beneficiará a los habitantes traduciéndose en salud y bienestar, donde los ciudadanos podrán abastecerse del líquido vital de una forma segura, generando así una mejor calidad de vida, con el sistema de alcantarillado y el tratamiento de las aguas servidas se eliminarán los pozos sépticos de las viviendas. Igualmente, los agricultores que utilizan las diferentes formas de riego para sus cultivos, a través de las aguas ya tratadas, favorecerá el aumento de la economía en la zona ya que por la ejecución de la obra generará empleos de forma directa e indirecta. Así

mismo, con el fin de suplir el déficit en el volumen del tanque elevado de regulación se dimensionó un tanque bajo, el cual mediante un sistema de bombeo suplirá el volumen faltante en las horas de mayor demanda. También se consideraron las normas y leyes vigentes en el Ecuador para cumplir con las condiciones sanitarias de calidad desde el momento de la captación del agua y su conducción hasta el consumidor en condiciones aptas. De acuerdo con el análisis económico y financiero la relación beneficio/costo es favorable para la ejecución de este proyecto. La metodología aplicada es descriptiva, no experimental. Se concluye que en el estudio para el diseño de agua potable del recinto Pedro Velez Morán se optó por una alternativa de abastecimiento del líquido vital para la localidad, debido a que el suministro actualmente llega de manera interrumpida, el diseño de la red de distribución para 25 años fue diseñado con los siguientes caudales: captación  $Q$ =fuente ilimitada, línea de conducción  $Q=3.76$  (l/s), sistema de tratamiento  $Q=4.13$  (l/s), red de distribución  $Q=7.13$  (l/s), considerando como la hora de mayor consumo la del medio día, obteniendo presiones que oscilan entre 15 mH<sub>2</sub>O y 34 mH<sub>2</sub>O, cumpliendo con las normas establecidas, el volumen del tanque de almacenamiento tendrá una capacidad de 90 m<sup>3</sup>.

Manifiesta Oyarvide (3), En su trabajo de investigación; Diseño de rehabilitación de la red de distribución de agua potable en un sector de la parroquia García Moreno, ubicado alrededor de las calles Venezuela y Avenida Quito, para la población de 5700 habitantes. El siguiente proyecto técnico se basa en el desarrollo de un diseño hidráulico para la

rehabilitación de una red de agua potable del sector denominado circuito CTC-031 ubicado en el centro de la ciudad de Guayaquil. Dicho circuito se caracteriza por tener un estrato social medio con abundantes sitios comerciales a sus alrededores, una cantidad de 5700 habitantes y 1188 conexiones domiciliarias que se encuentran operativas hasta la fecha. La actual red de agua potable que se encuentra en el sector cuenta con tuberías viejas y deficientes ya que cuentan con un porcentaje ANC elevado de 79,69%. Para el diseño se usó como horizonte el año 2045 tal como lo estipula las normativas requeridas por INTERAGUA, ente encargado del servicio de agua potable en la ciudad de Guayaquil. Para modelar la red se requirió el uso del software EPANET, de esta manera se podrá verificar que el diseño cumpla con los requerimientos pedidos. La presión de servicio que tendrá la red será de 15 m.c.a en condiciones normales (ocasiones en las que no haya incendio). Se aplicó una metodología que procederá a investigar sobre la delimitación del sector en el cual se trabajará, superficie existente en el sitio, ubicando de la nueva red, esta será explorativo, descriptiva, no experimental. Se concluye, En el diseño de la rehabilitación de la red de agua potable de la Parroquia García Moreno denominada circuito CTC-031, se estima la instalación de 12.927,43 m de tubería cuyo material será polietileno de alta densidad (PEAD). Además, se colocarán 3 válvulas de sectorización, 3 válvulas de abastecimiento, 2 válvulas de aire y 2 válvulas de desagüe para el control y operación de la red. La demanda establecida para el horizonte de diseño es 14,77 l/s y una dotación de 170 l/hab/día para una población estimada



de 7505 habitantes (2045). Luego de finalizar el diseño de la red se procede a calcular el costo incluido IVA e indirectos para la implementación de la red el cual es de \$ 1'349.478,90 en este valor se encuentra consideradas las actividades de excavación, relleno, rotura y reposición de pavimento rígido y flexible, instalación de tubería, instalación de guías domiciliarias, rubros ambientales y suministro del proyecto. El costo por metro lineal de la red es de \$104,39 incluyendo accesorios, la sección utilizada fue de 0.40 m de ancho por 1.5 de profundidad.

Según Estrella (4), En su tesis titulada; Diseño de la red de agua potable para la comunidad de Collas, provincia de Cotopaxi, Tuvo como propósito diseñar un sistema de abastecimiento de agua potable para la comunidad de Collas en la provincia de Cotopaxi. Con el fin de recopilar información del sitio, se llevó a efecto un levantamiento topográfico del área para examinar la superficie del terreno y la presente evaluación de la condición del sistema de agua y sus componentes. Posteriormente al estudio realizado tomando en cuenta a la normativa vigente se propusieron opciones de diseño. Entre las alternativas propuestas se seleccionará la mejor opción con bases a criterios económicos y técnicos adaptables a la comunidad de Collas, para que el proyecto pueda cumplir con el consumo de agua respetando la calidad del agua, cantidad y presión apropiadas en la repartición a la población presente y futura. Por consiguiente, se elaboró un presupuesto donde se ha incluido la cooperación de la comunidad del 44.07% corresponde a las actividades comunitarias. Se aplicó la

metodología correlacional, descriptiva, no experimental, donde se consideró lo observado. Se concluye que este proyecto beneficiara a 1086 habitantes correspondiente a 217 familias en la comunidad de Collas, que el caudal aforado es de 3.80 l/s es mayor que el caudal adjudicado 2.60 l/s en verano, con ellos se cubre las necesidades de consumo de la población al estar debidamente utilizada de agua.

### **2.1.2 Antecedentes nacionales**

Menciona Díaz (5), En su tesis de investigación; titulada Diseño de abastecimiento de agua potable mediante el uso de aguas subterráneas en el asentamiento humano Villa los Andes, Campoy – 2018, propuso diseñar un sistema de agua potable que tenga la capacidad de dar solución al insuficiente abastecimiento. Este estudio pertenece al tipo descriptivo ya que pudimos obtener información utilizando equipos de campo, fichas técnicas. A través de este instrumento, es posible adquirir datos para el diseño de sistemas y procesar todo lo recolectado, utilizando fórmulas detalladas que se encuentra en las normas, para resolver los problemas que enfrenta actualmente la población, por ende, se puede brindar una solución alternativa. El Asentamiento Humano Villa los Andes consta de ciento veinte lotes donde habita la población. La evaluación del sistema comienza donde se obtiene el recurso que es en el pozo, segundo los diseños de línea de impulsión y del reservorio, luego los diseños de línea de aducción y la red de distribución propuesta para conectar ciento veinte hogares. Por tal motivo, se evaluaron y diseñaron todos los componentes que dieron forma al desarrollo de este estudio, teniendo en cuenta el uso

del reglamento nacional de edificación, normas técnicas de Sedapal, también se tomó información de un pozo existente, enfocándose en la solución, finalmente por los desniveles que presentan en el Asentamiento Humano Villa los Andes, dificultó el diseño de abastecimiento de agua potable por lo que se creó una división en dos regiones bajas. Se concluye que La población está conformada por los 120 lotes del AA.HH. El sistema inicia por la evaluación del pozo, luego el diseño de la línea de impulsión, el diseño de un reservorio, posteriormente el diseño de la línea de aducción y la red de distribución que plantea 120 conexiones domiciliarias. Por esta razón se evaluó y diseño todos los componentes que conformaba el desarrollo de esta investigación teniendo presente la utilización del Reglamento Nacional de Edificaciones, la Norma Técnica de Sedapal, además se tomó información del pozo existente, se enfocó a una propuesta de solución al problema, por último, el diseño de abastecimiento de agua potable del Asentamiento Humano Villa los Andes tiene inconvenientes por los desniveles y genera dividirla en 2 zonas depresión.

Expresa Alegría (6), En su trabajo de investigación; Diseño hidráulico del sistema de abastecimiento de agua potable para mejorar la calidad de vida de los pobladores del Sector Satélite, La Banda de Shilcayo, San Martín, tiene como finalidad realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del Sector Satélite parte alta, en base a lo alcanzado del análisis de laboratorio correspondiente a la fuente, lo cual incluye efectuar un conjunto de operaciones física, químicas y biológicas para neutralizar

sustancias no deseables. Se han realizado cálculos para el diseño hidráulico del sistema de suministro de agua potable, esto complementó los conocimientos obtenidos en aula de diferentes estudios como topografía, mecánica de fluidos, teniendo como indicador la cifra de personas que serán beneficiadas. Estableciendo la cantidad aproximada que requiere el sector Satélite y por lo tanto le permite satisfacer las necesidades de vida de esta población. Y finalmente utilizamos el programa WaterCAD para simular y comprobar el funcionamiento del sistema logrando de esta manera mejores resultados. Para determinar los componentes del diseño hidráulico del sistema de abastecimiento de agua potable, se contempló todo el criterio que estipula el reglamento, garantizando un buen proyecto, por lo que contribuirá en el desarrollo sostenible del sector, asegurando el consumo de agua salubre y aumentando la calidad de vida de la población. La metodología aplicada es correlacional, descriptiva, no experimental, donde se concluye con los diseños hidráulicos de los siguientes componentes: Captación. – Estructura de concreto armado que tiene la finalidad de captar el caudal requerido,  $Q_{md}=13.40$  l/s, del río Pucayacu, para transportar el agua captada hasta la planta de tratamiento mediante la línea de conducción. Cuyas dimensiones son 6m de ancho, 1.70 m de alto y la ventana de captación 0.20m de ancho y 0.10 alto. Línea de Conducción. - Esta línea une el punto de captación con el reservorio, tiene una longitud de 8019.33 m con tuberías cuyos diámetros nominales son de 200 mm y 160 mm PVC-U UF entre clase 10 y clase 15. El caudal de diseño es el Caudal

Máximo Diario cuyo valor es igual a 13.40 l/s. Filtro Lento. - Es una estructura de concreto armado, con la finalidad de realizar la depuración y desinfección del agua para su posterior almacenamiento y distribución, este tratamiento se realiza mediante la filtración lenta en arena. El filtro lento es utilizado principalmente para eliminar la turbiedad del agua. Mide 12.70 m. de largo, 9.50 m de ancho y alto de 2.65m, con una profundidad de lecho de arena de 0.80 m. Reservorio Apoyado 225 m<sup>3</sup>.- Esta estructura permitirá almacenar el agua con la finalidad de cubrir la demanda en horas de máximo consumo. La estructura es cuadrada de dimensiones 9 m\* 9 m. y una altura de agua de 2.95 m. Tendrá un revestimiento interior impermeabilizado tanto en paredes como en pisos y permitirá almacenar 225 m<sup>3</sup> de agua de acuerdo a las medidas obtenidas. Cuenta, además, con una caseta de válvulas y accesorios de acero bridados. Para la limpieza de la estructura cuenta con un drenaje y una cámara de limpia y rebose.

Según Surco (7), En su tesis; Propuesta de sistema de abastecimiento de agua potable por gravedad y letrinas de arrastre hidráulico para las comunidades de Pilco, Catarani, Huañaraya y Purumpata del distrito de Yanahuaya-Sandia-Puno, tuvo como objetivo proponer un sistema de abastecimiento de agua potable por gravedad y tratamiento de excretas mediante letrinas de arrastre hidráulico para las comunidades de Pilco, Catarani, Huañaraya y Purumpata, para lograr este objetivo se realizó investigación de campo logrando obtener la descripción general de las condiciones físicas, económicas y sociales de la población, la metodología aplicada es descriptiva, no experimental donde se ha llegado a concluir,

que el sistema integral de agua potable y el tratamiento de agua residuales domésticas propuesto en esta tesis mejorará el servicio de saneamiento básico de las comunidades de Pilco, Catarani, Huañaraya y Purumpata, recalca además que el diseño del sistema de agua potable las captaciones de tipo ladera, línea de conducción, cámara rompe presiones, reservorio cuadrado apoyado y redes de distribución, además de la instalación de piletas domiciliarias.

### **2.1.3 Antecedentes locales**

Citando a Rodriguez (8), En su tesis; Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable de la comunidad Santa Rita de Castilla, distrito de Parinari, provincia de Loreto, región Loreto, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – año 2021. Esta investigación tuvo como fin mejorar la condición sanitaria con el “diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en la comunidad Santa Rita de Castilla”. Por eso “se planteó el siguiente enunciado del problema ¿El diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en la comunidad Santa Rita de Castilla”, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – 2021? Para dar respuesta a la problemática se propuso el siguiente objetivo general: “Diseñar el sistema de abastecimiento de agua potable en la comunidad Santa Rita de Castilla, distrito de Parinari, provincia de Loreto, región Loreto”, para su incidencia en condición sanitaria de la población – 2021. La metodología de trabajo fue tipo correlaciona y de corte transversal, donde el nivel fue cualitativo de diseño descriptivo no experimental. Se

concluye en una captación de agua superficial de 462.00 m, de distancia a la comunidad con PVC NTP  $\varnothing$  90 mm, tanque elevado de un volumen de 39.00 m<sup>3</sup>, diseño de un PTAR, 01 sedimentador, 01 pre-filtro, 01 filtro lento, diseño de 01 cisterna de volumen 49.00 m<sup>3</sup>, línea de impulsión de 32.50 m con tubería de PVC C-10 de  $\varnothing$  3", línea de aducción de 33.60 m con tubería de PVC C-10 de  $\varnothing$  4", tubería de 37.00 m. PVC C-10 de  $\varnothing$  4", línea de descarga de 416.00 m de PVC C-10 de  $\varnothing$  110 mm, redes de distribución PVC C-10 de  $\varnothing$  60 mm - 1409.43, PVC C-10 de  $\varnothing$  33 mm – 2556.35 m, PVC C-10 de  $\varnothing$  26.5 mm – 1077.03 m,

Según Flores (9), En su tesis; Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Puerto Islandia, distrito de Padre Marquez, provincia de Ucayali, región Loreto, para su incidencia en la condición sanitaria de la población - 2021, El presente informe de investigación realizado en el caserío Puerto Islandia, distrito de Padre Márquez, provincia de Ucayali, región Loreto. Esta tesis ha sido desarrollada bajo la línea de investigación: sistema de abastecimiento de agua potable. La investigación planteó el siguiente enunciado de problema ¿El diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Puerto Islandia, distrito de Padre Márquez, provincia de Ucayali, región Loreto; mejorara la condición sanitaria de la población? Para responder a esta interrogancia que se plantea como objetivo general: Desarrollar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable para la mejora de la condición sanitaria de la población del caserío Puerto Islandia, distrito de Padre Márquez,

provincia de Ucayali, región Loreto, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – 2021. , La metodología será de tipo correlacional, y transversal; correlacional porque determino dos variables, el diseño del sistema de agua potable y la incidencia en la condición sanitaria de dicha población; y transversal porque se estudió los datos en un lapso de tiempo concluyente. El Nivel de investigación tuvo un carácter correlacional, cualitativo y cuantitativo. El Diseño fue descriptivo no experimental, ya que se describió la realidad del lugar sin alterarlo, con el que se elaboraron tablas, lo cual se concluye en el diseño de la captación, línea de impulsión, reservorio, línea de aducción y red de distribución.

Según Pezo (10), En su tesis; Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Mariscal Castilla, distrito de Padre Marquez, provincia de Ucayali, región Loreto, para su incidencia en la condición sanitaria de la población - 2022, La presenta tesis esta aplicada en la línea de investigación: Sistema de abastecimiento de agua potable, donde se obtuvo como objetivo general; Desarrollar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Mariscal Castilla, distrito de Padre Marquez, provincia de Ucayali, región Loreto, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – 2022, la metodología fue de tipo correlacional, nivel cualitativo y cuantitativo, diseño fue no experimental y se aplicó de manera transversal. Se concluye con el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable, donde la captación proyecta es la construcción de un pozo tubular de 100 metros de profundidad, la instalación de una línea de impulsión mediante una bomba sumergible



hacia el tanque elevado con tubería clase 10 de 2 pulg, se diseña el tanque elevado de 21 m<sup>3</sup>, donde contará con una caseta de bombeo, la línea de aducción proveniente del tanque elevado de tubería clase 10 de 2 pulg, la red de distribución con tubería clase 10 de 1 ½ pulg y las conexiones domiciliarias de tubería clase 10 de ½ pulg con forro de tubería PVC clase 5 de 2 pulg.

## **2.2 Bases teóricas de la investigación**

### **2.2.1 Parámetros de diseño**

#### **2.2.1.1 Población de diseño**

Teniendo Teniendo en cuenta Tamayo (11), “Cantidad de personas, el cual se considera para el sistema de abastecimiento, la cantidad exacta de las personas de estas tienen que ser el número actual y calculadas futura proyectada.”

Según Lossio (12), Cantidad exacta de personas que habitan en el caserío de estudio para los cálculos de diseño.

Tal como Pittman (13), Es el número o cantidad de personas situadas en la localidad de estudio para, dato importante para el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable, se considera la tasa de crecimiento poblacional del caserío, según la proyección.

La población futura proyectada del caserío, donde se considera mediante un análisis las características sociales, económicas y culturales para su diseño.



**Figura 1.** Caserío Puerto Irene

**Fuente:** Elaboración propia (2023)

$$Pf = Pa \left( 1 + t * \frac{r}{100} \right) \dots\dots\dots \text{Formula (1)}$$

Donde:

Pf: Población futura

Pa: Población actual

r: Coeficiente de crecimiento por departamento

t: Periodo de diseño

### 2.2.2 Agua

Con base en Pradrana (14), Recurso vital para la humanidad, para su sobrevivencia y para los servicios básicos de las personas, la disponibilidad del agua en el mundo es insuficiente, donde se debe generar fuentes confiables, para el uso correcto y de calidad del agua, donde se considere el bienestar de la población.

Citando a Perez et. al. (15), Sustancia liquida, inodora, insípida e incolora, considera el elemento de mantiene en vida a la humanidad, donde recibe tratamiento para poderse beber, de hidratarse, sino que el agua es reguladora de los ecosistemas terrestres, manteniendo el equilibrio necesario para la subsistencia animal y vegetal. Entre sus funciones destaca ser un auténtico regulador natural del clima. Sin el agua, esta estabilidad se debilitaría.



**Figura 2.** Agua

**Fuente:** agua (2023)

### **2.2.3 Agua potable**

Según Gonzales (16), Es el agua que ya es tratada según estándares de calidad válido y apropiado, que puede ya ser utilizada para el consumo diario en las personas sin ocasionar ningún tipo de enfermedad, el agua tratada que se bebe es una combinación aguas superficiales y aguas subterráneas que se originan del subsuelo, la importancia del agua

probable es que evita a estar expuesta a cualquier tipo de contaminación que presente, y nos ayuda a mantener una vida sana.

Según Cordero (17), El agua para que sea potable debe estar libre de microorganismos patógenos, minerales o sustancia orgánicas, donde esta pueda ser ingerida y utilizada para el consumo humano, sin temor a efectos adversos.



**Figura 3.** Agua potable

**Fuente:** Fundación Aquae (2023)

#### **2.2.4 Demanda**

Desde la posición de Herce (18), Es la cantidad de agua requerida para satisfacer la necesidad de la población de diseño, por lo tanto, es importante, cumplir con la demanda, considerando el año de diseño proyectado.

Establecer mediante los cálculos de diseño la cantidad de agua potable que cumplirá para cubrir con las necesidades básicas de la población, estas pueden ser para el uso doméstico, público y privado.

**a) Consumo domestico**

Es la cantidad de agua para cubrir las necesidades básicas de la población de estudio, considerando su aseo, limpieza, preparación de alimentos, etc. (18)

**b) Consumo publico**

Consumo de las Entidades públicas, colegios, centro de salud, mercado, iglesias, etc. (18)

**2.2.5 Dotación**

Según Jiménez (19), “Se entiende como la cantidad de agua que utiliza una persona durante un día y/o que se le asigna a cada ambiente que incluye el consumo de todos los servicios que realiza en un medio anual, tomando en cuenta las pérdidas, cuando la dotación de agua es conocida, se pasa a estimar cuáles serán los valores del consumo diario anual, consumo máximo horario, consumo máximo diario.”

Consumo de agua promedio que cada persona del caserío necesita para cubrir todos los tipos de consumo en un día promedio anual.

**2.2.6 Sistema de abastecimiento de agua potable**

De acuerdo con Cárdenas et al (20), “Es el sistema de abastecimiento, diseñado mediante la conformación de sus componentes, encargado de hacer llegar el agua hasta el punto de consumo, considerando la cantidad y calidad del agua potable para el consumo humano.”

Según Batres (21), “Sistema de abastecimiento, considerando el diseño de los componentes para cumplir con el servicio de suministrar de agua a la población de estudio, considerando el cumplimiento de la cantidad y calidad de agua.”



**Figura 4.** Sistema de abastecimiento

**Fuente:** Aristegui (2023)

### 2.2.7 Periodo de diseño

Según el Ministerio de Vivienda Construcción y Saneamiento (22), “Considerado el año proyectado, donde debe cumplir con los parámetros de diseño propuestos, donde se tiene en cuenta el crecimiento poblacional del caserío en estudio.”

Tiempo donde el sistema de abastecimiento de agua potable, cumplirá con el diseño y accesibilidad de manera continua, sin presentar imperfecciones.

**Tabla 1.** Periodo de diseño de la infraestructura.

<b>Estructura/Componentes</b>	<b>Vida Útil</b>
Fuente de abastecimiento	20 años
Obra de captación	20 años
Reservorio	20 años
Líneas de conducción, aducción y distribución	20 años
Equipo de bombeo	10 años
Caseta de bombeo	20 años

**Fuente:** Ministerio de Salud (2023)

### **2.2.8 Tipos de sistemas de agua**

#### **A. Sistema de agua por gravedad**

Describe Lopez (23), Sistema donde la fuente de agua se encuentra en una cota superior al caserío de estudio, donde su conducción es teniendo en cuenta que, al estar en una cota superior, tiene a bajar, sin el uso de equipos electromecánicos.

#### **B. Sistema de agua por bombeo**

Este sistema es necesario el uso de equipos electromecánicos, para su impulsión hacia la superficie y reservorio, dado que el agua se encuentra en el subterráneo. (23)

#### **C. Captación**

Según López (24), Fuente de agua, de donde se abastecerá la población, estas pueden ser superficiales, subterráneas, lluvia,

teniendo en cuenta la disponibilidad y accesibilidad de agua se considera para el diseño del sistema de abastecimiento de agua. Según Vierendel (25), Punto de abastecimiento de agua, superficial o subterránea, donde el diseño comprende en los componentes y lo primordial cumplir con la demanda de la población.

#### **D. Pozos excavados y profundos**

Pozos que se necesitan equipos o de manera manual para su excavación, para lograr llegar a la fuente de abastecimiento. (25) Son pozos excavados y profundos, que sirven como un suministro de agua de bajo costo, específico para zonas rurales donde perfora para encontrar la fuente de abastecimiento y se extrae el agua mediante una bomba hacia la superficie y cumplir con la demanda de la población.

#### **E. Línea de impulsión**

Citando a Barrera (26), Componente encargado de conducir el agua desde la fuente hacia la superficie y reservorio, es necesario el uso de un equipo electromecánico para su abastecimiento.

#### **F. Reservorio**

Según Agüero (27), Componente encargado de almacenar el agua, volumen diseñado para cumplir con la demanda de la población, los reservorios pueden ser elevados o apoyados, teniendo en cuenta el diseño y la línea dispuesta.

#### **Tipos de reservorio:**



**a) Reservoirio apoyado**

Están asentado en el terreno natural, estas se ubican en una cota superior al nivel de las viviendas de la población, por que funciona mediante gravedad el abastecimiento. (27)

**b) Reservoirio elevado**

Este componente está ubicado dentro del área de las viviendas del caserío, dado que al ser un tanque reservoirio elevado, por la razón de obtener una mayor presión para el abastecimiento, es necesario de un equipo electromecánico para elevar el agua al punto de reservoirio y esta mediante gravedad es conducida. (27)

**G. Línea de aducción**

Según Castañeda et al (28), “El sistema encargado de conducir el agua desde el punto del reservoirio hacia la red de distribución, estas con conducidas mediante tuberías, según el material utilizado del diseño.”

Como dice Rojas (29), “Es el componente encargado de conducir el agua hacia las redes de distribución, teniendo en cuenta las presiones y diámetros de tuberías de diseño.”

**a) Línea de aducción por gravedad**

Teniendo en cuenta a Francys et al (30), “Es el sistema de abastecimiento de que mediante gravedad es conducida, dado que se ubica en una cota superior al de las viviendas de la población de estudio.”

### **b) Línea de aducción por bombeo**

Como afirma Ramirez (31), Este sistema es obligatorio el uso de un equipo electromecánico, para su conducción a las redes de distribución.

## **H. Red de distribución**

Citando a Lozano (32), “Es el sistema encargado de conducir el agua hacia las conexiones domiciliarias, cumpliendo con las presiones máximas y demanda de diseño, teniendo en cuenta el procesamiento de datos y su proyección.”

### **Tipos de redes de distribución:**

#### **a) Redes abiertas**

Componente del sistema de abastecimiento, compuesta por tuberías de PVC, ramificada, donde no tiene ninguna intersección, y los extremos finales son ramificados. La red ramificada cuenta con una matriz principal, la cual distribuye el agua, esta matriz es de mayor diámetro en comparación de los ramales, donde terminan en un punto ciego. (32)

#### **b) Redes cerradas**

Diseño de red de agua potable ramificada y tiene intersecciones, ante algún fallo o rotura de alguna de las tuberías, es necesario dejar sin servicio a la población dado que el sistema es uno solo no sectorizado. (32)

### **2.2.9 Condición sanitaria**

Como expresa Lovera (33), “Es la realidad donde la población, en su habita y sus condiciones salubres en cual viven, estas pueden estar en buen o mal estado, por derecho estas deben estar en óptimas condiciones para no tener ningún malestar o problema con su salud, considerando que deben tener acceso a los servicios básicos y al agua potable como líquido vital para la población en estudio.”

#### **a) Calidad de agua potable**

Consiste que el agua que consume la población, debe ser óptima para el consumo humano, sin impurezas, olor y/o elementos químicos, que generen problemas dentro de la salud de la población. (36)

#### **b) Continuidad del servicio**

“La continuidad del abastecimiento de agua potable es de suma importancia, donde ante el diseño y cálculo de la demanda esta pueda abastecer sin ningún percance, sin poner en riesgo el consumo de la población.” (33)

#### **c) Cantidad de agua ofertada**

“La demanda y cantidad del agua proyectada debe de abastecer de manera eficiente a la población, considerando el periodo de diseño.” (33)

#### **d) Cobertura del sistema de agua potable**

“Es el sistema de agua potable donde se representa en cumplir con la cobertura de demanda de la población, esta no se debe poner en

riesgo para cumplir con abastecer y contar con el servicio de agua.” (33)

## **2.2.10 Instrumentos de recolección de datos**

### **6.2.8.1. Ficha de técnica de campo**

Según Córdova (34), Elaboración de formatos que ayuden a recaudar la información relevante de la población del caserío Puerto Irene en su estado actual sin alterar la información.

### **6.2.8.2. Entrevista a las autoridades locales.**

Información proporcionada por las autoridades del caserío Puerto Irene, considerada muy importante para cumplir con el objetivo general de la investigación, esta consta de reunirse con las autoridades y realizar las preguntas pertinentes. (34)

### **6.2.8.3. Encuestas socioeconómicas a la población.**

Recaudar la información con respecto a las actividades que realiza la población del caserío Puerto Irene, considerando del desarrollo económico en beneficio de las personas involucradas. (34)

### **6.2.8.4. Análisis documental.**

Desarrollo de la información, antecedentes recaudados, el cual, sirva de información relevante para cumplir con el objetivo general de la investigación. (34)

**Figura 5.** Sistemas de agua potable para el ámbito rural.



**Fuente:** Resolución Ministerial N°192-2018 – VIVIENDA.

### **III. Hipótesis**

No aplica, considerando el proyecto descriptivo

## **IV. Metodología**

### **4.1 Diseño de la investigación**

#### **4.1.1 Tipo de investigación**

Fue de tipo correlacional y corte transversal, correlacional porque determino dos variables, el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable y la incidencia en la condición sanitaria del caserío Puerto Irene (dos variables) y de corte transversal porque se estudió los datos en un lapso de tiempo concluyente.

#### **4.1.2 Nivel de la investigación**

Fue de carácter cualitativo y cuantitativo, se refiere a que es cualitativo dado que se recolecto la información de estado situacional de la variable sistema de abastecimiento de agua potable y cuantitativo por que los datos obtenidos se tuvo que cuantificar (medir) para poder obtener los resultados.

#### **4.1.3 Diseño de la investigación**

El diseño del proyecto que se desarrollo fue No experimental, solo Correlacional, ya que describió todos los fenómenos tal y como están en su contexto natural, los cuales fueron analizados y cómo afecta la variable de la otra en propuesta de un cambio medianamente severo.

Se presenta el siguiente esquema de diseño:



Donde:

Mi: Sistema de abastecimiento de agua potable

Xi= Diseño del sistema de agua potable

Oi= Resultados

Yi: Incidencia en la condición sanitaria

## **4.2 Población y muestra**

### **4.2.1 Población**

La población de la investigación estuvo conformada por los miembros del caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023.

### **4.2.2 Muestra**

La muestra de la investigación estuvo conformada por el sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023.



### 4.3 Definición y operacionalización de las variables e indicadores

**Cuadro 01.** Definición y operacionalización de variables.

VARIABLES	DEFINICIÓN CONCEPTUAL	DEFINICIÓN OPERACIONAL	DIMENSIONES	INDICADORES	UNIDAD DE MEDIDA
Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, para su incidencia en la población - 2023.	Un sistema de abastecimiento de agua potable de es el conjunto de infraestructura, equipos y servicios destinados al suministro de agua potable para su consumo.	Se diseñará el sistema de abastecimiento de agua potable que contempla desde la captación hasta las redes de distribución cumpliendo con las especificaciones técnicas de las normas de saneamiento del RNE y la Resolución Ministerial N°192-2018 – Vivienda, la investigación se realizará mediante encuestas y fichas técnicas del diseño del sistema de abastecimiento de agua potable para el caserío Puerto Irene. Se emplearon encuestas propias y referencias.	Captación	Tipo de captación Caudal	Nominal Nominal
			Línea de conducción	Tipo de tubería Clase de tubería Diámetros de la tubería Presión Velocidad	Nominal Nominal Nominal Intervalo Intervalo
			Reservorio	Tipo de reservorio Forma de reservorio Material volumen	Nominal Nominal Nominal
			Línea de aducción	Tipo de red Tipo de tubería Clase de tubería Presión Velocidad	Nominal Nominal Nominal Nominal Intervalo
			Red de distribución	Tipo de red Tipo de tubería Clase de tubería Diámetros de la tubería Presión Velocidad	Nominal Nominal Nominal Intervalo Nominal Intervalo
Incidencia en la condición sanitaria de la población.	En el Perú las condiciones sanitarias en zonas rurales son deficiencias e inadecuadas, las necesidades básicas para el ser humano como el agua potable que sirve para dar una calidad de vida y sanidad a la población.	Se empleara encuestas propias y referencias	Condición sanitaria	Cobertura Cantidad Continuidad Calidad	Razón Nominal Nominal Nominal

**Fuente:** Elaboración propia (2023)

## **4.4 Técnicas e instrumentos de recolección de datos**

### **4.4.1 Técnica de recolección de datos**

#### **Técnicas**

La técnica es un conjunto de reglas y precedentes que permiten al investigador establecer la relación con el objeto o sujeto de la investigación y se clasifican observación, entrevista, etc.

**La observación:** se aplicó como una técnica para realizar el diagnóstico de las estructuras existentes, del cual se calificó como deficiente por esa valoración se recomendó el diseño de un nuevo sistema.

**La entrevista:** se realizó a la autoridad para recoger información primaria sobre la historia de las estructuras existentes que funcional en la localidad dotándoles de un agua entubada.

### **4.4.2 Instrumentos de recolección de datos**

#### **Instrumentos**

Menciona en su libro que consiste en registrar y obtener la información necesaria para verificar los logros y dificultades que habrá realizar en dicha investigación.

Las herramientas que se utilizaron para la recolección de datos fue un Formato técnico que fueron elaborados con ayuda de modelos de encuestas y fichas técnicas que nos facilitaron más rápido la elaboración de dichos instrumentos como el RM 192-2018, Luego fueron validados por 3 profesionales dando veracidad del diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Puerto Irene.

Se utilizará como instrumentos fichas técnicas de inspección, protocolos y cuestionarios para la evaluación de cada variable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023.

- ✓ Ficha de técnica de campo.
- ✓ Entrevista a las autoridades locales.
- ✓ Encuestas socioeconómicas a la población.
- ✓ Análisis documental.

#### **4.5 Plan de análisis**

Se tomarán en cuentas criterios:

- Se realizó la sistematización de las fichas de recolección de datos, organizando en carpetas digitales.
- Se realizó las descargas de datos del levantamiento topográfico, para luego procesarlos utilizando el AutoCAD Civil 3D.
- Con los datos topografía se toma las muestras de agua y sondeo de sistemas de abastecimiento de agua potable de caseríos y comunidades aledañas.

La topografía también nos ubicó las estructuras de captación y reservorio para realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable.

- Con los datos primarios como el padrón de viviendas y el censo del INEI se obtuvieron la población futura para el diseño de 20 años, se utilizó como normativa de ayuda la R.M N°192-2018-M.V.C.S.
- Con los datos obtenidos se dimensionaron las obras hidráulicas y se realizaron los análisis estructurales e hidráulicos para todos los

componentes del sistema de agua potable.

- Finalmente se redacta el informe final utilizando el Microsoft Word.

## 4.6 Matriz de consistencia

**Cuadro 02.** Matriz de consistencia.

PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA	OBJETIVOS DE LA INVESTIGACIÓN	MARCO TEÓRICO Y CONCEPTUAL	METODOLOGÍA	REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS
<p><b>Caracterización del problema:</b> La Superintendencia Nacional de Servicios de Saneamiento, en Ucayali caracterizo a 30 prestadores rurales, que brindan los servicios de agua potable y alcantarillado en centros poblados y pequeñas ciudades de las provincias de Coronel Portillo y Padre Abad, el trabajo se realizó en coordinación con las áreas técnicas municipales y las juntas de administradores del</p>	<p>Objetivo general: Realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – 2023.</p> <p>Objetivos específicos: Establecer el sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023.</p>	<p><b>Antecedentes:</b> Se utilizó: - Antecedentes Internacionales - Antecedentes Nacionales - Antecedentes Locales</p> <p><b>Bases teóricas:</b> Sistema de agua potable - Abastecimiento de agua - Tipos de abastecimiento - Captación - Línea de conducción - Reservorio - Red de distribución - Conexiones domiciliarias</p>	<p><b>El tipo de investigación</b> La presente investigación es tipo correlacional y transversal.</p> <p><b>Nivel de la investigación</b> El nivel de la investigación es cualitativo y cuantitativo por su propia denominación.</p> <p><b>Diseño de la investigación.</b> El diseño de la investigación es descriptiva no experimental, ya que se describe la realidad del lugar de estudio sin alterarlo.</p>	<p>(1) Unicef. Para cada infancia. [seriado en línea] 2021, disponible en: <a href="https://www.unicef.org/es/comunicados-prensa/miles-de-millones-de-personas-se-queadar%C3%A1n-sin-acceso-servicios-de-agua-potable">https://www.unicef.org/es/comunicados-prensa/miles-de-millones-de-personas-se-queadar%C3%A1n-sin-acceso-servicios-de-agua-potable</a></p> <p>(2) Stakeholders. Agua y saneamiento: Radiografía de un sector prioritario en el Perú. [seriado en línea] 2022, disponible en: <a href="https://stakeholders.com.pe/informes/agua-saneamiento-radiografia-sector-prioritario-peru/">https://stakeholders.com.pe/informes/agua-saneamiento-radiografia-sector-prioritario-peru/</a></p> <p>(3) Ministerio de Vivienda, Construcción y Saneamiento. [seriado en línea] 2022, disponible en: <a href="https://www.transparencia.gob.pe/tupas/pte_detalle_tramite_historico.aspx?id_entidad=11476&amp;id_tema=5&amp;id_tramite=4031&amp;id_hist=793&amp;Ver=D#.YslssXZBw7c">https://www.transparencia.gob.pe/tupas/pte_detalle_tramite_historico.aspx?id_entidad=11476&amp;id_tema=5&amp;id_tramite=4031&amp;id_hist=793&amp;Ver=D#.YslssXZBw7c</a></p>

<p>servicio, que se encargan de administrar, de manera técnica y económica.</p> <p><b>Enunciado del problema:</b> ¿El diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, mejorara la condición sanitaria de la población - 2023?</p>	<p>Elaborar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable e en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023.</p> <p>Determinar la dotación del sistema de abastecimiento de agua potable e en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023.</p> <p>Determinar los parámetros de los componentes de diseño abastecimiento de agua potable e en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023.</p> <p>Determinar la condición sanitaria del caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023.</p>		<p><b>El universo y muestra.</b> El sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto.</p> <p><b>Definición y operacionalización de las variables</b> Variables: -Sistema de abastecimiento de agua potable -Condición sanitaria.</p> <p><b>Técnicas e instrumentos</b> Técnicas: Encuestas, Análisis Documental y Observación no experimental. Instrumentos: Ficha de Técnica de diagnóstico y la Entrevista.</p> <p><b>Plan de análisis</b> - Análisis descriptivo de la condición actual - Procesamiento de datos - Resultados finales.</p>	<p>(4) Sunass. Ucayali: Regulador busca mejorar acceso a los servicios de saneamiento en zonas rurales. [Consultado 2022]. Disponible en: <a href="https://www.sunass.gob.pe/regiones/ucayali-regulador-busca-mejoraracceso-a-los-servicios-de-saneamiento-en-zonas-rurales/">https://www.sunass.gob.pe/regiones/ucayali-regulador-busca-mejoraracceso-a-los-servicios-de-saneamiento-en-zonas-rurales/</a></p> <p>(5) Mogro R. y Pintado J. Diseño de los sistemas de agua potable y de alcantarillado de la Comunidad Recinto Pedro Velez Moran, ubicada en la parroquia Rosario, cantón El Empalme, provincia del Guayas – Ecuador [ tesis para optar el título profesional de Ingeniero Civil]. Quito: Universidad Politécnica Salesiana; 2021.</p> <p>(6) Oyarvide G. Diseño de rehabilitación de la red de distribución de agua potable en un sector de la parroquia García Moreno, ubicado alrededor de las calles Venezuela y Avenida Quito, para una población de 5700 habitantes [ tesis para optar el título profesional de Ingeniero Civil]. Guayaquil: Universidad Católica de Santiago de Guayaquil; 2019.</p> <p>(7) Estrella J. Diseño de la red de agua potable para la comunidad de Collas, provincia de Cotopaxi. [tesis para optar el título profesional de Ingeniero Civil]. Quito: Universidad Central del Ecuador; 2019.</p> <p>(8) Díaz L. Diseño de abastecimiento de agua potable mediante el uso de aguas subterráneas, AA.HH. Villa Los Andes, Campoy – 2018. [tesis</p>
---	---	--	--	--

				para optar el título profesional de Ingeniero Civil]. Lima: Universidad Cesar Vallejo; 2018.
--	--	--	--	--

**Fuente:** Elaboración propia (2023)

## **4.7 Principios éticos**

### **a) Protección a las personas**

Se mantendrá en anonimato de los datos de las personas que proporcionen información relevante con respecto al objetivo general de la investigación del diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Puerto Irene, considerando la relevancia e importancia de la información que se brindará por las personas.

### **b) Cuidado del medio ambiente y la biodiversidad**

Se tendrá en cuenta el impacto ambiental ocasionado en el proyecto, se acordó y se determinó con la población para que no se den casos extremos de contaminación ambiental y el cuidado de la biodiversidad que rodea a la población del caserío Puerto Irene.

### **c) Libre participación y derecho a estar informado**

Las personas que participaron en cumplir con el objetivo de la investigación estarán informadas de manera continua, con el propósito de que se involucren de manera directa o indirecta a la investigación.

### **d) Beneficencia no maleficencia**

Salvaguardando el bienestar de las personas que participen en la investigación, estos no deben tener algún daño posible y cumpliendo con las reglas generales de no causar ningún efecto adverso.

### **e) Justicia**

La investigación es justa, donde se brindará la información de la presente investigación, compartiendo los logros y siendo justo con las personas, considerando el derecho a acceder a los resultados. El trabajo de



investigación se desarrolló con datos reales con fundamentos y de ello depende realizar un trabajo responsable, los principios éticos son fundamentales porque tiene prioridad los aspectos morales y científicos donde prevalece la veracidad, de tal manera los resultados de nuestra investigación se obtuvieron datos certeros las cuales se emplearon de manera real y obtener un diseño de calidad para un buen funcionamiento del sistema de abastecimiento.

**f) Integridad científica**

Se rige en extender la actividad científica, donde se enseñe las actividades realizadas, donde estas sean relevantes, en función de las normas deontológicas profesionales y se plantee soluciones inmediatas en beneficio de la investigación.

## V. Resultados

### 5.1 Resultados

De “De los datos recopilados y de cálculos de diseño, se da respuesta a los objetivos de la investigación”:

#### **Dando respuesta al primer objetivo específico:**

“Establecer el sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023”.

- a) Se detalla el resultado aplicando el ALGORITMO DE SELECCIÓN DE SISTEMAS DE AGUA POTABLE PARA EL AMBITO RURAL.

**Cuadro 03.** Aplicación del Algoritmo de selección.

<b>Tipo de fuente</b>	<b>Ubicación</b>
Subterránea	Si
<b>Existe disponibilidad de agua</b>	<b>La zona donde se ubican las viviendas es inundable</b>
Si	No
<b>Alternativas de sistemas de agua potable</b>	
SA-03 CAP, LCON, RES, DESF, L-ADU, RED	

**Fuente:** Elaboración propia (2023).

**Dando respuesta del segundo objetivo específico:**

“Elaborar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable e en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023”.

- a) Se describe en el cuadro 4, los datos del caserío, población y cálculos de diseño.

**Cuadro 04.** Datos de diseño.

<b>DESCRIPCIÓN</b>	<b>RESULTADOS</b>
Número de viviendas actual	88 viv.
Densidad poblacional	2.95 habs/viv
Periodo de diseño	20 años
Dotación de agua por conexión	100 lts/hab/día
Tasa de crecimiento	2.10 %
Población actual 2023	260 habs
Población futura 2043	780 habs
Número de viviendas al 2043	264 viv

**Fuente:** Elaboración propia (2023)

**Dando respuesta del tercer objetivo específico:**

“Determinar la dotación del sistema de abastecimiento de agua potable e en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023”.

**Cuadro 05.** Memoria de cálculo de diseño.

<b>DESCRIPCIÓN</b>	<b>RESULTADOS</b>
Caudal promedio	0.90 lps
Caudal de consumo máximo diario	1.17 lps
Caudal máximo horario	1.80 lps
Caudal de bombeo (2.6 horas)	8.16 lps
Volumen de regulación	20.22 m <sup>3</sup>
Volumen de reserva	5.06 m <sup>3</sup>
Volumen de almacenamiento	25.28 m <sup>3</sup>
Volumen adoptado	12.00 m <sup>3</sup>

**Fuente:** Elaboración propia (2023)

**Dando respuesta del cuarto objetivo específico:**

“Determinar los parámetros de los componentes de diseño abastecimiento de agua potable e en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023”.

**Cuadro 06.** Memoria de cálculo de la línea de impulsión.

<b>DESCRIPCIÓN</b>	<b>RESULTADOS</b>
Longitud total del tramo	11.30 m
Caudal máximo diario	1.17 l/seg
Tiempo de funcionamiento de la bomba	3.44 hrs
Caudal de bombeo	8.16 l/seg
Velocidad de impulsión	1.50 m/seg
Tubería de impulsión	2 pulg
Pie de tanque velocidad	2 m/seg
Gradiente hidráulico	0.272 m/m
Perdida de carga por fricción	6.31 m
Perdida de carga por accesorios	3.23 m
Perdida de carga total	26.53 m
Altura dinámica	52.49 m
Potencia de quipo de bombeo	2 hp

**Fuente:** Elaboración propia (2023)

**Cuadro 07.** Memoria de cálculo de la línea de aducción.

<b>DESCRIPCIÓN</b>	<b>RESULTADOS</b>
Caudal promedio	0.90 lps
Caudal máximo diario	1.17 lps
Caudal máximo horario	1.81 lps
Caudal unitario	0.00101 lps

**Fuente:** Elaboración propia (2023)

**Cuadro 08.** Se describe en el cuadro 08 el cálculo de la red de agua.

**CALCULO HIDRAULICO DE LA RED DE AGUA  
CASERIO PUERTO IRENE**

PROY: "DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERÍO PUERTO IRENE, DISTRITO DE SARAYACU, PROVINCIA DE UCAYALI, REGIÓN LORETO - 2023"

LOCALIDAD: CASERÍO PUERTO IRENE

Caudal Unitario 0.00101  
0.51 2"  
0.38 1.5"  
0.25 1"

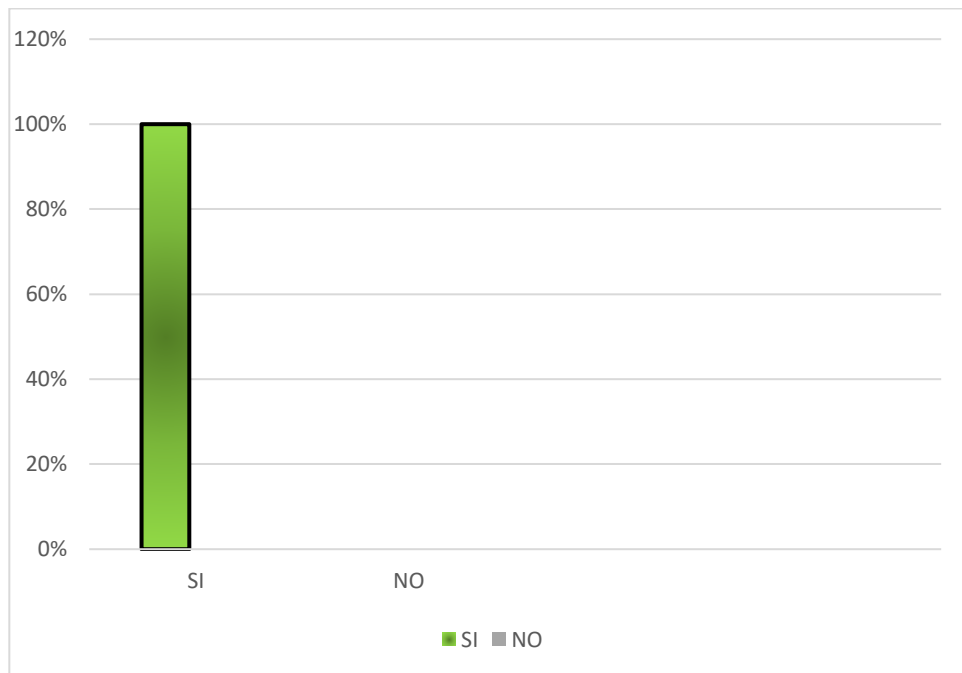
TRAMO	NUDOS		L ( m )	GASTO				Hf ( m )	COTA PIEZOMETRICA		COTA TERRENO		PRESIONES		C	DIAMETRO NOMINAL		V (m/s)	
				INICIAL (lt/s)	FINAL (lt/s)	TRAMO (lt/s)	DISEÑO (lt/s)		INICIAL (msnm)	FINAL (msnm)	INICIAL (msnm)	FINAL (msnm)	INICIAL ( mca )	FINAL ( mca )		(mm)	(Pulg.)		
	T	A			1.8056														
1	A	B	7.10	1.0463	1.0392	0.0071	1.0427	0.04	185.96	185.92	175.50	175.40	10.46	10.52	150	51	2"	0.51	
2	B	C	130.00	0.2308	0.1000	0.1308	0.1654	0.03	185.92	185.89	175.40	175.00	10.52	10.89	150	51	2"	0.08	
3	B	D	65.00	0.8083	0.7429	0.0654	0.7756	0.23	185.92	185.69	175.40	176.00	10.52	9.69	150	51	2"	0.38	
4	D	E	130.00	0.2711	0.1403	0.1308	0.2057	0.04	185.69	185.65	176.00	175.00	9.69	10.65	150	51	2"	0.10	
5	E	F	40.00	0.1403	0.1000	0.0403	0.1201	0.00	185.65	185.65	175.00	175.35	10.65	10.30	150	51	2"	0.06	
6	D	H	330.00	0.4718	0.1397	0.3321	0.3058	0.21	185.69	185.49	176.00	175.50	9.69	9.99	150	51	2"	0.15	
7	H	I	39.47	0.1397	0.1000	0.0397	0.1199	0.00	185.49	185.48	175.50	174.90	9.99	10.58	150	51	2"	0.06	
8	A	G	322.90	1.3593	1.0343	0.3250	1.1968	2.51	185.96	183.46	175.50	175.60	10.46	7.86	150	51	2"	0.59	
9	G	H	65.00	0.1654	0.1000	0.0654	0.1327	0.01	183.46	183.45	175.60	175.50	7.86	7.95	150	51	2"	0.06	
11	G	J	168.81	0.8689	0.6990	0.1699	0.7840	2.51	183.46	180.95	175.60	176.00	7.86	4.95	150	38	1.5"	0.69	
12	J	K	215.43	0.3168	0.1000	0.2168	0.2084	0.28	180.95	180.67	176.00	177.04	4.95	3.63	150	38	1.5"	0.18	
13	J	L	65.00	0.3822	0.3168	0.0654	0.3495	0.22	180.95	180.73	176.00	176.20	4.95	4.53	150	38	1.5"	0.31	
14	L	M	215.43	0.3168	0.1000	0.2168	0.2084	0.28	180.73	180.45	176.20	175.70	4.53	4.75	150	38	1.5"	0.18	
Σ =				1,794.14		2.4056													
																			→Qmh = 2.4056

Fuente: Elaboración propia (2023)

**Dando respuesta del quinto objetivo específico:**

Determinar “Determinar la incidencia en la condición sanitaria del caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto – 2023”.

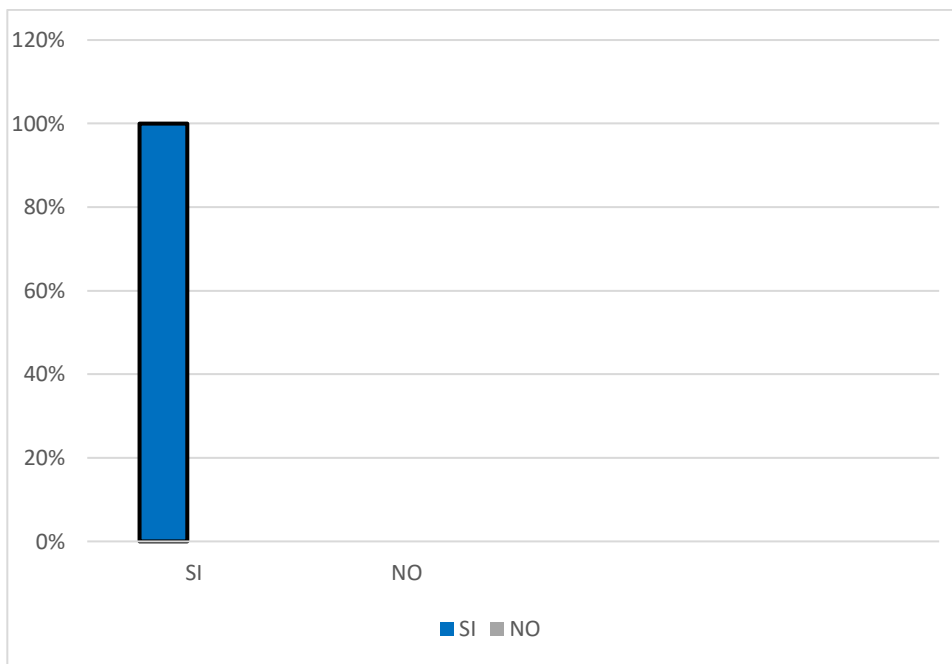
- a) “Dando respuesta a la interrogancia ¿Usted cree que al realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, mejorará la cantidad del agua?”



**Grafico 01.** Cantidad de agua potable.

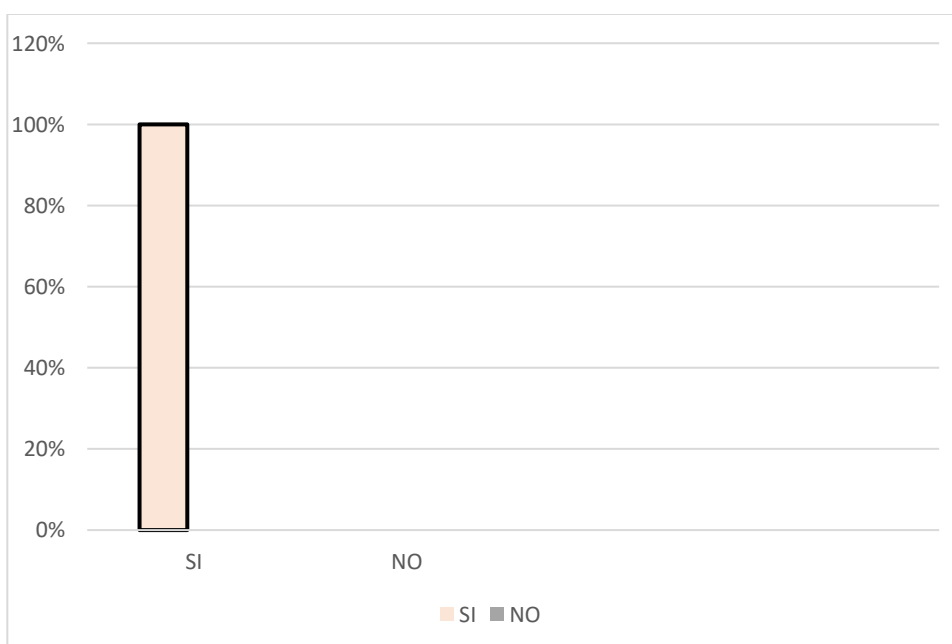
- b) “Dando respuesta a la interrogancia ¿Usted cree que al realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua del caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, mejorará la cobertura del agua?”





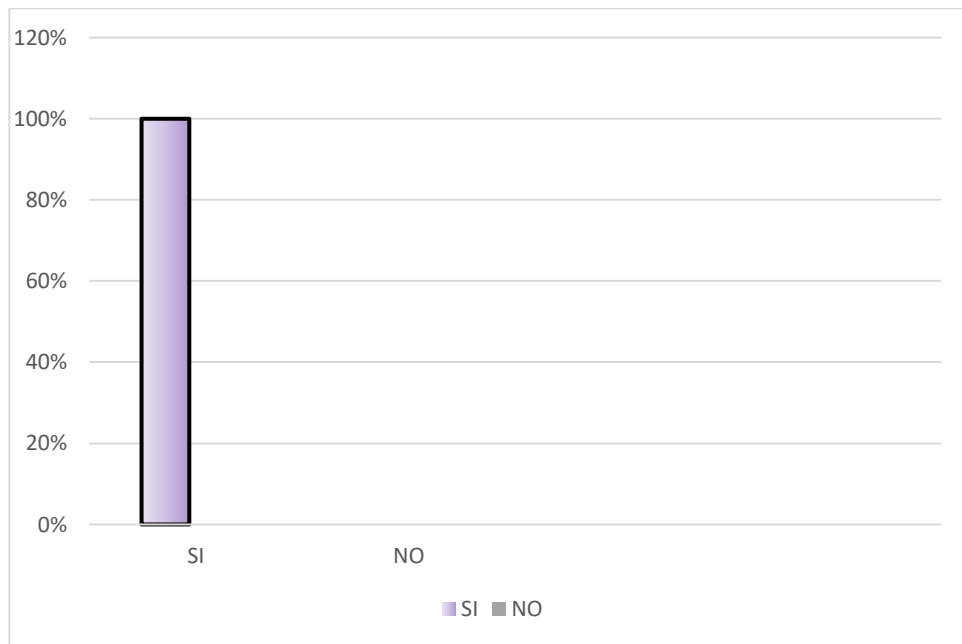
**Grafico 02.** Cobertura de agua.

- c) “Dando respuesta a la interrogancia ¿Usted cree que al realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, mejorará la continuidad del agua?”



**Grafico 03.** Continuidad de agua.

d) “Dando respuesta a la interrogancia ¿Usted cree que al realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, mejorará la calidad del agua?”



**Grafico 04.** Calidad de agua.

## 5.2 Análisis de resultados

“Se indica el resultado del sistema de abastecimiento SA-03, aplicando, la RM-192-Ministerio de Vivienda, Construcción y Saneamiento, el cual comprende en la captación subterránea, línea de conducción, reservorio, desinfección, línea de aducción, red de distribución y conexiones domiciliarias”.

“La recolección de datos para el diseño, donde en la actualidad en la comunidad hay 88 viviendas, teniendo una densidad poblacional de 2.95 hab/viv, donde el periodo de diseño es 20 años, con una dotación de agua conexión 100 lts/hab/día, donde la tasa de crecimiento es 2.10 % y la población actual en la comunidad año 2023 es 260 hab. La población futura en el año 2043 será de 780 hab y el número de viviendas en el año 2043 será de 780 viviendas”.

“El diseño del cálculo del reservorio, donde el caudal promedio es de 0.90 lps, donde el consumo máximo diario es de 1.17 lps, el caudal máximo horario será de 1.86 lps, donde el caudal de bombeo es 8.16 lps, el volumen de regulación 20.22 m<sup>3</sup>, el volumen de reserva 5.06 m<sup>3</sup>, el volumen de almacenamiento de 12.10 m<sup>3</sup>, adoptándose un volumen cumpliendo la RM-192-2018-MVCS es de 25. m<sup>3</sup>”.

“El diseño de la línea de impulsión, donde la longitud total del tramo es de 11.30 m, el caudal máximo diario 0.56 l/seg, el tiempo de funcionamiento de la bomba 3.44 hora, el caudal de bombeo 3.91 l/seg, la velocidad de impulsión 1.50 m/seg, la tubería de impulsión 2 pulg, el pie de tanque velocidad 1.93 m/seg, la gradiente hidráulico 0.070 m/m,

la pérdida de carga por fricción 5.96 m, la pérdida de carga de accesorios 0.74 m, la pérdida de carga total 6.70 m, la altura dinámica 32.66 m. y la potencia de equipo de bombeo 2 HP”.

“El diseño de la línea de aducción, el caudal promedio 0.43 lps, el caudal máximo diario 0.56 lps, el caudal máximo horario 0.85 lps, el caudal unitario 0.00048 lps”.

## VI. Conclusiones

Se concluye con el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable, donde:

1. Se concluye con un sistema de abastecimiento 03, aplicando la RM-192- Ministerio de Vivienda Construcción y Saneamiento, donde se contará con una captación subterránea, línea de conducción, reservorio, desinfección, línea de aducción y red de distribución.
2. Se concluye en el diseño de un pozo tubular con una profundidad de 90 metros de profundidad, de un  $\varnothing$  de 4 pulg, con un entubado de PVC C-10 de un  $\varnothing$  de 6 pulg, en una longitud de 68 metros, y entubado con tubería filtro de e PVC C-10 de un  $\varnothing$  4 pulg ranurado en una longitud de 22 metros, se indica que el diseño de perforación del pozo tubular es de un  $\varnothing$  de 6 pulg, ya que tendrá grava de un  $\varnothing$  de 2 pulg ambos extremos. La cual servirá de empaque para la tubería de PVC C-10, el agua que se impulsará mediante una moto bomba electromecánica de 4 hp. Se diseña un tanque elevado de concreto armado de 12 m<sup>3</sup>, proyectada con una población a 20 años, la línea de aducción será con PVC C-10 de un  $\varnothing$  1 ½ pulg, se ha diseñado la instalación de un rebose con tubería PVC C-10 de un  $\varnothing$  de 3 pulg. Las redes de distribución se proyecta la instalación de tuberías de PVC C-10 de un  $\varnothing$  1 ½ pulg y  $\varnothing$  1 pulg, según los tramos detallados en los planos, considerando los accesorios de PVC –C10, en codos, tees, uniones, etc, las conexiones domiciliarias está comprendido en la instalación de tuberías de PVC C-10 de un  $\varnothing$  ½ pulg, los cuales empalmaran a la red de matriz de agua potable.
3. Se determina que la condición sanitaria en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, al no contar con un sistema de

abastecimiento de agua potable y ser de manera precaria y artesanal el actual sistema, no cumple con las condiciones básicas para la población, por lo que el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable mejorará las condiciones sanitarias de la población, cumplimiento de la calidad, cantidad, cobertura y continuidad del agua potable.

## **Aspectos complementarios**

### **Recomendaciones**

1. Se recomienda tomar el presente proyecto de diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, para que las autoridades tomen como dato o referencia para ejecutar algún proyecto dentro del caserío, considerando la aplicación de las normativas vigentes de diseño de abastecimiento de agua potable en zonas rurales.
2. Utilizar accesorios de válvulas de purga para realizar de manera permanente el mantenimiento de los tramos y componentes hidráulicos del diseño, dado que genera que su periodo de diseño de cumpla de manera óptima.
3. Se recomienda a la población en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, realizar las gestiones pertinentes para contar con un sistema de abastecimiento de agua potable para mejorar la condición sanitaria de la población y mejorar su calidad de vida.

## Referencias bibliográficas

- (1) Stakeholders. Agua y saneamiento: Radiografía de un sector prioritario en el Perú. [seriado en línea] 2022, disponible en:  
<https://stakeholders.com.pe/informes/agua-saneamiento-radiografia-sector-prioritario-peru/>
- (2) Mogro R. y Pintado J. Diseño de los sistemas de agua potable y de alcantarillado de la Comunidad Recinto Pedro Velez Moran, ubicada en la parroquia Rosario, cantón El Empalme, provincia del Guayas – Ecuador [ tesis para optar el título profesional de Ingeniero Civil]. Quito: Universidad Politécnica Salesiana; 2021.
- (3) Oyarvide G. Diseño de rehabilitación de la red de distribución de agua potable en un sector de la parroquia García Moreno, ubicado alrededor de las calles Venezuela y Avenida Quito, para una población de 5700 habitantes [ tesis para optar el título profesional de Ingeniero Civil]. Guayaquil: Universidad Católica de Santiago de Guayaquil; 2019.
- (4) Estrella J. Diseño de la red de agua potable para la comunidad de Collas, provincia de Cotopaxi. [tesis para optar el título profesional de Ingeniero Civil]. Quito: Universidad Central del Ecuador; 2019.
- (5) Díaz L. Diseño de abastecimiento de agua potable mediante el uso de aguas subterráneas, AA.HH. Villa Los Andes, Campoy – 2018. [tesis para optar el título profesional de Ingeniero Civil]. Lima: Universidad Cesar Vallejo; 2018.
- (6) Roja H y Alegría G. Diseño hidráulico del sistema de abastecimiento de agua potable para mejorar la calidad de vida de los pobladores del Sector Satélite, La Banda de Shilcayo, San Martín. [tesis para optar el título profesional de



Ingeniero Civil]. Tarapoto: Universidad Nacional de San Martín-Tarapoto; 2019.

(7) Surco R. Propuesta de sistema de abastecimiento de agua potable por gravedad y letrinas de arrastre hidráulico para las comunidades de Pilco, Catarani, Huañaraya y Purumpata del distrito de Yanahuaya-Sandia-Puno [ tesis para optar el título profesional de Ingeniero Civil]. Puno: Universidad Nacional del Altiplano; 2017.

(8) Rodríguez M. Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable de la comunidad Santa Rita de Castilla, distrito de Parinari, provincia de Loreto, región Loreto, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – año 2021. Disponible en:

<https://hdl.handle.net/20.500.13032/28217>

(9) Flores H. Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Puerto Islandia, distrito de Padre Marquez, provincia de Ucayali, región Loreto, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – 2021. Disponible en:

<https://hdl.handle.net/20.500.13032/26491>

(10) Pezo Ch. Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Mariscal Castilla, distrito de Padre Marquez, provincia de Ucayali, región Loreto, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – 2022. Disponible en:

<https://hdl.handle.net/20.500.13032/30292>

- (11) Tamayo M. Que es la población en una investigación. [Internet]. 2013 [citado 09 de agosto de 2022] Disponible en:  
<http://tesis-investigacion-cientifica.blogspot.com/2013/08/que-es-la-poblacion.html>
- (12) Lossio M. Sistema de Abastecimiento de agua Potable para cuatro poblados rurales del distrito de Lancones. Tesis de pregrado en ingeniería civil, Piura, Universidad de Piura, 2012.
- (13) Pittman R. Agua potable para poblaciones rurales. Primera ed. Diaz C, editor. Lima: asociación servicios educativos rurales; 1997. [citado 2020 septiembre 13].
- (14) Pradana J, García J. Criterios de calidad y gestión del agua potable. Madrid: UNED- Universidad Nacional de Educación a Distancia; 2018. [citado 09 de agosto de 2022]. Disponible en:  
<https://ebookcentral.proquest.com/lib/bibliocauladechsp/reader.action?docID=5810839&query=agua%2Bpotable#>
- (15) Perez J, Gardey A. Definicion del agua. Definicion.De. [Online].; 2010 [citado 10 de agosto de 2022]. Available from: <https://definicion.de/agua/>.
- (16) González J. El acceso al agua potable como derecho humano: su dimensión internacional. Alicante: ECU; 2014. [citado 09 de agosto de 2022]. Disponible en:  
<https://ebookcentral.proquest.com/lib/bibliocauladechsp/reader.action?docID=3228307&query=agua%2Bpotable>
- (17) Cordero ML, Ullauri PN. Filtros caseros, utilizando ferrocemento, diseño para servicio a 10 familias, constante de 3 unidades de filtros gruesos ascendentes

(fgas), 2 filtros lentos de arena (fla), sistema para aplicación de cloro y 1 tanque de almacenamiento; [monografía previa a la obtención del título de ingeniero civil]. Cuenca, Ecuador, Universidad de cuenca; 2011 [citado 09 de agosto de 2022]. Disponible en:

<http://dspace.ucuenca.edu.ec/bitstream/123456789/747/1/ti874.pdf>

- (18) Herce J. Sabe usted qué es la demanda de agua. [Internet]. 2013 [citado 09 de agosto de 2022]. Disponible en:

[https://elpais.com/diario/2003/03/02/negocio/1046614468\\_850215.html](https://elpais.com/diario/2003/03/02/negocio/1046614468_850215.html)

- (19) Jiménez TJ. Manual para el diseño de sistemas de agua potable y alcantarillado sanitario facultad de ingeniería civil campus xalapa universidad veracruzana. universidad veracruzana; [seriado en línea] 2013 [citado 22 mayo de 2022]. disponible en:

<https://www.uv.mx/ingenieriacivil/files/2013/09/Manual-deDiseno-para-Proyectos-de-Hidraulica.pdf>

- (20) Cárdenas D, Patiño F. Estudios y diseños definitivos del sistema de agua potable de la comunidad de Tutucán, cantón Paute, provincia del Azuay. Tesis previa a la obtención del título de ingeniero civil. Cuenca: Universidad de Cuenca; 2010. [citado 10 de agosto de 2022]. Disponible en:

<http://dspace.ucuenca.edu.ec/bitstream/123456789/725/1/ti853.pdf>

- (21) Batres Mina JG, Flores Ventura DI, Quintanilla Hernández AE. Rediseño Del Sistema De Abastecimiento De Agua Potable, Diseño Del Alcantarillado Sanitario Y De Aguas Lluvias Para El Municipio De San Luis Del Carmen, Departamento De Chalatenango. [ Para Optar Al Título De Ingeniero Civil].

San Salvador: Universidad De El Salvador [seriado en línea]; Enero De 2010.  
[Citado 22 mayo 2022]. Disponible en:

[http://ri.ues.edu.sv/2051/1/Redise%C3%B1o\\_del\\_sistema\\_de\\_abastecimiento\\_de\\_agua\\_potable%2C\\_dise%C3%B1o\\_del\\_alcantarillado\\_sanitario\\_y\\_de\\_aguas\\_lluvias\\_par\\_el\\_municipio\\_de\\_San\\_Luis\\_del\\_Carmen%2C.pdf](http://ri.ues.edu.sv/2051/1/Redise%C3%B1o_del_sistema_de_abastecimiento_de_agua_potable%2C_dise%C3%B1o_del_alcantarillado_sanitario_y_de_aguas_lluvias_par_el_municipio_de_San_Luis_del_Carmen%2C.pdf)

- (22) Ministerio de Vivienda, Construcción y saneamiento. Norma Técnica de Diseño: Opciones Tecnológicas para Sistemas de Saneamiento en el Ámbito Rural. Lima. 2018. p. 1-193. Disponible en:

<https://www.udocz.com/apuntes/36458/norma-tecnica-de-diseno-opciones-tecnologicas-para-sistemas-de-saneamiento-en-el-ambito-rural-rm-192-vivienda-2>

- (23) Lopez F. Evaluación y mejoramiento del sistema de abastecimiento de agua potable del centro poblado muña alta, distrito de Yaután, provincia de Casma, región Áncash y su incidencia en su condición sanitaria – 2019. tesis para optar el título profesional de ingeniero. Chimbote: Universidad Católica los Ángeles de Chimbote; 2020 mar [citado 10 de agosto de 2022]. Disponible en:

<http://repositorio.uladech.edu.pe/handle/20.500.13032/16543>

- (24) López P. Abastecimiento de agua potable: y disposición y eliminación de excretas. México, D.F.: Instituto Politécnico Nacional; 2010. [citado 10 de agosto de 2022]. Disponible en:

<https://ebookcentral.proquest.com/lib/bibliocauladechsp/reader.action?docID=3186921&query=abastecimiento%2Bde%2Bagua#>

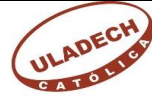
- (25) Vierendel. abastecimiento de agua y alcantarillado. 4th ed.; Octubre del 2009.

- (26) Barrera M. Diseño del sistema de agua potable por gravedad y bombeo en la aldea Joconal y escuela primaria en la aldea Campanario Progreso, municipio de la Unión, departamento de Zacapa. Trabajo de graduación. Guatemala: Universidad San Carlos de Guatemala; 2011 [citado 10 de agosto de 2022]. Disponible en: [http://biblioteca.usac.edu.gt/tesis/08/08\\_3270\\_C.pdf](http://biblioteca.usac.edu.gt/tesis/08/08_3270_C.pdf)
- (27) Agüero R. Agua potable para poblaciones rurales. Primera ed. Lima: Editorial Asociación Servicios Educativos Rurales (SER); 1997. [citado 10 de agosto de 2022]. Disponible en: <https://www.ircwash.org/sites/default/files/221-16989.pdf>
- (28) Castañeda C, Narváez R. Análisis hidráulico del sistema de agua potable del centro poblado de Plazapampa del distrito de Salpo mediante programa de simulación hidráulica. Tesis para optar el título profesional de ingeniero civil. Trujillo: Universidad privada Antenor Orrego, 2016. [citado 10 de agosto de 2022]. Disponible en:  
  
[http://repositorio.upao.edu.pe/bitstream/upaorep/3423/1/RE\\_ING.CIVIL\\_CARLOS.CASTA%20C3%91EDA\\_ELIZABETH.QUISPE\\_ANALISIS.HIDRAULICO\\_DATOS.PDF](http://repositorio.upao.edu.pe/bitstream/upaorep/3423/1/RE_ING.CIVIL_CARLOS.CASTA%20C3%91EDA_ELIZABETH.QUISPE_ANALISIS.HIDRAULICO_DATOS.PDF)
- (29) Rojas C. Optimización de línea de aducción. [Internet]. blogspot. 2012. [Citado 27 mayo 2022]. disponible en:  
  
<http://ingcamilarojas.blogspot.com/2012/03/linea-de-aduccion.html>
- (30) Francys D. Simoes S. Fuentes de abastecimientos, líneas de aducción, estanques de almacenamiento; 2010. Disponible en:  
  
<https://es.slideshare.net/francysdanielle/fuentes-de-abastecimientos-lineas-de-aduccion-estanques-de-almacenamiento>

- (31) Ramirez F. Líneas de aducción. [Internet]. 2019 [citado 10 de agosto de 2022].  
Disponibile en: [https://www.academia.edu/17289196/linea\\_de\\_aduccion](https://www.academia.edu/17289196/linea_de_aduccion)
- (32) Lozano L. Trabajo de diseño de distribuciones de redes cerradas. [Seriado en Internet]. 2015.[citado 10 de agosto de 2022]. Disponible en:  
[https://www.academia.edu/21850898/red\\_de\\_distribuci%C3%B3n\\_cerrada\\_de\\_agua\\_potable](https://www.academia.edu/21850898/red_de_distribuci%C3%B3n_cerrada_de_agua_potable)
- (33) Lovera J. Condiciones sanitarias de la vivienda y prevención de parasitosis intestinal en las madres de niños atendidos en el puesto de salud Cachiche Ica enero 2017. Tesis para optar el título profesional de licenciado en enfermería. Ica, Perú: Universidad privada San Juan Bautista; 2017 [citado 10 de agosto de 2022]. Disponible en: <http://repositorio.upsjb.edu.pe/handle/upsjb/1432>
- (34) Córdova F, Diseño de la línea de aduccion y red de distribución para el sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío de Barro Blanco, distrito de Uchiza, provincia de Tocache, departamento San Martín. Tesis para optar el título profesional de ingeniero civil: Universidad Católica Los Ángeles de Chimbote; 2018 Artículo Científico. Disponible en:  
<https://repositorio.uladech.edu.pe/bitstream/handle/20.500.13032/13149/ARTICULO-CORDOVA.pdf?sequence=1&isAllowed=y>


# **Anexos**

**Anexo 1.** Instrumentos de recolección de datos

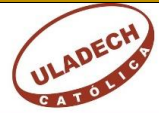
<b>FICHA 01</b>	<b>TITULO:</b>	DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERÍO PUERTO IRENE, DISTRITO DE SARAYACU, PROVINCIA DE UCAYALI, REGIÓN LORETO, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA DE LA POBLACIÓN – 2023.					
	<b>TESISTA</b>	BACHILLER. MAZ REATEGUI WILLY BEZARD				 UNIVERSIDAD CATÓLICA LOS ÁNGELES CHIMBOTE	
	<b>ASESOR</b>	MS. LEÓN DE LOS RIOS GONZALO MIGUEL					
	<b>LUGAR</b>						
	<b>DISEÑO</b>	<b>AGUA SUBTERRANEA – POZO TUBULAR - BOMBEO</b>					
	<b>DESCRIPCION</b>	<b>CANTIDAD</b>	<b>UNIDAD</b>		<b>DESCRIPCION</b>	<b>CANTIDAD</b>	<b>UNIDAD</b>
	CAUDAL MAXIMO DIARIO	0.43	Lps		GRADIENTE HIDRAULICA	0.070	m/m
	TIEMPO DE FUNCIONAMIENTO DEL ESQUIPO DE BOMBEO	0.56	Lps		PERDIDA DE CARGA POR FRICCION EN LAS TUBERIAS DE IMPULSION	5.96	m
	CAUDAL DE BOMBEO	0.86	Lps		PERDIDA DE CARGA TOTAL	6.70	m
	VELOCIDAD DE TUBERIA DE IMPULSION	1.50	Lps		ALTURA DINAMICA	32.66	m
	DIAMETRO DE TUBERIA DE IMPULSION	2	Pulg		POTENCIA DE EQUIPO DE BOMBEO	2	Hp
	VELOCIDAD CORREGIDA	1.93	m/seg		POTENCIA DE MOTOR DEL EQUIPO DE BOMBEO	6	Hp

  
**SERGIO PEZO ROJAS**  
 INGENIERO CIVIL  
 Reg. CIP. N° 246821

  
 GEYSON RAUL FLORES PULCHA  
 INGENIERO CIVIL - Reg. CIP. N°233886


  
 MONSALVE OCHOA, MILTON CESAR  
 INGENIERO CIVIL - CIP. N° 135173

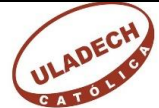


<b>FICHA 02</b>	<b>TITULO:</b>	<b>DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERÍO PUERTO IRENE, DISTRITO DE SARAYACU, PROVINCIA DE UCAYALI, REGIÓN LORETO, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA DE LA POBLACIÓN – 2023.</b>					
	<b>TESISTA</b>	BACHILLER. MAZ REATEGUI WILLY BEZARD				 UNIVERSIDAD CATÓLICA LOS ÁNGELES CHIMBOTE	
	<b>ASESOR</b>	MS. LEÓN DE LOS RIOS GONZALO MIGUEL					
	<b>LUGAR</b>						
	<b>DISEÑO</b>	<b>LINEA DE ADUCCION</b>					
<b>DESCRIPCION</b>	<b>CANTIDAD</b>	<b>UNIDAD</b>		<b>DESCRIPCION</b>	<b>CANTIDAD</b>	<b>UNIDAD</b>	
<b>Q DISEÑO</b>	0.85	Lps		<b>COEFICIENTE DE H-W</b>	100	Pie/seg	
<b>COTA DE TERRENO</b>	176.00	msnm		<b>GRADIENTE HIDRAULICO</b>	4.10	%	
<b>LONGITUD TOTAL DE LA LINEA DE ADUCCION</b>	21.10	m		<b>PERDIDA DE CARGA TOTAL</b>	0.0913	m	
<b>VELOCIDAD DE LA LINEA DE ADUCCION</b>	0.8	m/s		<b>COTA DE TERRENO A (INICIO DE LA RED DISTRIBUCION)</b>	175.5	msnm	
<b>DIAMETRO DE CALCULO</b>	1.5	Pulg		<b>COTA PIEZOMETRICA EN EL INICIO DE RED</b>	186.37	msnm	
<b>DIAMETRO COMERCIAL ASUMIDO</b>	2	pulg		<b>CARGA DSIPONIBLE A INICIO DE LA RED</b>	10.87	m	


  
GEYSON RAUL FLORES PULCHA  
INGENIERO CIVIL - Reg. CIP. N°233886

  
SERGIO PEZO ROJAS  
INGENIERO CIVIL  
Reg. CIP. N° 246821


  
MONSALVE OCHOA, MILTON CESAR  
INGENIERO CML - CIP. N° 135173

<b>FICHA 03</b>	<b>TITULO:</b>	<b>DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERÍO PUERTO IRENE, DISTRITO DE SARAYACU, PROVINCIA DE UCAYALI, REGIÓN LORETO, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA DE LA POBLACIÓN – 2023.</b>		
	<b>TESISTA</b>	BACHILLER. MAZ REATEGUI WILLY BEZARD	 UNIVERSIDAD CATÓLICA LOS ÁNGELES CHIMBOTE	
	<b>ASESOR</b>	MS. LEÓN DE LOS RÍOS GONZALO MIGUEL		
	<b>LUGAR</b>			
	<b>DISEÑO</b>	<b>DISEÑO DEL RESERVORIO DE ALMACENAMIENTO</b>		
<b>DESCRIPCION</b>		<b>CANTIDAD</b>	<b>UNIDAD</b>	
CAUDAL DE CONSUMO MAX. DIARIO		0.43	Lps	
CAUDAL MAXIMO HORARIO		0.56	Lps	
CAUDAL DE BOMBEO		0.86	Lps	
VOLUMEN DE REGULACION 20 % QMD		9.68	M3	
VOLUMEN DE RESERVA 25 % REGULACION		2.42	M3	
VOLUMEN DE ALMACENAMIENTO PROYECTADO		12.10	M3	
VOLUMEN DE DISEÑO REDONDEADO SEGÚN RM. 192-2018		12.00	M3	

  
GEYSON RAUL FLORES PULCHA  
INGENIERO CIVIL - Reg. CIP. N°233886

  
MONSALVE OCHOA, MILTON CESAR  
INGENIERO CML - CIP. N° 135173

  
SERGIO PEZO ROJAS  
INGENIERO CIVIL  
Reg. CIP. N° 246821

<b>TITULO:</b>			
DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERÍO PUERTO IRENE, DISTRITO DE SARAYACU, PROVINCIA UCAYALI, REGIÓN LORETO, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA EN LA POBLACIÓN – 2023.		 UNIVERSIDAD CATÓLICA LOS ÁNGELES CHIMBOTE	
<b>TESISTA:</b>	BACH. MAZ REATEGUI WILLY BEZARD	<b>FECHA:</b>	
<b>ASESOR:</b>	MS. LÉON DE LOS RÍOS GONZALO MIGUEL	<b>PROVINCIA:</b>	UCAYALI
<b>LUGAR:</b>	CASERIO PUERTO IRENE	<b>REGIÓN:</b>	LORETO
<b>DISTRITO</b>	SARAYACU	<b>CUESTIONARIO:</b>	01
<b>MARCAR CON UNA (X) SI LA RESPUESTA</b>			
PREGUNTAS		SI	NO
¿Usted cree que al realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, mejorara la cantidad del agua?		X	
¿Usted cree que al realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, mejorara la cobertura del agua?		X	
¿Usted cree que al realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, mejorara la continuidad del agua?		X	
¿Usted cree que al realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, mejorara la calidad del agua?		X	
<b>OBSERVACIONES O SUBGERENCIAS:</b>			

## Anexo 2. Consentimiento informado



UNIVERSIDAD CATÓLICA LOS ÁNGELES  
CHIMBOTE

### PROTOCOLO DE ASENTIMIENTO INFORMADO

(Ingeniería y Tecnología)

Mi nombre es **Maz Reategui Willy Bezard** y estoy haciendo mi investigación, la participación de cada uno de ustedes es voluntaria.

A continuación, te presento unos puntos importantes que debes saber antes de aceptar ayudarme:

- Tu participación es totalmente voluntaria. Si en algún momento ya no quieres seguir participando, puedes decírmelo y volverás a tus actividades.
- La conversación que tendremos será de 10 minutos máximos.
- En la investigación no se usará tu nombre, por lo que tu identidad será anónima.
- Tus padres ya han sido informados sobre mi investigación y están de acuerdo con que participes si tú también lo deseas.

Te pido que marques con un aspa (x) en el siguiente enunciado según tu interés o no de participar en mi investigación.

<b>Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Puerto Irene, distrito de Sarayacu, provincia de Ucayali, región Loreto, para su incidencia en la condición sanitaria de la población – 2023</b>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
--	-------------------------------------	--------------------------

Fecha: 23/01/2023

COMITÉ INSTITUCIONAL DE ETICA DE INVESTIGACION – ULCADECH CATOLICA



UNIVERSIDAD CATÓLICA LOS ÁNGELES  
CHIMBOTE

### PROTOCOLO DE CONSENTIMIENTO INFORMADO PARA ENCUESTAS

La finalidad de este protocolo en Ingeniería y tecnología es informarle sobre el proyecto de investigación y solicitarle su consentimiento. De aceptar, el investigador y usted se quedarán con una copia.

La presente investigación se titula **DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERÍO PUERTO IRENE, DISTRITO DE SARAYACU, PROVINCIA DE UCAYALI, REGIÓN LORETO, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA DE LA POBLACIÓN - 2023**, investigador de la Universidad Católica Los Ángeles de Chimbote. El propósito de la investigación es: Mejorar la condición sanitaria de la población del caserío Puerto Irene.

Para ello, se le invita a participar en una encuesta que le tomará 5 minutos de su tiempo. Su participación en la investigación es completamente voluntaria y anónima. Usted puede decidir interrumpirla en cualquier momento, sin que ello le genere ningún perjuicio. Si tuviera alguna inquietud y/o duda sobre la investigación, puede formularla cuando crea conveniente.

Al concluir la investigación, usted será informado de los resultados a través de Número de celular: 921892973. Si desea, también podrá escribir al correo [willybemaz@gmail.com](mailto:willybemaz@gmail.com) para recibir mayor información. Asimismo, para consultas sobre aspectos éticos, puede comunicarse con el Comité de Ética de la Investigación de la universidad Católica los Ángeles de Chimbote.

Si está de acuerdo con los puntos anteriores, complete sus datos a continuación:

Nombre: Willy Bezard Maz Reategui

Fecha: 23 / 01 / 2023

Correo electrónico: willybemaz@gmail.com

Firma del participante: \_\_\_\_\_

Firma del investigador (o encargado de recoger información): Willy Bezard Maz Reategui

COMITÉ INSTITUCIONAL DE ETICA DE INVESTIGACION – ULCADECH CATOLICA



UNIVERSIDAD CATÓLICA LOS ÁNGELES  
CHIMBOTE


## PROTOCOLO DE CONSENTIMIENTO INFORMADO PARA ENTREVISTAS

Estimado/a participante

Le pedimos su apoyo en la realización de una investigación en **Ingeniería y Tecnología**, conducida por **Willy Bezar Maz Reategui**, católica Los Ángeles de Chimbote. La investigación denominada: **DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERÍO PUERTO IRENE, DISTRITO DE SARAYACU, PROVINCIA DE UCAYALI, REGIÓN LORETO, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICION SANITARIA DE LA POBLACION – 2023.**

- La entrevista durará aproximadamente 5 minutos y todo lo que usted diga será tratado de manera anónima.
- La información brindada será grabada (si fuera necesario) y utilizada para esta investigación.
- Su participación es totalmente voluntaria. Usted puede detener su participación en cualquier momento si se siente afectado; así como dejar de responder alguna interrogante que le incomode. Si tiene alguna pregunta durante la entrevista, puede hacerla en el momento que mejor le parezca.
- Si tiene alguna consulta sobre la investigación o quiere saber sobre los resultados obtenidos, puede comunicarse al siguiente correo electrónico [willybemaz@gmail.com](mailto:willybemaz@gmail.com) o al número 921892973 Así como con el Comité de Ética de la Investigación de la universidad, al correo electrónico [division\\_personal@uladech.edu.pe](mailto:division_personal@uladech.edu.pe)

Complete la siguiente información en caso desee participar:

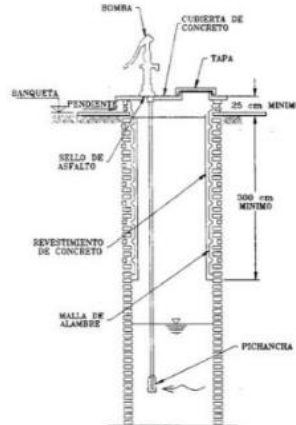
Nombre completo:	
Firma del participante:	
Firma del investigador:	
Fecha:	23/01/2023

## Anexo 3. Norma Técnica de Diseño.

### 2.8. POZOS

Se realizan para la captación de agua subterránea a una gran profundidad.

**Ilustración N° 03.30.** Pozo con Bomba manual



#### Tipologías

Pueden ser:

- Pozos someros:
  - Excavados
  - Perforados
- Pozos Profundos
  - Perforados manualmente
  - Perforados con maquinaria

#### Criterios de diseño.

- La ubicación de los pozos y su diseño preliminar se determinan como resultado del correspondiente estudio hidrogeológico específico. En la ubicación no sólo se considera las mejores condiciones hidrogeológicas del acuífero sino también el suficiente distanciamiento que debe existir con relación a otros pozos vecinos existentes y/ o proyectados para evitar problemas de interferencias.
- Se diseña el número de pozos necesarios para el sistema de acuerdo con el caudal de diseño, y se ubican sin causar interferencias a otros pozos existentes, y preferiblemente en zonas no inundables.
- Para obtener el rendimiento de los pozos se deben evaluar los pozos existentes cercanos de la zona (rendimiento, años de producción y variaciones estacionales) o se debe realizar un estudio hidrogeológico para determinar la calidad del agua, el rendimiento del pozo y su variabilidad estacional, la profundidad del manto acuífero y las características del terreno.
- Se deben proteger contra posibles fuentes de contaminación. Las paredes del pozo deben ser de material impermeable hasta una profundidad de 3 m como mínimo, y debe cubrirse con un sello sanitario, que sobresale 0,50 m sobre el piso o sobre el nivel de inundación.
- La distancia mínima entre un pozo de agua destinado para el consumo humano y un sistema de percolación es de 20 m. El pozo se debe ubicar a una cota superior con respecto al sistema de percolación.



Para el diseño de los pozos se debe tomar en consideración los siguientes aspectos:

- Pozos someros, captan agua subsuperficial de acuíferos de poca profundidad, hasta los 30 m.
  - Excavados. Los pozos excavados no requieren de dimensionamiento específico, sin embargo, debe considerarse los siguientes aspectos:
    - Diámetro mínimo de 1,00 metro para permitir la excavación manual.
    - Empleo de anillas de hormigón en caso de terrenos deleznable.
    - El revestimiento del pozo excavado debe ser con anillos ciegos de concreto del tipo deslizante o fijo, hasta el nivel estático y con aberturas por debajo de él.
    - Se debe profundizar el pozo al menos 2 metros debajo del nivel freático en época de estiaje para permitir la explotación del agua. La profundidad del pozo excavado se determina en base a la profundidad del nivel estático de la napa y de la máxima profundidad que técnicamente se pueda excavar por debajo del nivel estático.
  - Perforados. los pozos perforados someros, no requieren dimensionamiento específico; pueden diseñarse en base a estudios prospectivos iniciales o, es su caso, debe realizarse la perforación directamente hasta alcanzar los niveles freáticos suficientes para la explotación del agua. Pueden ser pozos perforados manual o mecánicamente.
- Pozos profundos, captan agua subterránea a profundidades mayores a los 30 m, dependiendo de las condiciones del acuífero.
  - Perforados manualmente. emplea equipos simples para perforar pozos de pequeño diámetro empleando los métodos de rotación y percusión, en terrenos de baja concentración de material granular. Los pozos perforados manualmente, sólo pueden ser diseñados en su concepción general. Solamente con pruebas en campo puede identificarse la posibilidad o no de perforar con esta tecnología.
  - Perforados con maquinaria. Los pozos perforados con máquina permiten captar aguas subterráneas profundas, y requieren equipos de perforación especiales. Las técnicas de perforado pueden ser de percusión, rotación directa o reversa, inyección y otros. El diseño de los pozos perforados profundos requiere la participación de especialistas en hidrogeología y estudios de prospección de aguas subterráneas con equipos de resonancia electromagnética.
  - Durante la perforación del pozo se debe determinar su diseño definitivo, sobre la base de los resultados del estudio de las muestras del terreno extraído durante la perforación y los correspondientes registros geofísicos. El ajuste del diseño se refiere sobre todo a la profundidad final de la perforación, localización y longitud de los filtros.
  - Los filtros son diseñados considerando el caudal de bombeo; la granulometría y espesor de los estratos; velocidad de entrada, así como la calidad de las aguas.

#### Consideraciones específicas.

- En la construcción del pozo somero, se debe considerar una escalera de acceso hasta el fondo para permitir la limpieza y mantenimiento, así como para la posible profundización en el futuro.
- El motor de la bomba puede estar instalado en la superficie del terreno o en una plataforma en el interior del pozo, debiéndose considerar en este último caso las medidas de seguridad para evitar la contaminación del agua.
- Los pozos deben contar con sellos sanitarios, cerrándose la boca con una tapa hermética para evitar la contaminación del acuífero, así como accidentes personales. La cubierta del pozo debe sobresalir 0.50 m como mínimo, con relación al nivel de inundación.
- El menor diámetro del forro de los pozos profundos debe ser por lo menos de 8 cm mayor que el diámetro exterior de los impulsores de la bomba por instalarse.
- La construcción de los pozos se debe hacer en forma tal que se evite el arenamiento de ellos, y se obtenga un óptimo rendimiento a una alta eficiencia hidráulica, lo que se consigue con uno o varios métodos de desarrollo.



- Todo pozo, una vez terminada su construcción, debe ser sometido a una prueba de rendimiento a caudal variable, durante un periodo de tiempo a determinar en función del informe hidrogeológico, con la finalidad de determinar el caudal explotable y las condiciones para su equipamiento. Los resultados de la prueba deben ser expresados en gráficos que relacionen la depresión con los caudales, indicándose el tiempo de bombeo.
- Antes del inicio de la prueba se debe medir el nivel estático del agua mediante un tubo instalado en el interior de diámetro  $\geq 19$  mm. El procedimiento de la prueba de rendimiento consta de las siguientes fases:
  - Bombeo de desarrollo y limpieza: se debe bombear durante 24 horas para limpiar el pozo. El agua descargarse a una distancia mínima de 30 metros al pozo.
  - Prueba de rendimiento o aforo: tras el periodo de recuperación, se debe realizar la extracción en 5 escalones de caudales variables y aproximadamente una hora de duración cada uno. En cada uno de los 5 escalones se debe anotar el aforo y la velocidad. Con los resultados, se elabora la curva de bombeo y se selecciona el caudal explotable, que es empleado en la siguiente fase.
  - Prueba de acuífero: tras el periodo de recuperación, se debe extraer durante 43 horas el caudal explotable, midiéndose el nivel de la napa durante la recuperación, por un periodo mínimo de 24 horas. Los resultados de esta prueba permiten determinar los parámetros hidráulicos del acuífero.
- Durante la construcción del pozo y pruebas de rendimiento deben tomarse muestras de agua a fin de determinar su calidad y conveniencia de utilización.
- El caudal explotable es el que fije el documento de Autorización de Uso del Agua de la ALA (Autoridad Local del Agua) dependiente del ANA (Autoridad Nacional del Agua).

#### Memoria de Cálculo

- Determinación del periodo de bombeo  
Las horas de bombeo y el número de arranques en un día, depende del rendimiento de la fuente, el consumo de agua, costo de operación y la disponibilidad de energía. Resulta conveniente que el periodo de bombeo sea de 8 horas diarias, las que serán distribuidas en el mejor horario; en situaciones excepcionales se debe adoptar un periodo mayor, pero como máximo de 12 horas.

$$Q_b = Q_{md} \times \left(\frac{24}{N}\right)$$

Donde:

- $Q_b$  : caudal de bombeo (l/s)  
 $Q_{md}$  : caudal máximo diario (l/s)  
 $N$  : número de horas de bombeo (h)

- Carga dinámica o altura manométrica total  
Es el incremento total de la carga del flujo a través de la bomba.

$$H_b = h_s + h_i$$

Donde:

- $H_b$  : altura dinámica o altura de bombeo (m)  
 $h_s$  = Carga de succión, m.  
 $H_i$  = Carga de impulsión, m.

- Carga de succión

$$H_b = h_s + h_{fs}$$

Donde:

- $h_s$  : altura de succión, altura del eje de la bomba sobre el nivel inferior del agua (m)  
 $h_{fs}$  : pérdida de carga en la succión (m).

- Carga neta de succión positiva

$$NPSH_{\text{disponible}} = H_{\text{atm}} - (H_{\text{vap}} + h_s + h_{fs})$$

Donde:

- $NPSH_{\text{disponible}}$  : carga neta de succión positiva disponible (m)  
 $H_{\text{atm}}$  : presión atmosférica (m)  
 $H_{\text{vap}}$  : presión de vapor (m)  
 $h_s$  : altura estática de succión (m)  
 $h_{fs}$  : pérdida de carga por fricción de accesorios y tubería (m).

Para evitar el riesgo de la cavitación por presión de succión, se debe cumplir que:

$$NPSH_{\text{disponible}} > NPSH_{\text{requerida}}$$

- Altura dinámica total

$$H_g = H_d + H_s$$

Donde:

- $H_s$  : altura de aspiración o succión, esto es, altura del eje de la bomba sobre el nivel inferior  
 $H_d$  : altura de descarga, o sea, la altura del nivel superior con relación al eje de la bomba  
 $H_g$  : Altura geométrica, esto es la diferencia de nivel (altura estática total)

$$H_{dt} = H_g + H_{f_{\text{total}}} + P_s$$

$H_{f_{\text{total}}}$  : pérdida de carga (totales)

$P_s$  : presión de llegada al reservorio/planta (se recomienda 2 m)

$H_{dt}$  : altura dinámica total en el sistema de bombeo

**Tabla N° 03.18.** Valores de abertura de la ranura de tubería  
Área de infiltración en cm<sup>2</sup>/ml

DIAMETRO Y ESPESOR	PESO / METRO	NUMERO DE RANURA	ABERTURA DE LA RANURA		
			1 mm	2 mm	3 mm
8 5/8 x 3/16	25,2 kg	608	316	608	985
1/4	34,3 kg	608	316	608	985
10 3/4 X 3/16	31,9 kg	752	391	752	1218
1/4	42,8 kg	752	391	752	1218
12 3/4 x 1/4	50,7 kg	912	474	912	1477
5/16	61,7 kg	912	474	912	1477
14 x 1/4	55,7 kg	992	515	992	1607
5/16	69,8 kg	992	515	992	1607
16 x 1/4	64,3 kg	1104	574	1104	1788
5/16	80,9 kg	1104	574	1104	1788
18 x 1/4	72,3 kg	1280	665	1280	2073
5/16	91,5 kg	1280	665	1280	2073
20 x 1/4	80,6 kg	1424	740	1424	2306
5/16	101,9 kg	1424	740	1424	2306
22 x 1/4	68,1 kg	1584	823	1584	2566
5/16	110,8 kg	1584	823	1584	2566
24 x 1/4	96,5 kg	1728	898	1728	2799
5/16	120,9 kg	1728	898	1728	2799

- Cálculo de la línea de impulsión  
La selección del diámetro de la línea de impulsión se hará en base a las fórmulas de Bresse:

Diámetro teórico máximo ( $D_{\max}$ ):

$$D_{\max} = 1.3 * \left(\frac{N}{24}\right)^{\frac{1}{4}} * (\sqrt{Q_b})$$

Diámetro teórico económico ( $D_{\text{econ}}$ ):

$$D_{\text{econ}} = 0.96 * \left(\frac{N}{24}\right)^{\frac{1}{4}} * (Q_b)^{0.45}$$

- Selección del Equipo de Bombeo

$$hf = \frac{1745155.28 * L(Q_b^{1.85})}{C^{1.85} * D^{4.87}}$$

Pérdida de carga por accesorios ( $h_k$ )

$$\frac{L}{D} < 4000$$

Aplicamos la siguiente ecuación para el cálculo de la pérdida de carga por accesorio

$$h_k = 25 * \frac{V^2}{2g}$$

- Cálculo de la altura dinámica total:

$$Hdt = Hg + Hf \text{ total} + Ps$$

- Cálculo de la potencia a instalar:

$$\text{Pot. Bomba} = \frac{PE * Q_b * Hdt}{75 * n}$$

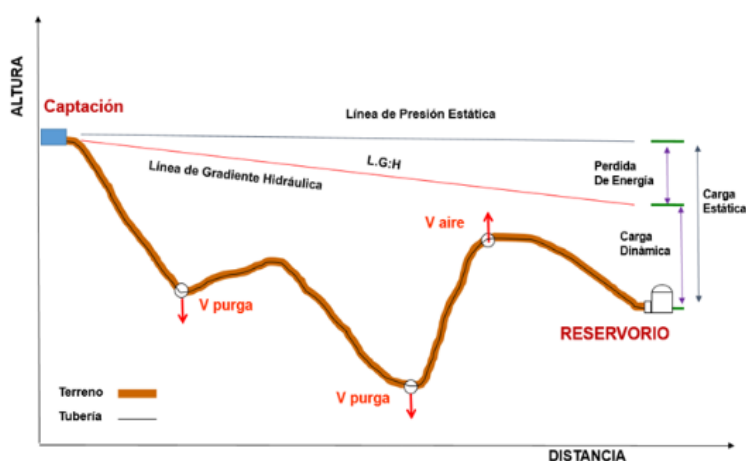
**Tabla N° 03.19.** Potencias comerciales en motores eléctricos

POTENCIA (hp)	INTERVALO (hp)
5	5-20
7.5	
10	
15	
20	
25	21-50
30	
40	
50	
60	51-125
75	
100	
125	
150	>126
200	
250	
300	
350	

## 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.

- Cálculo de la línea de gradiente hidráulica (LGH), ecuación de Bernoulli

$$Z_1 + \frac{P_1}{\gamma} + \frac{V_1^2}{2 * g} = Z_2 + \frac{P_2}{\gamma} + \frac{V_2^2}{2 * g} + H_f$$

Donde:

$Z$  : cota altimétrica respecto a un nivel de referencia en m

$\frac{P}{\gamma}$  : Altura de carga de presión, en m, P es la presión y  $\gamma$  el peso específico del fluido

$V$  : Velocidad del fluido en m/s

$H_f$  : Pérdida de carga, incluyendo tanto las pérdidas lineales (o longitudinales) como las locales.

Si como es habitual,  $V_1=V_2$  y  $P_1$  está a la presión atmosférica, la expresión se reduce a:

$$\frac{P_2}{\gamma} = Z_1 - Z_2 - H_f$$

La presión estática máxima de la tubería no debe ser mayor al 75% de la presión de trabajo especificada por el fabricante, debiendo ser compatibles con las presiones de servicio de los accesorios y válvulas a utilizarse.



Se deben calcular las pérdidas de carga localizadas  $\Delta H_i$  en las piezas especiales y en las válvulas, las cuales se evaluarán mediante la siguiente expresión:

$$\Delta H_i = K_i \frac{V^2}{2g}$$

Donde:

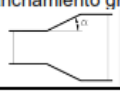

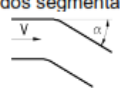
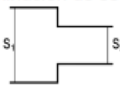
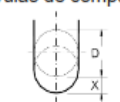
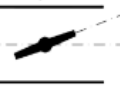
$\Delta H_i$  : Pérdida de carga localizada en las piezas especiales y en las válvulas, en m.

$K_i$  : Coeficiente que depende del tipo de pieza especial o válvula (ver Tabla N° 03.14)

$V$  : Máxima velocidad de paso del agua a través de la pieza especial o de la válvula en m/s

$g$  : aceleración de la gravedad (9,81 m/s<sup>2</sup>)

**Tabla N° 03.20.** Coeficiente para el cálculo de la pérdida de carga en piezas especiales y válvulas

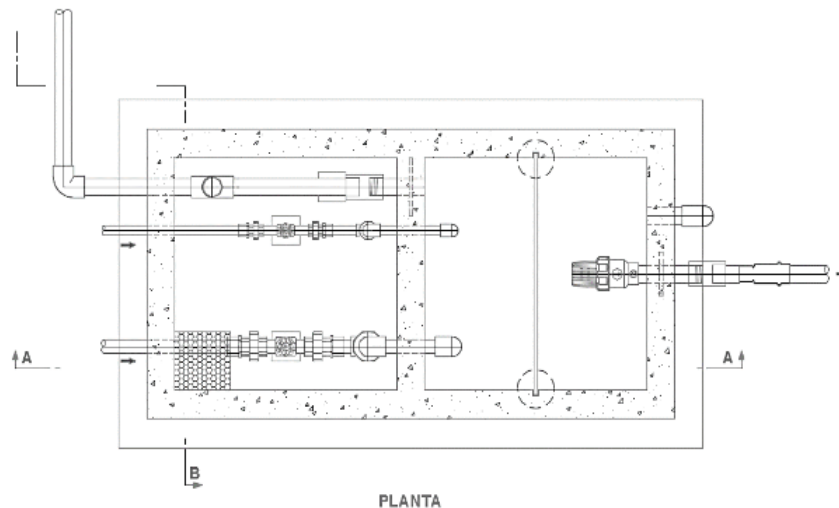
ELEMENTO	COEFICIENTE $k_i$								
<b>Ensanchamiento gradual</b> 	$\alpha$	5°	10°	20°	30°	40°	90°		
	$k_i$	0,16	0,40	0,85	1,15	1,15	1,00		
<b>Codos circulares</b> 	R/DN	0,1	0,3	0,5	0,6	0,7	0,8	0,9	1,0
	$K_{90^\circ}$	0,09	0,11	0,20	0,31	0,47	0,69	1,00	1,14
	$k_i = K_{90^\circ} \times \alpha/90^\circ$								
<b>Codos segmentados</b> 	$\alpha$	20°	40°	60°	80°	90°			
	$k_i$	0,05	0,20	0,50	0,90	1,15			
<b>Disminución de sección</b> 	$S_2/S_1$	0,1	0,2	0,4	0,6	0,8			
	$k_i$	0,5	0,43	0,32	0,25	0,14			
<b>Otras</b>	Entrada a depósito							$k_i=1,0$	
	Salida de depósito							$k_i=0,5$	
<b>Válvulas de compuerta</b> 	$x/D$	1/8	2/8	3/8	4/8	5/8	6/8	7/8	8/8
	$k_i$	97	17	5,5	2,1	0,8	0,3	0,07	0,02
<b>Válvulas mariposa</b> 	$\alpha$	10°	20°	30°	40°	50°	60°	70°	
	$k_i$	0,5	1,5	3,5	10	30	100	500	
<b>Válvulas de globo</b>	Totalmente abierta								
	$k_i$	3							

### 2.9.1. CÁMARA DE REUNIÓN DE CAUDALES

Se debe considerar lo siguiente:

- ✓ Las cámaras de reunión de caudales se instalan para reunir los caudales de dos (02) captaciones. La estructura será de concreto armado  $f'c=210 \text{ kg/cm}^2$ ; Las dimensiones internas de la estructura serán:
  - Cámara húmeda de  $0,80 \text{ m} \times 0,80 \text{ m} \times 0,90 \text{ m}$ , con tapa sanitaria metálica de sección  $0,8 \text{ m} \times 0,8 \text{ m}$ .
  - Cámara seca de  $0,80 \text{ m} \times 0,80 \text{ m} \times 0,80 \text{ m}$ , con tapa sanitaria metálica de sección  $0,6 \text{ m} \times 0,6 \text{ m}$ .
- ✓ La tubería del sistema de rebose y purga en su extremo final contará con un dado móvil de concreto simple  $f'c=140 \text{ kg/cm}^2$  de  $0,30 \times 0,20 \times 0,20$ , la cual estará superpuesta en una loza de piedra asentada con concreto simple  $f'c=140 \text{ kg/cm}^2$ . Para la elaboración del concreto se utilizará cemento portland tipo I
- ✓ Para el pintado de la estructura se usará pintura látex (2 manos) y para las tapas metálicas se utilizará pintura esmalte (2 manos).
- ✓ Las tuberías de ingreso a la cámara son de  $1''$  y  $1 \frac{1}{2}''$  (de cada captación), la tubería de salida de la cámara es de  $2''$ .

**Ilustración N° 03.32.** Cámara de reunión de caudales



- ✓ Cálculo Hidráulico
  - ✓ En caso existan varias fuentes de captación de agua, se requiere una estructura para la reunión de los caudales y llevarlas por una sola línea de conducción al reservorio o a la planta de tratamiento de agua potable.
  - ✓ El desnivel entre la cámara de reunión y la captación más alta no debe ser mayor a los 50 m. Sin embargo, en caso fuese mayor a los 50 m, se deberá instalar en la línea de conducción una cámara rompe presión para conducciones.
  - ✓ Se recomienda una sección interior mínima de  $0,60 \text{ m} \times 0,60 \text{ m}$ , tanto por facilidad constructiva como para permitir el alojamiento de los elementos.
  - ✓ La altura de la cámara debe calcularse 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.

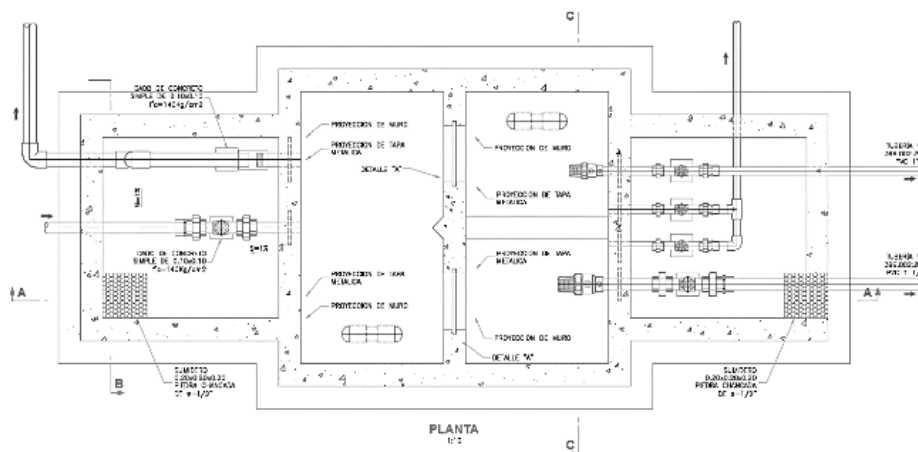
- ✓ La tubería de entrada a la cámara debe estar por encima del nivel del agua.
- ✓ La tubería de salida debe disponer de una canastilla de salida, que impida la entrada de objetos en la tubería.
- ✓ La cámara dispondrá de un aliviadero o rebose.
- ✓ El cierre de la cámara será estanco y removible, para facilitar las operaciones de mantenimiento.

## 2.9.2. CÁMARA DE DISTRIBUCIÓN DE CAUDALES

Se deben de considerar lo siguiente:

- ✓ Construcción de una (01)<sup>20</sup> cámara de distribución para repartir los caudales a los Reservorio N° 1 y Reservorio N° 2.
- ✓ La estructura hidráulica será de concreto armado de  $f'c=210 \text{ kg/cm}^2$ . Tendrá tapa sanitaria metálica de sección 0,6 x 0,6 m.
- ✓ Debe contar con un sistema de rebose y purga y un dado de concreto simple  $f'c=140 \text{ kg/cm}^2$  de 0,30 x 0,20 x 0,20, y piedra asentada con concreto simple  $f'c=140 \text{ kg/cm}^2$ .

**Ilustración N° 03.33.** Cámara de distribución de caudales



- ✓ Cálculo Hidráulico
  - La función de una cámara distribuidora de caudales es dividir el flujo en dos o más partes.
  - Sólo se diseñarán cámaras distribuidoras de caudal en los siguientes casos:
    - Cuando el proyecto considere más de un reservorio de almacenamiento, ya sea por grandes distancias, por diferencias de nivel o diferentes comunidades.
    - Cuando existan diferentes usos del agua captada como: consumo humano, riego, pecuaria.
  - Las ventajas de la cámara distribuidora de flujo son: uso racional y equitativo del agua, disminución de costos de aducción y menor número de cámaras rompe-presión (cuando estas son requeridas).
  - Se recomienda una sección interior mínima de  $0,55 \times 0,65 \text{ m}^2$  (cada cámara húmeda), tanto por facilidad constructiva como para permitir el alojamiento de los elementos.
  - La altura de la cámara de distribución se calcula mediante la suma de tres alturas:

<sup>20</sup> La cantidad de cámaras y reservorios está en función al diseño planteado por el proyectista según las condiciones del terreno



- o Altura mínima de salida, mínimo 10 cm
- o Resguardo a borde libre, mínimo 40 cm
- o 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 debajo del nivel del agua, es decir el ingreso es sumergido con el fin evitar turbulencia en el vertedero de salida.
- La tubería de salida debe disponer de una canastilla de salida, que impida la entrada de objetos en la tubería.
- La cámara debe incluir un aliviadero o rebose.
- 
- El cierre de la cámara será estanco y removible, para facilitar las operaciones de mantenimiento.

La fórmula utilizada para los cálculos es la siguiente:

$$Q = C_e \times \frac{8}{15} \times \sqrt{2g} \times \tan \frac{\theta}{2} \times (h_1 + k_h)^{2,5}$$

Donde:

Q : caudal (m<sup>3</sup>/s)

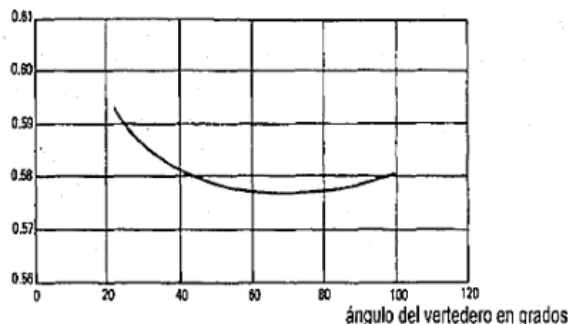
Θ : ángulo del vertedero (°)

h<sub>1</sub> : altura del nivel de agua, aguas arriba del vertedero, medido a partir del vértice inferior del triángulo (m)

C<sub>e</sub> : Coeficiente en función de Θ

k<sub>h</sub> : coeficiente en función de Θ

**Ilustración N° 03.34.** Coeficiente de Descarga Ce



Fuente: Bos, 1976

**Ilustración N° 03.35.** Angulo del Vertedero

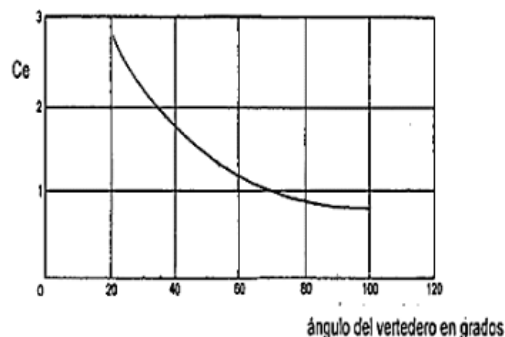


Figura 11: Valor de K<sub>h</sub>, función de θ

Fuente: Bos, 1976

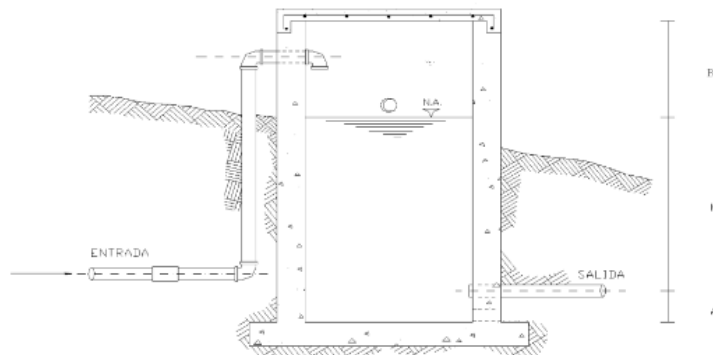
### 2.9.3. CÁMARA ROMPE PRESIÓN PARA LÍNEA DE CONDUCCIÓN

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.

**Ilustración N° 03.36. Cámara rompe presión**



- ✓ 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)
- $Q_{md}$  : caudal máximo diario (l/s)
- S : pérdida de carga unitaria (m/m)

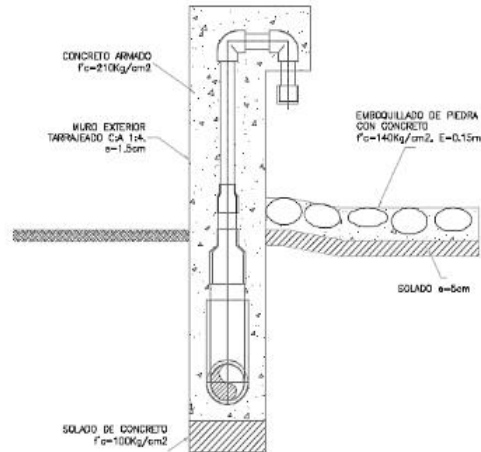
#### 2.9.4. TUBO ROMPE CARGA

Se recomienda:

- ✓ Se debe construir un total de dos (02)<sup>21</sup> tubos rompe carga. Estos deben ubicarse en lugares estratégicos para reducir las presiones en las líneas de conducción que puedan superar los 50 mca afectando así a la resistencia que tiene la tubería.
- ✓ La estructura será en base a concreto armado con un  $f'c=210 \text{ kg/cm}^2$ , con dimensiones de 1,60 x 0,25 m y 1,2 de altura (0,70 m estará sobre el nivel de terreno), el tipo de cemento a utilizar dependerá de los estudios previos.
- ✓ Por el lado del tubo de ventilación (que funciona como purga) se debe habilitar una losa con el uso de piedra asentada con concreto simple  $f'c=140 \text{ kg/cm}^2$ , con dimensiones de 1,0 m x 0,50 m y 0,10 m de espesor.
- ✓ Para el pintado de la estructura se usará pintura látex (2 manos).
- ✓ Las tuberías de ingreso, salida y de ventilación será de 1", para la cámara de transición se utilizará una tubería de 3".

<sup>21</sup> La cantidad y necesidad de proyecciones de tubos rompe cargas es responsabilidad del proyectista en función al trazado de la línea y la topografía del terreno.

### Ilustración N° 03.37. Tubería Rompe Presión



✓ **Cálculo hidráulico**

El tubo rompe carga sustituye a la tradicional Cámara Rompe Presión para conducciones, cumpliendo las mismas funciones que de este dispositivo, tiene la ventaja de requerir mínima operación y mantenimiento.

**Criterios de diseño**

La concepción del tubo rompe carga se sustenta en los siguientes criterios:

- El flujo es permanente y uniforme, de naturaleza turbulento ( $Re > 2000$ )
- El diámetro de la cámara de disipación de energía es 2 veces que el de la tubería de conducción. La velocidad del agua se reduce a la cuarta parte, pasando el flujo de rápido (supercrítico) a lento (subcrítico) produciéndose un resalto hidráulico.
- El resalto hidráulico se desarrolla en  $L=6.9 (D1-D2)$ , pero por cuestiones constructivas se asume una longitud mínima de la cámara disipadora de 1.25 m.
- Para evitar el deterioro de las instalaciones por la vibración, el dispositivo se emotra con concreto.
- Se ubican a cada 50 m de desnivel
- Instalaciones deben realizarse con tuberías PVC C-10.

**Funcionamiento**

- El agua ingresa a la cámara de disipación, se produce pérdida de carga e incorporación de aire a la masa líquida a través del tubo de ventilación.
- Cuando aguas abajo se obtura el conducto, el TRC permite evacuar el flujo hacia un cauce seguro; esto evita que la tubería de conducción se cargue por encima de su capacidad admisible y falle.
- Una vez instalado la estructura no necesita ningún tipo de operación y solo requiere del desbroce de maleza y pintado del pedestal.

**Recomendaciones:**

- El diámetro de la tubería de la cámara de disipación debe ser el triple del diámetro de la tubería de conducción. "La reducción de la presión de ingreso es del orden del 70% en sistemas donde el diámetro es duplicado y del 90% donde el diámetro es triplicado"
- Construcción de un canal de evacuación a un cauce seguro para evitar socavación y deslizamientos de terreno
- Para tramos largos ( $> 1 \text{ km}$ ); entre estructuras deben de colocarse válvulas para efectos de refacción de tuberías.



- Este tipo de estructuras se recomienda para diámetros menor igual a 1½". Para diámetros mayores se debe usar la cámara rompe presión para líneas.
- Se recomienda su instalación a 10 metros sobre el nivel del reservorio, con esto se estaría protegiendo a la red de distribución, en caso de que el operador realice un by-pass del ingreso generando sobre presión en la red de distribución.

### **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.
- Los purgadores o ventosas deben ser de fundición dúctil, y deben cumplir la norma NTP 350.101 1997. Válvulas descargadoras de aire, de aire vacío y combinaciones de válvulas de aire para servicios de agua.
- Se establecen las siguientes prescripciones técnicas adicionales para las ventosas:
  - Presión normalizada:  $PN \geq 1,0$  MPa.
  - Tipo: De triple, doble o simple función y de cuerpo simple o doble.
  - Instalación: Embridada sobre una derivación vertical con válvula de aislamiento.
- Para el correcto dimensionamiento de purgadores y ventosas se debe tener en cuenta las especificaciones técnicas del fabricante y las características propias de la instalación: longitud, presión y volumen de aire a evacuar. Con carácter general, salvo circunstancias especiales que aconsejen o requieran de la adopción de otra solución distinta, para cubrir las funciones de aireación requeridas en las conducciones, aducciones e impulsiones, se deben instalar válvulas de aire (ventosas de tipo bifuncional o trifuncional), principalmente en aquellas zonas de difícil acceso para operaciones de mantenimiento y operación.
- 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.

- A la salida de los reservorios por gravedad, después de la válvula de interrupción.  
Los tipos de válvulas de aire son:

- ✓ **Válvula de aire manual**

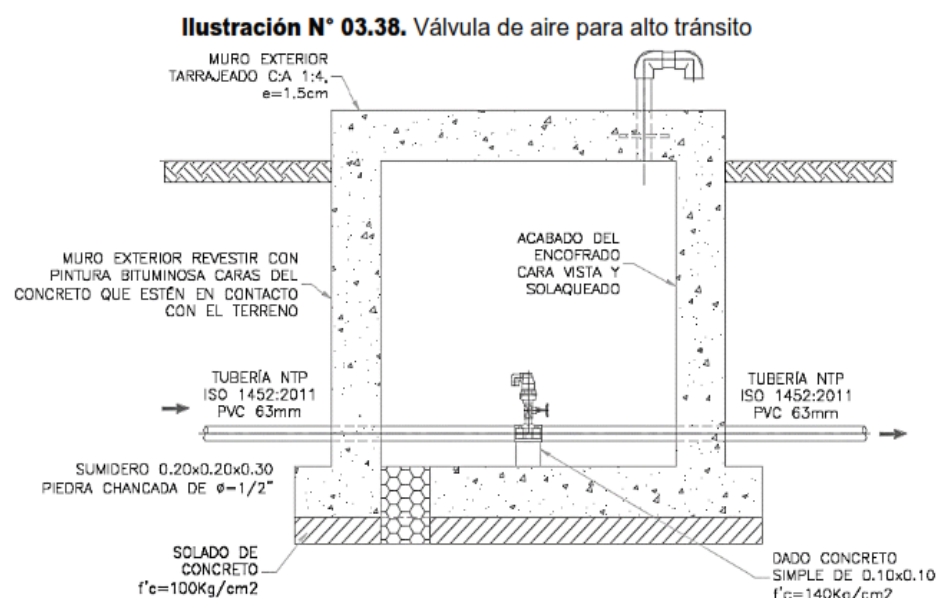
El aire acumulado en los puntos altos provoca la reducción del área del flujo del agua, produciendo un aumento de pérdida de carga y una disminución del gasto. Para evitar esta acumulación es necesario instalar válvulas de aire de accionamiento manual.

El cierre de la cámara será estanco y removible, para facilitar las operaciones de mantenimiento.

- ✓ **Válvula de aire automática**

El aire acumulado en los puntos altos provoca la reducción del área del flujo del agua, produciendo un aumento de pérdida de carga y una disminución del gasto. Para evitar esta acumulación es necesario instalar válvulas de aire automáticas (ventosas).

El cierre de la cámara será estanco y removible, para facilitar las operaciones de mantenimiento.



- ✓ **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  $0,60 \times 0,60 \text{ m}^2$ , 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  $0,60 \text{ m} \times 0,60 \text{ m} \times 0,70 \text{ m}$ , para el cual se utilizará cemento portland tipo I.

Válvula de aire automática

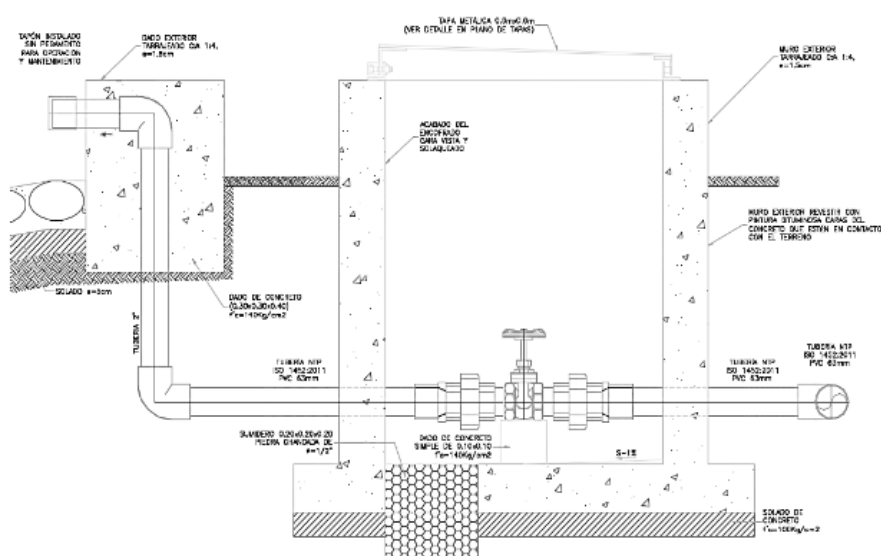
- ✓ Para sistemas de abastecimiento de agua en el ámbito rural, se recomienda una sección interior mínima de  $0,60 \times 0,60 \text{ m}^2$ , tanto por facilidad constructiva como para permitir el alojamiento de los elementos.

- ✓ La estructura será de concreto armado  $f'c=210$  kg/cm<sup>2</sup> 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.

**Ilustración N° 03.39.** Diámetros de válvulas de purga



- ✓ 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  $f'c = 210$  kg/cm<sup>2</sup>, cuyas dimensiones internas son 0,60 m x 0,60 m x 0,70 m y el dado de concreto simple  $f'c = 140$  kg/cm<sup>2</sup>, 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.

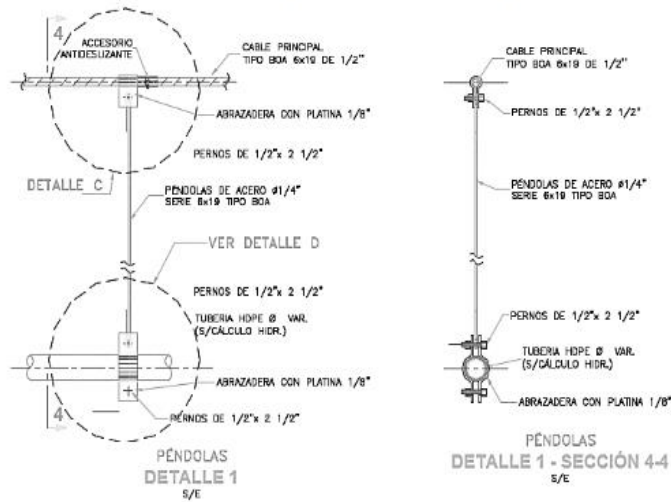
### 2.9.7. PASE AÉREO

El pase aéreo consiste en un sistema estructural en base a anclajes de concreto y cables de acero que permiten colgar una tubería de polietileno que conduce agua potable, dicha tubería de diámetro variable necesita de esta estructura para continuar con el trazo sobre un valle u zona geográfica que por su forma no permite seguir instalando la tubería de forma enterrada.

Esta estructura está diseñada para soportar todo el peso de la tubería llena y el mismo sistema estructural, en distancias de 5 m, 10 m, 15 m, 20 m, 25 m, 30 m, 50 m, 75 m y 100 m.

El consultor, en base al diseño de su proyecto debe seleccionar el diseño de pase aéreo que más sea compatible con su caso, sin embargo, de necesitar algún modelo no incluido dentro de los modelos desarrollados, podrá desarrollar su propio diseño, tomando de referencia los modelos incluidos, para ello el ingeniero supervisor debe verificar dicho diseño.

**Ilustración N° 03.40.** Detalles técnicos del pase aéreo





## 2.10. PLANTA DE TRATAMIENTO DE AGUA POTABLE (PTAP)

Las unidades de la PTAP que deben diseñarse deben ser seleccionadas de acuerdo con las características del cuerpo de agua de donde se captará el agua cruda, tal como indica la tabla siguiente:

**Tabla N° 03.21.** Selección del proceso de tratamiento del agua para consumo humano

ALTERNATIVAS	LÍMITES DE CALIDAD DEL AGUA CRUDA	
	80% DEL TIEMPO	ESPORÁDICAMENTE
Filtro lento (F.L.) solamente	$T_0 \leq 20$ UT $C_0 \leq 40$ UC	$T_0 \text{ Max} \leq 100$ UT
F.L.+ prefiltro de grava (P.G.)	$T_0 \leq 60$ UT $C_0 \leq 40$ UC	$T_0 \text{ Max} \leq 150$ UT
F.L.+ P.G.+ sedimentador (S)	$T_0 \leq 200$ UT $C_0 \leq 40$ UC	$T_0 \text{ Max} \leq 500$ UT
F.L.+ P.G.+ S+ presedimentador	$T_0 \leq 200$ UT $C_0 \leq 40$ UC	$T_0 \text{ Max} \leq 1000$ UT

$T_0$  : turbiedad del agua cruda presente el 80% del tiempo.

$C_0$  : color del agua cruda presente el 80% del tiempo

$T_{0\text{Max}}$  : turbiedad máxima del agua cruda, considerando que este valor se presenta por lapsos cortos de minutos u horas en alguna eventualidad climática o natural.

Cualquiera de las 04 alternativas señaladas anteriormente puede ser complementada por un desarenador si esta contiene arenas. Adicionalmente, y en forma obligatoria, se deberá incluir Cerco Perimétrico y Lechos de secado de lodos.

### Unidades de Tratamiento

#### a. Desarenador

Cuya función es la de separar del agua captada las arenas y partículas gruesas en suspensión, para evitar que se deposite en la tubería de conducción y así evitar la sobrecarga de arena en los procesos posteriores de tratamiento. El desarenado normalmente remueve partículas en suspensión gruesa y arena, con tamaños superiores a 0,2 mm.

#### b. Sedimentador

Se debe incluir este componente cuando se compruebe que, mediante una prueba de sedimentación natural, se llega a remover la turbiedad por sólidos suspendidos y cuyo efluente resulte con alrededor de 50 UNT. Un sedimentador puede remueve partículas en suspensión gruesa y arena, inferiores a 0,2 mm y superiores a 0,05 mm. En la tabla siguiente se muestra los parámetros de diseños para un sedimentador.

**Tabla N° 03.22.** Criterios de diseño

N°	PARÁMETROS	UNIDADES	VALORES OBTENIDOS	ÓPTIMOS
1	Tasa de sedimentación (qs)	$\text{m}^3/\text{m}^2 \cdot \text{d}$	2,79 a 7,30	2 -10
2	Periodo de retención ( $T_0$ )	horas	7,76 a 3,30	3 a 6
3	Tasa de recolección agua sedimentada (qr)	l/s.m	0,15 a 0,45	1,3 a 3,0

En todos los casos los diseños propuestos deben cumplir con las relaciones de largo/ancho de la zona de sedimentación  $3 < L/B < 6$  y con la relación de largo/alto de la zona de sedimentación  $5 < L/H < 20$ .

c. Aireación

Proceso mediante el cual el agua es puesta en contacto íntimo con el aire, con el propósito de:

- Transferir oxígeno al agua para aumentar el OD
- Disminuir la concentración de CO<sub>2</sub>
- Disminuir la concentración de H<sub>2</sub>S
- Remover gases como metano, cloro y amoníaco
- Oxidar hierro y manganeso
- Remover compuestos orgánicos volátiles
- Remover sustancias volátiles productoras de olores y sabores.

Criterios para su instalación

- ✓ Componente que debe ser incluido cuando no exista la posibilidad de usar otra fuente que no sea aguas subterráneas y la calidad del agua presente Hierro (Fe) y Manganeso (Mn) hasta 1,5 mg/l de Fe+Mn, podrá ser tratada.
- ✓ En caso excepcional se ha considerado la siguiente configuración:
  - PTAP con aireador + sedimentador + filtro lento.
- ✓ Si la concentración de Hierro (Fe) y Manganeso (Mn) fuera superior a 1,5 mg/l de Fe+Mn, la fuente deberá descartarse.
- ✓ Tanto para las aguas superficiales como subterráneas, se debe verificar que una vez potabilizadas cumplan con los Límites Máximos Permisibles establecidos por el Reglamento de Calidad de Agua para Consumo Humano aprobados por el Decreto Supremo N° 031-2010-SA y la normatividad vigente.

d. Prefiltro de grava

Es utilizado para disminuir la carga de material en suspensión antes de la filtración lenta en arena.

Los prefiltros como unidades independientes pueden asumir dos funciones:

- ✓ Como proceso de remoción exclusivamente físico para atenuar altas turbiedades. En este caso operan con velocidades altas y carreras cortas.
- ✓ Como proceso físico y biológico, como único tratamiento para aguas relativamente claras. En este caso la unidad opera con velocidades bajas y carreras largas.

Criterios de diseño

- ✓ Se pueden tratar turbiedades medias de 100 a 400 UNT con límites máximos de 500 a 600 UNT.
- ✓ En todos los casos la altura de la grava es de 50 cm.
- ✓ La graduación del tamaño de la grava en cada cámara es la siguiente
  - Cámara 1, grava de 3,0 a 4,0 cm
  - Cámara 2, grava de 1,5 a 3,0 cm
  - Cámara 3, grava de 1,0 a 1,5
- ✓ Cuando el objetivo de la unidad es actuar como proceso de remoción de turbiedad antes de un filtro lento, las velocidades de diseño de las cámaras varían entre 1,00 y 0,60 m/h.
- ✓ Cuando el objetivo es físico y biológico las velocidades deben variar entre 0,80 y 0,10 m/h.

e. Filtro lento de arena

La filtración lenta en arena es el tipo tratamiento del agua más antiguo y eficiente utilizado por la humanidad, además de ser muy fácil de operar y mantener. Simula el proceso de purificación del agua que se da en la naturaleza, al atravesar el agua de

lluvia las capas de la corteza terrestre, hasta encontrar los acuíferos o ríos subterráneos.

**Criterios de diseño**

- ✓ Los criterios de diseño respecto a la calidad de agua cruda se pueden observar en la tabla N° 03.18. La unidad de filtración lenta consta principalmente de un medio filtrante dispuesto sobre un lecho de soporte, el cual a su vez se sitúa sobre un drenaje que está compuesto por dos capas de ladrillos tipo King Kong formando los canales del drenaje de 0,20 m de ancho por 0,15 m de alto. Los ladrillos de la capa inferior se deben asentar con mortero, los ladrillos que cubren los canales se colocan dejando 2 cm de separación, para que así el agua pueda percolar.
- ✓ Sobre el drenaje se consideran tres capas de grava de diferentes tamaños, con una altura total de 0,20 m.

**Tabla N° 03.23.** Especificación de la capa soporte de grava

N°	TAMAÑO DE LA GRAVA (mm)	ALTURA DE LA CAPA (m)
1	1,5 - 0,40	0,05
2	4,0 - 15,0	0,05
3	10,0 - 40,0	10,0

- ✓ Sobre la capa soporte se considera un lecho filtrante de arena de 0,80 m de alto. Las especificaciones para la arena se pueden ver en la tabla 4.

**Tabla N° 03.24.** Especificaciones para la arena

N°	PARÁMETROS	RECOMENDACIÓN
1	Tamaño efectivo (mm)	0,20 a 0,30
2	Coefficiente de uniformidad	1,8 a 2,0
3	Espesor del lecho (m)	0,80

- ✓ Sobre la capa de arena se considera una altura de agua máxima de 1,0 m de altura. Esta altura máxima se controla con un aliviadero que descarga en la estructura de salida.

f. Lecho de secado

En el caso de una PTAP de Filtración Lenta (PFL), las unidades productoras de lodos son los sedimentadores, prefiltros y la unidad de lavado de arena. En las celdas de secado se trata de separar la parte líquida de la sólida, para disponer el efluente líquido a un curso de agua o sistema de alcantarillado y los sólidos secos para ser usados con fines agrícolas o de construcción.

**Criterios de diseño**

- ✓ Se debe tener en cuenta la cantidad de lodos producidos en cada componente de la PTAP, incluyendo los datos históricos de precipitación y evaporación de la zona.
- ✓ Las unidades efluentes productoras son los sedimentadores, prefiltros y los filtros lentos del sistema de tratamiento a través de la unidad de lavado de arena.
- ✓ La consideración de esta unidad dentro del sistema de tratamiento es imprescindible.

g. Cerco perimétrico

La función del cerco perimétrico es la de satisfacer la carencia de condiciones de seguridad, con la finalidad de evitar el deterioro de las estructuras que componen la planta de tratamiento de agua potable.

h. Obras Exteriores

Respecto a las obras adicionales al sistema de tratamiento, se debe considerar el diseño de infraestructura para las oficinas y los servicios higiénicos, así como también la red de agua y alcantarillado interna de la planta de tratamiento.

**2.10.1. DESARENADOR**

Los componentes del desarenador serían los siguientes:

Zona de entrada

Tiene como función, conseguir una distribución uniforme de la velocidad y de las líneas de flujo dentro de la unidad. Se consideran al final de la transición dos compuertas metálicas, para alternar el paso del flujo a las unidades de desarenación en paralelo, durante la operación de limpieza de una de ellas.

Zona de desarenación

Parte principal del sistema, consiste en un canal en el cual se realiza el depósito de las partículas de arena. Para una mejor operación se consideran dos (02) unidades.

Zona de salida

Conformada por dos vertederos de rebose que recolectan el agua que rebosa de las unidades de desarenación, luego de que la arena y partículas similares han decantado en el fondo.

Zona de depósito y eliminación de la arena sedimentada

La arena se descarga a través de una válvula hacia una trampa de arena. La arena quedará retenida en ella y el efluente descargará al desagüe de la planta.

✓ Cálculo hidráulico

Para el cálculo del desarenador se ha de tomar el caudal máximo diario ( $Q_{md}$ ). A continuación, se muestran los criterios para obtener el caudal de diseño de la unidad

**Tabla N° 03.25.** Consideraciones iniciales de diseño

DATOS DE DISEÑO		RESULTADOS	
Caudal promedio (l/s)	$Q_p$	Población x Dotación	1,15
Caudal máximo diario (l/s)	$Q_{md}$	$Q_p \times k_1$	1,50
Caudal máximo horario (l/s)	$Q_{mh}$	$Q_p \times k_2$	2,30

Donde:

$k_1$  : 1,3

$k_2$  : 2,0

Las dimensiones del canal desarenador se calcularán respetando que se cumpla la velocidad horizontal del agua a través de la sección transversal de la unidad y la velocidad de sedimentación de la arena, de acuerdo con la tabla siguiente:

- Para el cálculo de la sección transversal máxima ( $m^2$ )

$$A_{max} = \frac{Q_{mh}}{V_n \times 1000}$$

Donde:

$V_n$  : velocidad horizontal (m/s)

$Q_{mh}$  : caudal máximo horario (l/s)



- Para el cálculo de la altura máxima (m)

$$H_{\max} = \frac{A_{\max}}{B}$$

Donde:

$A_{\max}$  : sección transversal máxima (m<sup>2</sup>)

B : ancho mínimo (m)

- Para el cálculo del área superficial útil (m)

$$A_s = Q_{mh} \times \frac{3,60}{q_s}$$

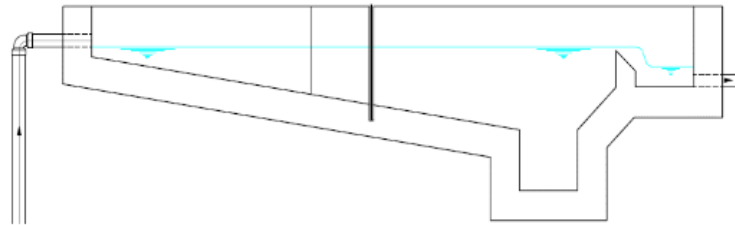
Donde:

$q_s$  : tasa de sedimentación de la arena (m<sup>3</sup>/m<sup>2</sup>.h)

- Para el cálculo de la longitud (m)

$$L = \frac{A_s}{B}$$

**Ilustración N° 03.41.** Esquema del desarenador - perfil



✓ Diseño de la tolva de arenas

Para determinar el volumen de la tolva de arenas, se debe considerar al menos cuatro días de capacidad de almacenamiento, conforme al siguiente calculo:

- Para el cálculo del volumen diario de arenas (m<sup>3</sup>)

$$V_d = Q_{mh} \times 86,4 \times \frac{T_a}{1000}$$

Donde:

$T_a$  : tasa de acumulación de la arena (l/m<sup>3</sup>)

- Para el cálculo del volumen mínimo de tolva (m<sup>3</sup>)

$$V_{\min} = V_d \times T$$

Donde:

T : periodo de limpieza (días)

- Para el cálculo del volumen proyectado superior al mínimo (m<sup>3</sup>)

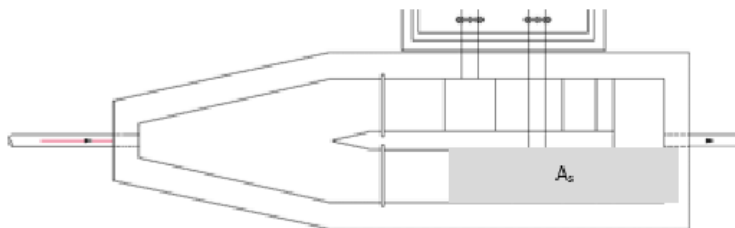
$$V_r = B \times L' \times H$$

Donde:

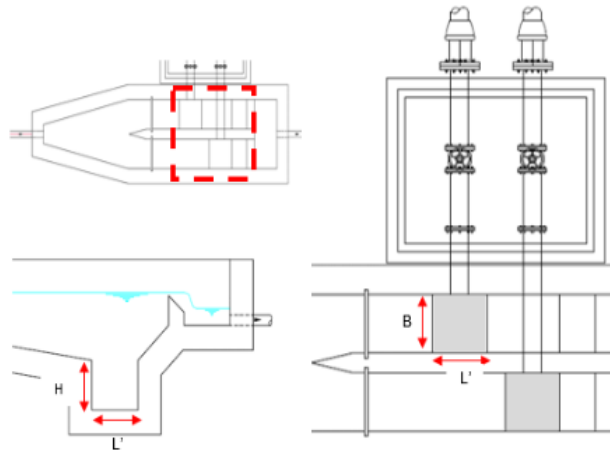
$L'$  : longitud asumida (m)

H : altura asumida (m)

**Ilustración N° 03.42.** Esquema del desarenador – planta



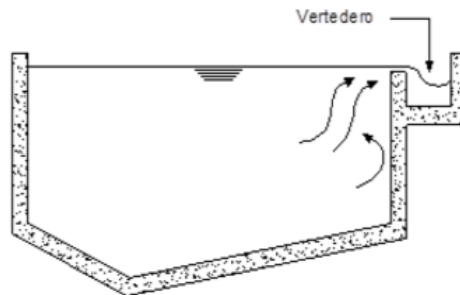
**Ilustración N° 03.43.** Esquema de la tolva de arenas – planta



### 2.10.2. SEDIMENTADOR

- ✓ Permite separar del agua captada, partículas superiores a 0.05 mm con el fin de evitar que se depositen en las estructuras de los siguientes procesos.
- ✓ Elemento que tiene por objeto separar del agua cruda las partículas en suspensión superiores a 0,05 mm, con el fin de evitar se produzcan depósitos en las obras de conducción, proteger las bombas de la abrasión y evitar sobrecargas en los procesos posteriores de tratamiento.

**Ilustración N° 03.44.** Sedimentador



- ✓ La turbiedad esporádica máxima del efluente debe ser de 50 UNT.
- ✓ Se distinguen cuatro zonas en el sedimentador:
  - **Entrada:** tiene como función el conseguir una distribución uniforme de las líneas de flujo dentro de la unidad, uniformizando a su vez la velocidad.
  - **Sedimentación:** parte de la estructura en la cual se realiza el proceso de depósito de partículas por acción de la gravedad.
  - **Salida:** vertedero de rebose diseñado para mantener una velocidad que no altere el reposo de los lodos sedimentados.
  - **Tolva de lodos:** tolva con pendiente mínima de 10% que permita el deslizamiento de los lodos hacia el canal de limpieza de los sedimentos.

#### Criterios de Diseño

Se deben aplicar los siguientes criterios de diseño:

- Se recomienda la instalación, como mínimo, de dos unidades en paralelo para facilitar el mantenimiento.

- Se supone un funcionamiento de 24 h/día, salvo que la captación se realice por bombeo, en cuyo caso se debe trabajar con el periodo de bombeo.
- El tiempo de retención es de 2 - 6 horas.
- La carga superficial debe estar entre los valores de 2 - 10 m<sup>3</sup>/m<sup>2</sup>.d. Se debe determinar en el ensayo de simulación del proceso.
- La razón entre la velocidad horizontal del agua y la velocidad de sedimentación de las partículas debe estar en el rango de 5 a 20.
- La profundidad de los tanques debe estar entre 1,5 a 2,5 m.
- La relación entre largo y ancho (L/B) debe estar entre los valores de 3 y 6, y entre largo y profundidad (L/H) entre 5 y 20.
- El fondo de la unidad debe tener una pendiente entre 5 a 10% para facilitar el deslizamiento del sedimento
- Las partículas en suspensión de tamaño superior a 1 µm deben ser eliminadas en un porcentaje de 60 %. Este rendimiento se debe comprobar mediante ensayos de simulación del proceso. En este ensayo se debe definir la velocidad de sedimentación.
- La velocidad horizontal debe ser ≤ 0.55 cm/s.
- La velocidad en los orificios es ≤ 0,15 m/s para no crear perturbaciones dentro de la zona de sedimentación.
- Se debe aboquillar los orificios en un ángulo de 15° en el sentido del flujo.
- La estructura de salida o sistema de recolección no debe sobrepasar el tercio final de la longitud total de la unidad.

#### Dimensionamiento

- Para el dimensionamiento, se debe determinar el área superficial de la unidad (A<sub>s</sub>), que es el área superficial de la zona de sedimentación, de acuerdo con la relación:

$$A_s = \frac{Q}{V_s}$$

Donde:

V<sub>s</sub> : velocidad de sedimentación (m/s)

Q : Caudal de diseño (m<sup>3</sup>/s)

- Con las relaciones entre B y H comentadas en el apartado anterior, se calcula la velocidad horizontal (V<sub>h</sub> en m/s) y el tiempo de retención (T<sub>0</sub> en h) mediante las ecuaciones:

$$V_h = \frac{Q}{B * H}$$

$$T_0 = \frac{A_s * H}{3600 * Q}$$

- Para el vaciado del elemento, la sección de la compuerta de la evacuación de lodos (A<sub>2</sub>) debe cumplir la relación que sigue, donde t es el tiempo de vaciado.

$$A_2 = \frac{A_s * \sqrt{H}}{4850 * t}$$

#### Consideraciones específicas

- La estructura de entrada debe comprender un vertedero a todo lo ancho de la unidad y una pantalla o cortina perforada.
- La cortina difusora debe estar ubicada a una distancia no menor de 0,80 m del vertedero de entrada. Debe tener el mayor número posible de orificios uniformemente espaciados en todo el ancho y la altura útil del decantador; la distancia entre orificios será ≤ 0,50 m.
- Se debe determinar el número de orificios, cumpliendo con los criterios de diseño.

$$A_0 = \frac{Q}{V_0}$$

Donde:

V<sub>0</sub> : Velocidad en los orificios (m/s)

Q : Caudal de diseño ( $m^3/s$ )

$A_o$  : Área total de orificios ( $m^2$ ) = N° de orificios x área de cada orificio

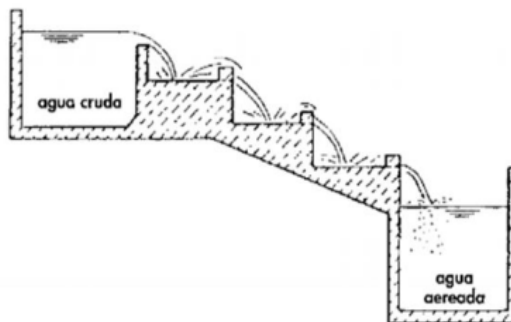
Como normalmente la unidad no tendrá remoción mecánica de lodos, se cumplirá que:

- Los orificios más bajos deberán quedar a  $1/4$  ó  $1/5$  de la altura sobre el fondo;
- Los orificios más altos deberán quedar a  $1/5$  ó  $1/6$  de la altura de la unidad con respecto a la superficie del agua para evitar se produzca un cortocircuito hidráulico con el vertedero de salida.
- La estructura de salida debe ser un vertedero. La tasa de recolección debe estar comprendida entre 1,3 a 2 l/s por metro lineal.
- En lugares donde el viento pueda provocar corrientes preferenciales de flujo, se recomienda la colocación de tabiques deflectores del viento que penetren a poca profundidad dentro del agua. Su ubicación y distribución debe permitir la recolección uniforme por la estructura de salida.
- La descarga de lodos se debe ubicar en el primer tercio de la unidad, pues el 80% del volumen de los lodos se deposita en esa zona. La tasa de producción de lodos se determina en ensayos de laboratorio, o mediante estimaciones con el uso de criterios existentes que el Ingeniero Sanitario Proyectista debe justificar ante la autoridad competente.

### 2.10.3. SISTEMA DE AIREACIÓN

Permite la remoción de hierro y manganeso sin aditivos químicos en aguas subterráneas normalmente, seguido de filtros gruesos de grava descendentes en serie.

Ilustración N° 03.45. Aireador



Este elemento se emplea normalmente para la remoción de hierro y manganeso sin aditivos químicos en aguas subterráneas normalmente, seguido de filtros gruesos de grava descendentes en serie. Tiene como objetivo facilitar el contacto del agua con el oxígeno del aire para facilitar el precipitado de los iones de Fe y Mn.

#### Componentes.

En un aireador de bandeja se distinguen tres zonas:

- **Entrada:** cámara superior en la que se realiza el ingreso del agua, y donde también se purgan los lodos acumulados.
- **Bandejas de aireación:** plataformas superpuestas de dimensiones crecientes en el sentido del flujo, las mismas que pueden ser circulares, rectangulares o cuadradas, separadas entre sí 0,25 - 0,50 m.
- **Salida:** por tubería o vertedero en la última bandeja.



Criterios de Diseño.

Se debe aplicar lo siguiente:

- El rango óptimo para la remoción de Fe es un pH de 6,5 a 7,2, y el de Mn entre 7,5 y 8,5.
- Se deben disponer 3 o 4 bandejas superpuestas.
- El flujo de agua es en forma de caída, tipo goteo rápido o semi laminar, donde el caudal es distribuido en una la longitud (LT).
- El valor de cálculo recomendado para la bandeja N° 3 es:
  - 0,18 l/s.m para caudales < 1,5 l/s
  - 0,22 l/s.m para caudales > 1,5 l/s

**Tabla N° 03.26.** Dimensionamiento de la Bandeja N° 3 en sección cuadrada

CAUDAL (l/s)	L <sub>T</sub> (m)	L <sub>lado</sub> (m)	Área (m <sup>2</sup> )
0,5	2,8	0,7	0,49
1	5,6	1,4	1,96
1,5	8,3	2,1	4,41
2	9,1	2,3	5,29
2,5	11,4	2,8	7,84

Donde:

L<sub>T</sub> es la longitud total de la bandeja y L<sub>lado</sub> la longitud de cada uno de los lados.

- Las otras bandejas reciben el mismo caudal con un flujo más laminar.
- El tirante de agua en las bandejas es de 15 cm

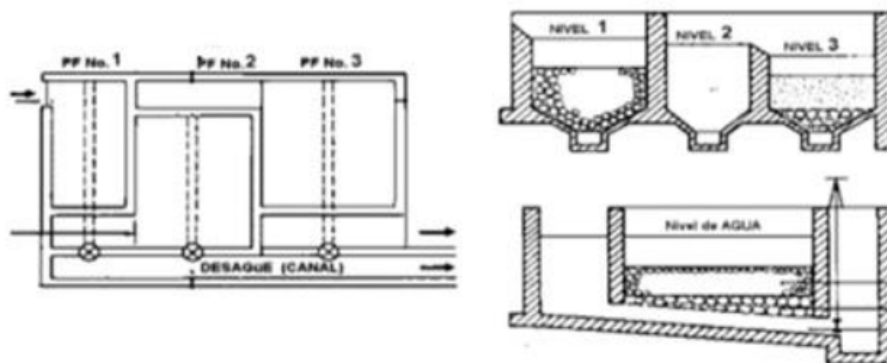
Consideraciones específicas.

El aireador puede ser construido de concreto armado, de losa delgada, con pendiente para la recolección del lodo acumulado, el mismo que es drenado mediante una tubería accionada por una llave de paso. El diámetro de esta tubería debe ser  $\geq 2"$ .

**2.10.4. PREFILTRO DE GRAVA**

Elemento a través del cual el agua fluye de arriba abajo, atravesando en serie 3 cámaras llenas de grava de tamaño decreciente, apoyada sobre un lecho de grava más grueso o capa soporte, reduciendo la turbidez del agua como paso previo al filtro de arena.

**Ilustración N° 03.46.** Prefiltro de Grava



Elemento a través del cual el agua fluye de arriba a abajo, atravesando tres cámaras llenas de grava de tamaño decreciente, apoyada sobre un lecho de grava más grueso o capa soporte, reduciendo la turbiedad del agua como paso previo al filtro de arena. Para diseñar

prefiltros de grava de flujo horizontal, se aplicará lo dispuesto en la Norma OS.020 - Planta de tratamiento de agua para consumo humano.

**Componentes**

Los elementos que conforman un filtro grueso descendente son:

- Entrada: en las tres cámaras la entrada de agua es por rebose a través de un vertedero.
- Cámaras de prefiltración: cada cámara o compartimiento es un tanque de sección cuadrada o rectangular, lleno de grava del mismo tamaño. La altura total del filtro está determinada por la altura de la capa soporte, del lecho de grava filtrante, del nivel de agua sobre el lecho (carga hidráulica para lavado) y el borde libre.
- Salida: es un canal de drenaje hacia el compartimiento de recolección.
- Drenaje: cada cámara dispone de un canal de drenaje con una compuerta de descarga al final de este, que lleva las aguas de lavado a un canal común.
- Accesorios de regulación y control: se incluirán válvulas para regulación de caudal y vertederos.

**Criterios de Diseño**

Se deben aplicar los siguientes criterios de diseño:

- Funcionamiento de 24 h/d.
- Los parámetros de diseño para cada cámara se recogen en la siguiente tabla. La tasa de velocidad depende de la calidad del agua y del tamaño de la grava.

**Tabla N° 03.27.** Criterios de diseño para prefiltros verticales múltiples

CÁMARA	1	2	3
Diámetro de la grava (cm)	3 - 4	1,5 - 3	1 - 1,5
Velocidad (V <sub>F</sub> ) en m/h	0,2 - 0,8	0,15 - 0,40	0,10 - 0,20
Espesor de la grava (m)	0,50	0,50	0,50

- La velocidad superficial (VL) de flujo durante el lavado será de 1 - 1,5 m/min.
- Para la grava se debe exigir:
  - Diámetro efectivo entre 10 y 40 mm.
  - Libre de materia orgánica y arcillas
- El material filtrante cumplirá lo especificado en la NTP 311.330:1997. Material filtrante para tratamiento de agua.

**Dimensionamiento.**

- Para el cálculo de la eficiencia en la remoción de turbiedad:

$$T_F = T_0 * e^{-(1,15/V_F)}$$

Donde:

T<sub>F</sub> : turbiedad final en UNT a la salida de la cámara

T<sub>0</sub> : turbiedad inicial en UNT

V<sub>F</sub> : velocidad de filtración en m/h

- Para el cálculo del área unitaria de cada cámara (A<sub>i</sub>)

$$A_i = \frac{Q_{md}}{V_{fi}} = b_i * l$$

El lavado de las cámaras se debe realizar descargando las cámaras a la velocidad de lavado, 1 - 1,5 m/min, de tal manera que las partículas acumuladas son arrastradas hacia el canal de drenaje.

Se ha de iniciar por la primera cámara, dado que la mayor parte de partículas se acumula en ésta. Si el agua de lavado sale turbia, se repite el proceso, hasta que salga limpia.

#### **2.10.5. FILTRO LENTO DE ARENA**

La filtración lenta o biológica, se consigue cuando el agua cruda atraviesa un manto poroso como la arena. Durante este proceso, las impurezas son retenidas por las partículas del medio filtrante, además que se desarrollan procesos de degradación química y biológica que reducen la materia retenida a formas más simples, las cuales son llevadas en solución a las capas más profundas o incluso permanecen como material inerte en la superficie, hasta su retiro o limpieza.

El agua cruda que ingresa a la unidad permanece sobre el medio filtrante de tres a doce horas, dependiendo de las velocidades de filtración adoptadas. En este tiempo, las partículas más pesadas que se encuentran en suspensión sedimentan y las partículas más ligeras se pueden aglutinar, llegando a ser más fácil su remoción posterior. Durante el día y bajo la influencia de la luz del sol, se produce el crecimiento de algas, las cuales absorben bióxido de carbono, nitratos, fosfatos y otros nutrientes del agua, para formar material celular y oxígeno. El oxígeno así formado, se disuelve en el agua y entra en reacción química con las impurezas orgánicas, haciendo que éstas sean más asimilables por los microorganismos.

A medida que transcurre la operación del filtro, en la superficie del medio filtrante se forma una capa, principalmente de material de origen orgánico, conocida con el nombre de Schmutzdecke o "piel de filtro", a través de la cual tiene que pasar el agua antes de llegar al medio filtrante de arena. Esta capa está formada principalmente por algas y otras numerosas formas de vida, tales como plancton, diatomeas, protozoarios, rotíferas y bacterias, por lo que también recibe el nombre de capa biológica. La acción intensiva de estos microorganismos atrapa, digiere y degrada la materia orgánica contenida en el agua. Las algas muertas, así como las bacterias vivas del agua cruda, son también consumidas en este proceso. Al mismo tiempo que se degradan los compuestos nitrogenados, se oxigena el nitrógeno. Algo de color es removido y una considerable proporción de partículas inertes en suspensión son retenidas por cernido.

Habiendo pasado el agua a través de la capa biológica, entra al lecho filtrante y es forzada a atravesarlo en un proceso que normalmente toma varias horas, desarrollándose un proceso físico de cernido que constituye una parte del proceso total de purificación.

Una de las propiedades más importantes del manto filtrante es la adherencia, fenómeno resultante de la acción de fuerzas eléctricas, acciones químicas y atracción de masas. Para apreciar la magnitud e importancia de este fenómeno, es necesario visualizar que un metro cúbico de arena con las características usuales para filtros lentos, tiene una superficie de granos de cerca de 15 000 m<sup>2</sup>. Cuando el agua pasa entre los granos de arena con un flujo laminar (el cual cambia constantemente de dirección), se facilita la acción de las fuerzas centrífugas sobre las partículas y la adherencia a la superficie de los granos de arena.

En los poros o espacios vacíos del medio filtrante (los cuales constituyen aproximadamente el 40% del volumen), se desarrolla un activo proceso de sedimentación, fenómeno que se incrementa apreciablemente por la acción de fuerzas electrostáticas y de atracción de masas.

Debido a los fenómenos enunciados anteriormente, las superficies de los granos de arena son revestidas con una capa de una composición similar al Schmutzdecke, con bajo contenido de algas y partículas, pero con un alto contenido de microorganismos, bacterias, bacteriófagos, rotífera y protozoarios; todos ellos se alimentan y absorben las impurezas y



residuos de los otros. Este revestimiento biológico es muy activo hasta los 0,40 m de profundidad en el medio filtrante. Predominan diversas formas de vida en las diferentes profundidades, desarrollándose una mayor actividad biológica cerca de la superficie del manto filtrante, donde las condiciones son óptimas y existe gran cantidad de alimento. El alimento consiste esencialmente en partículas de origen orgánico llevadas por el agua. El revestimiento orgánico mantiene a las partículas que se encuentran en suspensión en el agua hasta que se degrada la materia orgánica y es asimilada por el material celular, el cual a su vez es asimilado por otros organismos y convertido en materia inorgánica tal como agua, bióxido de carbono, nitratos, fosfatos y sales que son arrastradas posteriormente por el agua.

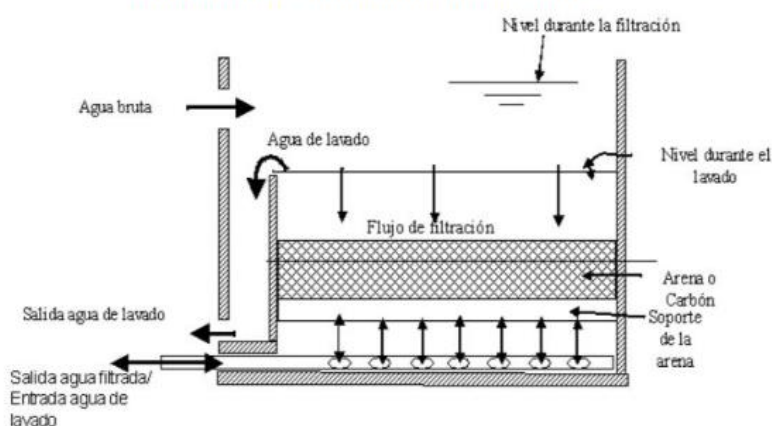
Al aumentar la profundidad del manto filtrante, disminuye la cantidad de alimento, produciéndose otro tipo de bacterias, las cuales utilizan el oxígeno disuelto en el agua y los nutrientes que se encuentran en solución.

Como consecuencia de la riqueza de los procesos indicados anteriormente, un agua cruda con sólidos en suspensión, en estado coloidal y amplia variedad de microorganismos y complejas sales en solución que ha entrado en un medio filtrante, sale virtualmente libre de tales impurezas y con bajo contenido de sales inorgánicas en solución. En el proceso de filtración biológica, no sólo se han removido los organismos nocivos o peligrosos, sino también los nutrientes en solución, los cuales podrían facilitar el subsiguiente crecimiento bacteriológico.

Por lo general, el efluente obtenido tiene un bajo contenido de oxígeno disuelto y alto contenido de bióxido de carbono, pero con un proceso de aireación posterior se pueden mejorar ambas características.

Como el rendimiento del filtro lento depende principalmente del proceso biológico, su eficiencia inicial es baja, mejorando ésta a medida que progresa la carrera de filtración, proceso que se conoce con el nombre de "maduración del filtro".

**Ilustración N° 03.47. Filtro Lento de arena**



Filtro de flujo descendente, compuesto por un tanque con un lecho de arena fina, colocado sobre una capa de grava que reduce la turbiedad del agua.

#### Componentes

Los elementos que conforman un Filtro Lento de Arena son:

- **Entrada:** consta de un vertedero de excesos, canales o conductos para distribución, dispositivos para medición y control de flujo, cámara de entrada y ventana de acceso al filtro propiamente dicho. La ventana de acceso es una abertura en el muro del filtro que comunica la entrada con el propio filtro.
- **Cámara de filtración y lechos filtrantes y de soporte:** La caja del filtro posee un área superficial condicionada por el caudal a tratar, la velocidad de filtración y el número de filtros especificados para operar en paralelo. El medio filtrante debe estar compuesto por granos de arena duros y redondeados, libres de arcilla y materia orgánica. La arena no debe contener más de 2% de carbonato de calcio y magnesio. Se recomienda la siguiente estructura:
  - **Capas de grava:**
    - Espesor: 0,10 – 0,15 m -- Tamaño (D): 10 - 40 mm
    - Espesor: 0,05 m -- Tamaño efectivo (D<sub>10</sub>): 2 – 9 mm
  - **Capa de Arena Gruesa:**
    - Espesor: 0,05 m -- Tamaño (D): 4 - 15 mm
  - **Capa de Arena de Filtro**
    - Espesor: 0,80 m -- Tamaño (D): D=1,5 – 4 mm
    - Coeficiente de uniformidad  $D_{60}/D_{10} < 4$ , siendo deseable que sea  $< 2$
    - Que esté libre de materia orgánica y arcillas
- **Salida:** está compuesta por una red de tuberías perforadas o canaletas ubicadas en la parte inferior del lecho filtrante, en el interior del lecho soporte. Esta a su vez cumple la función de drenaje y recolección de agua filtrada.
- **Drenaje:** El nivel mínimo del filtro se controla mediante el vertedero de salida, el cual se debe ubicar en el mismo nivel o 0,10 m. por encima de la superficie del lecho filtrante. La red de salida, que a su vez lo es de drenaje, se compone de un dren principal y ramificaciones. Los drenes se deben diseñar con el criterio de que la velocidad límite en cualquier punto de estos no sobrepase de 0,30 m/s. La relación de velocidades entre el dren principal ( $V_p$ ) y los drenes secundarios ( $V_s$ ) debe ser de:  $V_p/V_s < 0,46$ , para obtener una colección uniforme del agua filtrada.
- **Capa de agua sobrenadante:** En un filtro con control a la entrada, la carga inicial es cercana a 0,05 m, valor que gradualmente se incrementa hasta alcanzar el nivel máximo, oscilando entre 1 y 1,5 m.
- **Accesorios de regulación y control:** normalmente incluyen:
  - Válvula para controlar entrada de agua pretratada y regular velocidad de filtración,
  - Conexión para llenar lecho filtrante con agua limpia,
  - Válvula para drenar lecho filtrante,
  - Válvula para desechar agua tratada,
  - Válvula para suministrar agua tratada al depósito de agua tratada,
  - Vertedero de entrada,
  - Indicador calibrado de flujo,
  - Vertedero de salida y
  - Vertedero de excesos

#### Criterios de Diseño.

Se deben aplicar los siguientes criterios de diseño:

- La velocidad de filtración debe considerarse entre 0,1 - 0,3 m/h, dependiendo del pretratamiento del agua cruda
- La altura del lecho filtrante debe oscilar entre 0,50 m y 0,80 m.
- La altura del lecho soporte incluido el drenaje debe estar comprendida entre 0,1 y 0,3 m.
- La altura de sobrenadante del agua debe estar sobre 0,75 - 1,5 m.

- La distancia de la lámina de agua en rebose al borde libre debe ser de 0,2 m como mínimo.

En la zona de Selva, el espesor inicial de la capa de arena se puede reducir a 35 cm, dado que las temperaturas amazónicas favorecen la actividad biológica.

Dimensionamiento.

- Cálculo del área unitaria de filtro ( $A_f$ ):

$$A_f = \frac{Q_{md}}{N * V_f}$$

Donde:

- $Q_{md}$  : caudal ( $m^3/h$ )
- $N$  : número de filtros
- $V_f$  : velocidad de filtración

- Cálculo de la geometría del filtro,  $l$  y  $b$ , se debe emplear el coeficiente de mínimo costo ( $K$ ):

$$K = \frac{2*N}{N+1}, l = \sqrt{A_f * K}, b = \sqrt{\frac{A_f}{K}}$$

- Cálculo de las pérdidas de carga se producen en las tuberías, en las válvulas, lecho filtrante, drenes y vertederos, y pueden cuantificarse con las siguientes ecuaciones.

- Lecho filtrante: depende de la granulometría del material y la velocidad de filtración.
- Drenes: (< 10% del total de pérdidas)

$$h_d = \frac{0,3311}{d_h} * \frac{v^2}{2g}$$

Donde:

- $V$  : velocidad del dren
- $d_h$  : diámetro hidráulico

$$d_h = \frac{4 * A_d}{P}$$

Donde:

- $A_d$  : área del dren
- $P$  : perímetro del dren

- Compuerta de entrada:

$$h_{f1} = K \frac{V^2}{2g}$$

$$V = \frac{V_f * A_f}{A_c}$$

Donde

- $A_c$  : área de la compuerta ( $m^2$ )
- $A_f$  : área de filtración ( $m^2$ )
- $V_f$  : velocidad de filtración ( $m/s$ )

- Vertedero de salida:

$$h_{f2} = \left( \frac{Q_d}{1,84 * L_v} \right)^{2/3}$$

Donde:

- $L_v$  : Longitud de cresta del vertedero general (m)
- $Q_d$  : Caudal de diseño ( $m^3/h$ )



### Consideraciones específicas.

Con el funcionamiento del filtro, se desarrolla en la superficie una capa biológica por acumulación de material orgánico e inorgánico. Ello motiva el incremento de la mayor pérdida de carga durante el funcionamiento del filtro, por lo cual se requiere periódicamente la limpieza de esta, mediante el retiro o raspado de uno a dos cm. de la parte superior del medio filtrante, dependiendo de factores tales como la turbiedad del agua y la velocidad de filtración. Es por dicha razón que se recomienda instalar al menos dos unidades en paralelo.

Otras consideraciones a tener en cuenta para el diseño son:

- La sección de los filtros puede ser de forma rectangular o circular y las paredes verticales o inclinadas.
- Conviene incrementar la rugosidad de la pared en contacto con el medio filtrante para evitar las líneas de flujo o cortos circuitos entre el material filtrante y las paredes verticales del filtro.
- Para los canales y cámaras de recolección de agua filtrada se recomienda la colocación de tapas sanitarias fáciles de accionar.
- Las estructuras de entrada y de salida deben incluir los dispositivos para regular el flujo, distribuir y recolectar el agua, y controlar el nivel de agua en el filtro.
- Los canales que recolectan el agua filtrada deben disponer de un aliviadero al final, a 20 cm por encima del lecho filtrante, para evitar descargas accidentales del filtro durante la operación.
- Las estructuras deben estar dotadas de los elementos necesarios que permitan un rápido y seguro drenaje del agua de lavado.
- Se deben emplear válvulas de corte para la limpieza hidráulica del filtro y el desagüe completo de las unidades.
- Las cámaras donde se alojan los dispositivos para la operación, mantenimiento y limpieza deben permitir el fácil acceso y tener el espacio suficiente para la maniobrabilidad del operador.
- Para las tareas de operación y mantenimiento se debe incorporar una caseta o depósito para almacenar el material filtrante de remplazo, también se debe considerar un depósito/cámara para el lavado de arena filtrante retirada durante el proceso de limpieza de los filtros.
- Las cámaras de los filtros pueden ser de concreto simple, concreto reforzado, o mampostería de ladrillo o piedra, con recubrimiento de mortero impermeable.
- Filtro Grueso en capas o en serie para remoción de Fe y Mn  
Se deben aplicar los principios generales descritos en: **Prefiltro de grava de flujo descendente**, con los matices que a continuación se relacionan:

- Se debe aplicar solo a aguas subterráneas
- La velocidad de filtración debe situarse entre 1,5-2 m/h.
- Si el contenido global de  $F_e + M_n$  se encuentra entre 0,3 - 0,7 mg/l se debe diseñar un filtro en capas
- Si el contenido global de  $F_e + M_n$  se encuentra entre 0,8 - 1,5 mg/l se deben diseñar dos filtros en serie
- La altura del medio filtrante debe ser  $\leq 1,05$  m, A esta altura debe añadirse 0,20 m de agua sobrenadante y un borde libre de 0,10 m, para obtener la altura total del filtro.
- Se recomiendan las siguientes disposiciones de filtros de arriba a abajo:
  - Filtro en capas
    - 0,15 m grava 3 - 10 mm
    - 0,60 m grava 10 - 15 mm
    - 0,30 m grava 15 - 25 mm
  - Filtros en serie:

- Filtro 1
  - o 0,75 m grava 13 - 19 mm
  - o 0,30 m grava 15 - 25 mm
- Filtro 2
  - o 0,75 m grava 10-15 mm
  - o 0,30 m grava 15-25 mm

Los filtros pueden ser de concreto armado, ferrocemento, mampostería de piedra y/o ladrillo. El material filtrante debe ser de canto rodado resistente a la solubilidad.

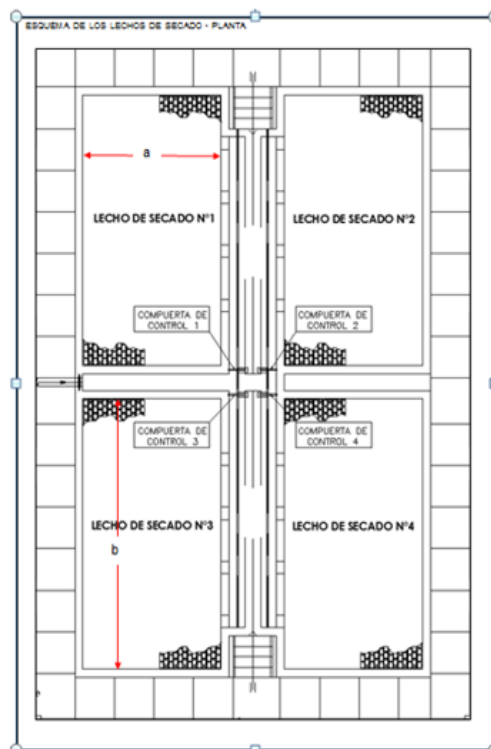
### 2.10.6. LECHO DE SECADO

Los residuos procedentes de plantas potabilizadoras de agua presentan en general una baja carga bacteriana; sin embargo, según el Decreto Ley N° 1278 y sus futuras modificatorias su tratamiento adecuado y disposición final son responsabilidad del sector saneamiento.

En general, el lecho de secado corresponde a un proceso natural en que el agua contenida entre las partículas de lodos es removida por evaporación y filtración a través del medio de drenaje de fondo. En este sistema no es necesario adicionar reactivos ni elementos mecánicos ya que está previsto un secado lento. En una PTAP los lechos de secado de lodos generalmente están equipados con bases de arena y grava y con tubería de drenaje.

El drenaje descarga a un pozo de bombeo para recircular el agua drenada a la planta. La eficiencia del lecho de secado de arena se puede mejorar mediante pre acondicionamiento del lodo con coagulante. De acuerdo con el clima predominante, el periodo de secado puede oscilar entre unos días y varias semanas. El lodo seco puede removerse fácilmente a mano o con un cargador frontal y ser transportado al sitio de disposición o de tratamiento adicional.

**Ilustración N° 03.48.** Lecho de secado

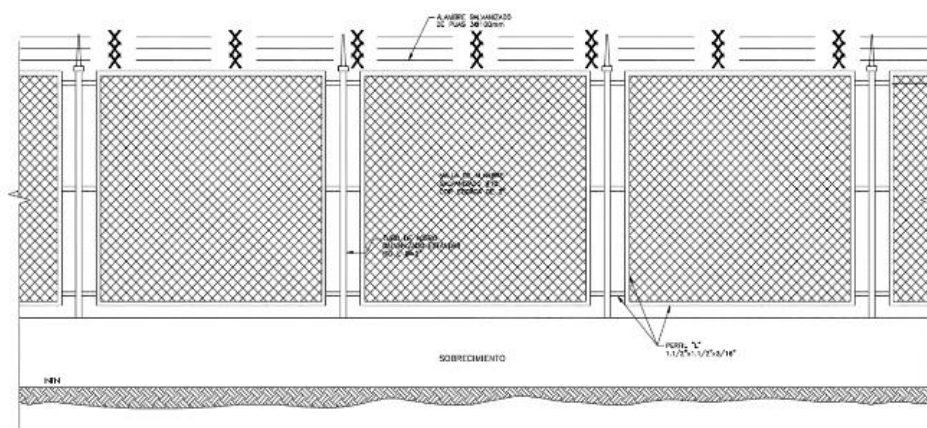




### 2.10.7. CERCO PERIMÉTRICO PARA PTAP

- ✓ El cerco perimétrico es de tipo malla en forma de rombo, fabricado con alambre de hierro galvanizado #10 con cocada de 2" (electrosoldada).
- ✓ Cada malla de alambre galvanizado tiene una altura de 1,90 m y será electrosoldada a los perfiles.
- ✓ El cerco perimétrico debe rodear todos los componentes de la PTAP.
- ✓ Para el cimiento se debe emplear dados de concreto ciclópeo ( $f'c=175 \text{ kg/cm}^2$ ) + 30% PM.
- ✓ La construcción proyectada tendrá una estructura compuesta por columnas de tubo galvanizado  $\varnothing 2" \times 2 \text{ mm}$  pintado con esmalte y sellado en extremo, para prevenir su deterioro por exposición.
- ✓ La malla se fija a marcos ángulo F°F° tipo "L" de  $11/4" \times 11/4" \times 1/8"$ .
- ✓ Los marcos se unen a los tubos galvanizados a través de conectores ángulo F°F° tipo "L" de  $11/4" \times 11/4" \times 1/8"$ .
- ✓ El alambre de púas es de 3 filas @  $\pm 100\text{mm}$ , se fija a los brazos de extensión cada 2,30 a 2,70 m.
- ✓ La puerta de ingreso de 2,90 m x 2,40 m es de doble hoja y de tipo malla (alambre galvanizado cocada 2" BWG#8) con marco tipo L. Se fija a los postes laterales de concreto mediante bisagras empotradas a través de anclajes de  $\varnothing 3/8"$  y 0,20 m de longitud.
- ✓ Para el cierre y apertura se cuenta con un cerrojo soldado al marco tipo L de la puerta y a dos tubos transversales, así mismo en la parte inferior se colocaron 2 cerrojos con ojal para candado, soldados a la estructura de la puerta.
- ✓ La puerta de ingreso se fija a dos postes de concreto de sección cuadrangular (0,25 x 0,25 m) y de 3,00 m de altura.

Ilustración N° 03.49. Cerco perimétrico de PTAP



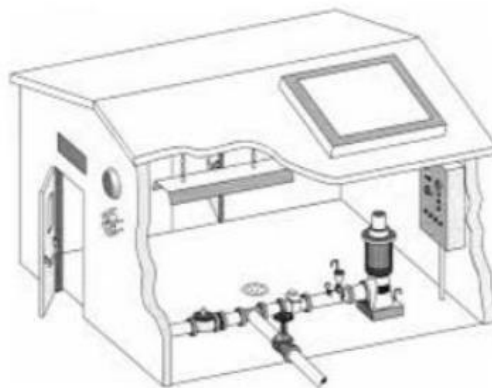
## 2.11. ESTACIÓN DE BOMBEO

Son un conjunto de estructuras civiles, equipos electromecánicos, tuberías y accesorios, que toman el agua directa o indirectamente de la fuente de abastecimiento y la impulsan a un reservorio de almacenamiento o a una PTAP.

Las estaciones de bombeo pueden ser:

- Fijas, cuando la bomba se localiza en un punto estable y no es cambiada de posición durante su período de vida útil.
- Flotantes, cuando los elementos de bombeo se localizan sobre una plataforma flotante. Se emplea sobre cuerpos de agua que sufren cambios significativos de nivel (Caissones o balsas).

**Ilustración N° 03.50.** Estación de Bombeo



Se deben ubicar en zonas estables, seguras y protegidas contra peligros de inundaciones y deslizamientos. Deben tener una ventilación que permita la renovación constante del aire, así como contar con iluminación natural o artificial de mediana intensidad.

En general, las estaciones de bombeo deben tener forma en planta rectangular. Todos los compartimentos deben ser accesibles, debiendo tener capacidad para poder extraer o introducir los equipos instalados en caso de avería o sustitución.

Por ello es recomendable que en los techos de los distintos compartimentos se dispongan suficientes accesos a los mismos mediante registros o losas desmontables.

En la entrada de la cámara de aspiración deben disponerse pantallas deflectoras para tranquilizar el agua y permitir una aspiración uniforme.

### Criterios de Diseño

- Los componentes principales que deben ser diseñados son la sumergencia mínima, la potencia del equipo de bombeo y el volumen de la cámara de bombeo, todo ello en base a los caudales de diseño. Para el diseño de las estaciones de bombeo, deben determinarse dos caudales:
  - Caudal de ingreso desde la fuente de agua: debe ser igual o superior al caudal medio diario.
  - Caudal de bombeo: el equipo de bombeo y tubería de impulsión deben ser calculadas con base en el caudal máximo diario y el número de horas de bombeo.



- El número de horas de bombeo y el número de arranques en un día, depende del rendimiento de la fuente, el consumo de agua, la disponibilidad de energía y el costo de operación.
- Se debe diseñar una sola unidad con una capacidad de bombeo suficiente para cubrir el 100% de la capacidad requerida más una de reserva de la misma capacidad que funcione alternadamente.
- Se debe estudiar la programación de las bombas en función del caudal para que el consumo energético sea el menor posible.

#### Dimensionamiento

- Volumen de la cámara de bombeo  
Debe emplearse cámara de bombeo cuando la instalación impulsora se encuentra en un sitio distinto a un pozo perforado o excavado.

Si el rendimiento de la fuente no es suficiente para suministrar el caudal de bombeo, debe diseñarse la cámara de bombeo para paliar este déficit, realizando un balance o diagrama de masas considerando el caudal mínimo de la fuente de agua y el caudal de bombeo, o bien, considerando el volumen que se requiere para almacenar el caudal máximo diario, para el período más largo de descanso de las bombas, mediante la siguiente relación:

$$V_a = Q_{md} * T$$

Donde:

$V_a$  : volumen de almacenamiento para bombeo en  $m^3$

$Q_{md}$  : caudal máximo diario en  $m^3/s$

$T$  : tiempo más largo de descanso de las bombas en s.

Para el diseño de la cámara de bombeo sin almacenamiento, deben considerarse los siguientes criterios:

- El volumen de la cisterna o cámara de almacenamiento debe ser calculado considerando un tiempo de retención entre 3 a 5 minutos, para el  $Q_{md}$ .
  - En las cisternas con deflectores la distancia entre el eje de la canalización y las paredes adyacentes debe ser fijada como mínimo en 1,5 D. En las cámaras sin deflectores, la distancia entre el eje de la canalización y las paredes adyacentes laterales debe ser como mínimo de 1,5 D, y la distancia entre el eje de la canalización y la pared de fondo debe ser del orden de 1,1 D a 1,2 D.
  - Cuando las bombas sean dispuestas ortogonalmente a la dirección de la corriente líquida, los cantos de las paredes que limitan cada bomba deben formar ángulos de  $45^\circ$  con relación a cada una de las paredes y los catetos deben ser fijados en 0,5 D para las cámaras con deflectores y en 0,75 para las cámaras sin deflectores.
  - El ingreso del agua no debe producir turbulencias que hagan oscilar el nivel mínimo del agua sobre la boca de ingreso. La velocidad de aproximación del agua a la sección de entrada en la cámara de succión no debe exceder de 0,6 m/s.
  - Se deben guardar las dimensiones mínimas para la instalación, operación y mantenimiento del equipo de bombeo y accesorios.
  - Las distancias entre la tubería de succión o las bombas sumergibles con las paredes de la cámara deben permitir el flujo libre del agua sin crear obstrucciones o la succión del aire.
- Sumergencia mínima.  
Cuando se emplean bombas centrífugas de eje horizontal se debe verificar la sumergencia, esto es el desnivel entre el nivel mínimo de agua en el cárcamo y la parte superior del colador o criba.

Se debe considerar el mayor valor que resulte de las siguientes alternativas:

- Para impedir el ingreso de aire:

$$S = 2,5 * D + 0,10$$

- Condición hidráulica:

$$S > 2,5 * \left( \frac{v^2}{2 * g} \right) + 0,20$$

Donde:

S : Sumergencia mínima en m

D : Diámetro en la tubería de succión en m

V : Velocidad del agua en m/s

g : Aceleración de la gravedad en m/s<sup>2</sup>

#### Aspiración, impulsión y elementos complementarios

- Las tuberías de aspiración e impulsión instaladas dentro de la estación de bombeo deben ser preferentemente de hierro galvanizado, y deben disponerse con las bridas y elementos de unión necesarios para que puedan desmontarse en su totalidad.
- En el tramo anterior a cada bomba se debe instalar una válvula de interrupción y en el tramo posterior una válvula de interrupción y otra de retención. Adicionalmente se deben instalar los presostatos o transductores de presión necesarios para el control de esta.
- En la tubería de impulsión se recomienda la instalación de un caudalímetro electromagnético o eléctrico, situado en el último tramo, en el interior de un alojamiento.
- En la tubería de impulsión común a todas las bombas se deben disponer, en caso necesario, válvulas de alivio para minimizar los efectos en las mismas de un posible golpe de ariete.
- Cuando las estaciones de bombeo dispongan de bombas sumergidas, el colector de impulsión se debe alojar en una cámara de las dimensiones necesarias para instalar el árbol hidráulico. La solera de esta cámara debe disponerse a una cota superior que el nivel máximo que pueda alcanzar el agua en la cámara de aspiración.
- En cualquier caso, para la instalación de las bombas, se deben seguir las recomendaciones facilitadas por los fabricantes, especialmente las relativas a las distancias que deben cumplir elementos como codos, derivaciones, etc., que puedan provocar perturbaciones en el bombeo.
- En el interior de la cámara seca se debe colocar un armario que contenga el cuadro eléctrico con los automatismos necesarios para, al menos, las siguientes operaciones:
  - Parada de las bombas por sobrepresiones.
  - Protecciones térmicas de los motores.
  - Alarmas.
  - Nivel en la cámara.
- Se debe dotar a la instalación de:
  - Medidor de nivel, colocado en las estaciones con cámara de aspiración.
  - Medidor de flujo opcional.
  - Manómetro.

#### Equipamiento Electromecánico

- Criterios de diseño
  - Las bombas por utilizar deben ser preferentemente centrifugas horizontales y verticales, y las bombas sumergibles.
  - El dimensionamiento de los equipos de bombeo se debe realizar considerando los siguientes parámetros:
    - Caudal de bombeo, dependiente del  $Q_{md}$  y el número de horas de bombeo (las horas de bombeo deben tomarse en función de la disponibilidad de energía y el caudal de la fuente).

- Altura dinámica total.
  - Número de bombas. (Mínimo una de reserva).
  - Fuente de energía.
  - Esquema de funcionamiento de las bombas.
  - Altura sobre el nivel del mar.
  - NPSH (columna de succión neta positiva) disponible en metros.
  - Se debe diseñar una sola unidad con una capacidad de bombeo suficiente para cubrir el 100% de la capacidad requerida más una de reserva de la misma capacidad que funcione alternadamente.
  - Por tanto, el número mínimo de bombas a instalar debe ser de 2, salvo en captaciones, donde se pueden disponer 2+1 bombas (2 trabajando alternadamente +1 reserva), previo sustento del proyectista y aprobación de la supervisión del proyecto.
  - Todas las bombas (incluida la de reserva) deben estar instaladas y conectadas de manera adecuada para que puedan utilizarse cuando se requieran.
  - Deben disponerse una distancia libre mínima de un 0,50 m en todo el perímetro de cada equipo.
  - Las bombas sumergibles se deben instalar acopladas a un pedestal y deben ir siempre dispuestas con un tubo guía y una cadena para facilitar las operaciones de montaje y desmontaje de estas.
  - Las bombas instaladas en seco se deben montar sobre una base soporte, pudiendo o no disponerse carril guía. En cualquier caso, los equipos de bombeo nunca deben instalarse anclados directamente mediante pernos a la solera.
- Dimensionamiento
    - Potencia del equipo de bombeo.
      - La potencia de la bomba se determinará por la siguiente fórmula:

$$P_b = \frac{Q_b * H_t}{76 * \varepsilon}$$

Donde:

- $P_b$  : Potencia del equipo de bombeo en HP
- $Q_b$  : Caudal de bombeo en l/s
- $H_t$  : Altura dinámica total en m
- $\varepsilon$  : Eficiencia teórica 70% a 90%

- La altura dinámica total ( $H_t$ ) se calcula como sigue:

$$H_t = H_g + H_{f\text{ total}} + P_s$$

Donde:

- $H_s$  : Altura de aspiración o succión, esto es, altura del eje de la bomba sobre el nivel inferior.
- $H_d$  : Altura de descarga, o sea, la altura del nivel superior con relación al eje de la bomba.
- $H_g$  : Altura geométrica, esto es la diferencia de nivel; (altura estática total).

$$H_s + H_d = H_g$$

Donde:

- $H_{f\text{ total}}$ : Pérdida de carga (totales).
- $P_s$  : Presión de llegada al reservorio (se recomienda 2 m).

- Tipología

Las bombas más frecuentemente usadas en el abastecimiento de agua son:

- Bombas centrífugas horizontales. Se pueden ubicar en lugares secos, protegidos de inundaciones, ventilados, de fácil acceso, etc. Su bajo costo de operación y



- mantenimiento es una ventaja adicional, pero tienen limitada la carga de succión (< 7 mca).
- Bombas centrífugas verticales. Deben ubicarse directamente sobre el punto de captación, por lo cual casi se limita su uso a pozos profundos. La ventaja principal de estos equipos es su versatilidad y su capacidad para trabajar en un amplio rango de velocidades. Entre sus desventajas se encuentran, que son ruidosas y la estricta verticalidad que exige a los pozos para su instalación.
  - Bombas sumergibles. Tienen la desventaja del acceso complicado para mantenimiento.
  - El Ingeniero Sanitario Proyectista de acuerdo a las características del proyecto, debe seleccionar el tipo de bomba más adecuada a las necesidades de este. El fabricante de la bomba debe facilitar el catálogo técnico en el que se debe incluir como mínimo las curvas características (caudal-altura), NPSH requerido, tensión, intensidad, potencia y velocidad de funcionamiento de la bomba.
  - Los motores de las bombas pueden ser eléctricos o de combustión. Estos últimos se recomiendan para el accionamiento de bombas en lugares muy apartados en donde no se dispone de suministro eléctrico o este es muy poco fiable. Los motores de combustión más empleados son los diésel y gasolina.
  - Los motores diésel suelen trabajar a bajo número de revoluciones, se autorregulan bien bajo cargas variables y soportan más horas de trabajo que las unidades motoras a gasolina o butano. En su contra tienen una inversión inicial superior, las reparaciones más caras y mayor dificultad de arranque. Los motores de gasolina se caracterizan por su comodidad, la facilidad de su arranque, y la ligereza de los motores que la emplean, siendo útiles para aplicaciones que necesiten poca potencia o que se haga de manera intermitente.
- Suministro Eléctrico.
    - La disponibilidad eléctrica debe existir en el momento de formulación del proyecto. En caso contrario, la disponibilidad eléctrica se debe implantar de forma conjunta con las obras de abastecimiento.
    - Si no es posible el suministro continuo desde una línea eléctrica, se debe analizar la posibilidad del empleo de energía eólica o solar.
    - Si se optara por el empleo de fuentes de energía renovables, se debe disponer de un generador de gasoil para garantizar en todo momento el suministro.

## 2.12. LÍNEAS DE IMPULSIÓN

La línea de impulsión se utiliza para conducir agua desde una menor cota hasta una cota ubicada en una zona más alta. La única forma de elevar el agua es a través de equipos de bombeo, generalmente del tipo centrífugo en sistemas de abastecimiento de agua.

La línea de impulsión es el tramo de tubería desde la captación hasta el reservorio o PTAP.

Antes de realizar el cálculo de las dimensiones y parámetros del diseño de la línea de impulsión y de la selección del sistema de bombeo, se debe realizar actividades de recolección de información. Una inspección visual de la zona y reconocimiento de las instalaciones, con el propósito de determinar las condiciones para satisfacer la demanda futura de la población y con una garantía de funcionamiento a bajo costo de mantenimiento.

### De la línea de impulsión

Para las líneas de impulsión se tiene como base criterios y parámetros, cuyo origen depende de las condiciones a las que se someterá la tubería, como su entorno y forma de instalación. Para ello se requiere datos como caudal, longitud y desnivel entre el punto de carga y descarga.

#### ✓ Material de la tubería

El material de la tubería es escogido por factores económicos, así como de disponibilidad de accesorios y características de resistencia ante esfuerzos que se producirán en el momento de su operación.

- PVC, clase 10 o clase 15 (Normas ISO 4422).
- FFD, clase k-9 (Normas ISO 2531).
- Accesorios de FFD k-9 en todos los casos, para presiones de servicio mayores a 10 bar (Normas ISO 2531).

Se evaluará el material de tubería a utilizar cuando la corrosividad sea especialmente agresiva, es decir para cuando el contenido de sales solubles, ion sulfatos y ion cloruros del terreno sean superiores a 1000 ppm y el pH del subsuelo este fuera de los límites comprendidos entre 6 y 8. En el presente caso será de PVC.

La elección de la dimensión del diámetro depende también de la velocidad en el conducto, en donde velocidades muy bajas permiten sedimentación de partículas y velocidades altas producen vibraciones en la tubería, así como pérdidas de carga importantes, lo que repercute en un costo elevado de operación.

Las velocidades recomendables son:

- Líneas de Impulsión de 0.6 m/s a 2.0 m/s.

#### ✓ Criterios de diseño de la Línea de Impulsión

- Para el cálculo del caudal de bombeo (l/s)

$$Q_b = Q_{md} \times \frac{24}{N}$$

Donde:

$Q_{md}$  : caudal máximo diario (l/s)

$N$  : número de horas de bombeo al día

- Para el cálculo del diámetro de la tubería de impulsión (m)

$$D = 0.96 * \left(\frac{N}{24}\right)^{1/4} * (Q_b^{0.45})$$

Donde:

D : Diámetro interior aproximado (m).

N : Número de horas de bombeo al día.

$Q_b$  : Caudal de bombeo obtenido de la demanda horaria por persona, del análisis poblacional y del número de horas de bombeo por día en ( $m^3/s$ ).

- Velocidad Media de Flujo

$$V = 4 * \frac{Q_b}{(\pi * D_c^2)}$$

Dónde:

V : Velocidad media del agua a través de la tubería (m/s).

$D_c$  : Diámetro interior comercial de la sección transversal de la tubería (m).

$Q_b$  : Caudal de bombeo igual al caudal de diseño ( $m^3/s$ ).

**Ilustración N° 03.51. Línea de Impulsión**





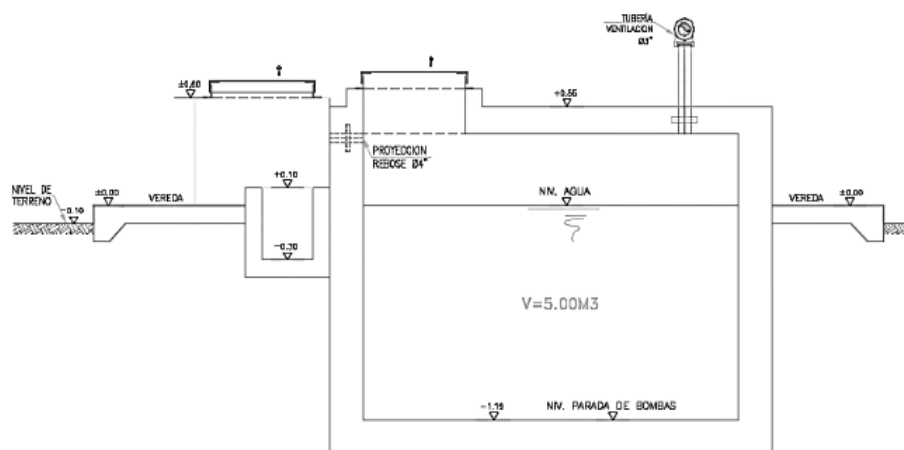
### 2.13. CISTERNA

Para las dimensiones internas de la cisterna, se ha considerado la forma rectangular, además de presentar el ingreso lo más alejado posible de la succión con el fin de que no ingrese aire al sistema de bombeo, optimizándose además la longitud del encofrado.

Para la selección de la bomba se ha tenido en cuenta, los niveles máximos de agua y parada de bombas, para el caso de la zona rural, lo más recomendable es el uso de bombas de eje horizontal en succión positiva por su facilidad de operación y mantenimiento, además de su bajo costo de operación y mantenimiento es una ventaja adicional. Con esta disposición se tendrá menos problemas con la succión al no ser necesario el cebar la bomba y no requerir válvula de retención en la succión (válvula de pie). El número de bombas serán dos, uno estará en funcionamiento y otro en reserva cumpliendo con una seguridad al 100%.

El nivel de sumergencia recomendable es de 0,35 m, para impedir el ingreso de aire y las condiciones hidráulicas de instalación.

Ilustración N° 03.52. Cisterna de 5 m<sup>3</sup>



- ✓ Equipo de bombeo de agua para consumo humano, para su selección se debe considerar la altura dinámica total y el caudal de bombeo requerido, además que la energía disponible en la zona rural es en su mayoría del tipo monofásico. Las características son:
  - Línea de impulsión  
Debe ser de F°G°, para su selección debe considerarse la energía disponible del tipo monofásico en la zona, y no tener elevadas pérdidas de carga en la línea que puede ser asumida por una línea de impulsión de mayor diámetro posible.
  - Línea de succión  
Debe ser de F°G°, para su selección se ha considerado un diámetro mayor al diámetro de succión de la bomba.
- ✓ Línea de entrada, el ingreso de agua es por gravedad y estará definida por la línea de conducción, debe estimarse teniendo en cuenta una velocidad no menor de 0,6 m/s y una gradiente entre 0,5% y 30%. Debe considerarse una válvula de interrupción, una válvula flotadora, la tubería y accesorios deben ser de fierro galvanizado para facilitar su desinstalación y mayor durabilidad.
- ✓ Línea de rebose, según el Reglamento Nacional de Edificaciones - Norma IS.010, se considera una descarga libre y directa a una cajuela de concreto con una brecha libre de 0,15 m para facilitar la inspección de pérdida de agua y revisión de la válvula

flotadora, la tubería y accesorios son de F°G° para facilitar su desinstalación y mayor durabilidad. La descarga de esta línea será al sistema pluvial de la zona.

- ✓ Línea de limpia, se debe considerar una tubería con descarga al pozo de la bomba sumidero, a través de una válvula de compuerta, para que se asegure que no haya filtración o fuga de esta línea, considerar el uso de un tapón en su parte final, para que sea operada de forma manual. La descarga de esta línea será a un pozo percolador.

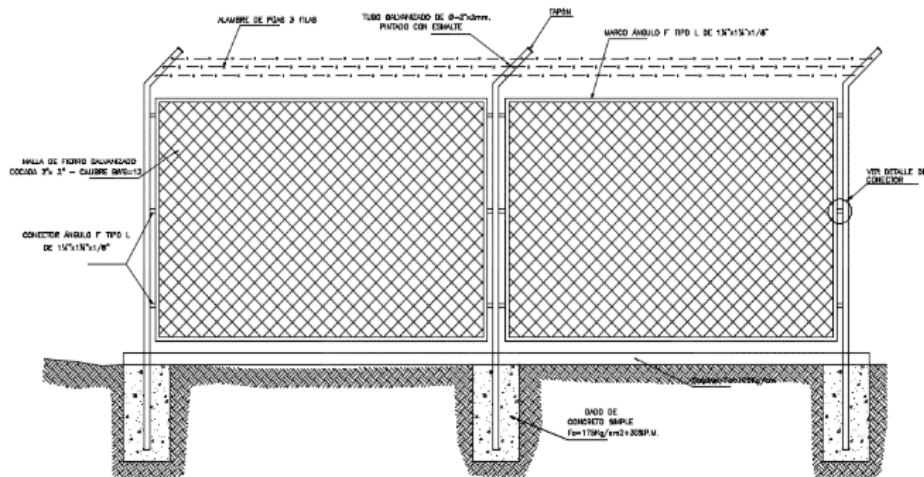
La cisterna proyectada, considera dos ambientes una donde se almacena el volumen útil de agua para consumo humano y otro ambiente de caseta de bombeo que albergará al sistema de bombeo y tableros eléctricos. La cisterna debe ser tarrajada interna y externamente, y pintado externamente con pintura látex.

Debe incluirse una vereda perimetral con escalera de concreto hacia el techo de la cisterna. Para el acceso interno a la cisterna se debe considerar una escalera de peldaños anclados al muro del recinto de material inoxidable, tipo marinera de F°G°.

### 2.13.1. CERCO PERIMÉTRICO DE CISTERNA

- ✓ El cerco perimétrico debe ser de una altura de 2,30 m, estará dividido en paneles de separación máxima entre postes metálicos de 3,00 m y de tubo de 2" de F°G°;
- ✓ Los postes deben asentarse con dado de concreto simple  $f'c = 175 \text{ kg/cm}^2 + 30\%$  de P.M.
- ✓ La malla será de F°G° con una cocada 2" x 2" calibre BWG = 12, soldadas al poste metálico con un conector de Angulo F tipo "L" de  $1 \frac{1}{4}" \times 1 \frac{1}{4}" \times 1/8"$ .
- ✓ 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  $f'c = 175 \text{ kg/cm}^2$ .

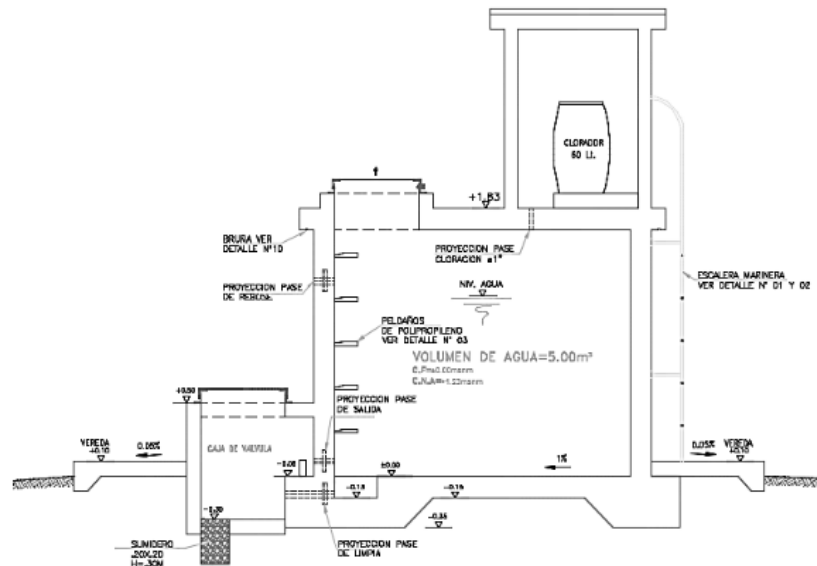
Ilustración N° 03.53. Cerco perimétrico de cisterna



## 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.

**Ilustración N° 03.54.** Reservorio de 5 m<sup>3</sup>



### Aspectos generales

El reservorio se debe diseñar para que funcione exclusivamente como reservorio de cabecera. El reservorio se debe ubicar lo más próximo a la población, en la medida de lo posible, y se debe ubicar en una cota topográfica que garantice la presión mínima en el punto más desfavorable del sistema.

Debe ser construido de tal manera que se garantice la calidad sanitaria del agua y la total estanqueidad. El material por utilizar es el concreto, su diseño se basa en un criterio de estandarización, por lo que el volumen final a construir será múltiplo de 5 m<sup>3</sup>. El reservorio debe ser cubierto, de tipo enterrado, semi enterrado, apoyado o elevado. Se debe proteger el perímetro mediante cerco perimetral. El reservorio debe disponer de una tapa sanitaria para acceso de personal y herramientas.

### 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.



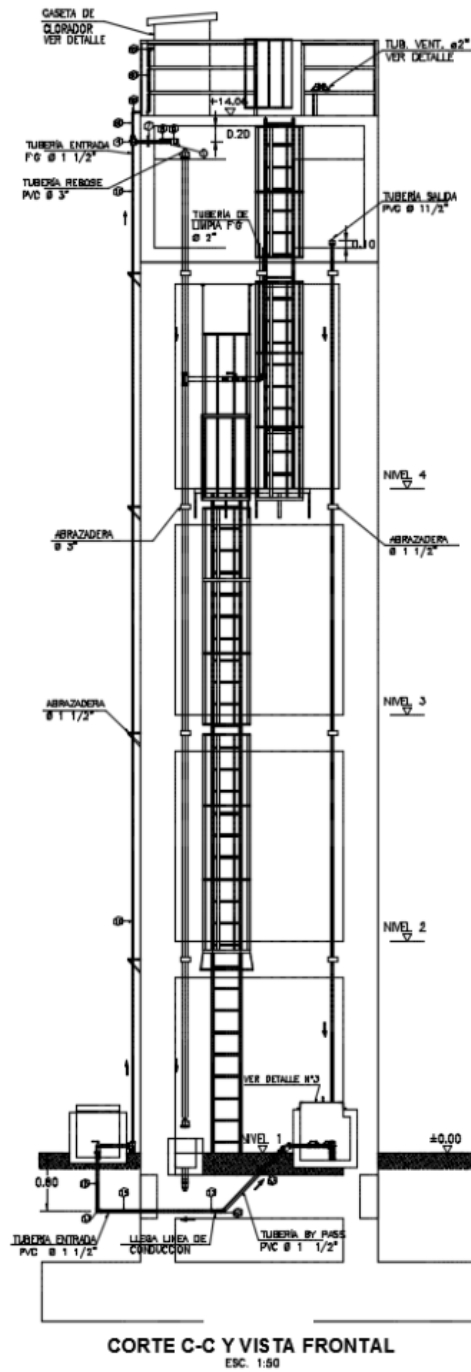
- La embocadura de las tuberías de entrada y salida deben estar en posición opuesta para forzar la circulación del agua dentro del mismo.
- El diámetro de la tubería de limpia debe permitir el vaciado en 2 horas.
- Disponer de una tubería de rebose, conectada a la tubería de limpia, para la libre descarga 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.
- 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.

#### Recomendaciones

- Solo se debe usar el bypass para operaciones de mantenimiento de corta duración, porque al no pasar el agua por el reservorio no se desinfecta.
- En las tuberías que atraviesen las paredes del reservorio se recomienda la instalación de una brida rompe-aguas empotrado en el muro y sellado mediante una impermeabilización que asegure la estanquidad del agua con el exterior, en el caso de que el reservorio sea construido en concreto.
- Para el caso de que el reservorio sea de otro material, ya sea metálico o plástico, las tuberías deben fijarse a accesorios roscados de un material resistente a la humedad y la exposición a la intemperie.
- La tubería de entrada debe disponer de un grifo que permita la extracción de muestras para el análisis de la calidad del agua.
- Se recomienda la instalación de dispositivos medidores de volumen (contadores) para el registro de los caudales de entrada y de salida, así como dispositivos eléctricos de control del nivel del agua. Como en zonas rurales es probable que no se cuente con

suministro de energía eléctrica, los medidores en la medida de lo posible deben llevar baterías de larga duración, como mínimo para 5 años.

• **Ilustración N° 03.55.** Reservorio elevado de 15 m<sup>3</sup>



### **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 m<sup>3</sup>, 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 m<sup>3</sup>, 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 m<sup>3</sup>, 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.

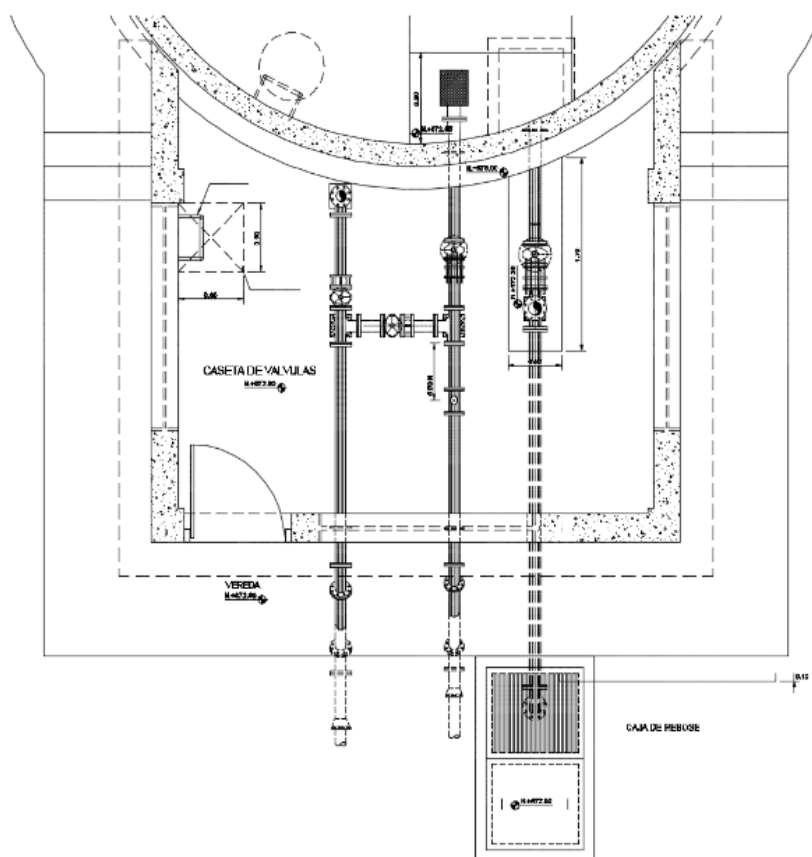
- **Escaleras**  
En el caso sea necesario, la salida de la caseta hacia el reservorio, se debe colocar escaleras marineras de hierro pintadas con pintura epóxica anticorrosivas con pasos espaciados a cada 0.30 m.
- **Escaleras de Acceso**  
Las escaleras de acceso a los reservorios (cuando sean necesarias), 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 1.1/2" x 1.1/2" y por 6 mm de espesor.

**Ilustración N° 03.56.** Caseta de válvulas de reservorio de 70 m<sup>3</sup>



#### 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.

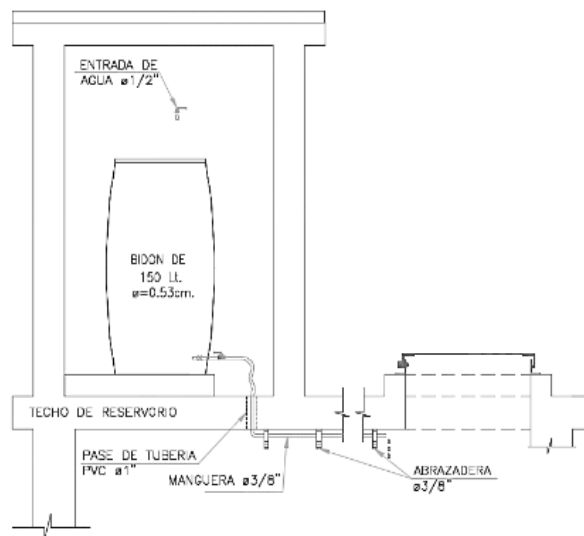
#### Desinfectantes empleados

La desinfección se debe realizar con compuestos derivados del cloro que, por ser oxidantes y altamente corrosivos, poseen gran poder destructivo sobre los microorganismos presentes en el agua y pueden ser recomendados, con instrucciones de manejo especial, como desinfectantes a nivel de la vivienda rural. Estos derivados del cloro son:

- Hipoclorito de calcio ( $\text{Ca}(\text{OCl})_2$  o HTH). Es un producto seco, granulado, en polvo o en pastillas, de color blanco, el cual se comercializa en una concentración del 65% de cloro activo.
- Hipoclorito de sodio ( $\text{NaClO}$ ). Es un líquido transparente de color amarillo ámbar el cual se puede obtener en establecimientos distribuidores en garrafas plásticas de 20 litros con concentraciones de cloro activo de más o menos 15% en peso.
- Dióxido de cloro ( $\text{ClO}_2$ ). Se genera normalmente en el sitio en el que se va a utilizar, y, disuelto en agua hasta concentraciones de un 1%  $\text{ClO}_2$  (10 g/L) pueden almacenarse de manera segura respetando ciertas condiciones particulares como la no exposición a la luz o interferencias de calor.

#### 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 m<sup>3</sup>/h  
d : dosificación adoptada en gr/m<sup>3</sup>

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

$$P_c = P * 100/r$$

Donde:

P<sub>c</sub> : peso producto comercial gr/h

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

- Cálculo del caudal horario de solución de hipoclorito (q<sub>s</sub>) en función de la concentración de la solución preparada. El valor de "q<sub>s</sub>" permite seleccionar el equipo dosificador requerido

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

Donde:

P<sub>c</sub> : peso producto comercial gr/h

q<sub>s</sub> : demanda horaria de la solución en l/h, asumiendo que la densidad de 1 litro de solución pesa 1 kg

c : concentración solución (%)

- Cálculo 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<sub>s</sub> : 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

b. Sistema de Desinfección por erosión

- ✓ No se aconseja usar tabletas para desinfectar agua de piscinas, ya que éstas se fabrican utilizando un compuesto químico que, al ser disuelto en agua, produce una molécula de cianurato de sodio o isocianurato, que puede ser perjudicial para la salud del ser humano.
- ✓ Siempre debe exigirse al proveedor que las pastillas sean de hipoclorito de calcio.
- ✓ Tomar las medidas de seguridad para manipular las tabletas.

**Ilustración N° 03.58.** Dosificador por erosión de tableta



- ✓ Retirar la tapa del depósito de tabletas y se ponen las nuevas unidades.
  - ✓ Abrir la válvula de compuerta para habilitar de nuevo el flujo de agua dentro de la cámara.
  - ✓ En el caso de dosificadores por erosión (según el tipo de la Ilustración N° 03.59), el fluido del agua puede variarse girando la válvula de regulación.
  - ✓ Para comprobar si la cantidad de cloro aplicada al agua es la apropiada, se hacen pruebas continuas del cloro residual libre, de la misma forma descrita para el dosificador de hipoclorito de sodio granulado.
  - ✓ En observaciones de campo se ha notado un bajo desgaste de las tabletas de cloro. Esto puede deberse a la forma en que se instala el aparato dosificador
  - ✓ El dosificador debe colocarse utilizando uniones universales. Esto permitirá retirarlo para limpiarlo debidamente.
- Cálculos:  
Se debe proceder a su selección con los proveedores según el rango de los caudales a tratar.

**Tabla N° 03.28.** Rangos de uso de los clorinadores automáticos

MODELO	CANTIDAD DE AGUA A TRATAR		CAPACIDAD Libras: kilos
	m <sup>3</sup> /día	l/s	
HC-320	30 - 90	0.34 – 1.04	05 lb = 2.27 kg
HC-3315	80 - 390	0.92 – 4.50	15 lb = 6.81 kg
HC-3330	120 - 640	1.40 – 7.40	20 lb = 9.08 kg

Los dosificadores por erosión de tabletas y los de píldoras son sencillos de operar. El equipo se calibra de manera sencilla pero no muy precisa por medio de un ajuste de la profundidad de inmersión de la columna de tabletas o de la velocidad o caudal que se hace pasar por la cámara de disolución. Una vez calibrado el equipo, si no hay grandes variaciones en el flujo, normalmente requieren de poca atención, excepto para cerciorarse de que el depósito esté lleno de tabletas para asegurar la dosificación continua.

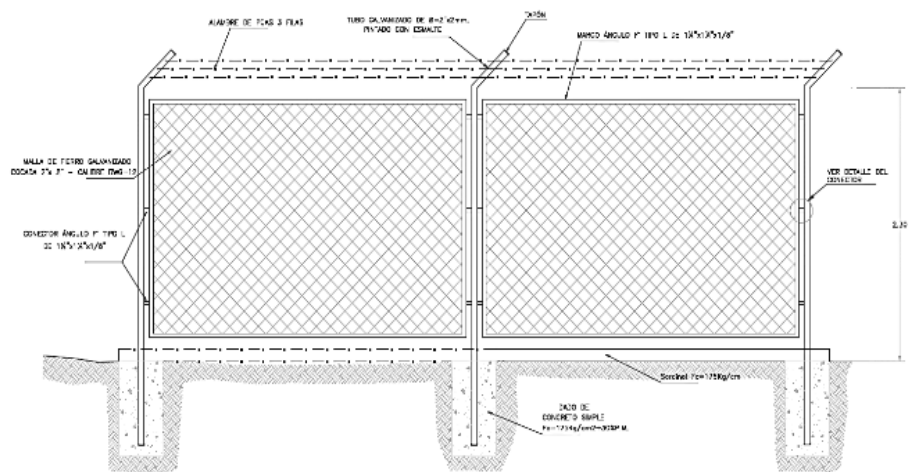
El mecanismo del dosificador de tabletas se debe inspeccionar con regularidad para detectar obstrucciones; se tendrá cuidado de limpiarlo bien, volver a ponerlo en la posición correcta y calibrarlo. La inspección y el rellenado de tabletas dependerán de la instalación específica, de la dosificación de cloro y del volumen de agua tratada. Debido a la sencillez de operación del equipo, el personal se puede capacitar rápidamente

### 2.14.3. CERCO PERIMÉTRICO PARA RESERVORIO

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 ¼" x 1 ¼" 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  $f'c = 175 \text{ kg/cm}^2$ .

**Ilustración N° 03.59. Cerco perimétrico de reservorio**



## 2.15. LÍNEA DE ADUCCIÓN

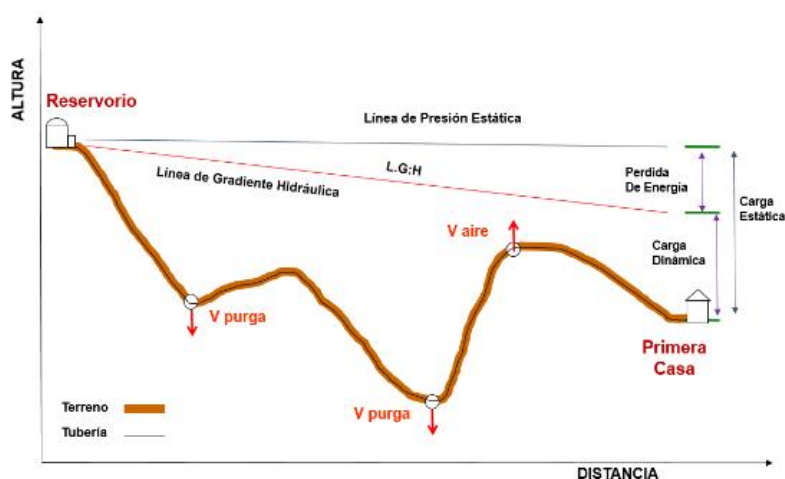
Para el trazado de la línea debe tenerse en cuenta lo siguiente:

- ✓ 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 discurran 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.

**Ilustración N° 03.60.** Línea gradiente hidráulica de la aducción a presión.





- **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".

Cálculo de diámetro de la tubería podrá realizarse utilizando las siguientes fórmulas:

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

$$H_f = 10,674 \times \frac{Q^{1,852}}{C^{1,852} \times D^{4,86}} \times L$$

Donde:

$H_f$  : pérdida de carga continua (m)

$Q$  : caudal en ( $m^3/s$ )

$D$  : diámetro interior en m (ID)

$C$  : 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 (m)

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

$$H_f = 676,745 \times \frac{Q^{1,751}}{D^{4,753} \times L}$$

Donde:

$H_f$  : pérdida de carga continua (m)

$Q$  : caudal en (l/min)

$D$  : diámetro interior (mm)

$L$  : longitud (m)

Salvo casos excepcionales que deberán ser justificados, la velocidad de circulación del agua establecida para los caudales de diseño deberá cumplir 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.

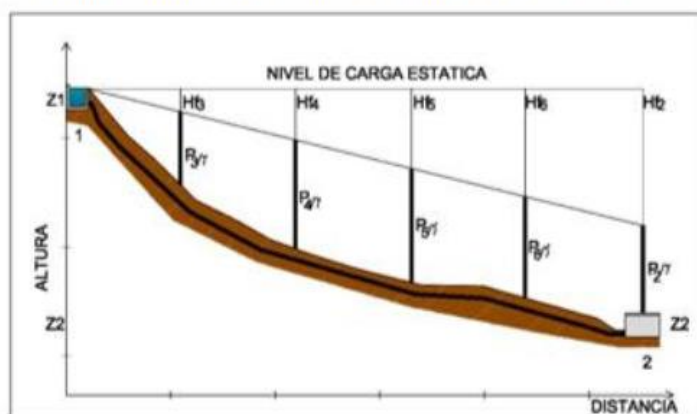
✓ Presión

En la línea de aducción, la presión representa la cantidad de energía gravitacional contenida en el agua.

Para el cálculo de la línea de gradiente hidráulica (LGH), se aplicará la ecuación de Bernoulli.

$$Z_1 + \frac{P_1}{\gamma} + \frac{V_1^2}{2 * g} = Z_2 + \frac{P_2}{\gamma} + \frac{V_2^2}{2 * g} + H_f$$

**Ilustración N° 03.61.** Cálculo de la línea de gradiente (LGH)



Donde:

Z : cota altimétrica respecto a un nivel de referencia en m.

$P/\gamma$  : altura de carga de presión, en m, P es la presión y  $\gamma$  el peso específico del fluido.

V : velocidad del fluido en m/s.

$H_f$ , pérdida de carga de 1 a 2, incluyendo tanto las pérdidas lineales (o longitudinales) como las locales.

Si como es habitual,  $V_1=V_2$  y  $P_1$  está a la presión atmosférica, la expresión se reduce a:

$$\frac{P_2}{\gamma} = Z_1 - Z_2 - H_f$$

La presión estática máxima de la tubería no debe ser mayor al 75% de la presión de trabajo especificada por el fabricante, debiendo ser compatibles con las presiones de servicio de los accesorios y válvulas a utilizarse.

Se calcularán las pérdidas de carga localizadas  $\Delta H_i$  en las piezas especiales y en las válvulas, las cuales se evaluarán mediante la siguiente expresión:

$$\Delta H_i = K_i \frac{V^2}{2g}$$

Dónde:

$\Delta H_i$  : pérdida de carga localizada en las piezas especiales y en las válvulas (m)

$K_i$  : coeficiente que depende del tipo de pieza especial o válvula (ver Tabla).

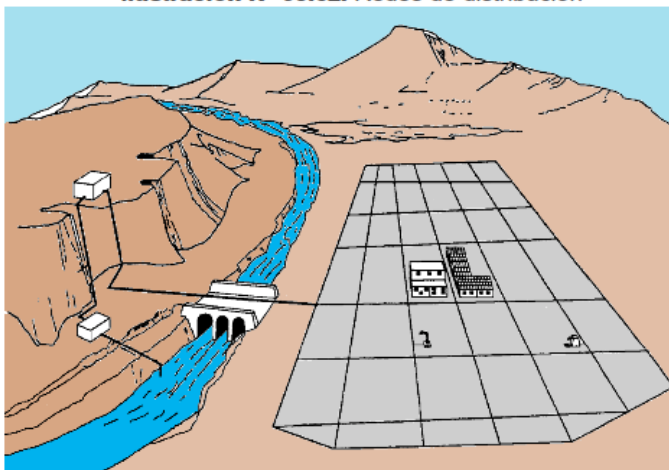
V : máxima velocidad de paso del agua a través de la pieza especial o de la válvula (m/s)

g : aceleración de la gravedad ( $m/s^2$ )

## 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.

### 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.

En sistemas anillados se deben admitir errores máximos de cierre:

- De 0,10 mca de pérdida de presión como máximo en cada malla y/o simultáneamente debe cumplirse en todas las mallas.
- De 0,01 l/s como máximo en cada malla y/o simultáneamente en todas las mallas.



Se recomienda el uso de un caudal mínimo de 0,10 l/s para el diseño de los ramales. La presión de funcionamiento (OP) en cualquier punto de la red no debe descender por debajo del 75% de la presión de diseño (DP) en ese punto.

Tanto en este caso como en las redes ramificadas, se debe adjuntar memoria de cálculo, donde se detallan los diversos escenarios calculados:

- Para caudal mínimo.
- Caudal máximo.
- Presión mínima.
- Presión máxima.

**b. Redes ramificadas**

Constituida por tuberías que tienen la forma ramificada a partir de una línea principal; aplicable a sistemas de menos de 30 conexiones domiciliarias

En redes ramificadas se debe determinar el caudal por ramal a partir del método de probabilidad, que se basa en el número de puntos de suministro y en el coeficiente de simultaneidad. El caudal por ramal es:

$$Q_{\text{ramal}} = K * \sum Q_g$$

Donde:

$Q_{\text{ramal}}$  : Caudal de cada ramal en l/s.

K : Coeficiente de simultaneidad, entre 0,2 y 1.

$$K = \frac{1}{\sqrt{(x - 1)}}$$

Donde:

x : número total de grifos en el área que abastece cada ramal.

$Q_g$  : Caudal por grifo (l/s) > 0,10 l/s.

Si se optara por una red de distribución para piletas públicas, el caudal se debe calcular con la siguiente expresión:

$$Q_{\text{pp}} = N * \frac{D_c}{24} * C_p * F_u * \frac{1}{E_f}$$

Donde:

$Q_{\text{pp}}$  : Caudal máximo probable por pileta pública en l/h.

N : Población a servir por pileta. Un grifo debe abastecer a un número máximo de 25 personas).

$D_c$  : Dotación promedio por habitante en l/hab.d.

$C_p$  : Porcentaje de pérdidas por desperdicio, varía entre 1,10 y 1,40.

$E_f$  : Eficiencia del sistema considerando la calidad de los materiales y accesorios. Varía entre 0,7 y 0,9.

$F_u$  : Factor de uso, definido como  $F_u = 24/t$ . Depende de las costumbres locales, horas de trabajo, condiciones climatológicas, etc. Se evalúa en función al tiempo real de horas de servicio (t) y puede variar entre 2 a 12 horas.

En ningún caso, el caudal por pileta pública debe ser menor a 0,10 l/s.

El Dimensionamiento de las redes abiertas o ramificadas se debe realizar según las fórmulas del ítem 2.4 Línea de Conducción (Criterios de Diseño) del presente Capítulo, de acuerdo con los siguientes criterios:

- Se puede admitir que la distribución del caudal sea uniforme a lo largo de la longitud de cada tramo.

- La pérdida de carga en el ramal puede ser determinada para un caudal igual al que se verifica en su extremo.
- Cuando por las características de la población se produzca algún gasto significativo en la longitud de la tubería, éste debe ser considerado como un nudo más.

Se recomienda el uso de un caudal mínimo de 0,10 l/s para el diseño de los ramales.

### 2.16.1. CÁMARA ROMPE PRESIÓN PARA REDES DE DISTRIBUCIÓN

- ✓ En caso exista un fuerte desnivel entre el reservorio y algunos sectores o puntos de la red de distribución, pueden generarse presiones superiores a la presión máxima que puede soportar la tubería. Es por ello que se sugiere la instalación de cámaras rompe presión (CRP) cada 50 m de desnivel.
  - ✓ 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 se calculará 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 y debe preverse de un flotador o regulador de nivel de aguas para el cierre automático una vez que se encuentre llena la cámara y para periodos de ausencia de flujo.
  - ✓ La tubería de salida dispondrá de una canastilla de salida, que impida la entrada de objetos en la tubería.
  - ✓ La cámara debe incluir un aliviadero o rebose.
  - ✓ El cierre de la cámara debe ser estanco y removible, para facilitar las operaciones de mantenimiento.
- Cálculo de la altura de la Cámara Rompe Presión ( $H_t$ )

$$H_t = A + H + BL$$

$$H = 1,56 \times \frac{Q_{mh}^2}{2g \times A^2}$$

Donde:

- g : aceleración de la gravedad (9,81 m/s<sup>2</sup>)
- A : altura hasta la canastilla (se recomienda como mínimo 10 cm)
- BL : borde libre (se recomienda 40 cm)
- Q<sub>mh</sub> : caudal máximo horario (l/s)

$$A_o = \pi \frac{D_c^2}{4}$$

Donde:

- D<sub>c</sub> : diámetro de la tubería de salida a la red de distribución (pulg)
- A<sub>o</sub> : área de la tubería de salida a la red de distribución (m<sup>2</sup>)

- Dimensionamiento de la sección de la base de la cámara rompe presión
  - El tiempo de descarga por el orificio; el orificio es el diámetro calculado de la red de distribución que descarga una altura de agua desde el nivel de la tubería de rebose hasta el nivel de la altura del orificio.
  - El volumen de almacenamiento máximo de la CRP es calculado multiplicando el valor del área de la base por la altura total de agua (m<sup>3</sup>).

- Cálculo de la altura total de agua almacenado en la CRP hasta la tubería de rebose ( $H_t$ )

$$H_t = A + H$$

Donde:

A : altura de la canastilla (cm)

H : altura de agua para facilitar el paso de todo el caudal a la línea de conducción (cm)

$H_t$  : altura total de agua almacenado en la CRP hasta el nivel de la tubería de rebose (cm)

- Cálculo del tiempo de descarga a la red de distribución, es el tiempo que se demora en descargar la altura H

$$t = \frac{2A_b \times H^{0,5}}{C_d \times A_o \times \sqrt{2g}}$$

Donde:

H : altura de agua para facilitar el paso de todo el caudal a la línea de conducción (cm)

$C_d$  : coeficiente de distribución o de descarga de orificios circulares (0,8)

$A_o$  : área del orificio de salida (área de la tubería de la línea de conducción)

g : aceleración de la gravedad ( $m/s^2$ )

$A_b$  : área de la sección interna de la base ( $m^2$ )

$$A_b = a \times b$$

Donde:

a : lado de la sección interna de la base (m)

b : lado de la sección interna de la base (m)

- Cálculo del volumen

$$V_{max} = A_b \times H$$

$$V_{max} = L \times A \times H$$

- Dimensionamiento de la canastilla

Debe considerarse lo siguiente:

$$D_{canastilla} = 2 \times D_c$$

$$3D_c < L_{diseño} < 6D_c$$

Donde:

$D_{canastilla}$  : diámetro de la canastilla (pulg)

$D_c$  : diámetro de la tubería de salida a la red de distribución (pulg)

$L_{diseño}$  : longitud de diseño de la canastilla (cm),  $3D_c$  y  $6D_c$  (cm)

$$A_t = 2 \times A_c$$

$$A_c = \pi \times \frac{D_c^2}{4}$$

Donde:

$A_t$  : área total de las ranuras ( $m^2$ )

$A_c$  : área de la tubería de salida a la línea de distribución ( $m^2$ )

$$A_r = AR \times LR$$

Donde:

AR : área de la ranura ( $mm^2$ )

AR : ancho de la ranura (mm)

LR : largo de la ranura (mm)

$$A_g = 0,5\pi \times D_c \times L_{\text{diseño}}$$

Donde:

$A_g$  : área lateral de la canastilla ( $m^2$ )

NR : número de ranuras de la canastilla (und)

- Cálculo del diámetro de tubería del cono de rebose y limpieza

El rebose se instala directamente a la tubería de limpieza que realizar la limpieza y evacuación del agua de la cámara húmeda. La tubería de rebose y limpia tienen el mismo diámetro y se calcula mediante la siguiente ecuación:

$$D = 0,71 \times \frac{Q_{mh}^{0,38}}{h_f^{0,21}}$$

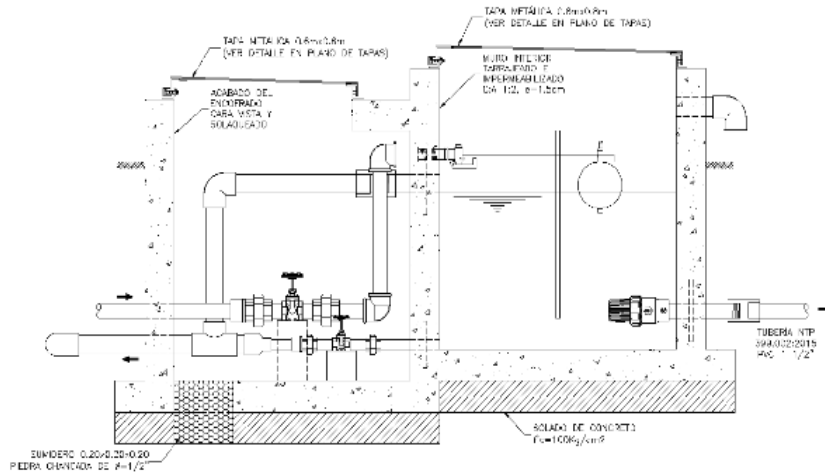
Donde:

D : diámetro del tubo de rebose y limpia (pulg)

$Q_{mh}$  : caudal de la salida de la red de distribución (caudal máximo horario) (l/s)

$h_f$  : pérdida de carga unitaria (m/m)

**Ilustración N° 03.63.** Cámara Rompe Presión para red de distribución

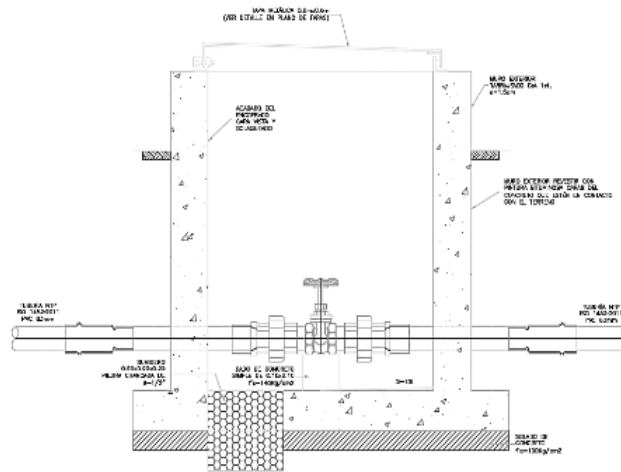


### 2.16.2. VÁLVULA DE CONTROL

- ✓ Las cámaras donde se instalarán las válvulas de control deben permitir una cómoda construcción, pero además la correcta operación y mantenimiento del sistema de agua, además de regular el caudal en diferentes sectores de la red de distribución.
- ✓ La estructura que alberga será de concreto simple  $f'c = 210 \text{ kg/cm}^2$ .
- ✓ Los accesorios serán de bronce y PVC.
- Memoria de cálculo hidráulico
  - La ubicación y cantidad de válvulas de control se determinan con la finalidad de poder aislar un tramo o parte de la red en caso de reparaciones o ampliaciones.
  - En poblaciones concentradas deben proveerse de una válvula de ingreso a la red y en los puntos donde exista un ramal de derivación importante.
  - Se recomienda una sección interior mínima de  $0,60 \times 0,60 \text{ m}$ , tanto por facilidad constructiva como para permitir el alojamiento de los elementos.
  - El cierre de la cámara será estanco y removible, para facilitar las operaciones de mantenimiento.



**Ilustración N° 03.64.** Cámara de válvula de control para red de distribución



#### Tipos de válvulas de interrupción

Son dispositivos hidromecánicos previstos para permitir o impedir, a voluntad, el flujo de agua en una tubería, estas son:

##### a. Válvulas de compuerta

- Las válvulas de compuerta se usan preferentemente en líneas de agua de circulación ininterrumpida y poca caída de presión. Estas válvulas solo trabajan abiertas o cerradas, nunca reguladas.
- Las válvulas de compuerta pueden ser de material metálico dúctil y resistente, de asiento elástico y cumplirán las normas.
  - NTP ISO 7259 1998. Válvulas de compuerta de hierro fundido predominantemente operadas con llave para uso subterráneo.
  - NTP ISO 5996 2001. Válvulas de compuerta de hierro fundido
  - NTP ISO 5996:2001. Válvulas de compuerta de hierro fundido.
  - NTP 350.112:2001. Válvulas de compuerta con asiento elástico para sistemas de agua de consumo humano.
- Se establecen las siguientes prescripciones técnicas adicionales para las válvulas de compuerta:
  - Presión normalizada:  $PN \geq 1,0$  MPa.
  - Tipo: De cierre elástico, eje de rosca interno y cuerpo sin acanaladuras.
  - Paso: Total (sección de paso a válvula abierta  $\geq 90\%$  de la sección para el DN).
  - Accionamiento: Husillo de una pieza y corona mecanizada para volante/actuador.
  - Instalación: Embridada o junta automática flexible.

##### b. Válvulas de mariposa

- Se usan para corte a presiones relativamente bajas, fabricadas en hierro fundido y asiento elástico (NTP ISO 10631 1998). Las válvulas de mariposa se deben utilizar cuando el gálibo disponible no permita la instalación de una válvula de compuerta, así como en instalaciones especiales, y siempre que los diámetros de las líneas sean superiores a 1".
- Se establecen las siguientes prescripciones técnicas adicionales:
  - Presión normalizada:  $PN \geq 1,0$  MPa.
  - $DN \geq 32$  mm
  - Tipo: De eje centrado y estanqueidad por anillo envolvente de elastómero.
  - Sentido de giro: Dextrógiro (cierre), levógiro (apertura).

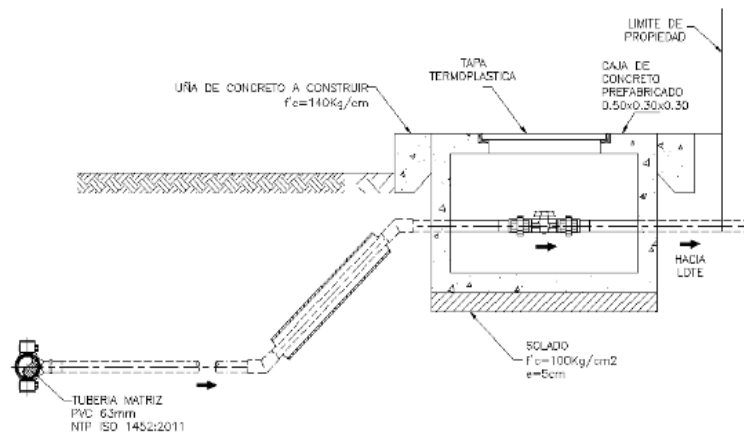
- Accionamiento: Palanca, desmultiplicador manual, o accionador (neumático, eléctrico o hidráulico).
  - Instalación: Embridada.
  - Salvo que existan dificultades para ello, las válvulas se deben instalar con el eje en posición vertical, con el fin de evitar posibles retenciones de cuerpos extraños o sedimentaciones que, eventualmente, pudiera arrastrar el agua por el fondo de tubería dañando el cierre.
  - En una válvula de mariposa utilizada como regulación, debe evitarse la aparición del fenómeno de cavitación, lo que sucede cuando, mantenida una posición de regulación, el valor de la presión absoluta aguas abajo de la válvula es inferior al valor resultante de la caída de presión en el obturador. Por ello, es necesario conocer, en cada caso, los coeficientes de caudal (Kv) a plena abertura y la curva característica de la válvula (variación de Kv en función de la abertura del obturador). La normativa de referencia es:
    - NTP ISO 10631:1998. Válvulas metálicas de mariposa para propósitos generales.
    - NTP ISO 5752:1998. VALVULAS METALICAS PARA USO EN SISTEMAS DE TUBERIAS DE BRIDAS. Dimensiones entre caras y de cara a eje.
- c. Válvulas de esfera
- Las válvulas con cuerpo de una sola pieza son siempre de pequeña dimensión y paso reducido. Las válvulas con cuerpo de dos piezas suelen ser de paso estándar. Este tipo de construcción permite su reparación. Las válvulas de tres piezas permiten desmontar fácilmente la esfera, el asiento o el vástago ya que están situados en la pieza central. Esto facilita la limpieza de sedimentos y remplazo de partes deterioradas sin tener que desmontar los elementos que conectan con la válvula. La normativa de referencia es:
    - NTP 350.098:1997. Válvulas de toma de cobre-cinc y cobre-estaño para conexiones domiciliarias
    - NTP 350.031:1997. Válvulas de paso de aleación cobre-cinc y cobre-estaño
    - NTP 350.107:1998. Válvulas de paso de aleación cobre-zinc con niple telescópico y salida auxiliar para conexiones domiciliarias
    - NTP 399.034:2007. Válvulas de material termoplástico para conexiones domiciliarias de agua potable
    - NTP 399.165:2007. Válvulas de paso de material termoplástico con niple telescópico y salida auxiliar para conexiones domiciliarias.
- d. Válvulas tipo globo
- Las válvulas tipo globo permiten la regulación del flujo de agua, además del cierre hermético cuando cuentan con un asiento flexible, y son las normalmente empleadas en las conexiones domiciliarias. Este tipo de válvulas tienen la ventaja de la regulación, pero la desventaja de pérdidas de carga para tener en cuenta en los cálculos hidráulicos.

### 2.16.3. CONEXIÓN DOMICILIARIA

- Cuando el suministro se realice mediante redes de distribución, cada vivienda debe dotarse de una conexión predial y de esta conexión hasta la UBS y el lavadero multiusos.
- Se debe ubicar al frente de la vivienda y próxima al ingreso principal.
- El diámetro mínimo de la conexión domiciliaria debe ser de 15 mm (1/2").
- La conexión debe contar con los siguientes elementos:
  - Elementos de toma: mediante accesorios tipo TEE y reducciones.
  - Elemento de conducción: es la tubería de conducción que empalma desde la transición del elemento de toma hasta la conexión predial, ingresando a ésta con una inclinación de 45°.

- Elemento de unión con la instalación interior: para facilitar la unión con la instalación interna del predio se debe colocar a partir de la cara exterior de la caja un niple de 0.30 m; para efectuar la unión, el propietario obligatoriamente debe instalar al ingreso y dentro de su predio una llave de control.
- La conexión domiciliar se realizará a través de una caja prefabricada de concreto u material termoplástico, e ir apoyada sobre el solado de fondo de concreto.

**Ilustración N° 03.65.** Conexión domiciliar



**Anexo 4.** Norma Técnica I.S. 010

**NORMA TÉCNICA I.S. 010  
INSTALACIONES SANITARIAS PARA  
EDIFICACIONES**



**CAPITULO I  
GENERALIDADES**

**Artículo 1°.- ALCANCE**

Esta Norma contiene los requisitos mínimos para el diseño de las instalaciones sanitarias para edificaciones en general. Para los casos no contemplados en la presente Norma, el ingeniero sanitario, fijará los requisitos necesarios para el proyecto específico, incluyendo en la memoria descriptiva la justificación y fundamentación correspondiente.

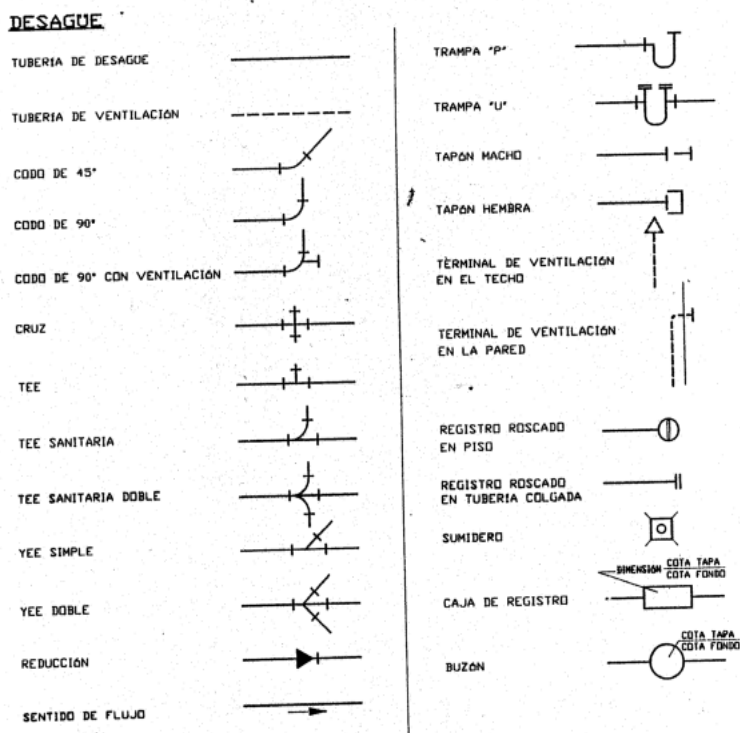
**Artículo 2°.- SIMBOLOGÍA**

La simbología a utilizarse será lo indicado en las Láminas N°1 y N° 2.

LAMINA N°1  
**SÍMBOLOS GRÁFICOS**

<b>AGUA:</b>			
MEDIDOR DE AGUA		TAPÓN TIEMBA	
TUBERIA DE AGUA FRIA		UNIÓN UNIVERSAL	
TUBERIA DE AGUA CALIENTE		UNIÓN CON BRIDAS	
TUBERIA DE RETORNO DE AGUA CALIENTE		UNIÓN FLEXIBLE	
TUBERIA DE AGUA CONTRA INCENDIO		UNIÓN O CONEXIÓN SIAMESA	
CRUCE DE TUBERIAS SIN CONEXIÓN		REDUCCIÓN	
CRUZ		VALVULA DE PASO (MACHO)	
CODO DE 90°		VALVULA DE COMPUERTA	
CODO DE 45°		VALVULA DE GLOBO	
CODO DE 90° SUBE		VALVULA DE RETENCIÓN (CHEGO)	
CODO DE 90° BAJA		VALVULA DE FLUJADOR	
TEE		VALVULA REGULADORA DE PRESIÓN	
TEE CON SUBIDA		CABINETE CONTRA INCENDIO	
TEE CON BAJADA		GRIFO DE RIEGO	
TAPÓN MACHO		ASPERSOR DE RIEGO	
		VALVULA REDUCTORA DE PRESIÓN	
		VALVULA DE MARCHA	

Los símbolos gráficos, no incluidos en la Lámina N°1, deben indicarse en los planos del proyecto

SÍMBOLOS GRÁFICOS

Los símbolos gráficos, no incluidos en la lámina N° 2, deben indicarse en los planos del proyecto

## Artículo 3°.- DEFINICIONES

**Alimentación (tubería de).**- Tubería comprendida entre el medidor y la válvula de flotador en el depósito de almacenamiento, o el inicio de la red de distribución, en el caso de no existir depósito.

**Alimentador.**- Tubería que abastece a los ramales.

**Agua servida o desagüe.**- Agua que carece de potabilidad, proveniente del uso doméstico, industrial o similar.

**Baño público.**- Establecimiento para el servicio de higiene personal.

**Cisterna.**- Depósito de almacenamiento ubicado en la parte baja de una edificación.

**Colector.**- Tubería horizontal de un sistema de desagüe que recibe la descarga de los ramales o montantes.

**Conexión cruzada.**- Conexión física entre dos sistemas de tuberías, uno de los cuales contiene agua potable y el otro agua de calidad desconocida, donde el agua puede fluir de un sistema a otro.

**Diámetro nominal.**- Medida que corresponde al diámetro exterior, mínimo de una tubería.

**Gabinete contra incendio.**- Salida del sistema contra incendio, que consta de manguera, válvula y pitón.

**Hidrante.**- Grifo contra incendio.

**Impulsión (tubería).**- Tubería de descarga del equipo de bombeo.

**Instalación exterior.-** Conjunto de elementos que conforman los sistemas de abastecimiento y distribución de agua, evacuación de desagües e instalaciones sanitarias especiales, ubicadas fuera de la edificación y que no pertenecen al sistema público.

**Instalación interior.-** Conjunto de elementos que conforman los sistemas de abastecimiento y distribución de agua, evacuación de desagües, su ventilación, e instalaciones sanitarias especiales, ubicados dentro de la edificación.

**Montante.-** Tubería vertical de un sistema de desagüe que recibe la descarga de los ramales.

**Ramal de agua.-** Tubería comprendida entre el alimentador y la salida a los servicios.

**Ramal de desagüe.-** Tubería comprendida entre la salida del servicio y el montante o colector.

**Red de distribución.-** Sistema de tuberías compuesto por alimentadores y ramales.

**Servicio sanitario.-** Ambiente que alberga uno o más aparatos sanitarios.

**Sifonaje.-** Es la rotura o pérdida del sello hidráulico de la trampa (sifón), de un aparato sanitario, como resultado de la pérdida de agua contenida en ella.

**Succión (tubería de).-** Tubería de ingreso al equipo de bombeo.

**Tanque elevado.-** Depósito de almacenamiento de agua que da servicio por gravedad.

#### Artículo 4°.- CONDICIONES GENERALES PARA EL DISEÑO DE INSTALACIONES SANITARIAS PARA EDIFICACIONES

- a) El diseño de las instalaciones sanitarias de una edificación debe ser realizado y autorizada por un ingeniero sanitario en coordinación con el proyectista de arquitectura, para que considere oportunamente las condiciones más adecuadas de ubicación de los servicios sanitarios, ductos y todos aquellos elementos que determinan el recorrido de las tuberías, así como el dimensionamiento y ubicación de tanques de almacenamiento de agua, entre otros.
- b) Las instalaciones sanitarias deben ubicarse en coordinación con el responsable del diseño de estructuras, de tal manera que no comprometan sus elementos estructurales, en su montaje y durante su vida útil.
- c) Los aparatos sanitarios deberán instalarse considerando los espacios mínimos necesarios para su uso, limpieza, mantenimiento e inspección.
- d) Toda edificación estará dotada de servicios sanitarios con el número y tipo de aparatos sanitarios que se establecen en cada una de las Normas del presente Reglamento.
- e) En los servicios sanitarios para uso público, los inodoros deberán instalarse en espacios independientes de carácter privado.

### CAPITULO II AGUA FRIA

#### Artículo 5°.- INSTALACIONES

- a) El sistema de abastecimiento de agua de una edificación comprende las instalaciones interiores desde el medidor o dispositivo regulador o de control, sin incluirlo, hasta cada uno de los puntos de consumo.
- b) El sistema de abastecimiento de agua fría para una edificación deberá ser diseñado, tomando en cuenta las condiciones bajo las cuales el sistema de abastecimiento público preste servicio.
- c) Las instalaciones de agua fría deben ser diseñadas y construidas de modo que preserven su calidad y garanticen su cantidad y presión de servicio en los puntos de consumo.
- d) Todo sistema de alimentación y distribución de agua no se permitirán conexiones cruzadas.
- e) En toda nueva edificación de uso múltiple o mixto: viviendas, oficinas, comercio u otros similares, la instalación sanitaria para agua fría se diseñará obligatoriamente para posibilitar la colocación de medidores internos de consumo para cada unidad de uso independiente, además del medidor general de consumo de la conexión domiciliaria, ubicado en el interior del predio.
- f) En general, los medidores internos deben ser ubicados en forma conveniente y de manera tal que estén adecuadamente protegidos, en un espacio impermeable de

- dimensiones suficientes para su instalación o remoción en caso de ser necesario. De fácil acceso para eventuales labores de verificación, mantenimiento y lectura.
- g) En caso que exista suficiente presión en la red pública externa dependiendo del número de niveles de la edificación, los medidores de consumo podrán ser instalados en un banco de medidores, preferentemente al ingreso de la edificación, desde el cual se instalarán las tuberías de alimentación para unidad de uso.
  - h) En caso de que el diseño de la instalación sanitaria interior del edificio se realice con un sistema de presión con cisterna y tanque elevado o se use un sistema de presión con tanque hidroneumático, los medidores de consumo podrán ser ubicados en espacios especiales diseñados para tal fin dentro de la edificación.
  - i) Se podrá considerar la lectura centralizada remota, desde un panel ubicado convenientemente y de fácil acceso en el primer piso. En este caso además lo indicado en el inciso f) del presente artículo, deberá preverse un espacio para el panel de lectura remota y ductos para la instalación de cables de transmisión desde los registros de lectura de los medidores.
  - j) Las instalaciones de lectura remota se ciñeran a las exigencias de las normas internacionales en tanto se emitan normas nacionales correspondientes, o en su defecto, siguiendo las especificaciones técnicas de los proveedores.
  - k) Las edificaciones destinadas a la industria, en caso de que la entidad prestadora de servicio no disponga de infraestructura local, podrán disponer de un abastecimiento de agua para fines industriales exclusivamente, siempre que:
    - Dicho abastecimiento tenga redes separadas sin conexión alguna con el sistema de agua para consumo humano, debidamente diferenciadas; y
    - Se advierta a los usuarios mediante avisos claramente marcados y distribuidos en lugares visibles y adecuados. Los letreros legibles dirán: *Peligro agua no apta para consumo humano.*
  - l) No se permitirá la conexión directa desde la red pública de agua, a través de bombas u otros aparatos mecánicos de elevación.
  - m) El sistema de alimentación y distribución de agua de una edificación estará dotado de válvulas de interrupción, como mínimo en los siguientes puntos:
    - Inmediatamente después de la caja del medidor de la conexión domiciliaria y del medidor general.
    - En cada piso, alimentador o sección de la red de distribución interior.
    - En cada servicio sanitario, con mas de tres aparatos.
    - En edificaciones de uso público masivo, se colocará una llave de ángulo en la tubería de abasto de cada inodoro o lavatorio.

#### Artículo 6°.- DOTACIONES

Las dotaciones diarias mínimas de agua para uso doméstico, comercial, industrial, riego de jardines u otros fines, serán los que se indican a continuación:

- a) La dotación de agua para viviendas estarán de acuerdo con el número de habitantes a razón de 150 litros por habitante por día.
- b) La dotación de agua para riego de jardines será de 5 litros por m2 de jardín por día.
- c) La dotación de agua para estacionamientos será de 2 litros por m2 por día.
- d) La dotación de agua para oficinas será de 20 litros por habitante por día.
- e) La dotación de agua para tiendas será de 6 litros por habitante por día.
- f) La dotación de agua para hospitales y centros de salud será de 800 litros por cama por día.
- g) La dotación de agua para asilos y orfanatos será de 300 litros por huésped por día.
- h) La dotación de agua para educación primaria será de 20 litros por alumno por día.
- i) La dotación de agua para educación secundaria y superior será de 25 litros por alumno por día.
- j) La dotación de agua para salas de exposiciones será de 10 litros por asistente por día.
- k) La dotación de agua para restaurantes estará en función al número de asientos, siendo que será de 50 litros por día por asiento.



- l) En establecimientos donde también se elaboren alimentos para ser consumidos fuera el local, se calculará para ese fin una dotación de 10 litros por cubierto preparado.
- m) La dotación de agua para locales de entretenimiento será de 6 litros por asiento por día.
- n) La dotación de agua para estadios será de 15 litros por asiento por día.
- o) Los establecimientos de hospedaje deberán tener una dotación de agua de 300 litros por huésped por día
- p) La dotación de agua para cárceles y cuarteles será de 150 litros por interno por día.
- q) La dotación de agua para industrias con necesidades de aseo será de 100 litros por trabajador por día.
- r) La dotación de agua para otras industrias será de 30 litros por trabajador por día.
- s) Las dotaciones de agua para piscinas y natatorios de recirculación y de flujo constante o continuo, según la siguiente Tabla:

1. De recirculación	Dotación
Con recirculación de las aguas de rebose.	10 L/d por m <sup>2</sup> de proyección horizontal de la piscina.
Sin recirculación de las aguas de rebose.	25 L/d por m <sup>2</sup> de proyección horizontal de la piscina.
2. De flujo constante	Dotación
Públicas.	125 L/h por m <sup>3</sup>
Semi-públicas (clubes, hoteles, colegios, etc.)	80 L/h por m <sup>3</sup>
Privada o residenciales.	40 L/h por m <sup>3</sup>

La dotación de agua requerida para los aparatos sanitarios en los vestuarios y cuartos de aseo anexos a la piscina, se calculará adicionalmente a razón de 30 L/d por m<sup>2</sup> de proyección horizontal de la piscina. En aquellos casos que contemplen otras actividades recreacionales, se aumentará proporcionalmente esta dotación.

- t) **La dotación de agua para depósitos de materiales**, equipos y artículos manufacturados, se calculará a razón de 0,50 L/d por m<sup>2</sup> de área útil del local y por cada turno de trabajo de 8 horas o fracción.
- u) Para oficinas anexas, el consumo de las mismas se calculará adicionalmente de acuerdo a lo estipulado en esta Norma para cada caso, considerándose una dotación mínima de 500 L/d.
- v) **La dotación de agua para locales comerciales** dedicados a comercio de mercancías secas, será de 6 L/d por m<sup>2</sup> de área útil del local, considerándose una dotación mínima de 500 L/d.
- w) **La dotación de agua para mercados y establecimientos**, para la venta de carnes, pescados y similares serán de 15 L/d por m<sup>2</sup> de área del local. La dotación de agua para locales anexos al mercado, con instalaciones sanitarias separadas, tales como restaurantes y comercios, se calculará adicionalmente de acuerdo con lo estipulado en esta Norma para cada caso.
- x) **El agua para consumo industrial** deberá calcularse de acuerdo con la naturaleza de la industria y su proceso de manufactura. En los locales industriales la dotación de agua para consumo humano en cualquier tipo de industria, será de 80 litros por trabajador o empleado, por cada turno de trabajo de 8 horas o fracción. La dotación de agua para las oficinas y depósitos propios de la industria, servicios anexos, tales como comercios, restaurantes, y riego de áreas verdes, etc. se calculará adicionalmente de acuerdo con lo estipulado en esta Norma para cada caso.
- y) **La dotación de agua para plantas de producción**, e industrialización de leche será según la siguiente Tabla:

Plantas de Producción e industrialización	Dotación
Estaciones de recibo y enfriamiento.	L por cada 1000 litros de leche recibidos por día.
Plantas de pasteurización.	1500 L por cada 1000 litros de leche a pasteurizar por día.
Fábrica de mantequilla, queso o leche en polvo.	1500 L por cada 1000 litros de leche a procesar por día.

- z) **La dotación de agua para las estaciones de servicio**, estaciones de gasolina, garajes y parques de estacionamiento de vehículos, según la siguiente Tabla:

Estaciones y Parques de Estacionamientos	Dotaciones
Lavado automático.	12 800 L/d por unidad de lavado
Lavado no automático.	8000 L/d por unidad de lavado
Estación de gasolina.	300 L/d por surtidor.
Garajes y parques de estacionamiento de vehículos por área cubierta.	2 L por m <sup>2</sup> de área.

El agua necesaria para oficinas y venta de repuestos, riego de áreas verdes y servicios anexos, tales como restaurantes y fuentes de soda, se calculará adicionalmente de acuerdo con lo estipulado en esta Norma para cada caso.

- aa) **Las dotaciones de agua para edificaciones destinadas al alojamiento de animales**, tales como caballerizas, establos, porquerizas, granjas y similares, según la siguiente Tabla:

Alojamientos de Animales	Dotación
Ganado lechero	120 L/d por animal
Bovino y equinos	40 L/d por animal
Ovinos y porcinos	10 L/d por animal
Aves	20 L/d por cada 100 aves

Las cifras anteriores no incluyen las dotaciones de agua para riego de áreas verdes y otras instalaciones.

- bb) **La dotación de agua para mataderos públicos o privados** estará de acuerdo con el número y clase de animales a beneficiar, según la siguiente Tabla:

Clase de animal	Dotación diaria
Bovinos.	500 L por animal.
Porcinos.	300 L por animal.
Ovinos y caprinos.	250 L por animal.
Aves en general.	16 L por cada Kg

- cc) La dotación de agua para bares, fuentes de soda, cafeterías y similares, según la siguiente Tabla:

Área de locales, m <sup>2</sup>	Dotación diaria
Hasta 30	1500 L
De 31 a 60	60 L/m <sup>2</sup>
De 61 a 100	50 L/m <sup>2</sup>
Mayor de 100	40 L/m <sup>2</sup>

- dd) La dotación de agua para locales de salud como: hospitales, clínicas de hospitalización, clínicas dentales, consultorios médicos y similares, según la siguiente Tabla:

Local de Salud	Dotación
Hospitales y clínicas de hospitalización.	600 L/d por cama.
Consultorios médicos.	500 L/d por consultorio.
Clínicas dentales.	1000 L/d por unidad dental.

El agua requerida para servicios especiales, tales como riego de áreas verdes, viviendas anexas, servicios de cocina y lavandería se calcularán adicionalmente de acuerdo con lo estipulado en esta Norma.

- ee) La dotación de agua para lavanderías, lavanderías al seco, tintorerías y similares, según la siguiente Tabla:

Tipo de local	Dotación diaria
- Lavandería.	40 L/kg de ropa.
- Lavandería en seco, tintorerías y similares.	30 L/kg de ropa.

- ff) La dotación de agua para áreas verdes será de 2 L/d por m<sup>2</sup>. No se requerirá incluir áreas pavimentadas, enripiadas u otras no sembradas para los fines de esta dotación.

#### Artículo 7°. - RED DE DISTRIBUCIÓN

- Los diámetros de las tuberías de distribución se calcularán con el método Hunter (Método de Gastos Probables), salvo aquellos establecimientos en donde se demande un uso simultáneo, que se determinará por el método de consumo por aparato sanitario. Para dispositivos, aparatos o equipos especiales, se seguirá la recomendación de los fabricantes.
- Podrá utilizarse cualquier otro método racional para calcular tuberías de distribución, siempre que sea debidamente fundamentado.
- La presión estática máxima no debe ser superior a 50 m (0.490 MPa) de columna de agua.
- La presión mínima de salida de los aparatos sanitarios será de 2 m (0,020 MPa) salvo aquellos equipados con válvulas semiautomáticas, automáticas o equipos especiales en los que la presión estará dada por las recomendaciones de los fabricantes.
- Cuando las tuberías de distribución de agua para consumo humano, vayan enterradas deberán alejarse lo más posible de los desagües; por ningún motivo esta distancia será menor de 0,50 m medida horizontal, ni menos de 0,15 m por encima del desagüe. Cuando las tuberías de agua para consumo humano crucen redes de aguas residuales, deberán colocarse siempre por encima de éstos y a una distancia



vertical no menor de 0,15 m. Las medidas se tomarán entre tangentes exteriores más próximas.

- f) Para el cálculo del diámetro de las tuberías de distribución, la velocidad mínima será de 0,60 m/s y la velocidad máxima según la siguiente Tabla:

Diámetro (mm)	Velocidad máxima (m/s)
15 (1/2")	1,90
20 (3/4")	2,20
25 (1")	2,48
32 (1 1/4")	2,85
40 y mayores (1 1/2" y mayores).	3,00

- g) Las tuberías de agua fría deberán ubicarse teniendo en cuenta el aspecto estructural y constructivo de la edificación, debiendo evitarse cualquier daño o disminución de la resistencia de los elementos estructurales.
- h) Las tuberías verticales deberán ser colocadas en ductos o espacios especialmente previstos para tal fin y cuyas dimensiones y accesos deberán ser tales que permitan su instalación, revisión, reparación, remoción y mantenimiento.
- i) Se podrá ubicar en el mismo ducto la tubería de agua fría y agua caliente siempre que exista una separación mínima de 0,15 m entre sus generatrices más próximas.
- j) Se permitirá la ubicación de alimentadores de agua y montantes de aguas residuales o de lluvia, en un mismo ducto vertical o espacios, siempre que exista una separación mínima de 0,20 m entre sus generatrices más próximas.
- k) Las tuberías colgadas o adosadas deberán fijarse a la estructura evitando que se produzcan esfuerzos secundarios en las tuberías.
- l) Las tuberías enterradas deberán colocarse en zanjas de dimensiones tales que permitan su protección y fácil instalación.

#### Artículo 8°.- ALMACENAMIENTO Y REGULACIÓN

- a) Los depósitos de agua deberán ser diseñados y construidos en forma tal que preserven la calidad del agua.
- b) Toda edificación ubicada en sectores donde el abastecimiento de agua pública no sea continuo o carezca de presión suficiente, deberá estar provisto de depósitos de almacenamiento que permitan el suministro de agua en forma adecuada a todos los aparatos sanitarios e instalaciones previstas.  
Tales depósitos podrán instalarse en la parte baja (cisternas) en pisos intermedios o sobre la edificación (tanque elevado) siempre que cumplan con lo estipulado en el presente artículo.
- c) Cuando sólo exista tanque elevado, su capacidad será cuando menos igual al consumo diario, con un mínimo de 1000 L.
- d) Cuando sólo exista cisterna, su capacidad será cuando menos igual al consumo diario, con un mínimo de 1000 L.
- e) Cuando fuere necesario emplear una combinación de cisterna, bombas de elevación y tanque elevado, la capacidad de la primera no será menor de las ¾ partes del consumo diario y la del segundo no menor de 1/3 de dicho consumo; cada uno de ellos con un mínimo de 1000 L.
- f) En caso de utilizar sistemas hidroneumáticos, el volumen mínimo de la cisterna será igual al consumo diario con un volumen mínimo de 1000L.
- g) Los depósitos de almacenamiento deberán ser construidos de material resistente e impermeable y estarán dotados de los dispositivos necesarios para su correcta operación y mantenimiento.
- h) Las cisternas deberán ubicarse a una distancia mínima de 2m de muros medianeros y desagües. En caso de no poder cumplir con la distancia mínima, se diseñará un sistema de protección que evite la posible contaminación del agua de la cisterna.

- i) La distancia vertical entre el techo del depósito y el eje del tubo de entrada de agua, dependerá del diámetro de este y de los dispositivos de control, no pudiendo ser menor de 0,20 m.
- j) La distancia vertical entre los ejes de tubos de rebose y entrada de agua será igual al doble del diámetro del primero y en ningún caso menor de 0,15 m.
- k) La distancia vertical entre los ejes del tubo de rebose y el máximo nivel de agua será igual al diámetro de aquel y nunca inferior a 0,10 m.
- l) El agua proveniente del rebose de los depósitos, deberá disponerse en forma indirecta, mediante brecha de aire de 0,05 m de altura mínima sobre el piso, techo u otro sitio de descarga.
- m) EL diámetro del tubo de rebose, se calculará hidráulicamente, no debiendo ser menor que lo indicado en la siguiente Tabla:

Capacidad del depósito (L)	Diámetro del tubo de rebose
Hasta 5000	50 mm (2")
5001 a 6000	65 mm (2 ½")
6001 a 12000	75 mm (3")
12001 a 20000	90 mm (3 ½")
20001 a 30000	100 mm (4")
Mayor de 30000	150 mm (6")

- n) El diámetro de la tubería de alimentación se calculará para garantizar el volumen mínimo de almacenamiento diario.
- o) El control de los niveles de agua en los depósitos, se hará por medio de interruptores automáticos que permitan:
  - Arrancar la bomba cuando el nivel de agua en el tanque elevado, descienda hasta la mitad de la altura útil.
  - Parar la bomba cuando el nivel de agua en el tanque elevado, ascienda hasta el nivel máximo previsto.
  - Parar la bomba cuando el nivel de agua en la cisterna descienda hasta 0,05 m por encima de la parte superior de la canastilla de succión.
  - En los depósitos que se alimentan directamente de la red pública, el control del nivel máximo del agua se hará mediante válvula de llenado, flotador o similar.
- p) La capacidad adicional de los depósitos de almacenamiento para los fines de control de incendios, deberá estar de acuerdo con lo previsto en 3.4.

#### Artículo 9°.- ELEVACIÓN

- a) Los equipo de bombeo de los sistemas de abastecimiento de agua que se instalen dentro de las edificaciones deberán ubicarse en ambientes que satisfagan, entre otros los siguientes requisitos:
  - Altura mínima: 1,60 m.
  - Espacio libre alrededor del equipo suficiente para su fácil operación, reparación y mantenimiento.
  - Piso impermeable con pendiente no menor del 2% hacia desagües previstos.
  - Ventilación adecuada.
 Los equipos que se instalen en el exterior, deberán ser protegidos adecuadamente contra la intemperie.
- b) Los equipos de bombeo deberán ubicarse sobre estructuras de concreto, adecuadamente proyectadas para absorber las vibraciones.
- c) En la tubería de impulsión, inmediatamente después de la bomba deberá instalarse una válvula de retención y una válvula de interrupción. En la tubería de succión con presión positiva se instalará una válvula de interrupción. En el caso que la tubería de succión no trabaje bajo carga positiva, deberá instalarse una válvula de retención.

## Anexo 5. Cálculos hidráulicos

<b>DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE</b>		
<b>LÍNEA DE IMPULSION TRAMO POZO TUBULAR - RESERVORIO DE ALMACENAMIENTO</b>		
<b>PROY:</b>	"DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERÍO PUERTO IRENE, DISTRITO DE SARAYACU, PROVINCIA DE UCAYALI, REGIÓN LORETO - 2023"	
<b>BACH:</b>	MAZ REATEGUI, WILLY BEZARD	
<b>LOC:</b>	CASERÍO PUERTO IRENE	
<b>MEMORIA DE CALCULO</b>		
<b>3.1 DATOS DE DISEÑO</b>		
Número de viviendas		88 viv.
Densidad poblacional		2.95 Habs/viv.
Periodo de diseño (hasta el 2043)		20 años
Dotación de agua por conexión		100 lts/hab/día
Dotación de agua por pileta		0 lts/hab/día
Número de familias por piletas		0 lts/pil
Tasa de crecimiento (r)		10.00%
<b>3.2 CALCULOS</b>		
Población actual 2023 (año 0)		260 Habs
Población futura 2043 (año 20)		780 Habs
Número de viviendas al 2043		264 viv.
<b>3.3 CAUDALES DE DISEÑO</b>		
<u>AL AÑO 2043</u>		
1 Caudal promedio	$Q_p = \text{Dot}(\text{conex}) \times \text{Pob} \times \% \text{Cobert} + \text{Dot}(\text{piletas}) \times \text{Pob} \times \% \text{Cobert}$	lps
	$Q_p =$	0.90 lps
2 Caudal de Consumo Máx. diario agua	$Q_{md} = Q_p \times K_1 = Q_p \times 1,3$	1.17 lps
3 Caudal Máx. horario agua	$Q_{mh} = Q_p \times K_2 = Q_p \times 2,0$	1.80 lps
4 Caudal Máx. horario desagüe	$Q_{mh} \times 0,8$	1.44
5 Caudal de Bombeo (2.6 horas)	$Q_b = Q_{md} \times 24 / 2,6$	8.16
6 Volumen de Regulación 20% Qmd		20.22 m <sup>3</sup>
7 Volumen de Reserva 25% Vregulacion		5.06 m <sup>3</sup>
8 Volumen de Almacenamiento Proyectado	$V_{\text{Regulacion}} + V_{\text{Reserva}}$	25.28 m <sup>3</sup>
9 Volumen Adoptado		12.00 m <sup>3</sup>

**Ficha:** Memoria de datos de diseño.

**Fuente:** Elaboración propia 2023.

**DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE**  
**LINEA DE IMPULSION TRAMO POZO TUBULAR - RESERVORIO DE ALMACENAMIENTO**

PROY:

"DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERÍO  
 PUERTO IRENE, DISTRITO DE SARAYACU, PROVINCIA DE UCAYALI, REGIÓN LORETO - 2023"

LOC: CASERÍO PUERTO IRENE

PARAMETROS DE DISEÑO	ESTIMACION	UNIDADES
Pob. Futura	780.00	hab.
Dot.	100.00	l/(hab.*dia)
Qp	0.90	l/s
Qp	77.76	m3/día
k1	1.30	
k2	2.00	
Altitud promedio, msnm	176.00	msnm
Temperatura mes mas frio, en ° C	18.00	° C

**RESULTADOS DE DISEÑO**

**1) LINEA DE IMPULSION (TRAMO: NIVEL DINAMICO POZO-NIVEL AGUA TANQUE ELEVADO)**

CT- POZO TUBULAR (Cota de terreno del Pozo)	175.84	msnm
CT RESERVORIO ELEVADO(Cota de Terreno del Reservoirio de Almacenamiento)	176.00	msnm
C N.A- RESERVORIO (Cota del Nivel de agua del Reservoirio)	188.20	msnm
Altura de Agua del Reservoirio (Nivel Maximo - Nivel de Fondo)	1.70	m.
Desnivel entre Cot. Fondo Tanque Elev. - Cot. Terr. Tanque Elev.	10.50	m.
Desnivel entre Cot. Terr. Tanque Elev. - Cot. Terr. Pozo Tubular	0.16	m.
H ESTATICA (Altura Estatica)	12.56	m.
H descarga (diseño: cota terreno - altura dinamica)	11.90	m.
H tubería ingreso impulsión - Nivel Agua Tanque Elevado	0.20	m.
Profundidad enterrada de tramo Tubería de Impulsión	50.00	m.
Longitud Total del Tramo: caseta de valvulas - Tanque Elevado	11.30	m.

**a) Caudal Maximo Diario**

$$Q_{md} = \text{Pob. Futura} * \text{Dot.} * K1 / 86,400$$

Qmd (Caudal maximo diario)	1.17	l/seg.
----------------------------	------	--------

**b) Tiempo de Funcionamiento del Equipo de Bombeo**

T (Tiempo de funcionamiento del equipo de bombeo)	3.44	hrs
---	------	-----

**c) Caudal de Bombeo**

$$Q_b = (24 / T) * Q_{md}$$

Qb (Caudal de bombeo)	8.16	l/seg.
-----------------------	------	--------

**d) Velocidad en la Tubería de Impulsión**

V (Velocidad de Impulsión recomendable)	1.50	m/seg.
---	------	--------

**e) Diametro de la Tubería de Impulsión**

$$\varnothing = 1.2 * (T / 24)^{1/4} * (Q_b / 1000)^{1/2}$$

D (Diametro tentativo)	0.07	m.
D (Diametro tentativo)	2.63	Pulg.
D (Diametro comercial calculado)	2.00	Pulg.

**Ficha:** Memoria de cálculo de línea de impulsión.

**Fuente:** Elaboración propia 2023.



**2) ANALISIS PARA LA LINEA DE IMPULSION ( F°G° UR Ø 2" - PVC-UFØ 2" - PVC URØ 2" )**

**a) Diametro**

Tramo: Pie de Tanque Elevado-Nivel Agua T.E. ( L m, PVC-UF Ø" )	10.40	<b>2</b>
Longitud Pie Tanque Elev. - N.A.de Tanque Elev.	62.40	m.
Profundidad enterrada de tramo Tuberia de Impulsion	50.00	m.
Desnivel entre Cof. Fondo Tanque Elev. - Cof. Terr. Tanque Elev.	10.50	m.
Altura de Agua del Reservoirio (Nivel Maximo - Nivel de Fondo)	1.70	m.
H tuberia ingreso impulsion - Nivel Agua Tanque Elevado	0.20	m.
D (Diametro comercial Linea de Impulsion en pulgadas)	2.00	Pulg.
D (Diametro comercial impulsion en metros)	0.0508	m.

Tramo: Caseta de Valvulas - Pie de Reservoirio Elevado ( L = m, PVC-UF, Ø" )	<b>11</b>	<b>2</b>
	11.30	m.
D (Diametro comercial Linea de Impulsion en pulgadas)	2.00	Pulg.
D (Diametro comercial impulsion en metros)	0.0508	m.

Tramo: Nivel Dinam.Tub. Columna interna Pozo Tub.-Caseta. Valvulas (L = m, PVC-UR, Ø " )	23	2
Longitud Nivel Din. Tub. Columna int. Pozo Tub. - Caseta de Valv.	23.20	m.
Longitud de Columna interna del Pozo Tubular	11.90	m.
Longitud del Pozo Tubular - Caseta de Valvulas	11.30	m.
D (Diametro comercial Linea de Impulsion en pulgadas)	2.00	Pulg.
D (Diametro comercial impulsion en metros)	0.0508	m.

**b) Velocidad corregida**

$$V_c = 1.974 * Q_b / ( D )^2$$

Tramo: Pie de Tanque Elevado-Nivel Agua T.E. ( L m, PVC-UF Ø" )	<b>10.40</b>	<b>2</b>
Vi (Velocidad Corregida)	4.03	m/seg.

Tramo: Caseta de Valvulas - Pie de Reservoirio Elevado ( L = m, PVC-UF, Ø" )	<b>11</b>	<b>2</b>
Vi (Velocidad Corregida)	4.03	m/seg.

Tramo: Nivel Dinam.Tub. Columna interna Pozo Tub.-Caseta. Valvulas (L = m, PVC-UR, Ø " )	23	2
Vi (Velocidad Corregida)	4.03	m/seg.

**c) Gradiente Hidraulica Linea de Impulsion ( S )**

$$S = ( Q_b / ( 1000 * 0.2785 * C * D^{2.63} ) )^2$$

$$K = D^{2.63}$$

Tramo: Pie de Tanque Elevado-Nivel Agua T.E. ( L m, PVC-UF Ø" )	<b>10</b>	<b>2</b>
C (Coeficiente de rugosidad HD)	150	
K (Constante del diametro)	0.00039	
S (Gradiente Hidraulica)	0.272	m/m

Tramo: Caseta de Valvulas - Pie de Reservoirio Elevado ( L = m, PVC-UF, Ø" )	<b>11</b>	<b>2</b>
C (Coeficiente de rugosidad PVC-UF)	150	
K (Constante del diametro)	0.00039	
S (Gradiente Hidraulica)	0.272	m/m

Tramo: Nivel Dinam.Tub. Columna interna Pozo Tub.-Caseta. Valvulas (L = m, PVC-UR, Ø " )	<b>23</b>	<b>2</b>
C (Coeficiente de rugosidad F°G°)	150	
K (Constante del diametro)	0.00039	
S (Gradiente Hidraulica)	0.272	m/m

**Ficha:** Memoria de cálculo de línea de impulsión.

**Fuente:** Elaboración propia 2023



**d) Perdida de Carga por Friccion en las Tuberias de la Linea de Impulsion ( Hf IMPULSION)**

$$H_f = S * L_i$$

Tramo: Pie de Tanque Elevado-Nivel Agua T.E. ( L m, PVC-UF Ø")				<b>10</b>	<b>2</b>
Li(Longitud)				62.40	m.
Hf <sub>1</sub> (Perdida de Carga por Friccion en las Tuberias)				16.98	m.

Tramo: Caseta de Valvulas - Pie de Reservorio Elevado ( L = m, PVC-UF, Ø")				<b>11</b>	<b>2</b>
Li(Longitud)				0.00	m.
Hf <sub>2</sub> (Perdida de Carga por Friccion en las Tuberias)				0.00	m.

Tramo: Nivel Dinam.Tub. Columna interna Pozo Tub.-Casel. Valvulas (L = m, PVC-UR, Ø ")				<b>23</b>	<b>2</b>
Li(Longitud)				23.20	m.
Hf <sub>3</sub> (Perdida de Carga por Friccion en las Tuberias)				6.31	m.

$$H_{fT} = H_{f1} + H_{f2} + H_{f3}$$

Hf <sub>T</sub> (Perdida de Carga Total por Friccion en las Tuberias)				23.30	m.
---	--	--	--	-------	----

**e) Perdida de Carga Local por Accesorios**

$$H_L = \sum K * ( V^2 / 2g )$$

Tramo: Pie de Tanque Elevado-Nivel Agua T.E. ( L m, PVC-UF Ø")				<b>10</b>	<b>2</b>
$V^2 / 2g =$				0.83	m.
$\sum K =$				1.80	
Accesorios:					
02 Codo 1"x 90° =				1.80	Adimensional
HL <sub>1</sub> =				1.49	m.
Tramo: Caseta de Valvulas - Pie de Reservorio Elevado ( L = m, PVC-UF, Ø")				<b>11</b>	<b>2</b>
$V^2 / 2g =$				0.83	m.
$\sum K =$				0.80	
Accesorios:					
02 Codo 1"x 45° =				0.80	Adimensional
HL <sub>2</sub> =				0.66	m.
Tramo: Nivel Dinam.Tub. Columna interna Pozo Tub.-Casel. Valvulas (L = m, PVC-UR, Ø ")				<b>23</b>	<b>2</b>
$V^2 / 2g =$				0.83	m.
$\sum K =$				1.30	
Accesorios:					
01 Codo 1"x 90° =				0.90	Adimensional
01 Valvula Compuerta 2" abierta =				0.20	Adimensional
01 Valvula Compuerta 2" abierta =				0.20	Adimensional
HL <sub>3</sub> =				1.08	m.

$$H_{LT} = H_{L1} + H_{L2} + H_{L3}$$

Hf (Perdida de Carga Total por Accesorios)				3.23	m.
--	--	--	--	------	----

**f) Perdida de Carga Total**

$$H_{fTOTAL} = H_{fTUBERIAS} + H_{fACCESORIOS}$$

Hf <sub>TOTAL</sub> (Perdida de Carga Total)				26.53	m.
--	--	--	--	-------	----

**g) Altura Dinamica Total ( H<sub>DT</sub> )**

$$H_{DT} = H_{ESTATICA} + H_{NIVELDINAMICO} + H_{fTOTAL} + P_{RESERV. ALM.}$$

P <sub>RESERV. ALM.</sub> (Presion de Llegada al Reservorio)				1.50	m.
HDT (Altura Dinamica Total)				52.49	m.

**h) Potencia del Equipo de Bombeo**

$$Pot. B = H_{DT} * Q_b / ( 75 * 0.75 )$$

Pot B (Potencia de la Bomba)				7.62	HP
Pot B (Potencia de la Bomba)				2.00	HP

**i) Potencia del Motor del Equipo de Bombeo**

$$Pot. M = 3.3 * Pot. B$$

Pot M (Potencia del Motor)				6.60	HP
----------------------------	--	--	--	------	----

**Ficha:** Memoria de cálculo de línea de impulsión.



Fuente: Elaboración propia 2023

## MEMORIA DE CÁLCULO DE LA RED DE AGUA

PROY:

"DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERÍO  
PUERTO IRENE, DISTRITO DE SARAYACU, PROVINCIA DE UCAYALI, REGIÓN LORETO - 2023"

LOCALIDAD: CASERÍO PUERTO IRENE

### 1. POBLACIÓN DE DISEÑO

Tasa de crecimiento ( r )	10.00%	%
Período de diseño ( t )	20.00	años
N° viviendas	88.00	viviendas
Densidad de vivienda	2.95	hab./viv.
Población Actual ( Pa )	260.00	hab

**Población Diseño ( Pd )** 780 hab

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

### 2. CAUDALES DE DISEÑO

Población Diseño ( Pd )	780	hab
Dotación ( Dot )	100	lt/hab/día
Coef. variación máx. diaria ( k1 )	1.3	
Coef. variación máx. horaria ( k2 )	2.0	

**Caudal promedio ( Qp )** 0.90 lps

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

**Caudal máx. diario ( Qmd )** 1.17 lps

$$Qmd = k1 * Qp$$

**Caudal máx. horario ( Qmh )** 1.81 lps

$$Qmh = k2 * Qp$$

### 3. CAUDALES EN MARCHA POR TRAMOS

**Caudal unitario ( Qunit )** 0.00101 lps

$$Qunit = \frac{Qmm}{Ltotal}$$

**Caudal en marcha**

$$Qma = Qunit * Ltramo$$

**Ficha:** Memoria de cálculo de línea de aducción.

**Fuente:** Elaboración propia 2023.

#### 4. LINEA DE ADUCCION

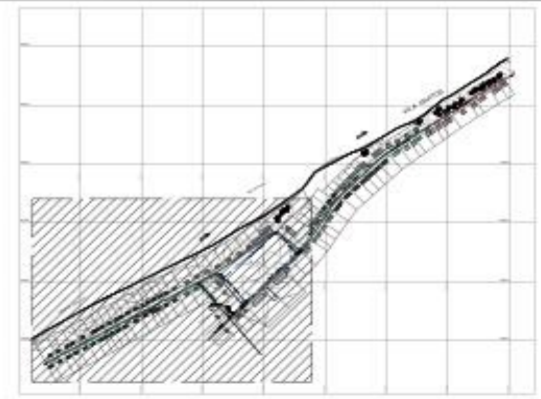
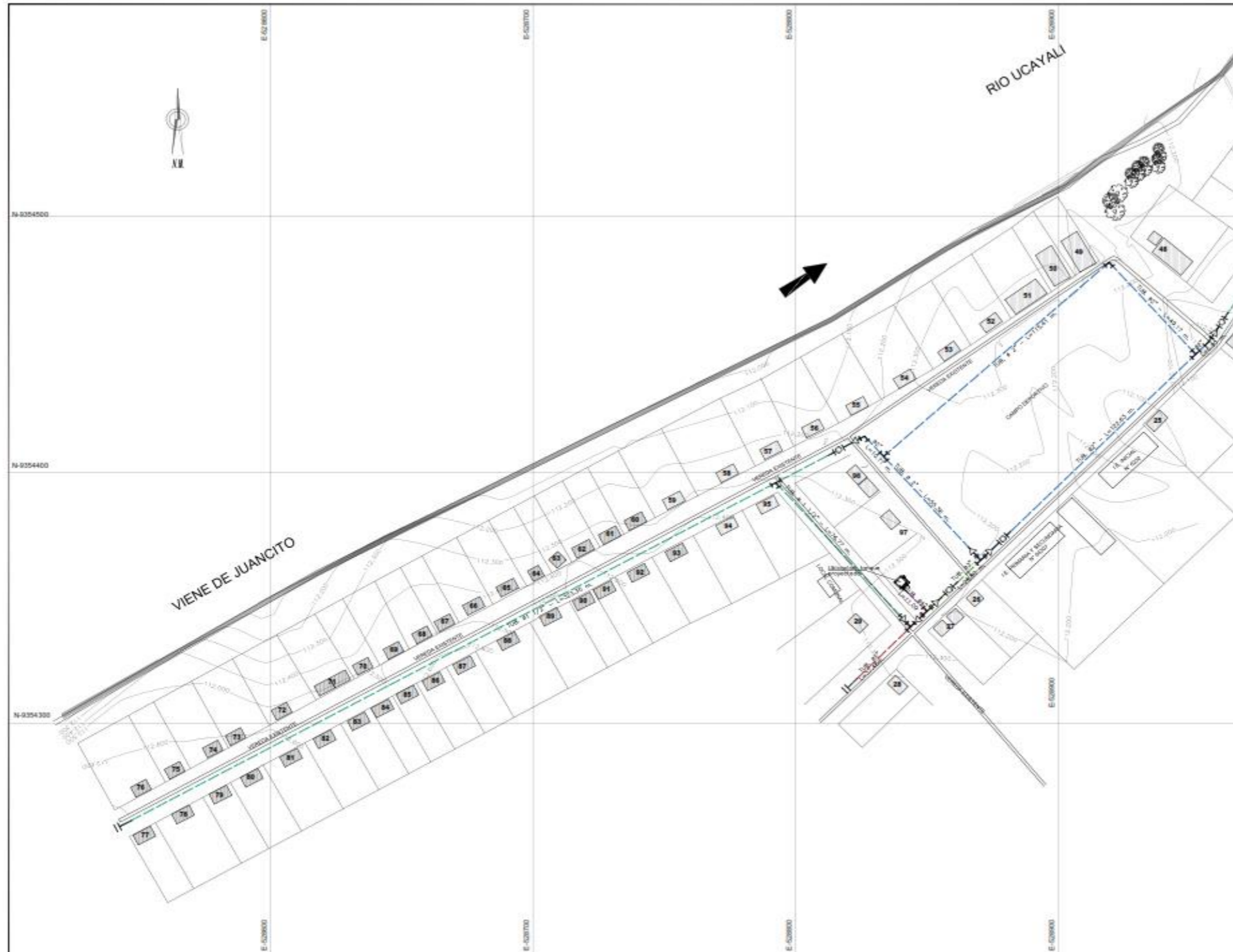
1.-	Qdiseño		1.81	lps
2.-	Cota terreno tanque elevado		176.00	msnm
3.-	Longitud Total de la Linea de Aducción		21.1	m.
	Longitud de tubería F°G° (Aereo)		10.50	m.
	Longitud de tubería PVC-UF (Enterrado)		10.6	m.
4.-	V(velocidad de la línea de aducción)		0.8	m/s
5.-	Diametro calculado		2.18	pulg
	$D = \sqrt{\frac{1.9735 * Q_{diseño}}{V}}$			
6.-	Diametro comercial asumido		2	pulg
	Velocidad recalculada		0.89	m/s
7.-	Coeficiente de H-W			
	Coeficiente de H-W para Tub. F°G°		100	√pie/seg
	Coeficiente de H-W para Tub. PVC-UF		150	√pie/seg
8.-	Gradiente Hidarulica			
	Gradiente hidarulica, Tub. F°G° (S1)		34.75	‰
	Gradiente hidarulica, Tub. PVC-UF (S2)		16.40	‰
	$h_f = \left( \frac{Q}{.0004264 * C * D^{2.64}} \right)^{\frac{1}{0.54}}$			
9.-	Perdida de Carga Total (m)		0.54	m.
	Perdida de carga en el tramo de tub F°G°		0.3648	m
	Perdida de carga en el tramo de tub PVC-UF		0.1743	m
10.-	Cota de terreno en A (inicio de la red distrib.)		175.5	msnm
11.-	Cota Piezometrica en el inicio de Red		185.96	msnm
12.-	Carga disponible al inicio de la Red		10.46	m

**Ficha:** Memoria de cálculo de línea de aducción.

**Fuente:** Elaboración propia 2023.

**Anexo 6.** Planos del diseño.

## **Plano de red de distribución**



**PLANO CLAVE**  
ESCALA: 1:5000

SÍMBOLO	DESCRIPCIÓN
	ACRTE NOROCCIDENTAL
	PVC-SP/C-10 Ø 4" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 3" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 2" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 1 1/2" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 1" (PROYECTADO)
	VALVULA COMPLETA BRONCE Ø VARIABLE
	CODO DE PVC 22.5° Ø= VARIABLE MM
	CODO DE PVC 90° Ø= VARIABLE MM
	TEE DE PVC Ø= VARIABLE MM
	CODO DE PVC 11.25° Ø= VARIABLE MM
	REDUCCION DE Ø VARIABLE A Ø VARIABLE
	TAPON PVC Ø VARIABLE
	EXISTENTES

**ESPECIFICACIONES TECNICAS**

**1.00- DE LOS MATERIALES:**

**1.01. TUBERIA DE PVC A PRESION**  
 A) LOS TUBOS DE PVC PARA CONDUCCION DE AGUA A PRESION DEBEN FABRICARSE DE ACUERDO A LA NORMA NTP 399.002 RESISTENCIA PARA PRESIONES DE SERVICIO DE 5 - 7.5 - 10 Y 15 kg/cm<sup>2</sup> A 22 ° C

B) SE UTILIZA LA TUBERIA DE PVC POR SU VERSATILIDAD DEL TRANSPORTO, ALMACENAMIENTO, INSTALACION Y POR SU ALTA RESISTENCIA A LA ABRASION Y A LOS AGENTES QUIMICOS Y CORROSIOSOS.

C) PARA LOGRAR UN EMPALME ADECUADO SE RECOMIENDA UTILIZAR TEFLEN EN EL CASO DE TUBOS ROSCADOS Y UNA DELGADA CAPA DE PEGAMENTO EN EL CASO DE TUBOS DE ESPESOR CAMPANADA DE ACUERDO A LAS INDICACIONES DEL FABRICANTE.

**1.02. ACCESORIOS DE PVC A PRESION**

A) LOS ACCESORIOS DEBEN SOPORTAR FLUIDOS A UNA PRESION MINIMA DE 10 MPa

B) LOS ACCESORIOS DEBEN FABRICARSE A MEDIDA Y DEBERAN CUMPLIR CON LA NORMA TECNICA NACIONAL RESPECTIVA PARA ACCESORIOS ROSCADOS O A CLASE PESADA.

**ESPECIFICACIONES TECNICAS**

**2.00- EJECUCION DE OBRAS:**

**2.01. EXCAVACION**

A) LA EXCAVACION EN CORTE ABIERTO SERA HECHA A MANO O CON EQUIPO MEDIANO, A TRAZOS ANCHOS Y PROFUNDIDADES NECESARIAS PARA LA CONSTRUCCION, DE ACUERDO A LOS PLANOS Y/O ESPECIFICACIONES.

B) EL ANCHO DE LA ZANJA DEBE SER TAL QUE FACILITE EL MONTAJE DE LOS TUBOS, CON EL RELLENO Y COMPACTACION ADECUADA. LAS EXCAVACIONES NO DEBEN EFECTUARSE CON DEMANDA ANTERIOR A LA CONSTRUCCION, PARA EVITAR DERRUMBES Y ACCIDENTES.

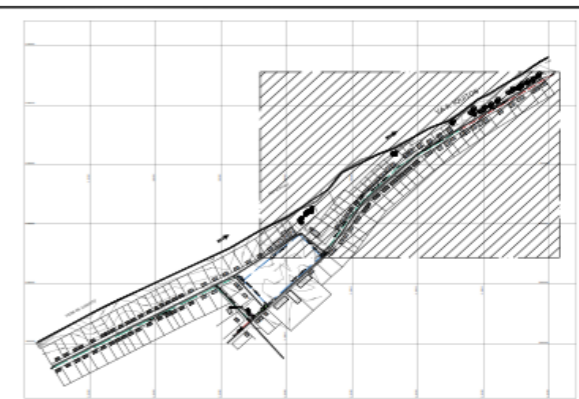
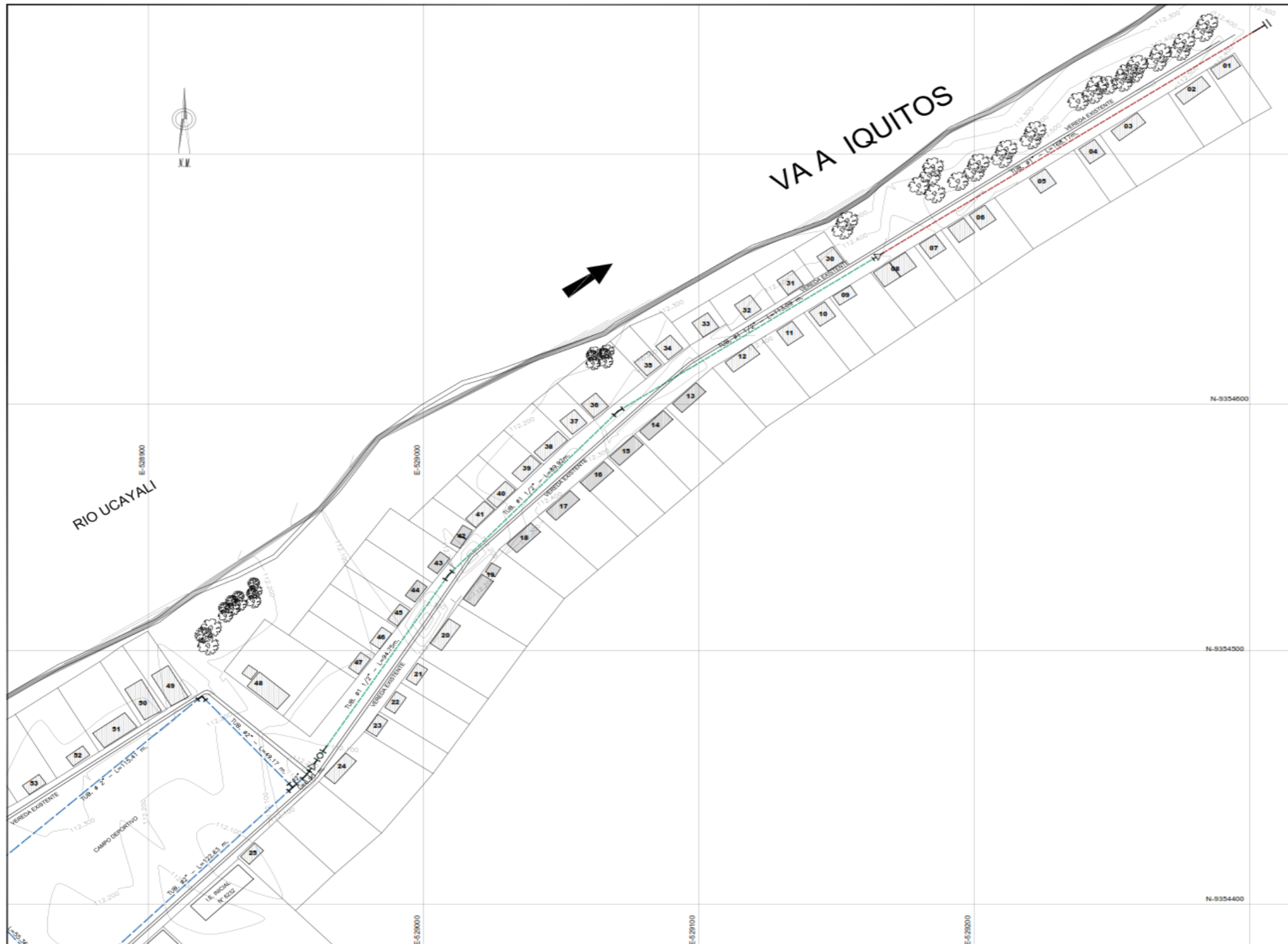
C) SE DISPONDRAN, COMO MINIMO, 15 CM A CADA LADO DE LA TUBERIA PARA PODER REALIZAR EL MONTAJE. LA ZANJA DEBE SER LO MAS ANCHA POSIBLE DENTRO DE LOS LIMITES PRACTICABLES Y QUE PERMITA EL TRABAJO DENTRO DE ELLA SI ES NECESARIO.

**NOTA**  
 LAS REDES DE AGUA POTABLE SON DE TUBERIA DE PVC-SP/CLASE 7.5 EN TODOS LOS DIAMETROS.

**PLANO DE RED DE DISTRIBUCION DE AGUA POTABLE**  
 ESCALA: 1:100

DESCRIPCION	UNID	METRAJEO
AGUA POTABLE		
TUBERIA, SUMINISTRO E INSTALACION		
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 1" DE PVC-SP CLASE C-10	m	325.85
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 1 1/2" DE PVC-SP CLASE C-10	m	897.91
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 2" DE PVC-SP CLASE C-10	m	814.39
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 3" DE PVC-SP CLASE C-10	m	28.19
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 4" DE PVC-SP CLASE C-10	m	11.09
	m	1457.23

DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERIO PUERTO WENE, DISTRITO DE SARAAYACU, UCAYALI, LORETO			
PROYECTO:	RED DE DISTRIBUCION	PROYECTADO:	DISTRITO DE SARAAYACU - PROVINCIA UCAYALI - REGION LORETO
ESPECIFICACION:	AGUA POTABLE	FECHA:	NOVIEMBRE 2022
ESTADO:	REVISADO	INDICADA:	NOVIEMBRE 2022



PLANO CLAVE  
ESCALA: 1:25000

SIMBOLO	DESCRIPCION
	NORTE MAGNETICO
	PVC-SP/C-10 Ø 4" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 3" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 2" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 1 1/2" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 1" (PROYECTADO)
	VALVULA COMPUERTA BRONCE Ø VARIABLE
	CODO DE PVC 22.5° Ø= VARIABLE MM
	CODO DE PVC 90° Ø= VARIABLE MM
	TEE DE PVC Ø= VARIABLE MM
	CODO DE PVC 11.25° Ø= VARIABLE MM
	REDUCCION DE Ø VARIABLE A Ø VARIABLE
	TAPON PVC Ø VARIABLE
	CASAS EXISTENTES

**ESPECIFICACIONES TECNICAS**

- 1.00.- DE LOS MATERIALES:**
- 1.01. TUBERIA DE PVC A PRESION**
- A). LOS TUBOS DE PVC PARA CONDUCCION DE AGUA A PRESION DEBEN FABRICARSE DE ACUERDO A LA NORMA NTP 309.002 RIGIDO PARA PRESIONES DE SERVICIO DE 5 - 7,5 - 10 Y 15 kg/cm<sup>2</sup> A 22 ° C
- B). SE UTILIZA LA TUBERIA DE PVC POR SU VERSATILIDAD DEL TRANSPORTE, ALMACENAJE, INSTALACION Y POR SU ALTA RESISTENCIA A LA ABRASION Y A LOS AGENTES QUIMICOS Y CORROSIVOS.
- C). PARA LOGRAR UN EMPALME ADECUADO SE RECOMIENDA UTILIZAR TEFLON EN EL CASO DE TUBOS ROSCADOS Y UNA DELGADA CAPA DE PEGAMENTO EN EL CASO DE TUBOS DE ESPIGA CAMPANADA DE ACUERDO A LAS INDICACIONES DEL FABRICANTE.
- 1.02. ACCESORIOS DE PVC A PRESION**
- A). LOS ACCESORIOS DEBERAN SOPORTAR FLUIDOS A UNA PRESION MINIMA DE 10 mca
- B). LOS ACCESORIOS SERAN FABRICADOS A INYECCION Y DEBERAN CUMPLIR CON LA NORMA TECNICA NACIONAL RESPECTIVA PARA ACCESORIOS ROSCADOS O A CLASE PESADA.

**ESPECIFICACIONES TECNICAS**

- 2.00.- EJECUCION DE OBRAS:**
- 2.01. EXCAVACION**
- A). LA EXCAVACION EN CORTE ABIERTO SERA HECHA A MANO O CON EQUIPO MEDIANO, A TRAZOS ANCHOS Y PROFUNDIDADES NECESARIAS PARA LA CONSTRUCCION, DE ACUERDO A LOS PLANOS Y/O ESPECIFICACIONES.
- B). EL ANCHO DE LA ZANJA DEBE SER TAL QUE FACILITE EL MONTAJE DE LOS TUBOS, CON EL RELLENO Y COMPACTACION ADECUADO. LAS EXCAVACIONES NO DEBEN EFECTUARSE CON DEMASIADA ANTICIPACION A LA CONSTRUCCION, PARA EVITAR DERRUMBES Y ACCIDENTES.
- C). SE DISPONDRAN, COMO MINIMO, 15 CM A CADA LADO DE LA TUBERIA PARA PODER REALIZAR EL MONTAJE. LA ZANJA DEBE SER LO MAS ANGOSTA POSIBLE DENTRO DE LOS LIMITES PRACTICABLES Y QUE PERMITA EL TRABAJO DENTRO DE ELLA SI ES NECESARIO.

**NOTA**

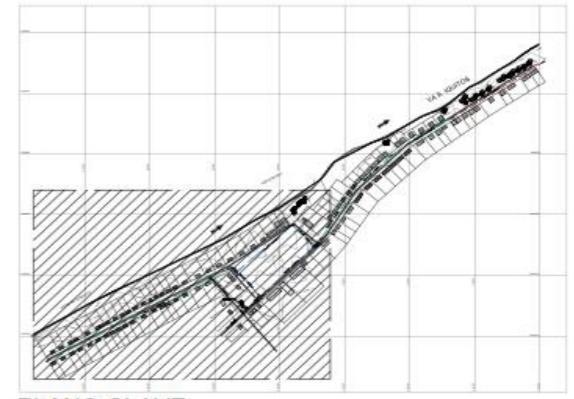
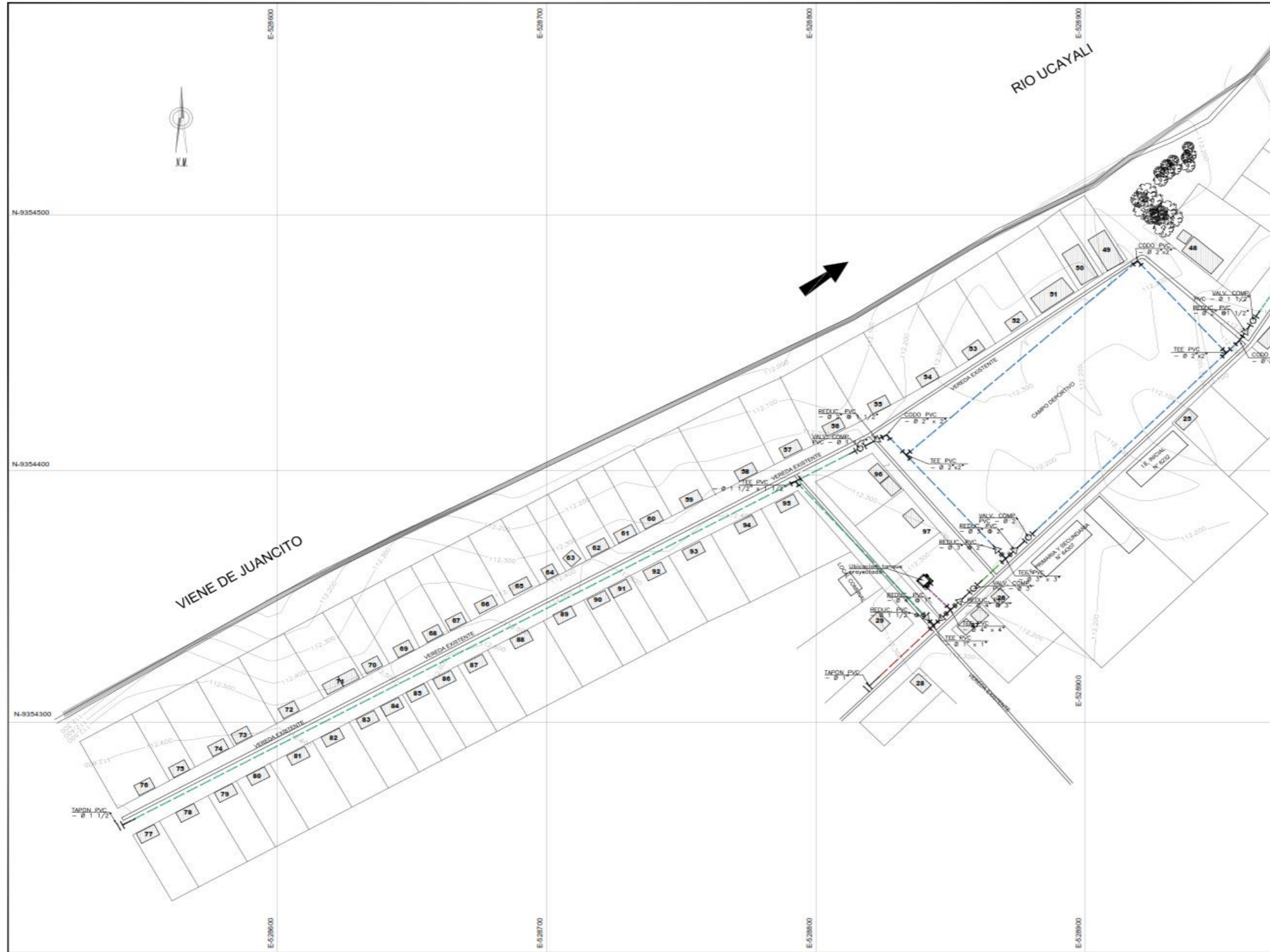
LAS REDES DE AGUA POTABLE SERAN DE TUBERIA DE PVC-SP/CLASE 7.5 EN TODOS LOS DIAMETROS

**PLANO DE RED DE DISTRIBUCION DE AGUA POTABLE**  
ESCALA: 1:750

DESCRIPCION	UND	METRADO
AGUA POTABLE		
TUBERIA, SUMINISTRO E INSTALACION		
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 1" DE PVC-SP CLASE C-10	m	205.65
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 1 1/2" DE PVC-SP CLASE C-10	m	697.91
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 2" DE PVC-SP CLASE C-10	m	514.39
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 3" DE PVC-SP CLASE C-10	m	28.19
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 4" DE PVC-SP CLASE C-10	m	11.09
	m	1457.23

<b>PROYECTO</b> DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERIO PUERTO IRENE, DISTRITO DE SARAYACU, UCAYALI, LORETO	
<b>PLANO:</b> RED DE DISTRIBUCION	<b>UBICACION:</b> DISTRITO DE SARAYACU - PROVINCIA UCAYALI - REGION LORETO
<b>ESPECIALIDAD:</b> AGUA POTABLE	<b>FECHA:</b> FEBRERO 2023
<b>FECHA:</b> FEBRERO 2023	<b>PLANO N°:</b> 02





**PLANO CLAVE**  
ESCALA: 1:5000

SIMBOLO	DESCRIPCION
	NORTE MAGNETICO
	PVC-SP/C-10 Ø 4" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 3" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 2" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 1 1/2" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 1" (PROYECTADO)
	VALVULA COMPUERTA BRONCE Ø VARIABLE
	CODO DE PVC 22.5° Ø= VARIABLE MM
	CODO DE PVC 90° Ø= VARIABLE MM
	TEE DE PVC Ø= VARIABLE MM
	CODO DE PVC 11.25° Ø= VARIABLE MM
	REDUCCION DE Ø VARIABLE A Ø VARIABLE
	TAPON PVC Ø VARIABLE
	CASAS EXISTENTES

**ESPECIFICACIONES TECNICAS**

1.00 - DE LOS MATERIALES:

1.01. TUBERIA DE PVC A PRESION

A) LOS TUBOS DE PVC PARA CONDUCCION DE AGUA A PRESION DEBEN FABRICARSE DE ACUERDO A LA NORMA NTP 309.002 RIGIDO PARA PRESIONES DE SERVICIO DE 5 - 7,5 - 10 Y 15 kg/cm<sup>2</sup> A 22 ° C

B) SE UTILIZA LA TUBERIA DE PVC POR SU VERSATILIDAD DEL TRANSPORTE, ALMACENAJE, INSTALACION Y POR SU ALTA RESISTENCIA A LA ABRASION Y A LOS AGENTES QUIMICOS Y CORROSIVOS.

C) PARA LOGRAR UN EMPALME ADECUADO SE RECOMIENDA UTILIZAR TEFON EN EL CASO DE TUBOS ROSCADOS Y UNA DELGADA CAPA DE PEGAMENTO EN EL CASO DE TUBOS DE ESPIGA CAMPANADA DE ACUERDO A LAS INDICACIONES DEL FABRICANTE.

1.02. ACCESORIOS DE PVC A PRESION

A) LOS ACCESORIOS DEBERAN SOPORTAR FLUIDOS A UNA PRESION MINIMA DE 10 mca

B) LOS ACCESORIOS SERAN FABRICADOS A INYECCION Y DEBERAN CUMPLIR CON LA NORMA TECNICA NACIONAL RESPECTIVA PARA ACCESORIOS ROSCADOS O A CLASE PESADA.

**ESPECIFICACIONES TECNICAS**

2.00 - EJECUCION DE OBRAS:

2.01. EXCAVACION

A) LA EXCAVACION EN CORTE ABIERTO SERA HECHA A MANO O CON EQUIPO MECANICO, A TRAZOS ANCHOS Y PROFUNDIDADES NECESARIAS PARA LA CONSTRUCCION, DE ACUERDO A LOS PLANOS Y/O ESPECIFICACIONES.

B) EL ANCHO DE LA ZANJA DEBE SER TAL QUE FACILITE EL MONTEAJE DE LOS TUBOS, CON EL RELLENO Y COMPACTACION ADECUADO. LAS EXCAVACIONES NO DEBEN EFECTUARSE CON DEMASIA ANTECIPACION A LA CONSTRUCCION, PARA EVITAR DERRUMBES Y ACCIDENTES.

C) SE DISPONDRAN, COMO MINIMO, 15 CM A CADA LADO DE LA TUBERIA PARA PODER REALIZAR EL MONTEAJE. LA ZANJA DEBE SER LO MAS ANGOSTA POSIBLE DENTRO DE LOS LIMITES PRACTICABLES Y QUE PERMITA EL TRABAJO DENTRO DE ELLA SI ES NECESARIO.

**NOTA**

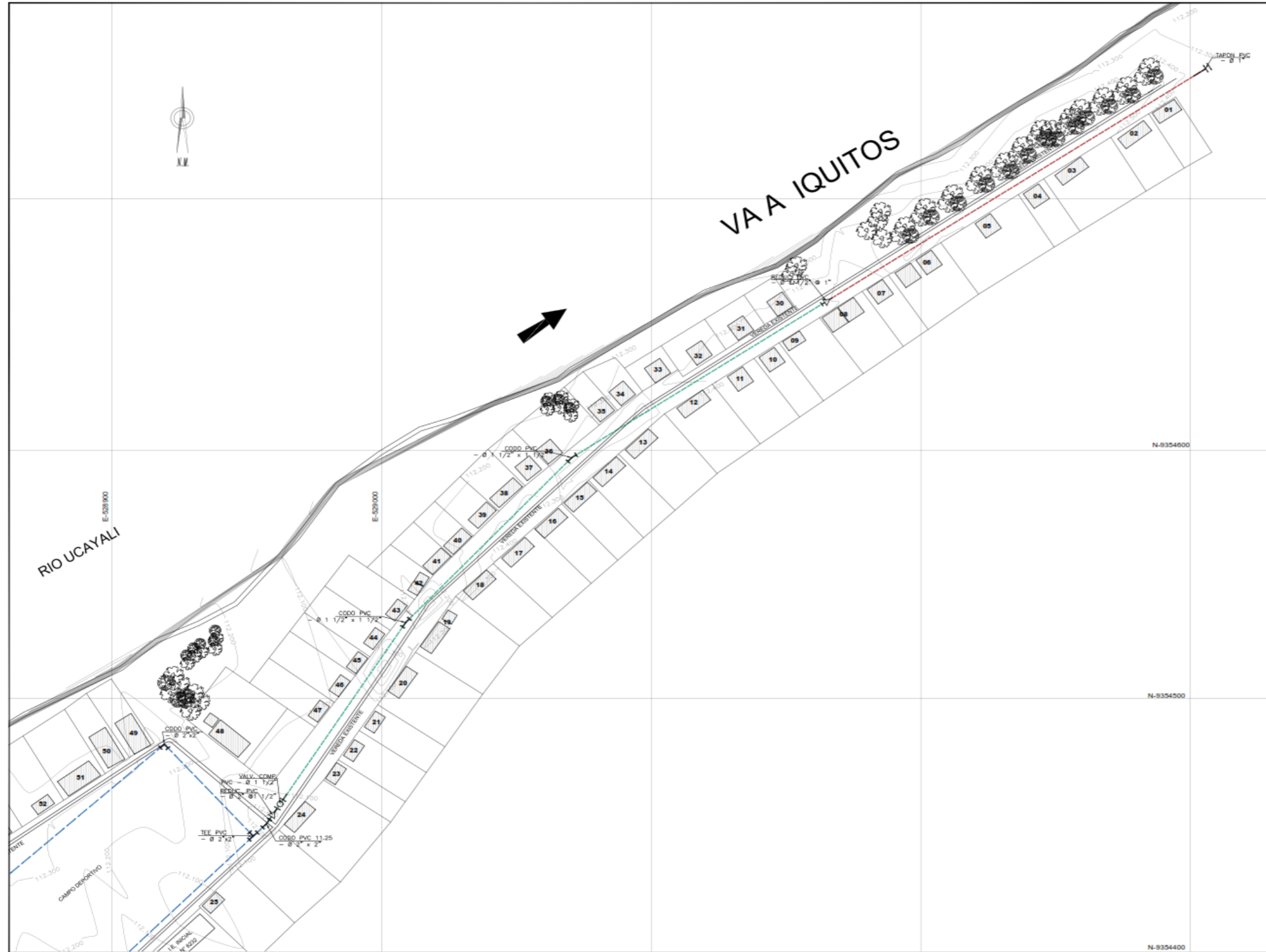
LAS REDES DE AGUA POTABLE SERAN DE TUBERIA DE PVC-SP/CLASE 7.5 EN TODOS LOS DIAMETROS

**PLANO DE RED DE DISTRIBUCION DE AGUA POTABLE**  
ESCALA: 1:700

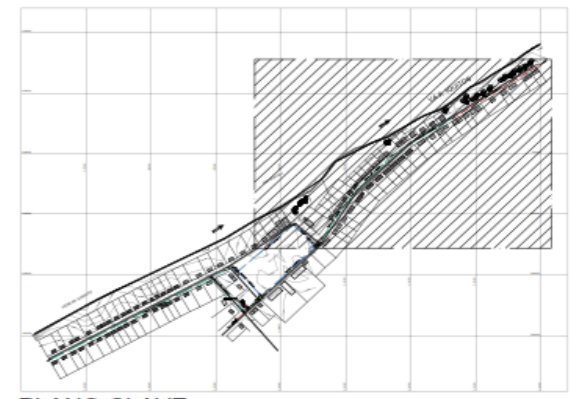
DESCRIPCION	UNID	METRADO
AGUA POTABLE		
TUBERIA, SUMINISTRO E INSTALACION		
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 1" DE PVC-SP CLASE C-10	m	205,65
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 1 1/2" DE PVC-SP CLASE C-10	m	697,91
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 2" DE PVC-SP CLASE C-10	m	514,39
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 3" DE PVC-SP CLASE C-10	m	28,19
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 4" DE PVC-SP CLASE C-10	m	11,09
	m	1457,23

Proyecto: <b>DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERIO PUERTO IRENE, DISTRITO DE SARAYACU, UCAYALI, LORETO</b>			
PLANO: ACCESORIOS	UBICACION: DISTRITO DE SARAYACU - PROVINCIA UCAYALI - REGION LORETO		
ESPECIALIDAD: AGUA POTABLE	ESCALA: INDICADA	FECHA: FEBRERO 2023	PLANO N°: 36
TESTA: WBMR			





**PLANO DE RED DE DISTRIBUCION DE AGUA POTABLE**  
ESCALA: 1:750



**PLANO CLAVE**  
ESCALA: 1:5000

SIMBOLO	DESCRIPCION
	NORTE MAGNETICO
	PVC-SP/C-10 Ø 4" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 3" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 2" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 1 1/2" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-10 Ø 1" (PROYECTADO)
	VALVULA COMPUERTA BRONCE Ø VARIABLE
	CODO DE PVC 22.5° Ø= VARIABLE MM
	CODO DE PVC 90° Ø= VARIABLE MM
	TEE DE PVC Ø= VARIABLE MM
	CODO DE PVC 11.25° Ø= VARIABLE MM
	REDUCCION DE Ø VARIABLE A Ø VARIABLE
	TAPON PVC Ø VARIABLE
	CASAS EXISTENTES

**ESPECIFICACIONES TECNICAS**

**1.00.- DE LOS MATERIALES:**

**1.01. TUBERIA DE PVC A PRESION**

A) LOS TUBOS DE PVC PARA CONDUCCION DE AGUA A PRESION DEBEN FABRICARSE DE ACUERDO A LA NORMA NTP 399,002 RIGIDO PARA PRESIONES DE SERVICIO DE 5 - 7.5 - 10 Y 15 kg/cm<sup>2</sup> A 22 ° C

B) SE UTILIZA LA TUBERIA DE PVC POR SU VERSATILIDAD DEL TRANSPORTE, ALMACENAJE, INSTALACION Y POR SU ALTA RESISTENCIA A LA ABRASION Y A LOS AGENTES QUIMICOS Y CORROSIVOS.

C) PARA LOGRAR UN EMPALME ADECUADO SE RECOMIENDA UTILIZAR TEFLON EN EL CASO DE TUBOS ROSCADOS Y UNA DELGADA CAPA DE PEGAMENTO EN EL CASO DE TUBOS DE ESPIGA CAMPANADA DE ACUERDO A LAS INDICACIONES DEL FABRICANTE.

**1.02. ACCESORIOS DE PVC A PRESION**

A) LOS ACCESORIOS DEBERAN SOPORTAR FLUIDOS A UNA PRESION MINIMA DE 10 mca

B) LOS ACCESORIOS SERAN FABRICADOS A INYECCION Y DEBERAN CUMPLIR CON LA NORMA TECNICA NACIONAL RESPECTIVA PARA ACCESORIOS ROSCADOS O A CLASE PESADA.

**ESPECIFICACIONES TECNICAS**

**2.00.- EJECUCION DE OBRAS:**

**2.01. EXCAVACION**

A) LA EXCAVACION EN CORTE ABIERTO SERA HECHA A MANO O CON EQUIPO MECANICO, A TRAZOS ANCHOS Y PROFUNDIDADES NECESARIAS PARA LA CONSTRUCCION, DE ACUERDO A LOS PLANOS Y/O ESPECIFICACIONES.

B) EL ANCHO DE LA ZANJA DEBE SER TAL QUE FACILITE EL MONTEAJE DE LOS TUBOS, CON EL RELENO Y COMPACTACION ADECUADO. LAS EXCAVACIONES NO DEBEN EFECTUARSE CON DEMASIADA ANTICIPACION A LA CONSTRUCCION, PARA EVITAR DERRUMBES Y ACCIDENTES.

C) SE DISPONDRAN, COMO MINIMO, 15 CM A CADA LADO DE LA TUBERIA PARA PODER REALIZAR EL MONTEAJE. LA ZANJA DEBE SER LO MAS ANGOSTA POSIBLE DENTRO DE LOS LIMITES PRACTICABLES Y QUE PERMITA EL TRABAJO DENTRO DE ELLA SI ES NECESARIO.

**NOTA**

LAS REDES DE AGUA POTABLE SERAN DE TUBERIA DE PVC-SP/CLASE 7.5 EN TODOS LOS DIAMETROS

DESCRIPCION	UND	METRADO
<b>AGUA POTABLE</b>		
<b>TUBERIA, SUMINISTRO E INSTALACION</b>		
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 1" DE PVC-SP CLASE C-10	m	205.65
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 1 1/2" DE PVC-SP CLASE C-10	m	697.91
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 2" DE PVC-SP CLASE C-10	m	514.39
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 3" DE PVC-SP CLASE C-10	m	28.19
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 4" DE PVC-SP CLASE C-10	m	11.09
	m	1457.23

**Proyecto:** DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERIO PUERTO IRENE, DISTRITO DE SARAYACU, UCAYALI, LORETO

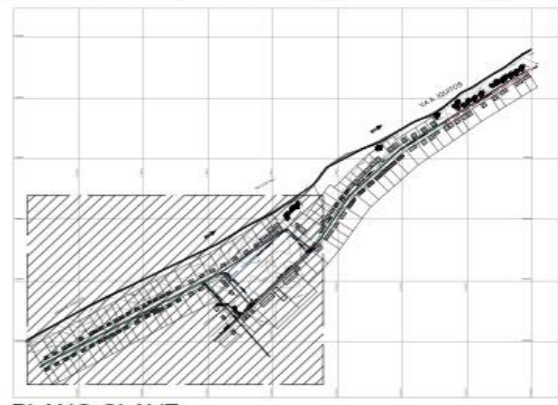
**PLANO:** ACCESORIOS

**ESPECIFICACIONES:** AGUA POTABLE

**FECHA:** FEBRERO 2023

**PLANO N°:** 06

**TESTA:** WBMH



**PLANO CLAVE**  
ESCALA: 1:5000

LEYENDA	
SIMBOLO	DESCRIPCION
	NORTE MAGNETICO
	PVC-SP/C-7.5 Ø 4" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-7.5 Ø 3" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-7.5 Ø 2" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-7.5 Ø 1 1/2" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-7.5 Ø 1" (PROYECTADO)
	VALVULA COMPUERTA BRONCE Ø VARIABLE
	CODO DE PVC 22.5° Ø= VARIABLE MM
	CODO DE PVC 90° Ø= VARIABLE MM
	TEE DE PVC Ø= VARIABLE MM
	CODO DE PVC 11.25° Ø= VARIABLE MM
	REDUCCION DE Ø VARIABLE A Ø VARIABLE
	TAPON PVC Ø VARIABLE
	CASAS EXISTENTES
	CONEXIONES LARGAS
	CONEXIONES CORTAS

ESPECIFICACIONES TECNICAS	
1.00 - DE LOS MATERIALES:	
1.01. TUBERIA DE PVC A PRESION	
A). LOS TUBOS DE PVC PARA CONDUCCION DE AGUA A PRESION DEBEN FABRICARSE DE ACUERDO A LA NORMA NTP 399.002 RIGIDO PARA PRESIONES DE SERVICIO DE 5 - 7.5 - 10 Y 15 kg/cm <sup>2</sup> A 22 ° C	
B). SE UTILIZA LA TUBERIA DE PVC POR SU VERSATILIDAD DEL TRANSPORTE, ALMACENAJE, INSTALACION Y POR SU ALTA RESISTENCIA A LA ABRASION Y A LOS AGENTES QUIMICOS Y CORROSIVOS.	
C). PARA LOGRAR UN EMPALME ADECUADO SE RECOMIENDA UTILIZAR TEPILON EN EL CASO DE TUBOS ROSCADOS Y UNA DELGADA CAPA DE PEGAMENTO EN EL CASO DE TUBOS DE ESPIGA CAMPANADA DE ACUERDO A LAS INDICACIONES DEL FABRICANTE.	
1.02. ACCESORIOS DE PVC A PRESION	
A). LOS ACCESORIOS DEBERAN SOPORTAR FLUIDOS A UNA PRESION MINIMA DE 10 Mts	
B). LOS ACCESORIOS SERAN FABRICADOS A INYECCION Y DEBERAN CUMPLIR CON LA NORMA TECNICA NACIONAL RESPECTIVA PARA ACCESORIOS ROSCADOS O A CLASE PESADA.	

ESPECIFICACIONES TECNICAS	
2.00 - EJECUCION DE OBRAS:	
2.01. EXCAVACION	
A). LA EXCAVACION EN CORTE ABIERTO SERA HECHA A MANO O CON EQUIPO MECANICO, A TRAZOS ANCHOS Y PROFUNDIDADES NECESARIAS PARA LA CONSTRUCCION, DE ACUERDO A LOS PLANOS Y/O ESPECIFICACIONES.	
B). EL ANCHO DE LA ZANJA DEBE SER TAL QUE FACILITE EL MONTEAJE DE LOS TUBOS, CON EL RELLENO Y COMPACTACION ADECUADO. LAS EXCAVACIONES NO DEBEN EFECTUARSE CON DEMASIADA ANTICIPACION A LA CONSTRUCCION, PARA EVITAR DERRUMBES Y ACCIDENTES.	
C). SE DISPONDRAN, COMO MINIMO, 15 CM A CADA LADO DE LA TUBERIA PARA PODER REALIZAR EL MONTEAJE. LA ZANJA DEBE SER LO MAS ANGOSTA POSIBLE DENTRO DE LOS LIMITES PRACTICABLES Y QUE PERMITA EL TRABAJO DENTRO DE ELLA SI ES NECESARIO.	

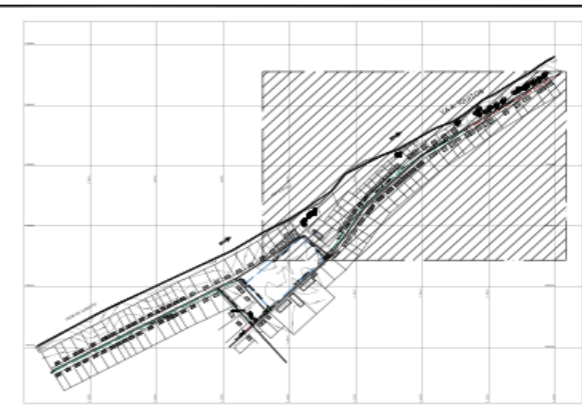
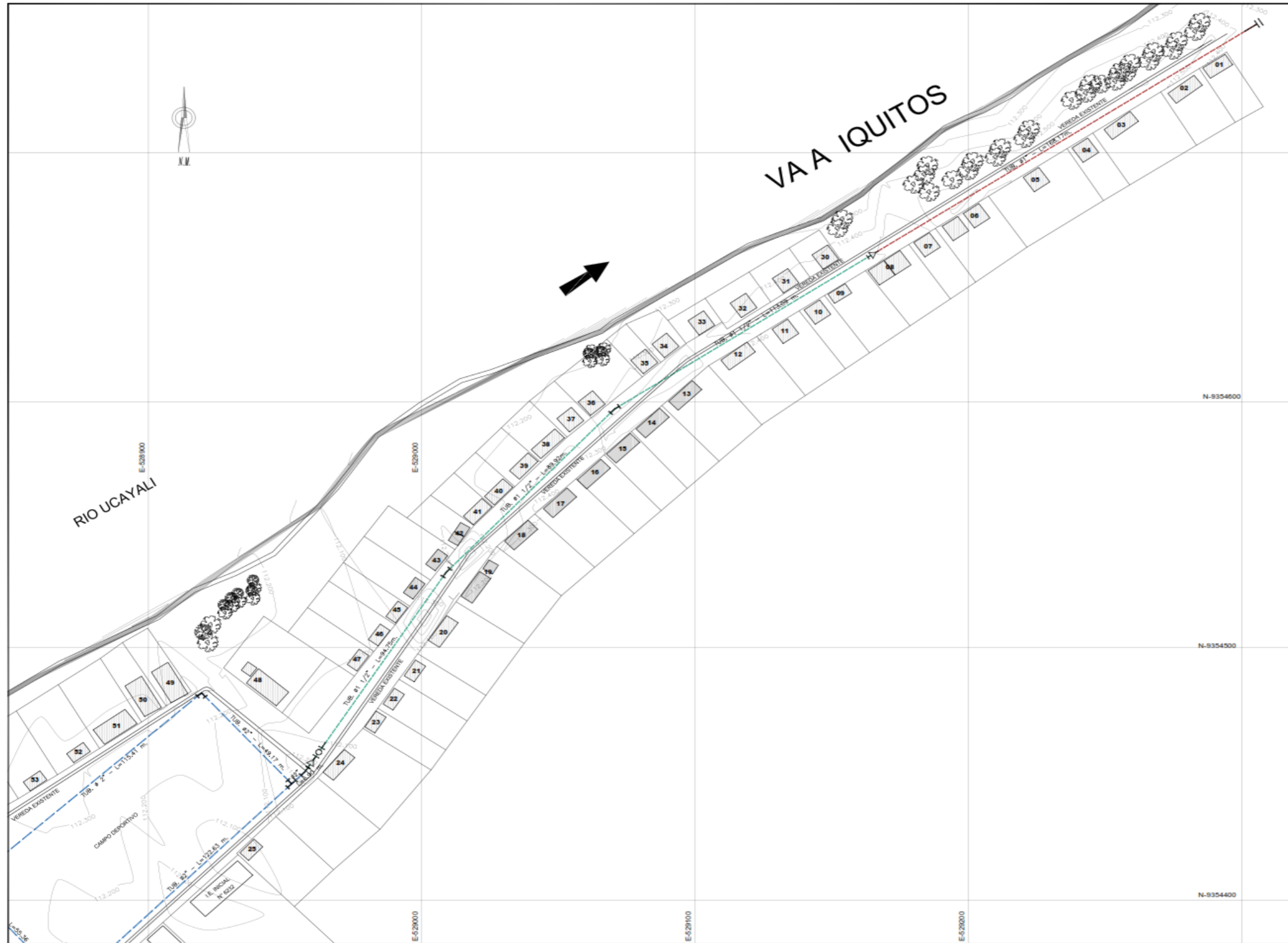
**PLANO DE RED DE DISTRIBUCION DE AGUA POTABLE**  
ESCALA: 1:750

**NOTA**  
LAS REDES DE AGUA POTABLE SERAN DE TUBERIA DE PVC-SP/CLASE 7.5 EN TODOS LOS DIAMETROS

DESCRIPCION	UND	METRADO
AGUA POTABLE		
TUBERIA, SUMINISTRO E INSTALACION		
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 1" DE PVC-SP CLASE C-10	m	205.65
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 1 1/2" DE PVC-SP CLASE C-10	m	697.91
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 2" DE PVC-SP CLASE C-10	m	514.39
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 3" DE PVC-SP CLASE C-10	m	28.19
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 4" DE PVC-SP CLASE C-10	m	11.09
	m	1457.23

Proyecto: <b>DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERIO PUERTO IRENE, DISTRITO DE SARAYACU, UCAYALI, LORETO</b>			
PLANO: CONEXIONES DOMICILIARIAS	UBICACION: DISTRITO DE SARAYACU - PROVINCIA UCAYALI - REGION LORETO	LÍNEA: <b>AP-05</b>	
ESPECIALIDAD: AGUA POTABLE	ESCALA: INDICADA	FECHA: FEBRERO 2023	PARCELAS: 56
HOJA: WBMR			





PLANO CLAVE  
ESCALA: 1:5000

LEYENDA	
SIMBOLO	DESCRIPCION
	NORTE MAGNETICO
	PVC-SP/C-7.5 Ø 4" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-7.5 Ø 3" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-7.5 Ø 2" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-7.5 Ø 1 1/2" (PROYECTADO)
	PVC-SP/C-7.5 Ø 1" (PROYECTADO)
	VALVULA COMPUERTA BRONCE Ø VARIABLE
	CODO DE PVC 22.5' Ø= VARIABLE MM
	CODO DE PVC 90° Ø= VARIABLE MM
	TEE DE PVC Ø= VARIABLE MM
	CODO DE PVC 11.25' Ø= VARIABLE MM
	REDUCCION DE Ø VARIABLE A Ø VARIABLE
	TAPON PVC Ø VARIABLE
	CASAS EXISTENTES
	CONEXIONES LARGAS
	CONEXIONES CORTAS

ESPECIFICACIONES TECNICAS	
<b>1.00.- DE LOS MATERIALES:</b>	
<b>1.01. TUBERIA DE PVC A PRESION</b>	
A). LOS TUBOS DE PVC PARA CONDUCCION DE AGUA A PRESION DEBEN FABRICARSE DE ACUERDO A LA NORMA NTP 399.002 RIDGO PARA PRESIONES DE SERVICIO DE 5 - 7.5 - 10 Y 15 kg/cm <sup>2</sup> A 22 ° C	
B). SE UTILIZA LA TUBERIA DE PVC POR SU VERSATILIDAD DEL TRANSPORTE, ALMACENAJE, INSTALACION Y POR SU ALTA RESISTENCIA A LA ABRASION Y A LOS AGENTES QUIMICOS Y CORROSIOS.	
C). PARA LOGRAR UN EMPALME ADECUADO SE RECOMIENDA UTILIZAR TEFLON EN EL CASO DE TUBOS ROSCADOS Y UNA DELGADA CAPA DE PEGAMENTO EN EL CASO DE TUBOS DE ESPIGA CAMPANADA DE ACUERDO A LAS INDICACIONES DEL FABRICANTE.	
<b>1.02. ACCESORIOS DE PVC A PRESION</b>	
A). LOS ACCESORIOS DEBERAN SOPORTAR FLUIDOS A UNA PRESION MINIMA DE 10 mca	
B). LOS ACCESORIOS SERAN FABRICADOS A INYECCION Y DEBERAN CUMPLIR CON LA NORMA TECNICA NACIONAL RESPECTIVA PARA ACCESORIOS ROSCADOS O A CLASE PESADA.	

ESPECIFICACIONES TECNICAS	
<b>2.00.- EJECUCION DE OBRAS:</b>	
<b>2.01. EXCAVACION</b>	
A). LA EXCAVACION EN CORTE ABIERTO SERA HECHA A MANO O CON EQUIPO MECANICO, A TRAZOS ANCHOS Y PROFUNDIDADES NECESARIAS PARA LA CONSTRUCCION, DE ACUERDO A LOS PLANOS Y/O ESPECIFICACIONES.	
B). EL ANCHO DE LA ZANJA DEBE SER TAL QUE FACILITE EL MONTAJE DE LOS TUBOS, CON EL RELLENO Y COMPACTACION ADECUADO. LAS EXCAVACIONES NO DEBEN EFECTUARSE CON DEMASIADA ANTICIPACION A LA CONSTRUCCION, PARA EVITAR DERRUMBES Y ACCIDENTES.	
C). SE DISPONDRAN, COMO MINIMO, 15 CM A CADA LADO DE LA TUBERIA PARA PODER REALIZAR EL MONTAJE. LA ZANJA DEBE SER LO MAS ANGOSTA POSIBLE DENTRO DE LOS LIMITES PRACTICABLES Y QUE PERMITA EL TRABAJO DENTRO DE ELLA SI ES NECESARIO.	

PLANO DE RED DE DISTRIBUCION DE AGUA POTABLE  
ESCALA: 1:750

**NOTA**  
LAS REDES DE AGUA POTABLE SERAN DE TUBERIA DE PVC-SP/CLASE 7.5 EN TODOS LOS DIAMETROS

DESCRIPCION	UND	METRADO
AGUA POTABLE		
TUBERIA, SUMINISTRO E INSTALACION		
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 1" DE PVC-SP CLASE C-10	m	205.65
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 1 1/2" DE PVC-SP CLASE C-10	m	697.91
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 2" DE PVC-SP CLASE C-10	m	514.39
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 3" DE PVC-SP CLASE C-10	m	28.19
SUMINISTRO E INSTALACION DE TUBERIA Ø 4" DE PVC-SP CLASE C-10	m	11.09
	m	1457.23

PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE EN EL CASERIO PUERTO IRENE, DISTRITO DE SARAYACU, UCAYALI, LORETO*	
PLANO: CONEXIONES DOMICILIARIAS	UBICACION: DISTRITO DE SARAYACU - PROVINCIA UCAYALI - REGION LORETO
ESPECIALIDAD: AGUA POTABLE	
FECHA: FEBRERO 2023	PLANO: 06

**Anexo 7. Panel fotográfico**



**Fotografía 01.** Reunión con el dirigente del caserío Puerto Irene.



**Fotografía 02.** Reunión con el dirigente del caserío Puerto Irene.





**Fotografía 03.** Vista de las calles del caserío Puerto Irene.



**Fotografía 04.** Vista de las calles del caserío Puerto Irene.



**Fotografía 05.** Vista de las calles del caserío Puerto Irene.



**Fotografía 06.** Vista de las calles del caserío Puerto Irene.





**Fotografía 07.** Vista de las calles del caserío Puerto Irene.



**Fotografía 08.** Realización de encuestas y entrevista a la población del caserío Puerto Irene.





**Fotografía 09.** Realización de encuestas y entrevista a la población del caserío Puerto Irene.

# POTABLE\_DISENO\_DEL\_SISTEMA\_MAZ\_REATEGUI\_WILLY\_BEZ... 16-67.docx

---

## INFORME DE ORIGINALIDAD

---

13%

INDICE DE SIMILITUD

13%

FUENTES DE INTERNET

0%

PUBLICACIONES

%

TRABAJOS DEL  
ESTUDIANTE

---

## ENCONTRAR COINCIDENCIAS CON TODAS LAS FUENTES (SOLO SE IMPRIMIRÁ LA FUENTE SELECCIONADA)

---

44%

★ repositorio.uladech.edu.pe

Fuente de Internet

---

---

Excluir citas

Activo

Excluir coincidencias < 4%

Excluir bibliografía

Activo