

# FACULTAD DE CIENCIAS E INGENIERÍA ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL

DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA DE LA POBLACIÓN DEL CASERÍO NUEVA ESPERANZA, DISTRITO DE FRÍAS, PROVINCIA DE AYABACA, REGIÓN PIURA – 2022

# TESIS PARA OPTAR EL TÍTULO PROFESIONAL DE INGENIERO CIVIL

**AUTOR:** 

ANCAJIMA PANTALEON, DANIEL MANUEL ORCID: 0000-0002-6116-0791

**ASESOR:** 

LEON DE LOS RIOS, GONZALO MIGUEL ORCID: 0000-0002-1666-830X

CHIMBOTE - PERÚ 2022

# 1. Título de la tesis

Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable, para su incidencia en la condición sanitaria de la población del caserío Nueva Esperanza, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, región Piura – 2022

# 2. Equipo de Trabajo

#### Autor

# Ancajima Pantaleón, Daniel Manuel

ORCID: 0000-0002-6116-0791

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

#### Asesor

Mgtr. 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

Mgtr. Sotelo Urbano Johanna del Carmen

ORCID ID: 0000-0001-9298-4059

Miembro

Mgtr. Lázaro Díaz, Saúl Heysen

ORCID ID: 0000-0002-7569-9106

Miembro

Mgtr. Bada Alayo Delva Flor

ORCID ID: 0000-0002-8238-679X

# 3. Hoja de firma del jurado y asesor

Mgtr. Sotelo Urbano, Johanna del Carmen

Presidente

Mgtr. Lázaro Díaz, Saúl Heysen

Miembro

Mgtr. Bada Alayo, Delva Flor

Miembro

Mgtr. León De Los Ríos, Gonzalo Miguel

Asesor

# 4. Hoja de agradecimiento y/o dedicatoria

# Agradecimiento

Por mi fe hacia Dios sobre todas las cosas, a mi familia que siempre estuvo atenta en todo momento de mi carrera profesional, brindándome todo su apoyo y buenos consejos. A todas aquellas personas que de alguna forma me brindaron su apoyo. A todos los catedráticos que me formaron y brindaron de sus sabios conocimientos y experiencias vividas dentro de la escuela profesional. A mi asesor el ing. Gonzalo Miguel León De Los ríos por brindarme sus conocimientos y enseñanzas durante el desarrollo del proyecto de tesis, el cual se culminó satisfactoriamente.

#### Dedicatoria

A mis padres, quienes depositaron en mí su extensa confianza, apoyo continuo, quienes velaron por mí, brindándome las condiciones de bienestar y educación, además nunca dudaron de mí y mis capacidades intelectuales que me permiten hoy finalizar una de mis primeras metas, es gracias a ellos que me permiten ser una mejor persona.

A Dios Celestial, porque nunca me desampara, me da la fortaleza y protección en mi camino, está a mi lado en cada secuencia de mi vida, me guía y me aleja de las malas influencias, además de permitir seguir por el camino del bien logrando mis objetivos y metas planteadas de manera satisfactoria.

#### 5. Resumen y abstract

#### Resumen

El presente informe de investigación ejecutado en el caserío de nueva Esperanza, distrito Frías, provincia de Ayabaca, región Piura, el cual se encuentra ubicado con las coordenadas 9449500 N y 612500 E, cuenta con 144 habitantes distribuidos en 24 domicilios. Tuvo como finalidad diseñar el sistema de abastecimiento de agua potable para dicho caserío. Asimismo, se propuso el siguiente **problema** ¿El diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío de Nueva Esperanza, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, región Piura, mejorará la incidencia en la condición sanitaria de la población - 2022?, se tuvo como objetivo general Diseñar el sistema de abastecimiento de agua potable, para su incidencia en la condición sanitaria de la población del Caserío Nueva Esperanza, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, región Piura - 2022. La metodología empleada fue de tipo correlacional de corte transversal, el nivel de investigación es cuantitativa y se adoptó un diseño no experimental. Como resultados se obtuvo un sistema de abastecimiento por gravedad formado por la cámara de captación de ladera, línea de conducción con cámara rompe presión tipo 6, reservorio, línea de aducción y red de distribución con 24 conexiones domiciliarias. Se **concluye** que el diseño cumple con las medidas establecidos en la normativa, por lo tanto, su implementación si influye en la condición sanitaria del caserío, tendrán un agua para consumo de buena calidad, mejorando sus condiciones de vida.

Palabras clave: Diseño del sistema de agua potable; cámara de captación; condiciones de vida.

**Abstract** 

This research report carried out in the village of Nueva Esperanza, Frías district,

province of Ayabaca, Piura region, which is located with coordinates 9449500 N and

612500 E, has 144 inhabitants distributed in 24 homes. Its purpose was to design the

drinking water supply system for said village. Likewise, the following problem was

raised: Will the design of the drinking water supply system of the Nueva Esperanza

hamlet, Frías district, Ayabaca province, Piura region, improve the incidence in the

sanitary condition of the population - 2022? The general objective is to design the

drinking water supply system, for its impact on the health condition of the population

of Caserío Nueva Esperanza, district of Frías, province of Ayabaca, Piura region -

2022. The methodology used was cross-sectional correlational. , the research level is

quantitative and a non-experimental design was adopted. As a result, a gravity supply

system was obtained, formed by the hillside catchment chamber, conduction line with

type 6 pressure break chamber, reservoir, adduction line and distribution network with

24 household connections. It is concluded that the design complies with the parameters

established in the regulations, therefore, its implementation if it influences the sanitary

condition of the village, they will have good quality water for consumption, improving

their living conditions.

Keywords: Drinking water system design; collection chamber; life conditions.

viii

# 6. Contenido

1. Título de la tesisi
2. Equipo de Trabajoii
3. Hoja de firma del jurado y asesoriv
4. Hoja de agradecimiento y/o dedicatoria
5. Resumen y abstractvi
6. Contenido (índice)ix
7. Índice de gráficos, tablas y cuadrosxi
I. Introducción1
II. Revisión de literatura
2.1. Antecedentes
2.1.1. Antecedentes Internacionales
2.1.2. Antecedentes nacionales
2.1.3. Antecedentes locales
2.2. Bases teóricas de la investigación
2.2.1. Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable
2.2.1.1. Agua potable
a) Agua7
b) Agua potable
2.2.1.2. Fuentes de abastecimiento
a) Fuentes de lluvia
b) Fuentes superficiales
c) Fuentes subterráneas

2.2.1.3. Cantidad de agua9
a) Método volumétrico9
2.2.1.4. Sistema de abastecimiento de agua potable9
a) Sistemas de abastecimiento por gravedad10
b) Sistemas de abastecimiento por bombeo10
c) Sistemas de abastecimiento por aguas pluviales10
2.2.1.5. Partes de sistema de abastecimiento
2.2.1.5.1. Cámara de captación
a) Manantial de ladera11
b) Manantial de fondo12
2.2.1.5.2. Estudio de calidad de agua12
2.2.1.5.3. Línea de conducción
a) Tipo de tubería13
b) Clase de tubería14
c) Diámetro de la tubería14
d) Cámara rompe presión15
e) Válvula de aire15
d) Válvula de purga15
2.2.1.5.4. Reservorio de almacenamiento
a) Tipo de reservorio16
b) Capacidad17
c) Ubicación del reservorio17
2.2.1.5.5. Línea de aducción

a) Tipo de tubería1	8
b) Diámetro de tubería1	8
c) Velocidad13	8
2.2.1.5.6. Redes de distribución	9
a) Tipo de red1	9
b) Presiones de servicio2	0
c) Conexiones domiciliarias2	0:
d) Válvulas de aire20	0
e) Válvula de purga2	1
2.2.1.6. Población de diseño y demanda de agua	1
2.2.1.6.1 Población futura2	1
a) Periodo de diseño2	1
b) Métodos de cálculo2	2
2.2.1.6.2. Demanda de agua	:3
a) Dotación	3
b) Variaciones periódicas24	4
2.2.2. Incidencia en la condición sanitaria2	5
2.2.2.1 Factores que afectan la condición Sanitaria2	25
a) Calidad2:	5
b) Cantidad20	6
c) Cobertura2	6
d) Continuidad del servicio2	:6
III. Hipótesis	7

IV. Metodología	28
4.1. Diseño de la investigación.	
4.2. Población y muestra	29
4.3. Definición y operacionalización de variables	30
4.4. Técnicas e instrumentos de recolección de datos	32
4.5. Plan de análisis	33
4.6. Matriz de consistencia	34
4.7. Principios éticos	36
V. Resultados.	37
5.1. Resultados	37
5.2. Análisis de resultados	46
VI. Conclusiones.	48
Aspectos complementarios	49
Referencias bibliográficas:	50
Anevos	56

# 7. Índice de gráficos, tablas y cuadros

# Índice de gráficos

Gráfico 01: Condición sanitaria (Calidad de agua)	42
Gráfico 02: Condición sanitaria (Cantidad de agua)	43
Gráfico 03: Condición sanitaria (Cobertura del servicio)	44
Gráfico 04: Condición sanitaria (Continuidad del agua)	45

# Índice de tablas

<i>Tabla N</i> •01: Identificación de periodo de diseño	21
Tabla N°02: Dotación por región	24
Tabla N°03: Parámetros de diseño	38
Tabla N°04: Cálculo hidráulico de la cámara de captación	39
Tabla N°05:    Cálculo hidráulico de la línea de conducción	40
Tabla N°06:    Cálculo hidráulico del reservorio	40
Tabla N°07: Cálculo hidráulico de la línea de aducción y red de distribu	ción41

# Índice de cuadros

Cuadro N°01: Definición y Operacionalización de variables	30
Cuadro N°02: Matriz de consistencia	34
Cuadro N°03: Algoritmo de selección de sistemas de agua potable	37

#### I. Introducción

En el contenido de esta investigación se planteó realizar el diseño del diseño del sistema de agua ya que actualmente las poblaciones rurales sufren desgracias por olvidos por parte de los gobiernos locales, muchos de los reclamos presentados ante las autoridades no son atendidos como se debe, por ende, no se puede pronosticar y diagnosticar proyectos de esta magnitud que puedan satisfacer a cada una de sus necesidades. Según indica la Organización de las Naciones Unidas (1). Cada año mueren 842 000 personas a causa de enfermedades diarreicas, como resultado de la pésima calidad del agua, y de un sistema de saneamiento con deficiencias, así como también de una mala higiene. Según Gastañaga (2). Nos dice que, durante los meses de febrero del 2017 y enero del 2018, en las zonas rurales el 28.1 % de los habitantes, no tuvieron un suministro de agua por red pública, por lo cual se abastecieron a través de aguas de lluvia, aguas de rio, entre otros, esto represento un gran riesgo para la salud. El caserío de Nueva Esperanza se encuentra ubicado con las coordenadas 9449500 N y 612500 E, cuenta con 144 habitantes distribuidos en 24 domicilios, se pudo apreciar una tasa de desarrollo de 0.88 % anual. Actualmente no tiene un sistema de agua potable, motivo por el cual los pobladores consumen agua que captan de quebradillas o agua de lluvia, y como está agua no es de buena calidad para ser consumida, ha provocado que el grado de incidencia de enfermedades sea excesivo en cuanto se refiere al uso de este líquido, esto es preocupante ya que este líquido es esencial para el ser humano. Así mismo, como parte de la investigación, se tuvo el siguiente **problema** a evidenciar ¿El diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío de Nueva Esperanza, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, región Piura, mejorará la incidencia en la condición sanitaria de la población - 2022?, por tal razón para responder a la interrogante se tuvo como **objetivo general:** Diseñar el sistema de abastecimiento de agua potable, para su incidencia en la condición sanitaria de la población del Caserío Nueva Esperanza, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, región Piura - 2022. Por tal razón la presente tesis se **justificó** a nivel técnico y sanitario, siendo factible debido a la necesidad de que exista un sistema de agua que ofrezca agua de óptima calidad, basado en los datos recolectados en campo y siguiendo los lineamientos que nos exigen las normas peruanas, de manera sanitaria porque el agua será de mejor calidad para que pueda ser consumida y así de esta forma reducir el incremento o expansión de cualquier enfermedad gastrointestinal en la que se vea afectada la población. La **metodología** fue de tipo correlacional de corte transversal, el nivel de investigación fue cuantitativa y se adoptó un diseño no experimental. La delimitación temporal se realizó entre los meses de julio del 2022 a octubre del 2022 y estuvo **delimitada espacialmente** por caserío de Nueva Esperanza, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, región Piura. La **Población** la constituyó el sistema de abastecimiento de agua potable en zonas rurales, la muestra de estudio estuvo comprendida por el sistema de abastecimiento de agua potable del caserío de Nueva Esperanza. Como **resultados** se tuvo un sistema de agua potable por gravedad, se diseñó de la captación de manantial, la línea de conducción, un reservorio de tipo apoyado con un volumen de 5m3, el diseño de la línea de aducción y red de distribución. Se concluye que el diseño cumple con los parámetros establecidos en la normativa, por lo tanto, su implementación si influye en la condición sanitaria del caserío, tendrán un agua para consumo de buena calidad, mejorando sus condiciones de vida.

#### II. Revisión de literatura.

#### 2.1. Antecedentes

#### 2.1.1. Antecedentes Internacionales

Como indica Vásquez B (3). En su tesis de pregrado denominado, **Diseño** del sistema de agua potable de la comunidad de guantopolo tiglán parroquia zumbahua cantón pujilí provincia de Cotopaxi - 2016. Como objetivo general diseñar el sistema de agua potable de Guantopolo Tiglán, Parroquia Zumbahua, del cantón Pujilí de la provincia de Cotopaxi. Para poder evaluar la situación actual del sector y las necesidades de la comunidad y Determinar los efectos positivos, negativos y sugerir sus mejoras. la metodología fue de diseño no experimental, de tipo descriptivo. En conclusión, se obtuvo la comunidad de Guantopolo Tiglán que cuenta con una vertiente subterránea que puede abastecer a la comunidad. La captación se ubica en la cota 3729,95 m.s.n.m, teniendo una diferencia de nivel, media con la comunidad de 90 m, es decir el tipo de sistema de abastecimiento de agua potable es por gravedad, su caudal promedio aforado es de 2,88 l/s en época de invierno y en época de verano su caudal promedio es de 1,14 l/s. los resultados obtenidos del análisis del agua, de acuerdo a los resultados obtenidos en el análisis de la calidad del agua, se observa que el LÍMITE permisible de los gérmenes totales y las coliformes totales según la norma NTE INEN 1108:2014. Se determinó dar el tratamiento de desinfección para garantizar la pureza del agua. La realización de este 4 estudio serbio como una herramienta fundamental para la construcción,

con lo cual será posible implementar el sistema de abastecimiento de agua potable para la comunidad de Guantopolo Tiglán, cumpliendo con las condiciones de cantidad y calidad para garantizar la demanda de la población.

Según comenta Serrano J (4). en su tesis de pregrado titulada, **Proyecto** de un sistema de abastecimiento de agua potable en Togo. tuvo como objetivo general diseñar el sistema de abastecimiento de agua apta para el consumo humano a la comunidad de Apéyémé y Todomé que cuenta con una población actual de 8.000 habitantes. La **metodología** empleada fue diseño no experimental, de tipo descriptivo. En **conclusión**, el tipo de sistema de abastecimiento es por bombeo, se obtuvo un caudal de diseño de 4.43 lt/seg. Se diseñó una captación, línea de impulsión, reservorio, aducción y redes de distribución. El sistema elegido tendrá fuentes comunales distribuidas por el pueblo. La población de apéyeme conoce un sistema de agua potable que funciona mediante fuentes en la población de Atigba, este hecho facilita la puesta en marcha de este sistema.

#### 2.1.2. Antecedentes nacionales

Como expresa Castillo D (5). En su tesis de pregrado denominado, Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable para la mejora de la condición sanitaria del caserío Molinopampa, distrito de Malvas, provincia de Huarmey, región Áncash -2020. Como objetivo general: Diseñar el sistema de abastecimiento de agua potable para la mejora de la condición sanitaria del caserío Molinopampa, distrito de

Malvas, provincia de Huarmey, región Ancash – 2020. La **metodología** de la investigación fue correlacional y trasversal, correlacional porque determino la incidencia en el diseño del sistema en la condición sanitaria del caserío de Molinopampa, la variable trasversal analizó datos recopilados en un periodo de tiempo de una muestra o población. El Nivel se estableció de carácter cualitativo y exploratorio. Se concluye por un sistema de agua potable por gravedad sin tratamiento ya que el agua es subterránea y aflorando mediante un manantial. Se finaliza que la fuente del agua tiene un caudal de 2.25 litros/seg. En lo cual cubrirá a las 68 familias del caserío de Molinopampa, los componentes del sistema diseñados fueron una cámara de captación, línea de conducción, reservorio de almacenamiento y red de distribución. Con la cual se prevé mejorar la condición sanitaria de la población de Molinopampa. Según indica Dávila S (6). En su tesis de pregrado titulada, **Diseño del** sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Jara Allpa, distrito de Yungay, provincia de Yungay, departamento de Áncash, para la mejora de la condición sanitaria de la población – 2019. Este trabajo tuvo como **objetivo general** diseñar el sistema de abastecimiento de agua potable del caserío de Jara Allpa, distrito de Yungay, provincia de Yungay, región Ancash para la mejora de la condición sanitaria de la población – 2019. La **metodología** fue de tipo exploratorio, el nivel cualitativo, el diseño fue descriptiva no experimental. Se llegó a las siguientes **conclusiones**: el caudal Q = 1.04 lit/seg, abastecerá a 120 habitantes del caserío calculado hasta el 2039, línea de conducción 78m

con una válvula de aire y una CRP tipo 6, el reservorio será tipo apoyado con capacidad de almacenamiento de 23m3; línea de aducción 227m con una CRP tipo 6; luego se suministrará por gravedad a las redes de distribución y finalmente a los hogares; para así beneficiar al 100% de la población y mejorara su condición sanitaria con ellos se logró la reducción de enfermedades hídricas por ende se tuvo una población más saludable.

#### 2.1.3. Antecedentes locales

Tal como Carhuapoma E (7). Nos dice en su tesis de pregrado nombrada, Diseño del sistema de agua potable y eliminación de excretas en el sector Chiqueros, distrito Suyo, provincia Ayabaca, región Piura. Tiene como objetivo general realizar el cálculo y diseño del sistema de agua potable y eliminación de excretas, del caserío Chiqueros en el distrito de Suyo, provincia de Ayabaca, región Piura, tomando como parámetros los establecidos en la normatividad de nuestro país y contribuir con ello al desarrollo de la localidad rural. La metodología empleada, es descriptiva, correlacional. Como conclusión se tiene: El diseño realizado del sistema de agua potable cumple con los parámetros y normas vigentes presentes y consideradas en nuestro país. El desarrollo y ejecución de este proyecto mejorará en gran manera las condiciones de vida de los pobladores de la localidad de chiqueros, garantizando con ello un gran impulso hacia el desarrollo. La selección de la fuente de captación tipo manantial en condiciones de salubridad aptas, usada para el presente proyecto garantizará el consumo de agua potable de los

pobladores de la localidad de chiqueros, erradicando con ello los problemas de salud ocasionados por el consumo de agua no potable.

De acuerdo con Chuquicondor M (8). En su tesis titulada Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en la localidad de las Cuevas, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, departamento Piura julio 2021. Tiene como objetivo diseñar el sistema de abastecimiento de agua potable en la localidad de las Cuevas, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, departamento Piura. La **metodología** empleada, es descriptiva, correlacional ya que se captura un análisis del lugar, considerando las cualidades efectuadas del problema, de manera que se llegue a una solución precisa. Tiene como **conclusión**: la línea de conducción será de tubería PVC SAP PN 10 con diámetro respectivo de 1", longitud de 254.66 metros. Las redes de distribución tendremos tubería del tipo PVC SAP PN10 de dos diámetros de 1" con longitud L= 754.91 m y1 1/2" con longitud L= 1.126.84 m. Se proyectó 01 cámara rompe presión tipo 6 en la línea de conducción, 04 cámara rompe presión tipo 7 en las redes de distribución. Con el diseño propuesto se mejorará la calidad de vida de los habitantes.

#### 2.2. Bases teóricas de la investigación.

#### 2.2.1. Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable.

#### 2.2.1.1. Agua potable

#### a) Agua

Es un elemento líquido muy abundante en nuestro planeta y se puede encontrar en 3 formas: solida, liquida y gaseosa (9).

#### b) Agua potable

Es aquella que no debe contener microrganismos, que pueden ser patógenos de minerales o cualquier sustancia orgánica, que produzcan alguna enfermedad, no debe presentar color, sabor y olor, y así pueda ser consumida (10).

#### 2.2.1.2. Fuentes de abastecimiento

Son aquellos orígenes de donde se pueda captar agua de forma natural, y pueden ser aguas de lluvia, fuentes superficiales y fuentes subterráneas. Y desde ahí poder llevar hasta los puntos de consumo, con la cantidad y calidad que se requiera. Existen varios tipos de fuentes, entre ellos son: (11).

#### a) Fuentes de lluvia

Es un agua que se condensa a partir del vapor de agua atmosférico, para luego caer a la superficie. Esta agua puede contaminarse con gases, polvo o algún tipo de microorganismos. Su contaminación también depende recipiente o depósito en el que se pueda almacenar (12).

### b) Fuentes superficiales

Son aquellas fuentes de agua que fluyen de forma natural en la superficie y se forman por los lagos, ríos, arroyos, entre otros.

#### c) Fuentes subterráneas

Se denominan a aquellas aguas que se encuentran debajo del suelo. Se infiltran por medio de aguas de lluvia, entre otras, o se pueden infiltrar por aguas de lagos o ríos. Pueden ser manantiales (13).

# 2.2.1.3. Cantidad de agua.

Se define como la demanda de agua necesaria para equilibrar las necesidades de los moradores de una determinada zona. Hay varias formas para comprobar el caudal de agua y los más usados son: el método volumétrico. Este es manejado para calcular caudales hasta un tope de 10 l/s (13).

#### a) Método volumétrico

Es preciso canalizar el agua, formando una corriente del líquido de tal modo que se origine un chorro. Este método radica en poder medir el tiempo que se tarda en llenar un depósito del cual se conoce su volumen. Se calcula de la siguiente manera (14).

$$Q = \frac{v}{t} \dots \dots (1)$$

donde:

Q =Caudal en lt/s.

v =Volumen del recipiente en litros.

t =Tiempo promedio en seg.

# 2.2.1.4. Sistema de abastecimiento de agua potable

Es una obra de ingeniería, cuyo fin es otorgar a los pobladores de algún lugar, un suministro de agua requerida y que tenga una calidad óptima para de esta forma puedan satisfacer sus necesidades (14). Según la Resolución M. 192-2018 -VIVENDA

(15). Nos dice que hay tres tipos, sistemas por gravedad, sistemas por bombeo y los sistemas pluviales.

# a) Sistemas de abastecimiento por gravedad

En este sistema la fuente de agua se ubica en las partes altas del terreno y así de esa manera el agua pueda fluir a través de tuberías por medio de la gravedad. Pueden ser con tratamiento o sin el mismo (16).

# b) Sistemas de abastecimiento por bombeo

Aquí el suministro de agua se localiza en los puntos más bajos según la topografía del terreno, de esta forma se requiere usar una electrobomba que pueda llevar el agua a los depósitos donde se amanecerá, que deben estar en puntos superiores del terreno. Pueden ser con tratamiento o sin el mismo (16).

#### c) Sistemas de abastecimiento por aguas pluviales:

Consiste en captar el agua proveniente de la lluvia, para que luego sea llevada a un reservorio y pase por un proceso de desinfección (15).

#### 2.2.1.5. Partes de sistema de abastecimiento

Estos sistemas cuentan con los siguientes componentes básicos:

# 2.2.1.5.1. Cámara de captación

Según, Agüero P (17). Nos dice que es la fuente inicial del sistema de abastecimiento, donde debe haber agua que luego pasara desde la conducción, el reservorio de almacenamiento y redes de distribución. Tiene mucho

que ver la naturaleza y ubicación del origen de agua, sumado a ello las circunstancias topográficas de la zona. Por lo general en las zonas rurales se suelen utilizar dos tipologías de orígenes de abastecimiento, siendo las fuentes superficiales y subterráneas, teniendo la excelente eficacia las aguas subterráneas comprendidas por manantiales, por ende, se pueden usar sin tratamiento alguno, pero esta tiene que estar correctamente protegida por elementos que eviten que se contamine.

Los tipos de captación pueden ser:

# a) Manantial de ladera.

El manantial de ladera es un agua subterránea en la cual esta mana hacia la superficie como consecuencia de la gravedad. Aquí la cámara de captación, constituirá de tres partes: (18).

#### > Protección del afloramiento

Contiene una superficie de concreto que abarca el área de entrada de forma que no esté en contacto con el área externa, esto con el fin de evitar la contaminación (18).

## ➤ Cámara húmeda

Es una estructura cuya forma es rectangular. Su función es recolectar el agua del manantial,

contiene una canastilla por la cual podrá salir el flujo hacia la cámara seca (18).

#### ➤ Cámara seca

Es de sección rectangular la cual protege la válvula de control de la línea de conducción (18).

### b) Manantial de fondo.

El manantial de fondo es un agua subterránea la cual puede manar a la superficie como consecuencia de la coacción que ejerce el acuífero, se conoce también como flujo artesiano. Aquí la cámara de captación podrá reducirse a dos partes: (17).

#### Cámara húmeda

sirve para recolectar el flujo y así poder controlar el gasto que se utilizará, estará provista por una canastilla de salida, así como también por conductos de rebose y conductos de limpieza (17).

#### Cámara seca

Es de sección rectangular la cual protege la válvula para el control de la tubería de conducción (18).

# 2.2.1.5.2. Estudio de calidad de agua

Para conocer si el agua está en óptimas condiciones, se tiene que estudiar sus rasgos físicos-químicos desde la fuente de donde se encuentra. Esto con el fin de verificar si es adecuada o no para ser consumida por los habitantes, ya que debe cumplir con ciertos requisitos de la normativa para que sea potable, actualmente ya no es común encontrar una fuente que esté en condiciones para abastecer al ser humano. Para poder conocer estas características es necesario realizar análisis y ensayos de laboratorio (19).

#### 2.2.1.5.3. Línea de conducción

Es un conducto provisto de accesorios que tendrán la función de trasladar el agua que viene desde captación e ira hacia el reservorio donde se almacenera o también ir directo a la red de repartición (20).

Si la captación se encuentre en una cota topográfica superior al tanque donde se almacenará el agua, la línea de conducción deberá realizarse, como como canal (no habrá presión). O por tuberías (existe presión), el ultimo mencionado es el más usado en los sistemas de abastecimiento. Por otro lado, si la fuente de captación estuviera por debajo del depósito de almacenamiento, o planta de tratamiento, etc., esta deberá realizarse por bombeo (21). Se debe tener en cuenta los siguientes puntos:

# a) Tipo de tubería

Las tuberías de agua son elementos esenciales en un sistema hidráulico y pueden ser de varios tipos

dependiendo su función, entre los más usados tenemos:

- ➤ Tuberías de PVC. Se utilizan para transportar agua con presiones altas, tiene diferentes tipos de diámetros.
- ➤ Tuberías de CPVC. Su uso principal es para aguas con altas temperaturas.
- ➤ Tuberías de metal. Su uso depende de las condiciones a las que estará expuesta y pueden ser de cobre, de acero inoxidable o galvanizadas, tienen un mayor costo.

## b) Clase de tubería

Dependen mucho de las mayores coacciones que estén presentes en línea constituida por la carga estática, por lo general se usan tubos de PVC (clases 5, 7.5, 10 o 15) (18).

#### c) Diámetro de la tubería

Es la longitud del orificio interno de una tubería, se toma en consideración diversas alternativas al momento de elegir uno, ya que se ve la parte económica. Tomando en cuenta el desnivel máximo a lo largo de todo el tramo, el diámetro elegido debe ser el adecuado para poder transportar el flujo de diseño que tendrá velocidades entre un rango de 0.6 y 3.0 m/s

como lo indica el reglamento, así como también las pérdidas de carga (17).

# d) Cámara rompe presión

Es utilizada cuando hay mucha diferencia de nivel desde la fuente de la captación y ciertos puntos a su distancia del recorrido en la línea de conducción, lo que puede crear una presión superior al máximo, que puede soportan una tubería, la presión debe estar comprendida entre 5 y 50 m (20).

#### e) Válvula de aire

La implementación de estos accesorios es importante debido a que favorecerá el flujo de este vital líquido y así evitando daños a las tuberías, así evitamos que se acumule el aire y por ende para no tener pérdidas de presión (20)

#### d) Válvula de purga

Este accesorio se utiliza en cotas bajas, la implementación de estas instalaciones nos ayudara a retirar la suciedad acumulada que se lleva el agua a través de la tubería. (21)

#### 2.2.1.5.4. Reservorio de almacenamiento

El agua proveniente de la fuente de captación necesita ser almacenada en un depósito diseñado para este fin, de esta forma poder garantizar las posibles variaciones en el consumo. Aquí se cambia el caudal que viene de la fuente y se ajusta a los consumos (22). Es un elemento muy importante, debido a que debe proveer el correcto funcionamiento hidráulico del sistema y también para cuando se haga algún mantenimiento la población no se quede desabastecida. Los reservorios pueden ser: (23). Al momento de diseñar un reservorio se debe tener en cuenta las siguientes consideraciones básicas.

#### a) Tipo de reservorio.

El tipo de reservorio estará determinado de acuerdo a la topografía del terreno y de las necesidades de su diseño. Los reservorios pueden ser:

- ➤ Elevados. Tienen forma cilíndrica, forma esférica, y de paralelepípedo, se construyen sobre elementos de concreto que pueden ser columnas, torres o pilotes.
- ➤ Apoyados. Son construidos directamente sobre el suelo y generalmente tienen forma rectangular o circular.
- ➤ Enterrados. Se construyen por debajo del nivel del suelo como cisternas y su forma principal es rectangular.

# b) Capacidad.

Para poder conocer el aforo de este, es obligatorio pensar en las transiciones que haya en el consumo, si hay alguna emergencia de incendio, considerar reservas por si hay algún daño en la línea de conducción. Este tiene que garantizar que la máxima petición que pueda producirse en el consumo, pueda ser compensada, así como también cualquier variación que haya en el consumo durante las 24 horas del día. Si la red de conducción presentara alguna interrupción que afecte el suministro de agua, el reservorio debe ser capaz de abastecer a la población mientras duren las reparaciones (24).

#### c) Ubicación del reservorio.

Esta se determina por el requerimiento de garantizar que la coacción que exista en la red, este entre los límites permitidos, es decir que haya presiones mínimas en las moradas situadas en lugares elevados y presiones máximas en las moradas que estén en lugares bajos. Acatando a las condiciones topográficas de la zona y a donde este situada la fuente de agua se podrá determinar el tipo. En áreas rurales los estanques de acumulación en su mayoría pueden ser de cabecera (elevados o apoyados) y por

gravedad. Este debe estar cerca posible y en un punto elevado mayor a la localidad (21).

#### 2.2.1.5.5. Línea de aducción

Es el conducto que traslada el agua que ha sido anticipadamente almacenada y tratada desde un reservorio o cisterna, hasta las redes de distribución (25).

# a) Tipo de tubería

Las tuberías de agua son elementos esenciales en un sistema hidráulico y pueden ser de varios tipos dependiendo su función, entre los más usados tenemos las de PVC y por lo general son de clase 7.5.

#### b) Diámetro de tubería.

Es la longitud del orificio interno de una tubería, se toma en consideración diversas alternativas al momento de elegir uno, ya que se ve la parte económica. Tomando en cuenta el desnivel máximo a lo largo de todo el tramo, el diámetro elegido debe ser el adecuado para poder transportar el flujo de diseño.

### c) Velocidad

La velocidad debe estar entre un rango de 0.6 y 3.0 m/s como lo indica el reglamento, así como también las pérdidas de carga (17).

#### 2.2.1.5.6. Redes de distribución

Abarca todo un grupo de conductos que tienen como propósito trasladar el flujo que sale del depósito de almacenamiento, hacia las tomas de agua que pueden ser públicas o domiciliarias, de esta forma poder brindar agua cada usuario (25). Al momento de su diseño se tiene que tomar las siguientes consideraciones:

# a) Tipo de red.

Depende de la forma del circuito y pueden ser los siguientes sistemas de redes:

#### > Sistema abierto

Están compuestas por un conducto matriz y derivaciones. Se maneja cuando la condición topográfica del terreno entorpece la unión de los ramales, también cuando las localidades tienen un desarrollo en línea recta, es decir a lo extenso de una vía. El conducto principal se coloca a lo largo de una travesía, desde allí se emanan los conductos secundarios. Su perjuicio principal es que el líquido solo circula en una dirección, por ende, si hubiera alguna interrupción dejaría de abastecer a una porción de la localidad. Otro desperfecto es que, en los lados extremos de los conductos secundarios el flujo permanece estático, causando

olores y sabores. En estas zonas se instalan válvulas de purga cuya finalidad es limpiar e impedir que el agua sea contaminada (26).

#### ➤ Sistema cerrado

Sus redes interconectadas forman mallas. Es el más eficaz y se logra a través de la interconexión de tuberías, formando así un circuito cerrado. Aquí no existen los puntos muertos, es más barato, la circulación es continua por todos los extremos, obteniendo bajas perdidas de carga, por ende, diámetros menores (26).

## b) Presiones de servicio.

Según indica la normativa, las presiones mínimas que se manifiesten en determinados lugares de la red debe ser inferior a 5 m.c.a y la coacción máxima no debe exceder de 60 m.c.a (27).

#### c) Conexiones domiciliarias.

Son todas las tuberías que son derivadas de la tubería o ramal principal hasta el interior de cada morada.

# d) Válvulas de aire.

La implementación de estos accesorios es importante debido a que favorecerá el flujo de este vital líquido y así evitando daños a las tuberías, así evitamos que se acumule el aire y por ende para no tener pérdidas de presión (20)

# e) Válvula de purga

Este accesorio se utiliza en cotas bajas, la implementación de estas instalaciones nos ayudara a retirar la suciedad acumulada que se lleva el agua a través de la tubería. (21)

# 2.2.1.6 Población de diseño y demanda de agua.

#### 2.2.1.6.1 Población futura

Se determina con modelos matemáticos establecidos. Estos modelos no son exactos, por lo que debe tenerse en cuenta que dichos resultados pueden reducir cuando: El periodo de tiempo previsto acrecienta, la población del área de estudio disminuye (21).

#### a) Periodo de diseño

Se conoce como el tiempo que acontecerá entre la puesta en funcionamiento de un sistema y el instante en que por el uso o por carencia de capacidad deje de brindar una prestación eficaz (26).

Tabla Nº 01: Identificación de periodo de diseño

Estructura	Tiempo (años)
Fuente	20
Captación	20
Reservorio	20
Conducción, Aducción y distribución	20

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

#### b) Métodos de calculo

#### ➤ Métodos analíticos

Estos métodos presuponen que los cálculos para determinar la población en una región se ajustan a una curva matemática. Esto obedecerá de las tipologías que tengan los resultados de la localidad empadronada, además de los periodos en el cual fueron evaluados. Lo conforman el método aritmético, logística, el exponencial, geométrico, entre otros (23).

El más usado es el método aritmético:

$$Pd = Pi * \left(1 + \frac{r * t}{100}\right) \dots (2)$$

Donde:

Pi: Población inicial (habitantes)

Pd: Población futura o de diseño (habitantes)

r: Tasa de crecimiento anual (%)

t: Período de diseño (años)

#### ➤ Método comparativo

Consiste en que, por medio de operaciones gráficas, pueden estiman valores de la población, puede ser a través de datos censales pasados de la zona o tomando en cuenta los datos censales de localidades que tengan un desarrollo muy parejo a la población de estudio. (26).

#### ➤ Método racional

En este método se realizan estudios socioeconómicos de la zona en cual se tomará como dato principal el desarrollo vegetativo, que comprende los nacimientos que hayan, las muertes, inmigraciones, emigraciones y la población flotante.

(27).

$$P=(N+I)-(D+E)+pf.....(3)$$

Donde:

P = Población.

Pf = Población flotante.

E = Emigraciones.

I = Inmigraciones.

D = Defunciones.

N = Nacimientos.

#### 2.2.1.6.2. Demanda de agua

#### a) Dotación

Es el total de agua que necesita un individuo para compensar sus necesidades básicas durante el día.

*Tabla N*<sup>•</sup> 02: Dotación por región

	Dotación (1/hab./día)
Región	con arrastre hidráulico
	con arrastic indiadifeo
Selva	100
Costa	90
G.	00
Sierra	80

Fuente: Ministerio de salud

#### b) Variaciones periódicas

Para poder suministrar suficiente agua se tienen que diseñar estructuras que cumplan con las cifras que son necesarias para el consumo y para las posibles variaciones que hayan. (23).

#### > Consumo promedio diario anual (Qp)

Se determina en conjunto con la población futura.

$$Qp = \left(\frac{\text{Pf} * d}{86400 \text{ s/dia}}\right) \dots \dots (4)$$

Donde:

Qp = Consumo promedio diario (Vs).

Pf = Población futura (hab.).

d = Dotación (li/hab./día).

#### > Consumo máximo diario (Qmd) y horario (Qmh)

El Qmd, es el mayor gasto registrado en el día durante los 365 días del año; mientras que el Qmh, es la hora en la que hay mayor consumo en los días registrados. Para el Qmd se establecen valores que

están entre 120% y 150% pero se recomienda el valor promedio que corresponde a 130%. Mientras que para el Qmh se toma un valor de 150%. (20)

Consumo máximo diario (Qmd) = 1.3 Qp (l/s).

Consumo máximo horario (Qmh)= 1.5 Qp (l/s).

#### 2.2.2. Incidencia en la condición sanitaria

Se puede expresar por diferentes factores, en cuanto al uso de un sistema hidráulico de agua, se tiene que encontrar en óptimas circunstancias, así de esta forma se garantiza la calidad, la cantidad, que haya cobertura y el servicio funcione de manera continua, por ende, pueda satisfacer a la población. Es de mucha importancia asegurar que el agua que el ser humano consume cuente con una calidad óptima, ya que, al consumir agua en buenas condiciones, nos permite reducir de forma considerable que la población este expuesta a enfermedades (27).

#### 2.2.2.1 Factores que afectan la condición Sanitaria.

De lo indicado previamente podemos consumar que para que un sistema de suministro de agua pueda influir en la condición sanitaria de una determinada localidad, debe garantizar 4 puntos básicos y son los siguientes:

#### a) Calidad

El agua que sea consumida por los habitantes de cualquier zona, debe cumplir con los parámetros normativos para garantizar su buena calidad y no genere enfermedades en los habitantes.

#### b) Cantidad

El suministro de agua en la población debe ser el adecuado de tal forma que abastezca las necesidades de cada morador. Se debe considerar los siguientes puntos:

- ➤ Caudal. Es la cantidad de agua la cual otorga la fuente de abastecimiento.
- Dotación. Es la estimación de líquido que suministrará a cada vivienda o morador.

#### c) Cobertura

El sistema de abastecimiento debe suministrar a toda la localidad de una determinada zona y considerar el crecimiento de esta.

Debe considerar los siguientes puntos.

- ➤ Número de viviendas. Es el total de casas comprendidas en el área de estudio.
- ➤ Beneficiarios del servicio. Es el total de integrantes de cada vivienda de la zona de estudio.

#### d) Continuidad del servicio

El servicio de agua debe ser durante las 24 horas del día sin interrupciones y así evitar que los habitantes se abastezcan por otros medios.

## III. Hipótesis

No aplica por que la investigación es Descriptiva.

IV. Metodología.

4.1. Diseño de la investigación.

El tipo de investigación de la presente tesis fue de tipo correlacional de corte

transversal, porque determina dos variables, el diseño del sistema de agua

potable y la incidencia en la condición sanitaria de dicha población y de corte

transversal porque estudia los datos obtenidos en un tiempo determinado.

El nivel de investigación fue cuantitativa, porque toda información que fue

recopilada en la zona de estudio se basó directamente en la observación, el

conteo, y el análisis para luego definir e interpretar todo tipo de resultados a

manera informática, estadística y también haciendo uso de cálculos

matemáticas.

La presente tesis se basó en un diseño no experimental, donde la investigación

se realiza sin manipular las variables de estudio, es decir, se basa

fundamentalmente en la observación de fenómenos tal y como se muestran

en su contexto natural para después ser analizados.

 $Mi \, \rightarrow \, Xi \, \rightarrow \, Oi \, \rightarrow \, Yi$ 

donde:

Mi: Sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Nueva Esperanza,

distrito de Frías, provincia de Ayabaca, región Piura.

Xi: diseño del sistema de abastecimiento de agua potable.

Oi: Resultados.

Yi: Incidencia en la condición sanitaria de la población.

28

#### 4.2. Población y muestra.

#### 4.2.1. Población

La población para este proyecto de tesis lo conformaron todos los sistemas de abastecimiento de agua potable en zonas rurales de la provincia de ayabaca.

#### 4.2.2. Muestra

La muestra de la investigación estuvo constituida por el sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Nueva esperanza distrito de Frías y provincia de Ayabaca.

## 4.3. Definición y operacionalización de variables

Cuadro  $N^{\bullet}$  01 Cuadro de Operacionalización de variables

Variables	Definición conceptual	Definición operacional	Dimensiones	Indicadores	Escala de medición
(variable independiente)  Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable.	Es aquel cuya finalidad principal es entregar a los pobladores de algún lugar, un suministro de agua requerida y que tenga una calidad óptima para de esta forma puedan satisfacer sus necesidades.	Se realizó el diseñó del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío de Nueva Esperanza, el cual abarcara desde la captación de agua hasta las redes de distribución de las viviendas, y se cumplió con las exigencias del Reglamento	Cámara de captación  Línea de conducción	<ul> <li>Tipo de captación.</li> <li>Caudal.</li> <li>Estudio de calidad de agua.</li> <li>Protección de afloramiento.</li> <li>Cámara húmeda.</li> <li>Cámara seca.</li> <li>Tipo de tubería.</li> <li>Clase de tubería.</li> <li>Diámetros de la tubería.</li> <li>Cámara rompe presión.</li> <li>Válvula de aire.</li> <li>Válvula de purga.</li> </ul>	<ul> <li>Nominal.</li> <li>Intervalo.</li> <li>Intervalo.</li> <li>Intervalo.</li> <li>Intervalo.</li> <li>Intervalo.</li> <li>Intervalo.</li> <li>Intervalo.</li> <li>Intervalo.</li> <li>Intervalo.</li> <li>Nominal.</li> <li>Nominal.</li> <li>Nominal.</li> </ul>
		Nacional de Edificaciones.	Reservorio de almacenamiento	<ul><li>Tipo de reservorio.</li><li>Capacidad.</li><li>Ubicación del reservorio.</li></ul>	<ul><li>Nominal.</li><li>Intervalo.</li><li>Nominal.</li></ul>

			Línea de Aducción	<ul> <li>Tipo de tubería.</li> <li>Diámetros de la tubería.</li> <li>Velocidad</li> </ul>	<ul><li>Nominal.</li><li>Intervalo.</li><li>Intervalo.</li></ul>
			Redes de distribución	<ul> <li>Tipo de red.</li> <li>Presiones de servicio.</li> <li>Conexiones domiciliarias.</li> <li>Válvula de aire.</li> <li>Válvula de purga.</li> </ul>	<ul><li>Nominal.</li><li>Intervalo.</li><li>Nominal.</li><li>Nominal.</li><li>Nominal.</li></ul>
	La condición sanitaria de una localidad se puede expresar por diferentes factores, en cuanto al uso		Calidad	- Parámetros de calidad.	- Intervalo.
(variable dependiente)  Incidencia en	de un sistema de abastecimiento de agua potable, debe estar en las mejores condiciones de	encuestas a la población para	Cantidad	<ul><li>Caudal.</li><li>Dotación.</li></ul>	- Intervalo. - Intervalo.
la condición sanitaria de la población	servicio, de esta forma se garantiza la calidad, la cantidad, que haya cobertura y funcione de	luego se analizaran en gabinete.	Cobertura	<ul><li>Número de viviendas.</li><li>Beneficiarios del servicio.</li></ul>	- Nominal. - Nominal.
	manera continua, por ende, pueda satisfacer a la población.		Continuidad	- Horas de servicio.	- Intervalo.

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

#### 4.4.1. Técnicas

Para el desarrollo de la tesis se aplicó la técnica de la encuesta, observación y análisis documental. Se realizaron visitas de campo para identificar la problemática de la población a través de cuestionarios, fichas técnicas o guías de observación y protocolos, los cuales nos permitieron realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío de Nueva Esperanza y obtener la incidencia en la condición sanitaria de la población.

#### 4.4.2. Instrumentos

#### 4.4.2.1. Cuestionario

Se formularon preguntas las cuales nos ayudaron a conocer la condición sanitaria de la población.

#### 4.4.2.2. Fichas técnicas

Conformado por la recolección de datos obtenidos en las visitas de campo en el que se especifican las características de la zona en estudio, las cuales sirvieron para el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío de Nueva Esperanza.

#### 4.4.2.3. Protocolos

Documento formal que certifica los resultados obtenidos del muestreo in situ, estos documentos se basan en el levantamiento topográfico el cual nos facilitó saber la ubicación de los componentes del sistema de abastecimiento, el análisis físico químico y bacteriológico del agua nos ayudó a determinar su calidad y si requiere tratamiento.

#### 4.5. Plan de análisis.

El plan de análisis de esta tesis se realizó de la siguiente manera:

- Se ubicó la zona de estudio.
- > Se Determinó el área de influencia del proyecto.
- > Se ubicó la fuente de agua y se obtuvieron las muestras de estudio para el análisis físico químico y bacteriológico.
- > Se elaboró el padrón de usuarios.
- ➢ Se eligió el tipo de sistema a diseñar según la RM − 192 mayo − 2018 y la Norma Técnica de Diseño Opciones Tecnológicas Para Sistemas de Saneamiento en el Ámbito Rural.
- ➤ Trabajo de gabinete para la elaboración del diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en la localidad de el caserío de Nueva Esperanza, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, región Piura
- Finalmente, a través de un cuestionario se determinó la incidencia que tiene el sistema de abastecimiento de agua potable en la condición sanitaria de la zona en estudio.

### 4.6. Matriz de consistencia

Cuadro Nº 02 Cuadro de Matriz de consistencia

Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable, para su incidencia en la condición sanitaria de la población del caserío									
	a Esperanza, distrito de Fr		· · ·						
Problema	Objetivos	Marco teórico y	Metodología	Referencias					
		conceptual	771	bibliográficas					
Caracterización del	Objetivo general:	Antecedentes	Tipo de	1. 2.100 millones de					
problema.	Diseñar el sistema de	Internacionales	investigación:	personas carecen de agua					
La Organización Mundial de	1	Nacionales	Es de tipo	potable en el hogar y más					
la Salud confirmó un año atrás	1 / 1	Locales	correlacional de corte	del doble no disponen de					
que aún había zonas que	incidencia en la condición	Bases teóricas	transversal.	saneamiento seguro					
carecen de acceso a un	sanitaria de la población	agua potable	Nivel de la	[Internet]. Unicef.org.					
servicio de agua, resultando	del Caserío Nueva	Fuentes de	investigación.	[citado el 7 de julio de					
ser que 3 de cada 10	Esperanza, distrito de	abastecimiento	El proyecto de	2022]. Disponible en:					
individuos, no contaban con	Frías, provincia de	Sistema de	investigación tiene	https://www.unicef.org/els					
un acceso a un agua que sea	Ayabaca, región Piura -	abastecimiento de	un nivel cuantitativa.	alvador/comunicados-					
segura. Esta situación ha sido	2022.	agua potable	Diseño de la	prensa/2100-millones-de-					
la causante del deceso de	<b>Objetivos Específicos:</b>	Partes de un sistema	investigación.	personas-carecen-de-agua-					
361.000 niños menores de 5	Establecer el tipo de	de abastecimiento	La presente tesis se	potable-en-el-hogar-					
años a nivel mundial a causa	sistema de abastecimiento	Cámara de captación	basa en un diseño no	ym%C3%A1s-del-doble –					
de enfermedades diarreicas.	de agua potable del	Línea de conducción	experimental, donde	no					
en el Perú, más del 25,3% de	caserío de Nueva	Reservorio de	la investigación se	2. Meléndez G, Ojeda G.					
los individuos que habitan en	Esperanza, distrito de	almacenamiento	realiza sin manipular	Posibles soluciones a la					
zonas rurales no tienen un	Frías, provincia de	Redes de	las variables de	problemática de falta de					
servicio de agua potable por	Ayabaca, región Piura -	distribución	estudio, es decir, se	acceso a servicios de agua					
medio de una red pública; del	2022.	Condición sanitaria	basa	y saneamiento en zonas					
cual, un 14,4% consigue el	Realizar el diseño del	Condition builtuilu	fundamentalmente	vulnerables de Lima					
agua para que pueda consumir	sistema de abastecimiento		en la observación de	Metropolitana. [Tesis de					
de un río, acequia o manantial,	de agua potable del		fenómenos tal y	postgrado]. Lima:					

por otra parte, el 5,2% obtiene	caserío de Nueva	Factores que afectan	como se muestran en	Universidad de San Martín
el agua de pozos.	Esperanza, distrito de	la condición	su contexto natural	de Porres; 2020. [Citado
Ahora centrándonos en la	Frías, provincia de	Sanitaria	para después ser	08 julio 2022]. Disponible
zona de estudio, la población	Ayabaca, región Piura -	Calidad	analizados.	en:
del poblado de Nueva	2022.	Cantidad		https://repositorio.usmp.ed
Esperanza actualmente carece	Determinar la incidencia	Cobertura		u.pe/bitstream/handle/20.5
de un sistema de	en la condición sanitaria	Continuidad		00.12727/6871/mel%c3%
abastecimiento que brinde el	de la población del			a9ndez_aga-
suministro de agua potable,	caserío de Nueva			ojeda_bgc.pdf?sequence=
por lo que se ven obligados a	Esperanza, distrito de			3&isAllowed=y
abastecerse de agua de lluvia,	Frías, provincia de			
y también de la forma más	Ayabaca, región Piura -			
transitada captan agua de	2022.			
acequias que hay en la zona, y				
como se sabe, si se consume				
este bien hídrico en esas				
condiciones no es saludable				
para los habitantes, lo que				
ocasiona un fastidio en los				
habitantes por la aparición de				
enfermedades y ya que esta				
localidad es considerada una				
de las tantos lugares que han				
sido olvidadas por las altos				
mandos de donde incumbe su				
jurisdicción.				

#### 4.7. Principios éticos

#### 4.7.1. Responsabilidad para el inicio y final del recojo de información.

Se inició mediante coordinaciones con las autoridades del caserío Nueva Esperanza, así mismo se informó que toda información recolectada ya sean datos de la zona o de la población será con previo consentimiento de los involucrados, esta información tendrá como único fin el poder realizar el presente proyecto de investigación que será para su propio beneficio.

#### 4.7.2. Ética para la ejecución de los resultados.

Los principios éticos son fundamentales porque tiene prioridad los aspectos morales y científicos donde prevalece la veracidad. El trabajo de investigación se desarrolló con datos reales basados en los estudios a realizados, por ende, los resultados de nuestra investigación serán certeros y serán utilizados de la mejor manera en conjunto con las normas vigentes las cuales nos limitan para obtener un diseño de calidad y así de esta forma el sistema de abastecimiento funcione correctamente.

#### 4.7.3. Ética para el medio ambiente.

Para la realización del proyecto se tomó en cuenta el impacto ambiental que se ocasiono, lo que se busco es no afectar el ambiente en el que se trabajó y se buscó soluciones de tal forma que no se den casos de contaminación ambiental.

#### V. Resultados

#### 5.1 Resultados

En base a los datos recopilados en campo se obtuvo los siguientes resultados para el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío de Nueva Esperanza.

#### Resultado del primer objetivo específico.

Establecer el tipo de sistema de abastecimiento de agua potable del caserío de Nueva Esperanza, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, región Piura - 2022.

Cuadro Nº 03: Algoritmo de selección de sistemas de agua potable.

Tipo de fuente	Subterránea
¿La ubicación de la fuente es favorable?	Si
¿El nivel freático es accesible?	Si
¿Hay disponibilidad de agua?	Si
¿La zona donde se ubican las viviendas es inundable?	No
Alternativas de sistema	SA-03 CAPT - M, L - CON, RES -DESF, L - ADU, RED

Fuente: Elaboración propia 2022.

De acuerdo al ALGORITMO DE SELECCIÓN DE SISTEMAS DE AGUA POTABLE PARA EL AMBITO RURAL, Se estableció un sistema de abastecimiento de agua potable por gravedad sin tratamiento, que constara de una captación subterránea de tipo manantial, línea de conducción, reservorio, línea de aducción y red de distribución, para el caserío de Nueva Esperanza.

#### Resultado del segundo objetivo específico.

Realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío de Nueva Esperanza, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, región Piura - 2022.

#### 1. Parámetros de diseño

**Tabla** N**°03:** Parámetros de diseño

Descripción	Resultado
Número de viviendas	24
Número de habitantes por	6
vivienda	
Periodo de diseño	20 años
Dotación	80 lt/hab/día
Tasa de crecimiento	0.88 %
Población 2022	144 habitantes
Población 2042	169 habitantes
Viviendas al 2042	28 viviendas

Fuente: Elaboración propia 2022.

2. Caudales de diseño y variaciones de consumo.

➤ Caudal Promedio: Qp = 0.16 lt/seg

➤ Caudal Máximo diario: Qmd = 0.20 lt/seg

➤ Caudal de la fuente: 0.40 lt/seg

➤ Caudal Máximo horario: Qmh = 0.32 lt/seg

#### 3. Diseño de la cámara de captación

Tabla N°04: Cálculo hidráulico de la cámara de captación

CAPTACIO	ÓN
Tipo de captación	Manantial
Altitud	1829.00 m.s.n.m.
Gasto de la Fuente	0.40 lt/seg
Caudal máximo	0.32 lt/seg
Velocidad	0.55 m/seg
Distancia entre el Punto de	
Afloramiento y la Cámara Húmeda	1.45 m
(L)	
Ancho de pantalla (b)	1.00 m
Numero de orificios	6
Altura de la cámara húmeda (Ht)	1.15 m
Diámetro de la canastilla	3 plg
Longitud de la canastilla	0.18 m
Numero de ranuras	60
Tubería de rebose y limpieza (d)	2 plg

Fuente: Elaboración propia 2022.

#### 4. Línea de conducción

En cuanto al diseño de la línea de conducción cuenta con una longitud de 879.10 m de tuberías de 1 de clase 10. Las siguientes características se puede apreciar en la tabla 05, también se puede verificar en Anexo la estructura (planos).

Tabla N°05: Cálculo hidráulico de la línea de conducción

Tramo	Diámetro	Presión	Longitud	Velocidad	Tipo de
	(pulg.)	(m.c.a.)	(m)	(m/seg.)	tubería
CAP-CRP 6(1)	1	28.92	506.45	0.69	PVC-10
CRP 6(1)-	1	14.92	372.65	0.69	PVC-10
RESERVORIO					

Fuente: Elaboración propia 2022.

#### 5. Diseño del reservorio

Se muestran los resultados obtenidos del diseño hidráulico del reservorio.

Tabla N°06: Cálculo hidráulico del reservorio

Descripción	Resultados
Volumen	5 m <sup>3</sup>
Tipo	Apoyado
Forma	Cuadrada
Volumen de regulación	3.38 m3
Volumen de reserva	1.20 m <sup>3</sup>
Ancho de la pared	2.00 m
Altura de agua	1.30 m
Borde libre	0.30 m
Altura total	1.60 m
Tiempo de llenado	4.5 h

#### 6. Diseño de la red de distribución

 $\it Tabla N^{\bullet}07:$  cálculo hidráulico de la línea de aducción y red de distribución

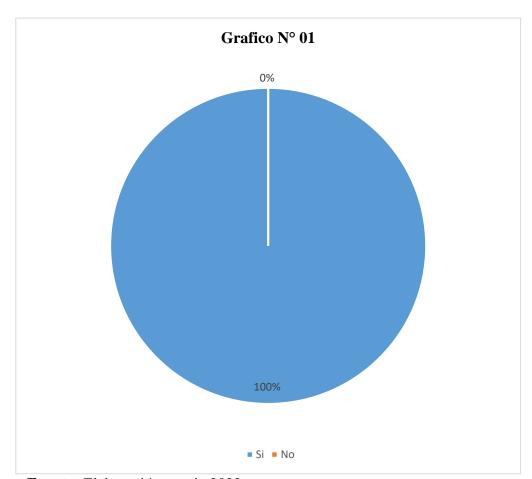
Tramo	Gasto	) (L/s)	Longitud (m)	Diámet	ro (pulg)	Perdida	de carga	Velocidad	Co piezon (ms	netrica	Cota de (ms	terreno nm)	Presió	n (m)
	Tramo	Diseño		Ø=1.5xQ'.5	Diam. (pulg)	Unitario	Tramo	(m/s)	Inicial	Final	Inicial	Final	Inicial	Final
RES A	0.02613	0.31360	383.55	0.84000	1	0.02161	8.28903	0.86	1571.25	1562.96	1571.25	1530.00	0.00	32.96
A-B	0.09147	0.28747	218.11	0.80424	1	0.01840	4.01281	0.86	1562.96	1558.95	1530.00	1520.00	32.96	38.95
A-C	0.05227	0.19600	141.46	0.66408	3/4	0.03672	5.19497	0.86	1562.96	1557.77	1530.00	1510.50	32.96	47.27
C-D	0.03920	0.14373	128.76	0.56868	3/4	0.02069	2.66402	0.86	1557.77	1555.10	1510.50	1510.00	47.27	45.10
С-Е	0.10453	0.10453	227.78	0.48497	3/4	0.01148	2.61464	0.86	1557.77	1555.15	1510.50	1515.50	47.27	39.65
<u> </u>		Total (m)	1099.66				ı				I			

#### Resultado del tercer objetivo específico.

**Determinar** la incidencia en la condición sanitaria de la población del caserío de Nueva Esperanza, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, región Piura - 2022.

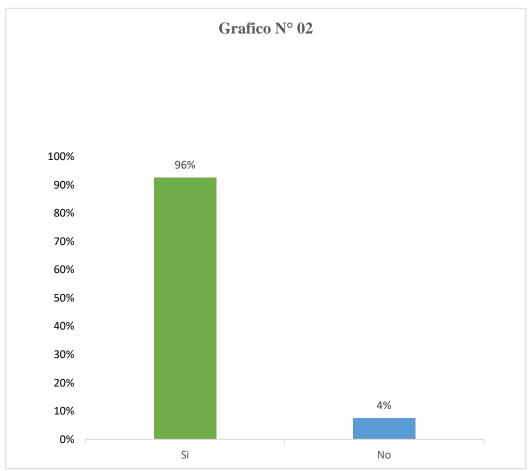
 a) En el gráfico N°1 se muestran los resultados de la primera interrogante, en el cual podemos ver que el 100% de la población si espera que la calidad del agua mejore.

*Gráfico Nº 01:* ¿Cree usted que después de realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Nueva Esperanza, se podrá mejorar la calidad del agua?



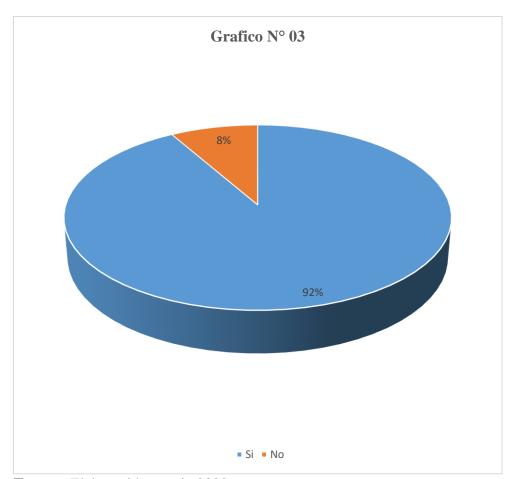
b) En el gráfico N°2 se muestran los resultados de la segunda interrogante, en el cual el 93% de la población espera que, haya una mayor cantidad de agua para el consumo de los habitantes, mientras que el 4% de los habitantes considera que no la habrá.

*Gráfico*  $N^{\bullet}$  02: ¿Usted considera que después de realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Nueva Esperanza, tendrán una mejor cantidad de agua para su consumo?



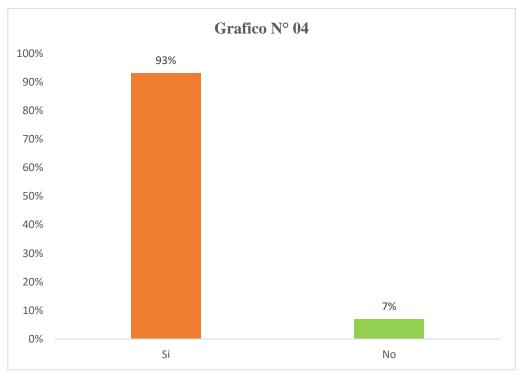
c) En el gráfico N°3 se muestran los resultados de la tercera interrogante, en el cual el 92% de la población espera que el agua llegue a todas las viviendas del caserío lo cual para ellos sería muy beneficioso, mientras que el 8% de los habitantes considera que no será así.

*Gráfico Nº 03:* Después de realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Nueva Esperanza, ¿cree usted que la cobertura del agua será para todas las viviendas?



d) En el gráfico N°4 se muestran los resultados de la cuarta interrogante, en el cual el 93% de la población espera que la continuidad del servicio del agua sea durante las 24 horas, mientras que el 7% de los habitantes cree que no será durante todo el día.

*Gráfico N° 04:* Si se realiza el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable del caserío Nueva Esperanza, ¿usted cree que la continuidad del servicio del agua será durante las 24 horas?



#### 5.2 Análisis de resultados.

#### Establecer el tipo de sistema de abastecimiento de agua potable

En base al algoritmo de selección se determinó un sistema de abastecimiento tipo SA-03, que corresponde a un sistema por gravedad, ya que fuente de captación se ubica en nivel superior a la del caserío y es de tipo subterránea.

Tal como indica Vásquez en los antecedentes internacionales, Concluye que la localidad de Guantopolo Tiglán tiene con una captación tipo subterránea. Aquí la captación se encuentra en la cota 3729,95 m.s.n.m, teniendo un desnivel con la localidad de 90 m, por lo cual el tipo de sistema de abastecimiento de agua potable que favorecerá a la localidad es por gravedad.

#### Realizar el diseño del sistema de abastecimiento de agua potable

El diseño beneficiara a 24 viviendas, se situó la fuente de agua que abastece con un caudal de 0.40 lt/seg, con ello se diseñó la captación de ladera. Con respecto a la línea de conducción será con tubería de clase 10 de PVC que estará comprendida por 2 tramos, ya que habrá una cámara rompe presión tipo 6, los diámetros resultantes son de 1". El reservorio tiene un aforo de 5m3. La red de distribución la cual es abierta y se obtuvieron los diámetros según los tramos indicados con tubería de PVC clase 10, con diámetros de 1" y ¾" y con velocidades mayores a 0.6 m/seg.

Comparando con Chuquicondor en los antecedentes nacionales, se diseñó una captación de ladera, un reservorio apoyado, la línea de conducción será de tubería PVC SAP clase 10 con diámetro de 1". Las redes de distribución serán de tubería del tipo PVC SAP clase 10 de dos diámetros, de 1" con una longitud de

754.91 m y 1 1/2" con una longitud de 1.126.84 m. Se proyectó 01 CR-6 en la conducción, 04 CR-7 en la red de distribución.

#### Determinar la incidencia en la condición sanitaria de la población

Con respecto a que, si con la implementación del sistema de agua potable mejorara la calidad del agua, el 100% de la población piensa que sí. En los resultados con respecto a la cantidad de agua para, el 96% de la población piensa que habrá suficiente agua para su consumo, mientras el 4% cree que no. Con respecto a la cobertura de agua, el 92% de la población piensa que el agua si llegara a todas las viviendas, mientras que el 8% cree lo contrario. Con respecto a la continuidad del servicio, el 93% de la población encuestada está segura de que el servicio de agua será durante las 24 horas del día, mientras que el 7% piensa que no será así. Comparando con Castillo en los antecedentes locales, concluye que el diseño del sistema de abastecimiento de agua, si influye de manera positiva en la condición sanitaria de la población, es así que se da la conclusión de que la implementación de un sistema de agua potable favorece a la población porque mejora la calidad de vida de los pobladores y remediará la problemática existente y se pueda satisfacer la petición de la población por un tiempo mínimo de 20 años.

#### VI. Conclusiones

- Se concluye con un sistema de abastecimiento tipo SA-03, que corresponde a un sistema por gravedad, tomando en cuenta la situación topográfica y el lugar de la fuente a usar.
- 2. El diseño beneficiara a 24 viviendas, se situó la fuente de agua que abastece con un caudal de 0.40 lt/seg el cual es mayor al caudal máximo diario siendo 0.20 lt/seg con lo cual la fuente cumple según lo indicado en la Norma OS 010, que establece que el caudal de la fuente de agua debe ser superior o igual al caudal máximo diario de diseño, con ello se diseñó la captación de ladera. Con respecto a la línea de conducción con tubería de clase 10 de PVC que estará comprendida por 2 tramos, ya que habrá una cámara rompe presión tipo 6, la cual ayudo a reducir la presión existente, los diámetros resultantes son de 1". El reservorio es apoyado de sección cuadrada y tiene un aforo de 5m<sup>3</sup>. Así mismo se diseñó la red de distribución la cual es abierta y se obtuvieron los diámetros según los tramos indicados con tubería de PVC clase 10 con diámetros de 1" y ¾" y con velocidades mayores a 0.6 m/seg,0 tal y como lo exige el reglamento.
- 3. Se obtuvieron los resultados de la encuesta, los cuales fueron satisfactorios dando como conclusión que la implementación del sistema de abastecimiento en el caserío de Nueva Esperanza, si influirá en la mejora de la calidad de vida de los pobladores, ya que consumirán agua de mejor calidad, con una mejor cobertura, la cantidad de agua será adecuada para satisfacer sus necesidades y será durante las 24 del día, reduciendo así los problemas de salud que se presentaban continuamente entre otros malestares.

#### **Aspectos complementarios**

#### Recomendaciones

- 1. Se recomienda que cuando se desee implementar un sistema de abastecimiento de agua potable, se visite la zona para conocer sus características, poder conocer las necesidades de la población y haciendo los estudios correspondientes se podrá determinar el tipo de sistema más adecuado de la mano de las normativas vigentes, para así se pueda brindar un servicio eficiente.
- 2. Cuando se proceda a ejecutar el diseño de un sistema de abastecimiento, se recomienda que se haga uso de las normas de diseño, ya que haciendo uso de ellas se obtendrán valores óptimos que determinaran un correcto diseño, que, en conjunto con los estudios realizados, ayudara a obtener resultados satisfactorios para beneficio de la población.
- 3. Se recomienda que se gestionen proyectos de abastecimiento en localidades que carecen de este, ya que, si influyen en la mejora de las condiciones de vida de sus habitantes, tomando en cuenta la importancia de que un individuo debe consumir agua de buena calidad, se espera que la presente tesis ayude a futuras investigaciones.

#### Referencias Bibliográficas

- (1) OMS, UNICEF. Organización Mundial de la Salud. [Internet].; 2019 [citado el 16 de julio 2022]. Disponible en: https://www.who.int/es/news-room/factsheets/detail/drinking-water.
- (2) Gastañaga M. Agua, saneamiento y salud. Lima: Instituto Nacional de Salud; 2018. Disponible en: https://rpmesp.ins.gob.pe/rpmesp/article/view/3732/3047
- (3) Vásquez B. Diseño del sistema de agua potable de la Comunidad de Guantopolo Tiglán Parroquia Zumbahua Cantón Pujilí Provincia de Cotopaxi. [Tesis de pregrado]. Quito: Universidad Central Ecuador; 2016. [Citado 09 julio 2022]; Disponible en: http://www.dspace.uce.edu.ec/handle/25000/8907
- (4) Serrano J. Proyecto de un sistema de abastecimiento de agua potable en Togo. [Tesis de pregrado]. España: Universidad Carlos III de Madrid; 2009 [Citado 09 julio 2022]; Disponible en: https://e-archivo.uc3m.es/handle/10016/5469
- (5) Castillo D. Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable para la mejora de la condición sanitaria del caserío Molinopampa, distrito de Malvas, provincia de Huarmey, región Áncash. [Tesis de pregrado]. Chimbote: Universidad Católica los Ángeles de Chimbote; 2020 [Citado 09 julio 2022]; Disponible en: http://repositorio.uladech.edu.pe/handle/20.500.13032/17023
- (6) Dávila S. Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en el caserío Jara Allpa, distrito de Yungay, provincia de Yungay, departamento de Áncash, para la mejora de la condición sanitaria de la población. [Tesis de pregrado]. Chimbote:

Universidad Católica los Ángeles de Chimbote; 2019. [Citado 09 julio 2022]. Disponible en: http://repositorio.uladech.edu.pe/xmlui/handle/20.500.13032/22908?show=full

- (7) Carhuapoma E. Diseño del sistema de agua potable y eliminación de excretas en el sector Chiqueros, distrito Suyo, provincia Ayabaca, región Piura. [Tesis de pregrado]. Piura: Universidad Nacional de Piura; 2018. [Citado 09 julio 2022]. Disponible en: https://repositorio.unp.edu.pe/handle/UNP/1244
- (8) Chuquicondor M. Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en la localidad de las Cuevas, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, departamento Piura. [Tesis de pregrado]. Piura: Universidad Católica los Ángeles de Chimbote; 2021. [Citado 10 julio 2022]. Disponible en: http://repositorio.uladech.edu.pe/handle/20.500.13032/23366?show=full
- (9) Álvarez DO. Agua [Internet]. Concepto. [citado 10 julio 2022]. Disponible en: https://concepto.de/agua/
- (10) Pazmiño S, Criollo J. Abastecimiento del Agua Potable y su incidencia en la Condición Sanitaria de los habitantes de la comunidad Shuyo Chico y San Pablo de la parroquia Angamarca, cantón Pujili, provincia de Cotopaxi [Tesis pregrado]. Ambato, Ecuador: Universidad Técnica de Ambato; 2015. [Citado 10 julio 2022]. Disponible en:

  https://repositorio.uta.edu.ec/handle/123456789/12161#:~:text=Resumen%20%3a, Los%20habitantes%20de%20la%20comunidad%20Shuyo%20Chico%20y%20Sa

n%20Pablo.est%C3%A1n%20contaminados%20con%20desechos%20fecales

- (11) Barreto Dillon L. ¿Sabes qué son los sistemas de abastecimiento de agua? | SSWM ¡Encuentre herramientas para el saneamiento sostenible y la gestión del agua! [Internet]. Sswm.info. 2022 [citado el 16 de julio de 2022]. Disponible en: https://www.aristegui.info/como-funciona-una-red-de-abastecimiento-de-agua-potable/
- (12) Braga R. Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable en la comunidad nativa Bethel, distrito de Calleria, provincia Coronel Portillo, región Ucayali, para su incidencia en la condición sanitaria de la población. [Tesis de pregrado]. Chimbote: Universidad Católica los Ángeles de Chimbote; 2021. [Citado 16 julio 2022]. Disponible en: <a href="http://repositorio.uladech.edu.pe/xmlui/handle/20.500.13032/23774">http://repositorio.uladech.edu.pe/xmlui/handle/20.500.13032/23774</a>
- (13) Carbajal E. Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable y su incidencia en la condición sanitaria del caserío Huarca, distrito Yungay, provincia Yungay, región Ancash. [Tesis de pregrado]. Chimbote: Universidad Católica los Ángeles de Chimbote; 2018. [Citado 16 julio 2022]. Disponible en: https://repositorio.uladech.edu.pe/handle/20.500.13032/22141
- (14) Jiménez J. Manual para el diseño de sistemas de agua potable y alcantarillado sanitario. [citado 16 julio 2022]. Disponible en: https://www.uv.mx/ingenieriacivil/files/2013/09/Manual-de-DisenoparaProyectos-de-Hidraulica.pdf
- (15) Saneamiento, Dirección General en Políticas y Regulación en Construcción y Saneamiento. Norma Técnica de Diseño: Opciones Tecnológicas para Sistemas de Saneamiento en el Ámbito Rural. [Norma Técnica]. Lima: Ministerio de Vivienda,

- Construcción y Saneamiento; 2018. Disponible en: https://cdn.www.gob.pe/uploads/document/file/1743222/ANEXO%20RM%2019 2-2018-VIVIENDA%20B.pdf.pdf
- (16) GRUPO MHAD CONSTRUCCION & CONSULTORIA. [Internet]. [citado 16 de julio 2022]. Disponible en: http://minos.vivienda.gob.pe:8081/Documentos\_SICA/modulos/FTA/SECCIO N%20IV/4.14/2014494440\_13.1%20MANUAL%20OM%20AGUA%20Y%20 UBS.pdf.
- (17) Agüero Pittman R. Agua potable para poblaciones rurales. Lima: SER; 2014.

  Disponible en: https://www.ircwash.org/sites/default/files/221-16989.pdf
- (18) Agüero Pittman R. Guía para el diseño y construcción de captación de manantiales.

  Lima: OPS; 2004. Disponible en:

  https://sswm.info/sites/default/files/reference\_attachments/AGUERO%202004.%

  20Gu%C3%ADa%20dise%C3%B1o%20y%20construcci%C3%B3n%20de%20c

  aptaci%C3%B3n%20de%20manantiales.pdf
- (19) Sullón, E. Diseño Hidráulico del sistema de agua potable en el caserío Linderos, distrito de Frías, provincia de Ayabaca –región Piura. [Tesis de pregrado]. Piura: Universidad Católica los Ángeles de Chimbote; 2021. [Citado 08 julio 2022]. Disponible en: http://repositorio.uladech.edu.pe/handle/20.500.13032/24759?show=full
- (20) Paredes J. Guía para la identificación, formulación y evaluación social de proyectos de saneamiento básico en el ámbito rural, a nivel de perfil [Internet]. [citado 16 de

- julio 2022]. Disponible en:
  https://books.google.com.pe/books/about/Guía\_para\_la\_identificación\_formulaci.
  html?id=wQAftAEACAAJ&redir\_esc=y
- (21) Guaman J, Taris M. Diseño del sistema para el abastecimiento del agua potable de la comunidad de Mangacuzana, Canton Cañar, provincia de Cañar. [Tesis de pregrado]. Ecuador: Universidad Nacional de Chimborazo; 2017. [Citado 08 julio 2022]. Disponible en: http://dspace.unach.edu.ec/handle/51000/3546
- (22) García E. Manual de proyectos de agua potable en poblaciones rurales. Lima: Fondo Perú- alemana; 2009. Disponible en: https://sswm.info/sites/default/files/reference\_attachments/GARCIA%202009.%2 0Manual%20de%20proyectos%20de%20agua%20potable%20en%20poblaciones %20rurales.pdf
- (23) Poma V, Ramos C. Reservorio de almacenamiento de agua, [Seriado en línea].

  Scribd. 2013 [Citado el 18 julio 2022]. Disponible en:

  https://es.scribd.com/document/149392246/RESERVORIO-DE-AGUA-pdf
- (24) Terán J. Manual de diseño de sistemas de agua potable y alcantarillado sanitario.
  Manual. [Internet]. Universidad Veracruzana [citado el 18 de julio 2022].
  Disponible en:
  https://es.slideshare.net/yonygongalez/manual-para-el-diseo-de-sistemas-de-agua-potable-y-alcantarillado-sanitario

- (25) Zarzosa, S. Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable de los sectores Rocu y Paqueyoc, distrito de Colcabamba, provincia Huaraz, departamento Ancash, para la mejora de la condición sanitaria de la población. [Tesis de pregrado]. Chimbote: Universidad Católica los Ángeles de Chimbote; 2020. [Citado el 18 julio 2022]. Disponible en: http://repositorio.uladech.edu.pe/handle/20.500.13032/18597?show=full
- (26) Organización Mundial de la Salud y UNICEF. La meta de los ODM relativa al agua potable y el saneamiento: el reto del decenio para zonas urbanas y rurales. Suiza:

  Biblioteca de la OMS; 2007. Disponible en:

  https://apps.who.int/iris/handle/10665/43768?locale-attribute=fr&locale=ar
- (27) Perú Rd. Reglamento Nacional de Edificaciones RNE Perú; 2018. disponible en: https://www.gob.pe/institucion/vivienda/normas-legales/275920-192-2018-vivienda

## Anexos

# Anexo 1: Estudio de agua



# UNIVERSIDAD NACIONAL DEPIURA FACULTAD DE INGENIERÍA PESQUERA LABORATORIO DE CONTROL DE CALIDAD



urb. Miraflores-Campus Universitario SIN- Castilla-Piura Telėfonos: (073)-284700- (073)-28525i lobocontrolfip@unp.edu.pe

# INFORME DE ENSAYO Nº 0189-2022

SOLICITANTE : Daniel Manuel Ancajima Pantaleón

DOMICILLO LEGAL :no especifica el solicitante

PROYECTO DE TESIS : Diseño Del Sistema De Abastecimiento De Agua Potable, Para Su Incidencia En La Condición Sanitaria

De La Población Del Caserío Nueva Esperanza, Distrito De Frías, Provincia de Ayabaca, Región Piura - 2022

CONTIDAD DE MUESTRA : 07 litros

MUESTREO : Realizado por el solicitante y Alcanzado a Laboratorio

IDENTIFICACION DE MUESTRA : Localidad/Caserío: Nueva Esperanza, Distrito De Frías, Provincia de Ayabaca

CAPTACION : Nueva Esperanza; Caudal de Aforo Q=0.40 Lt/seg

: Localidad/Caserío: Nueva Esperanza: E 613500.00 N 9449500.00; Altitud 1829 msnm **UBICACIÓN** 

FORMA DE PRESENTACION : Refrigerado en Botellas de Polipropileno con tapa Rosca

DOCUMENTOS NORMATIVOS : OS 004 - 2017- MINAM. Reglamento de Calidad del Agua para Potabilización

ENSAYOS REALIZADOS EN : Laboratorio de Ensayos Fisicoquímicos Laboratorio de Ensayos Instrumentales Laboratorio de Ensayos Microbiológicos

FECHA DE RECEPCION : 09-08-2022 FECHA DE INICIO DE ENSAYO :09-08-2022 FECHA DE TEMINO DE ENSAYO :17-08-2022

ENSAYOS	RESULTADOS	ESPECIFICACIONES LM.I'CDS (O <m -="" 2017)<="" th=""></m>
CALIDAD ORGANOLEPTICA		
Turbiedad (UNT)	3.13	5
pH (und. pH)	7.2	6.5 a 8.5
Conductividad (µS/cm)	73	1500
Solidos disueltos totales (mg/LJ	25.2	1000
Cloruros (mg/LJ)	18.8	250
Sulfatos (mg/LI)	14.7	250
Oxígeno disuelto mínimo (mg/L)	5.04	~6
DQO (mg/1)	4	10
Amonio (mg/L)	0.04	1.5
Hierro (mg/L)	0.001	0.3
Manganeso (mg/LJ	0.3	0.4
INORGANICOS		
Arsénico (mg/L)	< 0.003	0.01
Nitratos (N02) (mg/1)	0.8	• 1.5
Nitritos (N01)	4	50
Cadmio (mg/L)	0.001	0.003
MICROHOLOGICO Y PARASITOLOGIC	COS	
Vibrio cholerae (Presencio)	AUSENCIA	AUSENCIA
Coliformes totales (NMP/IOOmlJ)	2X1CJI	50
Coliformes termo tolerantes (NMP/IOOml)	lxl2	20
Escherichia coli (UFC/IOOml)	0.00	0.00
Huevos de helmintos (IN°org/100ml)	0.00	0.00
Organismos de vida libre (INºOIQ/L)	0.00	0.00

#### **METODO:**

Conductividad pH Solidos disueltos Solidos disueltos
Cloruros
Orgánicos
Sulfatos
Minerales
Nitritos
Bacterias heterótrofas
Coliformes y Escherichia coli
Huevos helmintos y organismos de vida libre

SMFWW-APHA·AWWA-WEF Pal 251 O B. 22nd Ed. : SMFWW-APHA-AWWA-WEF Pal 251 O B. 22nd Ed.
MENW-APHA-AWWA-WEF Pal 4500-t# 6 22nd Ed.
: SMEWW-APHA-AWWA-WEF Pal 4500-t# 6 22nd Ed.
: SMEWW-APHA-AWWA-WEF Pol 30 C, 22nd Ed.
: SMFWW-APHA-AWWA-WEF Pal 31 OC, 22nd Ed.
: SMFNW-APHA-AWWA-WEF Pal 31 OC, 22nd Ed.
: SMFTW-APHA-AWWA-WEF Pal 31 OC, 22nd Ed.
: SMETW-APHA-AWWA-WEF Pal 31 OC, 22nd Ed.
: SMETW-APHA-AWWA-WEF Pal 30 C, 22nd Ed.
: SMETW-APHA-AWWA-WEF PAL "500-NOJ-E. 231 d Ed.
: SMEWW-APHA-AWWA-WEF PAL "500-NO

Piura 17 de agosto 202





Pagina 1/1

Estudio de suelos



# ESTUDIO DE MECANICA DE SUELOS CON FINES DE CIMENTACION PARA PROYECTO HIDRÁULICO

DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA DE LA POBLACIÓN DEL CASERÍO DE NUEVA ESPERANZA, DISTRITO DE FRÍAS, PROVINCIA DE AYABACA, REGIÓN PIURA – 2022

AGOSTO 2022

511 968913000





ESTUDIO DE MECANICA DE SUELOS PARA EL DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA DE LA POBLACIÓN DEL CASERÍO DE NUEVA ESPERANZA, DISTRITO DE FRÍAS, PROVINCIA DE AYABACA, REGIÓN PIURA – 2022

# CONTENIDO

- 1.0.- GENERALIDADES
  - 1.1.- Objetivo del Estudio
  - 1.2.- Metodología de Trabajo
  - 1.3.- Caracterización física del Área de Estudio
- 2.0.- EVALUACION GEOTECNICA DEL AREA DE ESTUDIO
  - 2.1 -Descripción Visual De Suelos
  - 2.2.- Nivel Napa freática
- 2.3.- Resultados de los Ensayos de Laboratorio
  2.4.- Características Geotécnicas
  3.0.- DETERMINACIÓN DE LA CAPACIDAD PORTANTE
  3.1.- Metodología de Cálculo.
  3.2.- Presión Portante Admisible

  - 3.4.- Asentamientos
- 4.0.- CONCLUSIONES
- 5.0.- RECOMENDACIONES
- 6.0.- OBSERVACIONES
- 7.0.- TESTIMONIO FOTOGRÁFICO
- 8.0.- ANEXOS
  - PLANOS
  - PERFILES ESTRATIGRAFICOS
  - CERTIFICADOS DE LABORATORIO
  - HOJAS DE CÁLCULO

JOSÉ COBEÑA URBINA ING GEÓLOGO CIP Nº 60230 ESPECIALISTA EN GEOTECNIA

511 968913000

jcobena@gmail.com

Mz. Ñ lote 02 - Los Ejidos del Norte - Piura



# 1.0.- GENERALIDADES

El presente informe de estudio de mecánica de suelos del proyecto DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERÍO DE NUEVA ESPERANZA, fue ejecutado por el suscrito a solicitud de: DANIEL MANUEL ANCAJMA PANTALEÓN

# 1.1.- Objetivo Del Estudio

El objetivo principal es Estudio es presentar las características físicas – mecánicas y parámetros geotécnicos de los materiales en el área del proyecto. También es un objetivo calcular la capacidad admisible de carga para cimentación de una cámara de captación, reservorio tipo apoyado, cámara rompe presión.

#### 1.2.- Metodología De Trabajo

Para la realización del presente trabajo se ha establecido el siguiente esquema:

a. Reconocimiento del terreno con fines de programar las excavaciones.

b. Excavación de 03 pozos hasta 3.00 m. de profundidad

- Obtención de muestras disturbadas del suelo.
- Ensayos de laboratorio y obtención de parámetros Físicos
- Cálculos de capacidad portante, admisible y asentamientos inmediatos
- Redacción del informe
- Los Estudios están realizados en concordancia con la Norma E-050 de Suelos y Cimentaciones del Reglamento Nacional de Construcciones.

# 1.3.- Caracterización física del Área De Estudio

El área de estudio, comprende el trazo en el cual estarán ubicados los componentes del DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERÍO DE NUEVA ESPERANZA, geográficamente se ubica en el distrito de Frías de la provincia de Ayabaca departamento de Piura.





Figura Nº01.- Ubicación Provincia y Distrito de frías

JOSÉ COBEÑA URBINA ING GÉÓLOGO CIP Nº 60230 ESPECIALISTA EN GEOTECNIA

511 968913000

jcobena@gmail.com



Figura N°02.- Ubicación PROYECTO: DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA DE LA POBLACIÓN DEL CASEÑO DE NUEVA ESPERANZA, DISTRITO DE FRÍAS, PROVINCIA DE AYABACA, REGIÓN PIURA – 2022

JOSÉ COBEÑA URBINA ING GEÓLOGO CIP Nº 60230 ESPECIALISTA EN GEOTECNIA

511 968913000

jcobena@gmail.com

Geología: El área de estudio corresponde geomorfológicamente a la denominada Cuenca Para Andina, limitada al Oeste por la Cadena denominada Los Amotapes y por el Este con los contrafuertes Andinos y se caracteriza por su topografía suave con pequeñas colinas y compuestas de materiales de edad Terciaria a Cuaternaria.

Geológicamente el área está constituida pór rocas de Edad Terciaria de las Formaciones NNW-SSE, caracterizadas por presentar una litología compuesta por una alternancia de lutitas y areniscas de color marrón y gris verdosa respectivamente; Suprayaciendo a las rocas Terciarias, afloran depósitos Cuaternarios Pleistocénicos constituidos por conglomerados y areniscas de matriz carbonatada, de resistencia media a alta; finalmente se encuentran los depósitos cuaternarios contemporáneos, caracterizados por presentar diversidad, destacando los depósitos aluviales, deluviales y eólicos en proceso de diagénesis.

#### 2.0. - EVALUACION GEOTECNICA DEL AREA DE ESTUDIO

Se siguió las siguientes normativas de la Norma Técnica E050 – Reglamento Nacional De Construcciones

# TÉCNICAS DE INVESTIGACIÓN DE CAMPO

MTC E 101 - 2000	Pozos, calicatas, trincheras y zanjas
NTP 339.143:1999	Método de Ensayo Estándar para la Densidad y el Peso Unitario del Suelo In-situ Mediante el Método del Cono de Arena.
NTP 339.150:2001	Descripción e Identificación de Suelos. Procedimiento Visual-Manual.
NTP 339.161:2001	Práctica para la Investigación y Muestreo de Suelos por Perforaciones con Barrena.

Excavación y Auscultación de pozos. Con la finalidad de ubicar los puntos de excavación en el terreno, se realizó un reconocimiento de campo donde se proyectan la construcción de una cámara de captación, reservorio tipo apoyado, cámara rompe presión. y se procedió a la excavación de 03 pozos o calicatas de L= 2.0 x a= 1.0 m. hasta los 3.00 m. de profundidad.

**Tipos De Muestras**. En los pozos excavados se procedió al muestreo de los horizontes estratigráficos representativos obteniéndose muestras disturbadas para los análisis de laboratorio en un peso promedio de 2.5 kg. por muestra.

NTP 339.151 (ASTM D4220)	Prácticas Normalizadas para la Preservación y Transporte de Muestras de Suelos alterada en bolsa de plástico (Mab)
--------------------------	--

Ensayos De Laboratorio. Se realizarán de acuerdo con las normas que se indican en la Tabla  $N^{\circ}$  2.2.5 E050 suelos y cimentaciones.

NTP 339.126:1998	Métodos para la reducción de las muestras de campo a tamaños de muestras de ensayo.		
NTP 339.127:1998	Método de ensayo para determinar el contenido de humedad de un suelo.		
NTP 339.128:1998	Método de ensayo para el análisis granulométrico.		
NTP 339.129:1998	Método de ensayo para determinar el límite líquido, límite plástico, e índice de plasticidad de suelos.		
NTP 339.131:1998	Método de ensayo para determinar el peso específico relativo de sólidos.		
NTP 339.132:1998	Método de ensayo para determinar el material que pasa el tamiz N°200		
NTP 339.134:1998	Método para la clasificación de suelos con propósitos de ingeniería S.U.C.S		
NTP 339.140:1999	Límite de contracción		

JOSE COBENA URBINA

JOSE COBENA URBINA

JOSE COBENA URBINA

GEOLOGO CIP Nº 60230

Carretera a Los Ejidas del Norte - Piura

Mz. Ñ lote 02 - Los Ejidos del Norte - Piura

Laine

NTP 339.141:1999	Relación Humedad-Densidad por método de Proctor Modificado
NTP 339.152:2002	Método de Ensayo Normalizado para la Determinación del Contenido de Sales Solubles en Suelos y Aguas Subterráneas.
NTP 339.177:2002	Método de Ensayo Para la Determinación Cuantitativa de Cloruros solubles en suelos y agua subterránea.
NTP 339.178	Contenido de Sulfatos Solubles en Suelos y Agua Subterránea

Calicata	C-1	C-2	C3
Este (x):	613500	613200	612800
Norte (y):	9449200	9449250	9449500
Altitud(z):	1829.00	1790.00	1745.00

#### 2.1 -Descripción Visual De Suelos

De acuerdo a la descripción visual de las calicatas, se han determinado y clasificado los tipos de suelo y se elaboró los perfiles estratigráficos donde se proyectan la construcción de una cámara de captación, cámara rompe presión, reservorio tipo apoyado.

#### CALICATA C-1

0.00 a 0.30

En las excavaciones realizadas, en la parte superior se presentan Terreno natural, aluvial, Arena mal gradada limosa, grano medio, con gravas 1/2" (10%) de color pardo amarillo claro, con humedad baja, compacidad media, densidad media, baja plástica, NO presenta eflorescencia de sales, ni material orgánico.

0.30 - 3.00

Terreno natural, aluvial, Arena mal gradada arcillosa grano fino a medio con inclusión de gravas 1" (2%), de color pardo amarillo, con humedad baja, compacidad alta, densidad alta, baja plástica, NO presenta eflorescencia de sales, ni material orgánico.

#### CALICATA C-2

0.00 a 0.30

En las excavaciones realizadas, en la parte superior se presentan Terreno natural, aluvial, Arena mal gradada limosa, grano medio, con gravas 1/2" (10%) de color pardo amarillo claro, con humedad baja, compacidad media, densidad media, baja plástica, NO presenta eflorescencia de sales, ni material orgánico.

0.30 - 3.00

Terreno natural, aluvial, Arena mal gradada arcillosa grano fino a medio con inclusión de gravas 1" (2%), de color pardo amarillo, con humedad baja, compacidad alta, densidad alta, baja plástica, NO presenta eflorescencia de sales, ni material orgánico.

### CALICATA C-3

0.00 a 0.30

En las excavaciones realizadas, en la parte superior se presentan Terreno natural, aluvial, Arena mal gradada limosa, grano medio, con gravas 1/2" (10%) de color pardo amarillo claro, con humedad baja, compacidad media, densidad media, baja plástica, NO presenta eflorescencia de sales, ni material orgánico.

0.30 - 3.00

Terreno natural, aluvial, Arena mal gradada arcillosa grano fino a medio con inclusión de gravas 1" (2%), de color pardo amarillo, con humedad baja, compacidad alta, densidad alta, baja plástica, NO presenta sió respendade sales, ni material orgánico.

511 968913000

jcobena@gmail.com

Carretera a Los Ejidos km 2.5 Mz. Ñ lote 02 - Los Ejidos del Norte - Piura ágina 5

#### 2.2.- Nivel Napa freática

En las excavaciones de las 03 calicatas no se observó el nivel de napa freática hasta los 3.00m de profundidad.

#### 2.3.- Resultados de los Ensayos de Laboratorio

Contenido de Humedad Natural (w): De acuerdo a los ensayos realizados, se han podido establecer rangos de humedad natural de acuerdo al tipo de suelo y a la profundidad, pero generalmente son de bajo a regular porcentaje de humedad.

Nº Ensayo	Prof.	CONTENIDO HUMEDAD w %
C-1	0.30 - 3.00	4.81
C-2	0.30 - 3.00	4.76
C-3	0.30 - 3.00	4.23

Peso Volumétrico Suelo Seco: el ensayo muestra valores, en función a su contenido de humedad y compacidad natural.

Nº Ensayo	Prof.	DENSIDAD NATURAL gr/cm3	PESO ESPECIFICO gr/cm3
C-1	0.30 -3.00	1.34	2.381
C-2	0.30 -3.00	1.43	2.362
C-3	0.30 -3.00	1.63	2.453

**Análisis granulométrico por tamizado**: Este ensayo realizado utilizando mallas de acuerdo a las normas ASTM, mediante lavado o en seco permite identificar el tipo de suelo y clasificar de acuerdo al tamaño de los granos.

Nº Ensayo	Prof.	% grava	% arena	% finos
C-1	0.30 - 3.00	4.05	83.29	9.52
C-2	0.30 - 3.00	2.86	85.15	9.28
C-3	0.30 - 3.00	3.28	87.23	7.36

**Límite de Consistencia**: Con las fracciones que pasan el tamiz Nº 40, se realizaron ensayos de límites de consistencia de las muestras determinación de limite liquido (ASTM 423-66), determinación de limite plástico (ASTM D424-59), e índice de plasticidad.

Nº Ensayo	Prof.	% wL	% wP	% lp
C-1	0.30 - 3.00	25.00	21.13	3.87
C-2	0.30 - 3.00	25.18	18.36	6.82
C-3	0.30 - 3.00	27.20	19.10	8.10

Densidad Máxima y Humedad Optima: Estas propiedades de los suelos naturales se han obtenido mediante el método de Compactación Proctor modificado y os resultados intrestran los siguientes valores para los suelos limo-arenosos y arcillosos

511 968913000

jcobena@gmail.com

Carretera a Los Ejidos km 2.5 Mz. Ñ lote 02 - Los Ejidos del Norte - Piura 9enina Anina



Densidad Máxima	1.69 gr/cm <sup>3</sup>
Humedad Optima	9.50 %

Contenido de sales agresivas al concreto. Los suelos con alto contenido de cloruros son agresivos para el concreto reforzado. Estos iones se disuelven en el concreto. A concentraciones mayores que 0.06 % por peso del concreto se iniciará la corrosión en el acero de refuerzo. Concentraciones de iones de sulfato por encima de 150 ppm (1.5%) se consideran dañinos al concreto. El sulfato de magnesio es agresivo con el concreto en concentraciones por encima de 300 ppm (3%).

Resultados de agresividad del suelo

Ident.	Prof. Muestra	Cloruros % Cl <sup>-3</sup>	Sulfatos % SQ	Tipo de suelo
C-1 M1	0.30 - 3.00	0.05	0.05	Arena limosa
C-2 M1	0.30 - 3.00	0.06	0.04	Arena limosa
C-2 M1	0.30 - 3.00	0.07	0.06	Arena limosa

Los resultados obtenidos en el Análisis Químico de Sales Agresivas al Concreto nos indican que existe baja agresividad de los sulfatos al concreto y baja de los cloruros al fierro; por lo tanto, se recomienda el uso del cemento Portland Tipo I, de preferencia MS en la cimentación.

# 3.0.- DETERMINACIÓN DE LA CAPACIDAD PORTANTE

 Análisis de la cimentación: Mediante este proceso se busca establecer la resistencia del terreno de fundación bajo la cimentación de la construcción de una cámara de captación, cámara rompe presión, reservorio tipo apoyado.

# 3.1.- Metodología De Cálculo.

Tipo De Estructura Dimensiones Proyectadas (B) Profundidad De Cimentación (Df) Desconocida (Zapatas) Desconocido Se toma B > 1.00 m. Desde 1.00 m hasta 3.00 m.

# DATOS ENSAYO CORTE DIRECTO

Muestra	calicatas
Descripción	ARENA
Tangente (tgφ)	0.58
Angulo fricción interna (φ)	22.8
Cohesión (c) Kgr/cm2	0.07
Peso volumétrico gr/cm3	1.64

Para un diseño adecuado no solo es imprescindible conocer y prever todas combinaciones de cargas que tendrá nuestra estructura sino también es de suma importancia entender la interacción suelo estructura y las reacciones del mismo ante la presencia de elementos mecánicos. Entender la interacción suelo-estructura lleva implícita una serie de pruebas de laboratorio, éstas a su vez nos muestran resultados (o parámetros) que nos son de gran utilidad al momento de calcular la deformación y capacidad de carga última/del suelo.

Las cimentaciones son elementos que se encuentran en la base de las estructuras, se utilizan para transmitir las cargas de la estructura al suelo en que se apoyen, las cargas de la estructura al suelo en que se apoyen, las cargas se classifica para evitar la falla a corte del suelo que viene a ser el flujo plástico you ma expelsión de suelo por debajo de la cimentación, y por otro lado para evitar el asentagueno exposuportersocia.

1		
511	96891	3000



Carretera a Los Ejidos km 2.5 Mz. Ñ lote 02 - Los Ejidos del Norte - Piura ágina 7



bajo las cargas de la estructura.

Capacidad de carga: Nos referimos al concepto de capacidad de carga cuando deseamos conocer la capacidad al corte que puede resistir el suelo. Debemos saber que el esfuerzo sobre el suelo, como concepto, es una idealización sobre la manera en que se aplica fuerza sobre una fracción de área. La idealización se da porque la masa de suelo es una suma de fracciones sólida, líquida y de vacíos, por lo que la fuerza aplicada puede distribuirse en cualquier fracción de suelo.

# 3.2.- Presión Portante Admisible

Fórmula de Terzaghi

Karl von Terzaghi (1943) propuso una fórmula sencilla para la carga máxima que podría soportar una cimentación continua con carga vertical centrada, apoyada sobre la superficie de un suelo dada por:

 $Pu/b = q *Nq+c'*Nc + \gamma b/2 * N\gamma$ 

# Donde:

pu, carga vertical máxima por unidad de longitud. q, sobrecarga sobre el terreno adyacente a la cimentación. C, cohesión del terreno. b, ancho transversal de la cimentación γ, peso específico efectivo del terreno. Nq, Nc, N $\gamma$ , coeficientes dependientes de ángulo de rozamiento interno

511 968913000

jcobena@gmail.com

Anteriormente Prandtl (1920) había resuelto el problema para una cimentación de longitud infinita y ancho b sobre un terreno arcilloso con ángulo de rozamiento nulo y peso despreciable, obteniendo:

Nc, Nq, Ng =  $(2+\pi 1,1)$  pu/b =  $(2+\pi)$  c + q

La fórmula de Terzaghi por tanto generaliza el cálculo de Prandt para la capacidad portante a corto plazo. La fórmula es aplicable tanto al largo plazo como a corto plazo:

Capacidad portante a corto plazo o no-drenada. En este caso se puede tomar Nq = 1 y se puede despreciar el peso del terreno, pero debe tomarse como cohesión como la resistencia al corte no drenada c = cD

Capacidad portante a largo plazo o drenada. En este caso se toma la cohesión como resistencia al corte drenado, y debe considerarse las variables como función del ángulo de rozamiento interno.

Capacidad Admisible del terreno (Qadm)

La Tensión Admisible del Terreno se determina en función de los parámetros que definen la resistencia a la rotura de los suelos para las cargas principales tales como el peso propio y sobrecargas; las fórmulas de capacidad de carga quedan afectadas por un coeficiente de seguridad igual o mayor de 3. Calculada la capacidad de última de carga para las áreas en estudio. Se calcula la capacidad admisible de carga o Presión de trabajo mediante la fórmula: qadm = qult / Fs

ZAPATAS B = 1.00 m-C1

Df	G	la	Q <sub>adm</sub> (k	(g/cm²)
m	t/m²	kg/cm <sup>2</sup>	Estático	Dinámico
0.50	20.22	2.02	0.67	0.69
1.00	22.13	2.21	0.73	0.77
1.50	25.04	2.50	0.83	0.86
2.00	27.41	2.74	0.91	0.95
2.50	30.77	3.07	1.02	1.10
3.00	34.68	3.46	1.15	1.20

ZAPATAS B = 1.00 m-C2

Df	C	ld .	Q <sub>adm</sub> (I	(g/cm²)
m	t/m²	kg/cm <sup>2</sup>	Estático	Dinámico
0.50	22.25	2.22	0.74	0.78
1.00	23.65	2.36	0.78	0.80
1.50	25.56	2.55	0.85	0.88
2.00	28.93	2.89	0.96	1.01
2.50	31.29	3.12	1.04	1.07
3.00	32.20	3.22	1.07	1.10

JOSÉ COBENA URBINA ING GEOLÓGO CIP Nº 60230 ESPECIALISTA EN GEOTECNIA

511 968913000

jcobena@gmail.com

ZAPATA	SB=1	.00 m-C3
--------	------	----------

Df	C	Q <sub>d</sub>	Q <sub>adm</sub> (I	(g/cm²)
m	t/m²	kg/cm <sup>2</sup>	Estático	Dinámico
0.50	23.18	2.31	0.77	0.78
1.00	25.13	2.51	0.84	0.90
1.50	26.78	2.67	0.89	0.94
2.00	29.36	2.93	0.97	1.01
2.50	32.14	3.21	1.07	1.15
3.00	33.80	3.38	1.13	1.25

#### 3.3.- Asentamientos

Para el análisis de cimentaciones tenemos los Llamados Asentamientos Totales y los Asentamientos Diferenciales, de los cuales los asentamientos diferenciales son los que podrían comprometer la seguridad de la estructura si sobrepasa lo que dice la Norma E-050 de Suelos y Cimentaciones, que es el asentamiento máximo tolerable para estructuras de este tipo.

En los análisis de cimentación, se distinguen dos clases de asentamientos, asentamientos totales y diferenciales, de los cuales, estos últimos son los que podrían comprometer la seguridad de la estructura. La presión admisible por asentamiento, es aquella que al ser aplicada por una cimentación

de tamaño específico, produce un asentamiento tolerable por la estructura, que, en nuestro caso, no debe sobrepasar 1" (2.54 cm).

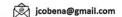
El asentamiento elástico inicial según la teoría de la elasticidad (Lambe y Withman, 1969) puede determinarse por medio de la siguiente relación:

$$Si = \frac{qB(1-\mu^2)}{Es} I_f$$

En el análisis de Asentamiento inmediato se ha considerado los valores en base a la caracterización geotécnica y estado de compacidad del suelo más desfavorable recomendados por J. Bowles; y estos son PERMISIBLES menores a 2.54 cm (1")

JOSÉ GUBENA ING GEOLOGO CIP N° 60230 ESPECIMISTA EN GEOTECHIA ágina 10

511 968913000





Df	Se (cm)	
m	C. Rígida	C. Flexible
0.50	0.16	0.10
1.00	0.18	0.12
1.50	0.20	0.13
2.00	0.24	0.15
2.50	0.27	0.18
3.00	0.30	0.19

ZAPATAS B = 1.00 m - C2

Df	Se (cm)		
m	C. Rígida	C. Flexible	
0.50	0.15	0.19	
1.00	0.18	0.22	
1.50	0.20	0.25	
2.00	0.23	0.29	
2.50	0.27	0.33	
3.00	0.29	0.36	

ZAPATAS B = 1.00 m - C3

Df	Se (cm)	
m	C. Rígida	C. Flexible
0.50	0.18	0.17
1.00	0.20	0.23
1.50	0.23	0.27
2.00	0.27	0.33
2.50	0.29	0.33
3.00	0.31	0.35

# 4.0.- CONCLUSIONES

De la Investigación geotécnica en DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE, PARA SU INCIDENCIA EN LA CONDICIÓN SANITARIA DE LA POBLACIÓN DEL CASERÍO DE NUEVA ESPERANZA, DISTRITO DE FRÍAS, PROVINCIA DE AYABACA, REGIÓN PIURA - 2022, en base a excavación de 03 calicatas y ensayos efectuados a las muestras representativas se concluye:

1.- En las excavaciones en la zona de estudio se han observado materiales homogéneos constituidos

0.00 a 0.30

En las excavaciones realizadas, en la parte superior se presentan Terreno natural, aluvial, Arena mal gradada limosa, grano medio, con gravas 1/2" (10%) de color pardo amarillo claro, con humedad baja, compacidad media, densidad media, baja plástica, NO presenta eflorescencia de sales, ni material orgánico.

0.30 - 3.00

Terreno natural, aluvial, Arena mal gradada arcillosa grano fino a medio con inclusión de gravas 1" (2%), de color pardo amarillo, con humedad baja,

511 968913000

jcobena@gmail.com

Carretera a Los Ejidos km 2.5

Mz. Ñ lote 02 - Los Ejidos del Norta Piura

JOSÉ COREÑA URBINA ING GEÓLOGO CIP Nº 60230 ESPECIALISTA EN GEOTECNIA

compacidad alta, densidad alta, baja plástica, NO presenta eflorescencia de sales, ni material orgánico.

- El nivel freático No se encontró en las calicatas excavadas hasta los 3.00 m. de profundidad.
- 3.- La capacidad portante calculada para suelos para el caso de cimentación de zapatas cuadradas B > 1.00 m. es Q<sub>adm</sub> = 0.98 kg/cm<sup>2</sup>.
- 4.- De acuerdo a los cálculos se estiman Asentamientos menores a 2.54 cm (1") se consideran normales
- Los suelos arenosos ensayados presentan bajo contenido de cloruros, sulfatos y sales solubles.
- 6.- El tipo de suelo encontrado está conformado por arenas compactas.

# 5.0.- RECOMENDACIONES

- 1. Para la cimentación se deberán tener encuentra los siguientes lineamientos:
- El nivel de cimentación recomendado será mayor a 1.50 m. el que puede ser variado de acuerdo al criterio del especialista del diseño estructural.
- En primer lugar, se deberá cortar y eliminar el suelo natural generalmente arenoso hasta la profundidad de 1.70 m. en el lugar de las zapatas o cimientos.
- El suelo natural encontrado se comportará como sub-rasante, por lo que se escarificará e=0.10 m y compactará al 95% de la Máxima Densidad Seca del ensayo Proctor Modificado (ASTM-D1557).
- Seguidamente, se realizará el mejoramiento del terreno de fundación para evitar asentamientos, colocar una capa de material tipo hormigón de espesor e= 0.20 m. compactado. al 98% de la Máxima Densidad Seca del ensayo Proctor Modificado hasta completar el nivel de cimentación de 1.50 m.
- Para la construcción de losas de pisos y veredas, se deberán tener encuentra los siguientes lineamientos:
  - En primer lugar, se deberá cortar y eliminar hasta la profundidad de 0.15 m. suelo de relleno o elementos extraños.
  - El suelo natural superficial encontrado se comportará como sub-rasante, por lo que se escarificará y compactará en capas de 0.15 m. al 95% de la Máxima Densidad Seca del ensayo Proctor Modificado (ASTM-D1557) hasta completar el nivel de desplante.
  - Seguidamente, se colocará una capa de afirmado tipo base granular (IP < 4 %) compactado en capas al 98% de la Máxima Densidad Seca del ensayo Proctor Modificado de hasta completar el nivel de terreno superficial de + 0.15 m.)
- De acuerdo al tipo de suelo encontrado conformado (arcilloso), durante los trabajos de excavación de zanjas en ningún caso deben permitirse excavaciones verticales o subverticales y menos en "negativo".
- 4. Los cortes al terreno no deben dejarse al descubierto durante mucho tiempo; es así como una vez realizada la excavación si se anticipa un período largo de tiempo entre la cimentación, deberá disponerse polietileno de alto calibre y color negro, cubriendo las caras expuestas para conservar la humedad natural del suelo. En casos críticos en donde deban ser expuestas las superficies de las excavaciones a la acción del clima,

Carretera a Los Ejidos km 2.5

Mz. Ñ lote 02 - Los Ejidos del Norta - Pigra

JOSE COBERA URBINA

ING GEOLOGO CIP N' 60230

ESPECIALISTA EN GEOTECNIA

72

deberá recubrirse la cara con un mortero fluido que prevenga la aparición de grietas o fisuras y prever entibados anclados al terreno temporalmente para evitar accidentes.

- 5. En caso de detectarse agrietamientos, fisuras, grietas de tensión, asentamientos o movimientos del terreno durante la etapa de excavaciones o cortes, deberá retirarse inmediatamente todo el personal de la obra a otro sector considerado seguro y darse aviso al Ingeniero Geotecnista.
- 6. Todos los materiales de suelo, residuos y desechos sólidos que se consideren como sobrantes de los trabajos de construcción de la cimentación deberán ser dispuestos de manera adecuada en lugares destinados por las autoridades municipales para tal fin, tales como el relleno sanitario y los botaderos de escombros autorizados. Estos sobrantes no podrán, en modo alguno, ser arrojado sobre cauces, sitios inestables o como relleno de otras excavaciones cercanas.
- Considerar que los terrenos en estudio son afectados por lluvias intensas hay que diseñar drenaje pluvial adecuado para que el agua no infiltre a los cimientos, veredas o losas. Así mismo se debe evitar el regado excesivo de jardines para evitar infiltración por debajo de estructuras de concreto.
- 8. Para los materiales de préstamo o canteras hay que tener en cuenta las propiedades físicas y mecánicas de dichos materiales y las siguientes normas de construcción: Materiales granulares debidamente compactados a humedad óptima y densidad máxima no menos del 98% de la densidad máxima obtenida por el método de laboratorio, será tolerado como mínimo el 90% en puntos aislados, pero siempre en la media aritmética en cada 9 puntos. El control de compactación se realizará cada 100 m² del área compactada y preparada adoptando los criterios establecidos. Compactar en capas con espesores menores a 0.20 m. El material de préstamo deberá estar constituida por gravas menores de 2" mezcladas con arenas con poco o nada de finos. La granulometría de estos materiales deberá estar comprendida entre las dos primeras de las seis granulometrías indicadas en la Tabla de las especificaciones AASHTO M- 147.

#### 6.0.- OBSERVACIONES

- El presente estudio es válido sólo para el área investigada.
- Las conclusiones y recomendaciones incluidas en este informe, así como la descripción generalizada del perfil del suelo que presenta, están basados en el programa de exploración de campo descrito en la sección respectiva. De acuerdo a la práctica usual de la Ingeniería de Suelos, dicho programa se considera adecuado, tanto en el número de calicatas como en la profundidad de éstas, para la ubicación del terreno estudiado, su extensión y el tipo de estructura de la que se trata. Sin embargo, por la naturaleza misma de los suelos encontrados, en los que siendo necesario generalizar la información obtenida en las calicatas a toda el área del proyecto, no siempre es posible tener seguridad total acerca de la información obtenida. Por lo tanto, se recomienda, que en el caso poco probable que durante la construcción se observan suelos con características diferentes a las indicadas en este informe, se notifique de inmediato al Proyectista para efectuar las correcciones necesarias.
- Todas las consideraciones incluidas en este estudio se basan en una interpretación razonable de los reconocimientos efectuados, por lo que, dado el carácter puntual de los mismos, resultaría interesante comprobar durante la ejecución de los trabajos constructivos que los resultados son generalizables al conjunto de los terrenos afectados por la edificación. No son descartables, por tanto, variaciones respecto a las hipótesis aquí consideradas, por lo que se estima necesaria la supervisión de las obras por un técnico competente, que corrobore o adapte las conclusiones aquí incluidas.

511 968913000

jcobena@gmail.com

Carretera a Los Ejidos km 2.5
Mz. Ñ lote 02 - Los Ejidos del Norte Pigra

JOSÉ CUBENA UNICADA

ING GEOLOGO CIP N° 60230

ESPECIALISTA EN GEOTECNIA



# Ing. José Cobeña Urbina

# CONSULTORIA - LABORATORIO - ENSAYOS Geología - Geotecnia - Geofísica

# INFORME DE ANALISIS QUIMICOS

Proyecto:	DISENO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERIO DE NUEVA ESPERANZA, DISTRITO DE FRÍAS, PROVINCIA DE AYABACA, REGIÓN PIURA - 2022		
Cliente:	DANIEL MANUEL ANCAJIMA PANTALEÓN		
Ubicación:	NUEVA ESPERANZA, DISTRITO DE F	FRÍAS, PROVINCIA DE AYABACA, REGIÓN PIURA	
Fecha:	15/08/2022	Tipo de Medio agresivo:	Suelo

Determinación	Código Muestra	Prof. Muestra	Ion Cloruro	Ion Sulfato	Sales Solubles Totales	рН
Presencia de:			CL <sup>-3</sup>	SO <sub>4</sub> -4	SST	
Unidades	N°	М	%	%	%	U
001	C-1	0.30 - 3.00	0.05	0.05	0.09	6.5
002	C-2	0.30 - 3.00	0.06	0.04	0.1	6.6
003	C-3	0.30 - 3.00	0.05	0.06	0.13	6.8

JOSÉ COBEÑA URBINA ING GEÓLOGO CIP Nº 60230 ESPECIALISTA EN GEOTECNIA

511 968913000

jcobena@gmail.com



# PESO VOLUMETRICO

Proyecto:	DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERÍO DE NUEVA ESPERANZA, DISTRITO DE FRÍAS, PROVINCIA DE AYABACA, REGIÓN PIURA - 2022
Solicita:	DANIEL MANUEL ANCAJIMA PANTALEÓN
Ubicación:	NUEVA ESPERANZA, DISTRITO DE FRÍAS, PROVINCIA DE AYABACA, REGIÓN PIURA - 2022
Fecha:	15/08/2022

		PESO VOLUMETRICO (ASTM-T191-61)							
		Peso Molde	Peso	Volumen	g d				
Calicata	Profundidad	+ Muestra	Molde	Anillo					
		Gr	Gr	cm³	gr/cm³				
C-1	0.30 - 3.00	311.20	50.00	156.00	1.54				
C-2	0.30 - 3.00	315.50	50.00	156.00	1.68				
C-3	0.30 - 3.00	380.00	50.00	156.00	1.72				

JOSÉ GOBERA URBINA ING GEÓLOGO OP Nº 60230 ESPECIALISTA EN GEOTECNIA

511 968913000

jcobena@gmail.com



# REGISTRO DE EXPLORACION GEOTECNICA

Proyecto:	DIZENO DI	EL 2121 EM	A DE ABA	LECIMIE	NIU DE AGUA P	UTADLE D	EL CASERIO	DE NUEVA ESPERANZA, DISTRITO DE FRÍA		
Cliente:	DANIEL A	NCAJIMA	PANTAL	EÓN					Fecha 15	/08/22
ocaliz.	NUEVA ESI	PERANZA,	DISTRITO	DE FRÍA	S, PROVINCIA DI	E AYABAC	A, REGIÓN I	TURA		
ste (x) :		613500		Cota Su		1829		Registro: J. Cobena		C-1
lorte (y):		9449200		Prof. N.I				Kesponsable J. Cobena i	).	
Elv	Prof.	Торе	Esp.	N.F.	Tipo de Si Símbolo	SUCS	Mtra. Nº	NTP 339	e suelos (Procedimiento visual - manual) 150 (ASTM D 2488)	
74.9	0.10				XXXXXX	~			adada limosa, grano medio, con grava	
74.8	0.20			1	*******	Ś			on humedad baja, compacidad media,	
74.7	0.30	0.30	0.30		<b>*****</b>	SC-SM		densidad media, baja plástica, NO pri orgánico.	esenta eflorescencia de sales, ni mate	rial
74.6	0.40			1						
74.5	0.50			1						
74.4	0.60	-		1						
74.3	0.70			1						
74.2	0.80									
74.1	0.90									
74.0	1.00			1						
73.9	1.10			1						
73.8	1.20			-						
73.7	1.30			1						
73.6	1.40					SP-SC				
73.5	1.50			-		8	m -			
73.4	1.60						MAB M-1			
73.3	1.70			-						
73.2	1.80									
73.1	1.90									
73.0	2.00									
72.9	2.10									
72.8	2.20									
72.7	2.30			-						
72.6	2.40		-	1						
72.5	2.50							Terreno natural aluvial Arena n	nal gradada arcillosa grano fino a me	dio co
72.4	2.60			1				inclusión de gravas 1" (2%), de	color pardo amarillo, con humedad	baia.
72.3	2.70			-					a plástica, NO presenta eflorescencia	
72.2	2.80		-	-					aterial orgánico.	
72.1	2.90			-					05071/4503/9 <b>4</b> 0707100	
72.0	3.00	3.00	3.00	NP						

JOSÉ COBEÑA URBINA
ING GEOLOGO CIP Nº 60230
ESSECIMATA EN GEOTECNIA

511 968913000

jcobena@gmail.com

# REGISTRO DE EXPLORACION GEOTECNICA

Cliente:		amilaona									Fecha	15/08/2
Localiz.	NUEVA		ANZA, D		TO DE FRIAS				, REGION			
Este (x):		613200			uperf.:	179	0.00	Registro: Responsable	0	J. Cobena U. J. Cobena U.	Excavación Nº	C-2
Norte (y):		9449250		Prof. N							os (Procedimiento Visuat - n	
Elv	Prof.	Tope	Esp.	N.F.	Simbolo I	SUCS	Mtra. Nº		ora pour	NIP 339.150 (		
74.9	0.10				XXXXXX	_					a limosa, grano medio, c	
74.8	0.20			1	<b>*************************************</b>	S					medad baja, compacidad	
74.7	0.30	0.30	0.30		<b>*************************************</b>	SC-SM	-	densidad m orgánico.	edia, baja p	lástica, NO presenta	a eflorescencia de sales,	ni material
74.6	0.40			1			1					
74.5	0.50	_		1				1				
74.4	0.60			1				1				
74.3	0.70			1								
74.2	0.80			1								
74.1	0.90			1								
74.0	1.00			1		SP-SC						
73.9	1.10			1		2						
73.8	1.20			1			$\vdash$					
73.7	1.30			1								
73.6	1.40			1				1				
73.5	1.50			1			_					
73.4	1.60			1			MAB M-1					
73.3	1.70			1								
73.2	1.80			1								
73.1	1.90			1				1				
73.0	2.00			1			$\vdash$	1				
72.9	2.10			1				1				
72.8	2.20			1				1				
72.7	2.30			1				Tamana	national ali	dal Assas malan	dada assillara serva G	
72.6	2.40			1							adada arcillosa grano fir pardo amarillo, con hu	
72.5	2.50			1							pardo amarillo, con nui itica, NO presenta eflore	
72.4	2.60			1				Compacidad	acta, uens	ni material		scentia de sa
72.3	2.70		-	1				1		iii iiiacei lai	or surico.	
72.2	2.80		-	1				1				
72.1	2.90			1				1				
72.0	3.00	3.00	3.00	LID.				1				

JOSÉ COBEÑA URBINA ING GEÓLOGO CIP Nº 80230 ESPECIMIETA EN GEOTECNIA

511 968913000

jcobena@gmail.com



# PESO ESPECIFICO

Proyecto:	DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERÍO DE NUEVA ESPERANZA, DISTRITO DE FRÍAS, PROVINCIA DE AYABACA, REGIÓN PIURA - 2022
Solicita:	DANIEL MANUEL ANCAJIMA PANTALEÓN
Ubicación:	NUEVA ESPERANZA, DISTRITO DE FRÍAS, PROVINCIA DE AYABACA, REGIÓN PIURA
Fecha:	15/08/2022

	D ( 111 )	Peso	Volumen	<b>g</b> s	
Calicata	Profundidad	Muestra	Despejado		
	m	grs.	сс		
C-1	0.30 - 3.00	535.0	223.0	2.264	
C-2	0.30 - 3.00	630.0	215.0	2.435	
C-3	0.30 - 3.00	685.0	235.0	2.862	









# Limites de Consistencia

Proy	yecto :		MA DE ABASTEC	IMIENTO DE	AGU		L CASERIO DE NUEVA E	SPERANZA, DISTRITO
CII -		DE FRÍAS, PROVIN			URA -	- 2022	Fecha:	15/08/2022
	nte :				DOV/	NCIA DE AV	ABACA, REGIÓN PIURA	
	ITE LIQUIDO	NUEVA ESPERA	NORMA TECNI	-			ABACA, REGION PIORA	4
_	TaraN°		1	2	425-0	3	Ubic. cata	
-	A					10.30	Nº cata	C-1
-	Peso de la Tar	140	10.00	10.50		0.0000000000000000000000000000000000000	Nº Muestra	M-1
_		im. + Tara (grs.)	38.50	40.20		38.90		
-	Charles of the Control of the Contro	co + Tara (grs.)	32.00	34.00		33.50	Interv. Prof.	0.30 - 3.00
-		(3) - (4) (grs.)	6.50	6.20		5.40	Descripción	ARENA LIM
	and the second s	co (4) - (2) (grs.)	22.00	23.50	_	23.20	G. Plasticidad	BAJA ·
-		/ (6) x 100 (%.)	29.55	26.38	3	23.28	Clasif. ASSTHO	A-2-4
_	N°. De Golpes		14	24		35	Clasif. SUCS	SP-SC
-	ITE PLASTICO		NORMA TECNIO	CA ASTM D	424-			
-	TaraN°		4A	5A		-	Natural (w %)	5.00
2	Peso de la Tar	a (grs.)	6.70	6.70 6.60		Limite Liquido (L.L %)		25.00
3	Peso Suelo Hú	im.o + Tara (grs.)	9.00	9.00		Limite Plas	tico (L.P %)	21.13
4	Peso Suelo Se	co + Tara (grs.)	8.60	8.60	4	Indice de P	lasticidad (IP %)	3.87
5 1	Peso del Agua	(3) - (4) (grs.)	0.40	0.40		Indice cons	istencia (Ic/CR)	3.84
6 1	6 Peso Suelo Seco (4) - (2) (grs.)			2.00		Indice liqui	dez (IL)	-2.84
7	Humedad (5)	/ (6) x 100 (%.)	21.05	20.00		Indice com	presión (Cc)	0.14
P	romedio de Lí	ímite Plástico :	20	.53		Contracció	n lineal (CL %)	2.57
							Ábaco de Casa	grande
	30		9			ьи		/
	29					00	L <sup>j</sup> nea :	3 / /
_	28					50		
dad						50		/
me	27				1			CF /
£	26		0		ad	40		Line i A
o de	25				icid			
nide	23				last	30		
nte	24				e o			
% Contenido de Humedad	23				Índice plasticidad	20	CL	
	22		ret aproprie (no 146 par april est ret a			10	\cu_1	OF - MH
	21					7	ML - OL	
	ZU	5-00-	-			U		
	1	10 Número de	Golpes	100		0 10	20 30 40 50 60 Limite liquid	



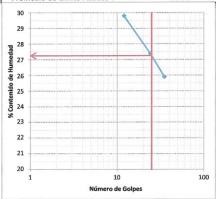
511 968913000

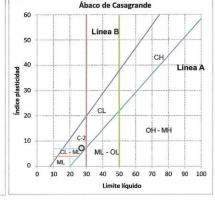
jcobena@gmail.com



# Limites de Consistencia

Proyecto:	DISEÑO DEL SISTEM DE FRÍAS, PROVINC				CASERIO DE NUEVA E	SPERANZA, DISTRIT
Cliente :	DANIEL MANUEL		Fecha:	15/08/2022		
Ubicación	NUEVA ESPERANZ	A, DISTRITO D	DE FRÍAS, PRO	VINCIA DE AYAB	ACA, REGIÓN PIUR	4
LIMITE LIQUIE	00 N	ORMA TECNIC	A ASTM D423	3-66		
1 TaraN°		2	3	4	Ubic. cata	
2 Peso de la	Tara (grs.)	9.50	9.00	9.20	Nº cata	C-2
	Húm. + Tara (grs.)	41.30	38.30	44.20	Nº Muestra	M-1
4 Peso Suelo	Seco + Tara (grs.)	34.00	32.00	37.00	Interv. Prof.	0.30 - 3.00
5 Peso del A	Igua (3) - (4) (grs.)	7.30	6.30	7.20	Descripción	ARENA LIMOSA
6 Peso Suelo	Seco (4) - (2) (grs.)	24.50	23.00	27.80	G. Plasticidad	baja
	(5) / (6) x 100 (%.)	29.80	27.39	25.90	Clasif. ASSTHO	A-2-4
8 N°. De Go		12	24	35	Clasif. SUCS	SP-SC
LIMITE PLAST	rico N	ORMA TECNIC	A ASTM D424	1-59		
1 TaraN°		5a	6a	Humedad Na	tural (w %)	5.00
2 Peso de la	Tara (grs.)	8.60	8.50	Limite Liquide	o (L.L %)	25.18
3 Peso Suelo	Húm.o + Tara (grs.)	9.80	9.70	Limite Plastic	co (L.P %)	18.36
4 Peso Suelo	Seco + Tara (grs.)	9.60	9.50	Indice de Plas	sticidad (I.P. %)	6.82
5 Peso del A	Igua (3) - (4) (grs.)	0.20	0.20	Indice consist	tencia (Ic - C.R.)	3.08
6 Peso Suelo	Seco (4) - (2) (grs.)	1.00	1.00	Indice de liqu	ıidez (IL)	-2.08
7 Humedad	(5) / (6) x 100 (%.)	20.00	20.00	Indice de con	npresión (Cc)	0.15
Promedio o	de Límite Plástico :	20	.00	Contracción I	lineal (CL %)	3.38
30				60	Ábaco de Casagra	nde





JOSÉ COBEÑA URBINA ING GEN DOC CIP Nº 80230 ING GEN TA EN GEOTECHIA

511 968913000

jcobena@gmail.com



# Limites de Consistencia

ro	yecto :	DISEÑO DEL SISTE DE FRÍAS, PROVIN					L CASERIO DE NUEVA E	SPERANZA, DISTRITO
Clie	nte :	DANIEL MANUE					Fecha:	15/08/2022
	cación				ROVI	NCIA DE AYA	BACA, REGIÓN PIURA	4
IIV	ITE LIQUI		NORMA TECNIC					
_	TaraN°		1	2		3	Ubic. cata	
2	Peso de la	Tara (grs.)	10.00	10.50	į.	10.30	Nº cata	C-3
_		Húm. + Tara (grs.)	38.50	40.20	1	38.90	Nº Muestra	M-1
_		o Seco + Tara (grs.)	32.00	34.00	ř.	33.50	Interv. Prof.	0.30 - 3.00
_		Agua (3) - (4) (grs.)	6.50	6.20		5.40	Descripción	ARENA LIM
-		o Seco (4) - (2) (grs.)	22.00	23.50	i.	23.20	G. Plasticidad	BAJA -
-		(5) / (6) x 100 (%.)	29.55	26.38		23.28	Clasif. ASSTHO	A-2-4
-	N°. De Go		14	24		35	Clasif. SUCS	SP-SC
IN	IITE PLAST	ico	NORMA TECNIO	CA ASTM D	424-5	59		
īT	TaraN°	1900 Marian 1900 M	4A	5A		Humedad N	latural (w %)	5.00
2	Peso de la	Tara (grs.)	6.70 6.60		( T	Limite Liquido (L.L %)		27.20
-		o Húm.o + Tara (grs.)	9.00 9.00		8	Limite Plast	ico (L.P %)	19.10
-		o Seco + Tara (grs.)	8.60	8.60	9	Indice de Plasticidad (IP %)		8.10
_		Agua (3) - (4) (grs.)	0.40	0.40	11	Indice consi	stencia (Ic/CR)	3.28
_		o Seco (4) - (2) (grs.)	1.90	2.00	3	Indice liquid	dez (IL)	-2.14
_		(5) / (6) x 100 (%.)	21.05 20.		)	Indice comp	oresión (Cc)	1.14
_		de Límite Plástico :		.53		Contracción	lineal (CL %)	2.37
					Г		Ábaco de Casa	grande
	30		•				Albaco ac case	Sidilac
	29					60	LÍ nea	1 /
	28							
lad	-		1			50	/	
med	27							CF /
로	26 -		à		ad	40		Line I A
de	25		\		icid			
nid	25				last	30		
nte	24	~~~~~			0			
% Contenido de Humedad	23	AL IN AL MY NO MALE AND AN ARE NO AS AN ARE NO	1	- MATERIAL DE DOS DOS MATERIAL DE DE DES MATERIAL	ndice plasticidad	20	CL	
%	22				-	20		OF - MH
	21					10	C-1 ML - OL	
	20					0 /	VIL /	
	20	10		100	1		20 30 40 50 60	70 80 90 10

JOSÉ COBEÑA URBINA ING GEÓLOGO CIP Nº 60230 ESPECIALISTA EN GEOTECNIA

511 968913000

jcobena@gmail.com



# Contenido de Humedad Natural

Proyecto:	DISEÑO DEL SISTEMA DE ABASTECIMIENTO DE AGUA POTABLE DEL CASERÍO DE NUEVA ESPERANZA, DISTRITO DE FRÍAS, PROVINCIA DE AYABACA, REGIÓN PIURA - 2022
Solicita:	DANIEL MANUEL ANCAJIMA PANTALEÓN
Ubicación:	NUEVA ESPERANZA, DISTRITO DE FRÍAS, PROVINCIA DE AYABACA, REGIÓN PIURA
Fecha:	15/08/22

		PESO D	EL RECIPIENTE (	Gr.) +	PESO	(Gr.)		
Calicata	Muestra	SUELO HUMEDO	SUELO SECO	VACIO	AGUA	SUELO SECO	W %	
C-1	0.30 - 3.00	228.0	219.9	55.0	8.1	164.9	4.81	
C-2	0.30 - 3.00	341.9	329.0	60.0	12.9	269.0	4.76	
C-3	0.30 - 3.00	351.8	340.0	52.0	11.8	288.0	4.23	

JOSÉ COBEÑA URBINA ING GEÒLOGO CIP Nº 60230 ESPECIA ETA EN GEOTECNIA

511 968913000

jcobena@gmail.com



# Ing. José Cobeña Urbina

# CONSULTORIA - LABORATORIO - ENSAYOS Geología - Geotecnia - Geofísica

ENSAYO MECANICO POR TAMIZADO (ILS CS)

Proyecto:		ROVINCIA DE				DEL CASERIO	DE NUEVA ESPE	NANZA	A, DISTRIT
Solicita:		IEL ANCAJIMA PA		TEOIOTT TO	01 2022		Fecha:	1	5/08/2022
Ubicación:				/INCIA DE AYAR	ACA, REGIÓN PIUR	PΔ	Į r conu ,		JI GOI LOLL
	AMIZ	DAT	OS Y RESULTA	DOS		un .			
Estandar	Tamaño	Peso parcial	%	1 %	100	1111101 1111	111111 1.11111	MAP.	117777
N°	mm.	grs.	Retenido	Que Pasa			44-49-44		
5" n.n	127,060	5.5.	necomes		90		1	-	
3"	76.200	1 1		1					111111
2"	50.800	1 1		1	80	F.		-	
1 1/2"	38,100	1 1							111111
1"	25.400	1		1	70	7			
3/4"	19.050	1 1		100.00					
1/2"	12,700	7.90	0.77	99.23	60	<b>*</b>			1111111
3/8"	9.520	13.80	1.34	97.89	1 1000	11111111/			1111111
1/4"	6.500	22.50	2.18	95.71	ode Pasa				1111111
N°4	4.760	0.00	0.00	95.71	g 50	3			
"8	2.380	0.60	0.06	95.65	1 10				
- 10	2.000	8.50	0.83	94.83	40			-	
* 16	1.190	11.00	1.07	93.76					
"20	0.840	11.20	1.09	92.67	30				
" 30	0.590	26.50	2.57	90.10					111111
"40	0.426	36.20	3.51	86.58	20				-1-1-1111
"50	0.297	55.80	5.42	81.17					1111111
"70	0.212	89.70	8.71	72.46	10	1			111111
100	0.150	102.50	9.95	62.50	10 1				1111111
* 140	0.106	155.20	15.07	47.44					111111
- 170	0.089	201.50	19.56	27.87	0 +	0.10		0.00	400.0
"200	0.074	187.00	18.16	9.72	0.01	0.10	1.00	0.00	100.0
(-N° 200)	< 0.074	100.10	9.72	0.00	1		Tamaño (mm)		
√° calicata	A CONTRACTOR OF THE PARTY OF TH	-1			FICACION DE SUE	10			
√° Muestra	M-1	0.30 -3.00		% pasa la mall		9.72	Clasificacion ASS	STHO	A-2-4
Jbic. Calicata		0.50 5.00		% pasa la mal		86.58	Clasificacion		SP-SC
Desc. suelo	ARFNA	LIMOSA		% pasa la mall		94.83	-		
	SIS GRANULOM			% pasa la mall		95.71		-	
Bloques > 63 m	nm	0.00		Total Gravas 9		4.29	P.Muestra	(gr)	1030.0
Grava Gruesa		0.00		Total Arenas 9		83.29	1 111100001	13.1	
Grava Media <		0.00	-	Total Limos - A		9.72	P.M.S.F. (s	er)	929,90
rava Fina < 6.		4.05		D60 (mm):		0.14			
rena. Gruesa		0.88		D30 (mm):		0.09	Cont. Tota	al %	100.00
rena Media <		22.37		D10 (Efectivo m	nm):	0.07			
rena Fina < 0.		62.74		Coef. de unifor	midad (Cu):	1.92			
Finos < 0.063 r		9.52		Grado de curva		0.78			

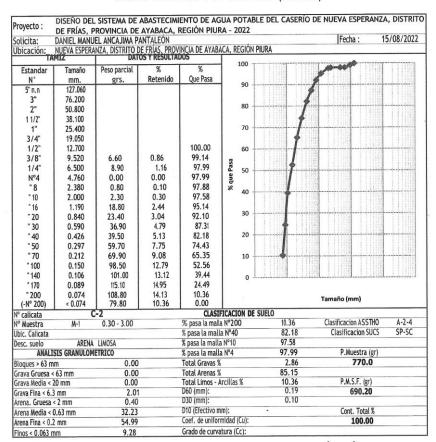
JOSÉ COBEÑA URBINA ING GEOLOGO CIP Nº 60230 ESPECIMISTA EN GEOTECNIA

511 968913000

jcobena@gmail.com



# ENSAYO MECANICO POR TAMIZADO (U.S.C.S.)



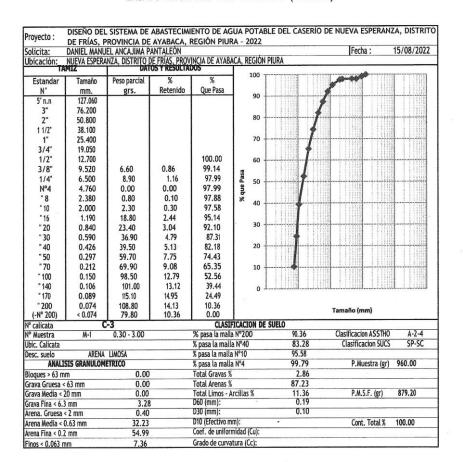
JOSÉ COBERA URBINA ING GEOLOGO CIP Nº 60230 ESPECALISTA EN GEOTECNIA

511 968913000

jcobena@gmail.com



# ENSAYO MECANICO POR TAMIZADO (U.S.C.S.)



JOSÉ CÓBERA URBINA ING GEOLOGO CIP Nº 60230 ESPECIMATA EN GEOTECHIA

511 968913000

jcobena@gmail.com

# Anexo 2: Panel fotográfico



**Fotografía 1:** se puede apreciar en la vista satelital la ubicación del caserío Nueva Esperanza



Fotografía 2: se puede apreciar camino Frías - Nueva Esperanza.



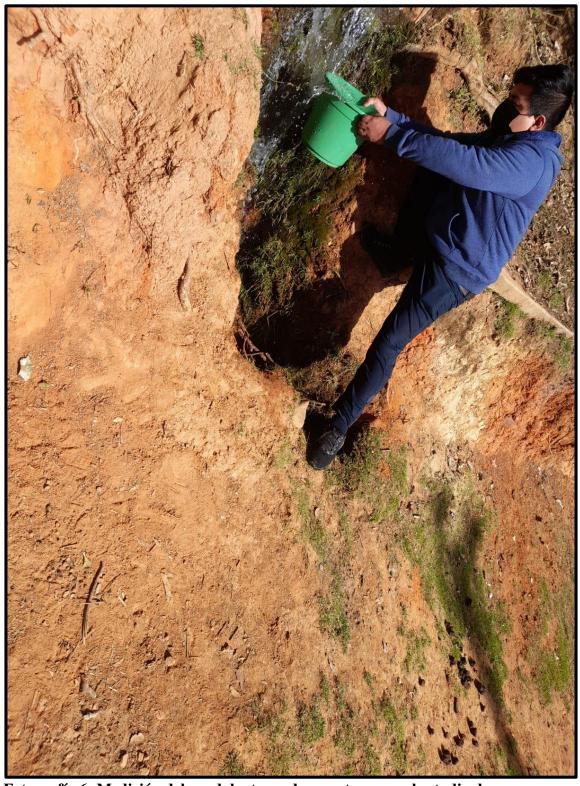
Fotografía 3: vista panorámica del caserío Nueva Esperanza.



Fotografía 4: Entrada al caserío Nueva Esperanza.



Fotografía 5: Ubicación de la calicata N° 1 para la cámara de captación.



Fotografía 6: Medición del caudal y toma de muestra para el estudio de agua.





Fotografía 8: Ubicación de calicata N°3 para el reservorio.

Anexo 4: Cronograma de actividades

	Cronograma de actividades																
			Año 2022								Año 2022						
	Actividades		eme	stre	Ι	S	eme	str	e II	Se	me	stre	·I			stre	
N°			jı	ulio			age	osto		se	pti	emb	ore		octi	ubr	
		1	2	3	4	1	2	3	4	1	2	3	4	1	2	3	4
1	Elaboración del Proyecto																
2	Revisión del proyecto por el Jurado de Investigación																
3	Aprobación del proyecto por el Jurado de Investigación																
4	Exposición del proyecto al Jurado de Investigación o Docente Tutor																
5	Mejora del marco teórico																
6	Redacción de la revisión de la literatura.																
7	Elaboración del consentimiento informado (*)																
8	Ejecución de la metodología																
9	Resultados de la investigación																
10	Conclusiones y recomendaciones																
11	Redacción del pre informe de Investigación.																
12	Reacción del informe final																
13	Aprobación del informe final por el Jurado de Investigación																
14	Presentación de ponencia en eventos científicos																
15	Redacción de artículo científico																

Anexo 5: Presupuesto

Presupuesto d (Estud			
Categoría	Base	% o Número	Total (S/.)
Suministros			
• Impresiones	0.30	100	30.00
Fotocopias	0.20	100	20.00
Empastado	35.00	1	35.00
Papel bond A-4 (500 hojas)	25.00	1	25.00
• Lapiceros	4.00	2	8.00
Servicios			
Uso de Turnitin	50.00	2	100.00
Sub total			218.00
Gastos de viaje			
Pasajes para recolectar información	70.00	2	140.00
Sub total			140.00
Total de presupuesto desembolsable			358.00
Presupuesto no (Unive		le	
Categoría	Base	% ó Número	Total (S/.)
Servicios			
Uso de Internet (Laboratorio de Aprendizaje Digital - LAD)	30.00	4	120.00
<ul> <li>Búsqueda de información en base de datos</li> </ul>	35.00	2	70.00
<ul> <li>Soporte informático (Módulo de Investigación del ERP University - MOIC)</li> </ul>	40.00	4	160.00
<ul> <li>Publicación de artículo en repositorio institucional</li> </ul>	50.00	1	50.00
Sub total			400.00
Recurso humano			
<ul> <li>Asesoría personalizada (5 horas por semana)</li> </ul>	63.00	4	252.00
Sub total			252.00
Total de presupuesto no desembolsable			652.00
Total (S/.)			1010.00

# Anexo 6: Fichas técnicas

Ficha 01: Diseño hidráulico de la Cámara de Captación.

Ficha N°	U1		Título			Nueva Espera	nza, distrito d	de Frías, pro	vincia de Ayaba	aca, región Piur	itaria de la población del ca – 2022		
(4)		7	esista:	Bach. A	Ancajima Pan	taleón, Daniel	Manuel	,	echa:		Tipo de fuente:		
UNIVERSIDAD CATÓLICA LOS ÁNGELES CHIMBOTE		A	Asesor:	Mgtr. León De Los Ríos, Gonzalo Miguel					есна:		Ubicación:		
		]	Jugar:		Nueva I	Esperanza		Pro	ovincia:	Ayabaca	Obleacion.		
		D D	istrito:			rías			egión:	Piura	Nivel de cota:		
			Dis	seño hidrá	ulico de la	a cámara de	captación	n de mana	intial de lad	era			
Datos	Valor	Unidad	Protecci	ión de aflorami	iento				Cámara hú	meda			
Caudal máximo:			Distancia entre cámara hL=l			Ancho de pant	alla "b" (m)		Altu	ltura de cámara húmeda "Ht" (m) Ht= A+B+H+D+E			
Caudal mínimo :			Perdida de	carga ho			* ** * * * * * * * * * * * * * * * * *						
Gasto Máximo diario :			Velocidad <0.6 m/s	Gravedad (m/s2)	Perdida de carga Hf (m)	Diámetro de tubería de entrada "D" (m)	Numero de orificios "N"	"A" altura mínima de 10 cm	"B" se toma mitad del diámetro de la canastilla de salida.	"H" Altura de agua	D: Desnivel mínimo entre el nivel de ingreso del agua y el nivel de agua de la CH (mínimo 3 cm.)	E: Boro libre (d 10 a 30 cms.).	
			Dimens	sionamien	to de la ca	anastilla (m	)			Tubería de re	bose y limpieza "D" (plg)		
Diámetro de la car diámetro de la t		de salida a			las ranuras (A de la tubería de conducción			de la canastil er a 3 Dc y me	la (L) debe ser nor a 6 Dc	Q = Gasto máximo de la fuente (Lt/s).	hf = Perdida de carga u m/m.	nitaria en	
				_	Sufer						2		

Ingeniero Civil CIP Nº 280784

JEAN JOSE
AQUINO LACHIRA
Ingeniero Civil
CIP Nº 27:4479

INGENIERO CIVIL

Ficha 02: Diseño hidráulico de la Línea de Conducción.

a de la 2022	n sanıtarı	ondició a, regió	Ayabaca	idencia cia de	ara su inc s, provin	otable, pa o de Fría	e agua po za, distrit	cimiento d a Esperanz	a de abaste serío Nuev	del sistem ción del ca	Diseño poblac	)	Título			Ficha 02	1
	e fuente:	Tipo de				Feci	Bach. Ancajima Pantaleón, Daniel Manuel					a:	Tesista				
	ación:	Tibio			ıa.	reci	el	nzalo Migu	os Ríos, Go	. León De I	Mgtr	r:	ULADECH Asesor:				
	acion.	Ayabaca Obleación.		ncia:	Provi		a	va Esperanz	Nue		r <b>:</b>	Lugar		oe inceres	AD CATÓLICA L	Danchen	
	de cota:	Nivel	ura	Piu	mento:	Departa			Frías			0:	Distrit		OS ANGELES	CHIMBOTE	UNIVERSID
					ad	graveda	ión por	conduce	a línea de	ulico de l	eño hidrá	Disc					
Clase o	Presión (m)	nétrica nm)	piezon (ms:	C,	Tipo de tubería	Perdida de carga unitaria	Perdida de carga unitaria	Velocidad (m/s)	Diámetro comercial (plg)	Diámetro calculado (plg)	Perdida de carga unitaria disponible	Diferencia de cotas	Q diseño (lts)	a del eno		Longitud (m)	Tramo
		Final	Inicial			tramo (m)	(m/m)		(1/6)	(1/45)	(m/m)		(113)	Final	Inicial		
***************************************																	
		3	Cloo														
	07	ada Gal	er Monc	Gro					1								

EDIXON JESUS SULLON VARLEQUE Ingeniero Civil CIP Nº 280784 JUAN JOSE AQUINO LACHIRA Ingeniero Civil CIP Nº 27 1479

Ficha 03: Diseño del Reservorio de Almacenamiento.

Fich	a 03	Título:	Diseño del sistema de abasteci sanitaria de la población del case		ranza, distrito de Frí	
		Tesista:	Bach. Ancajima Pantaleón, Daniel Manuel	Fecha:		Tipo de reservorio:
ULADE	CH.	Asesor:	Mgtr. León De Los Ríos, Gonzalo Miguel	геспа:		Ubicación:
UNIVERSIDAD CATÓLICA LOS ÁNGELES		Lugar:	Nueva Esperanza	Provincia:	Ayabaca	
CHIMB		Distrito:	Frías	Departamento:	Piura	Nivel de cota:
Datos	Población	futura	Dotación (lt/hab/dia)		promedio anual (Qm) lts	
	. (250/ 0 1)		D' '		<del></del>	
Volumen del reser	vorio (23% Qiiia)		Diffensionan	niento hidráulio		
		Ancho de la pared (b	Altura de agua (h)	Bordo	libre (B.L.)	Altura total (H)
	Λn	. *		1		Grover Mono

EDIXON JESUS SULLON YARLEQUE Ingeniero Civil CIP Nº 280784

JUAN JOSE AQUINO LACHIRA Ingeniero Civil CIP Nº 27 1479

Ficha 04: Diseño hidráulico de la Red de Distribución.

	lición sanitari egión Piura –											lo	Títul		1	Ficha 04	1
						Feel	iel	Daniel Manu	Pantaleón, I	: Ancajima	Bach	ta:	Tesist				
	Tipo de red:		Ayabaca Piura		ua.	reci	el	onzalo Migu	os Ríos, Go	. León De I	Mgtr	or:	Aseso			ULADECH	
					ncia:	Provi	Nueva Esperanza					ır:	Luga		NIVERSIDAD CATÓLICA LOS ÁNGELES		
					Departamento:			Frías				to:	Distri		CHIMBOTE		
						ción	listribu	a red de d	ulico de l	eño hidrá	Disc						
Clase d	Presión (m)	étrica	Cot piezom (msn	С	Tipo de	Perdida de carga	Perdida de carga	Velocidad	Diámetro comercial	Diámetro calculado	Perdida de carga unitaria	Diferencia	Q diseño		Cota terre	Longitud	Tramo
Tubería		Final	Inicial	In	tubería	unitaria tramo (m)	disponible (nig) (nig) (nig)		(m)	Tramo							
														,			
	77.	Place															
	ada Galvez	er Mon	Grov														

AQUINO LACHIRA Ingeniero Civil CIP Nº 27 1479

100

# Anexo 7: Recolección de datos

Cuestionario N° 1	Título:	Diseño del sistema de abastecimiento incidencia en la condición sanitaria d Nueva Esperanza, distrito de Frías, pro Piura – 2022	e la población de ovincia de Ayaba	caserío
(N)	Tesista:	Bach: Ancajima Pantaleón, Daniel Manuel	Fecha:	
ULADECIA	Asesor:	Mgtr. León De Los Ríos, Gonzalo Miguel		
UNIVERSIDAD CATÓLICA LOS ÁNGELES	Lugar:	Nueva Esperanza	Provincia:	Ayabaca
CHIMBOTE CHIMBOTE	Distrito:	Frías	Departamento:	Piura
		la incidencia en la condición sanitaria le Frías, provincia de Ayabaca, región		ueva
ì	Pr	eguntas	si	no
abastecimiento de a distrito de Frías, pro me	agua pota ovincia d ejorar la c	e realizar el diseño del sistema de ble del caserío Nueva Esperanza, e Ayabaca, región Piura, se podrá calidad del agua?	X	
abastecimiento de a distrito de Frías, pro	agua pota ovincia d	ble del caserío Nueva Esperanza, e Ayabaca, región Piura, se podrá antidad del agua?	X	
abastecimiento de a distrito de Frías, pro	agua pota ovincia d	le realizar el diseño del sistema de ble del caserío Nueva Esperanza, e Ayabaca, región Piura, se podrá obertura del agua?	X	
abastecimiento de a distrito de Frías, pro	agua pota ovincia d	le realizar el diseño del sistema de ble del caserío Nueva Esperanza, e Ayabaca, región Piura, se podrá lad del servicio del agua?	$\times$	

Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable, para su incidencia en la condición sanitaria de la población del caserío Nueva Esperanza, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, región Piura – 2022

Tesista	Bach: Ancajima Pantaleón, Daniel Manu	el	ULADECH			
Asesor	Mgtr. León De Los Ríos, Gonzalo Migu	el	UNIVERSIDAD CATÓLICA LOS ÁNGELE CHIMBOTE			
	Padrón de Beneficiarios en el caserío de l	nza				
N°	Apellidos y Nombres	Nº de integrantes	Firma			
1	GOZMAN CAMPOS SULID CESAR	6	42010 420			
2	ROBLES CAMPO YOMIRA	5	76532355			
3	RISCO HERRERA NIBERTO	5	76817253			
4	SANCHEZ HEERCRA CEST	6	453328 94			
5	MUALAJARI ACOSTA NOEMI	6				
6	SANTOS MELON SOSE JULIO	6	19550585			
7	YERRASANTA SACARIAS DONTNE	6	32 11 3380			
9	FARA YAURI ROSMERI	6	8067 9251			
9	CAMPOS LOPEZ CESAR AUGUSTO	5	3245 6448			
10	AUGETA HACHED ZENON	6	44703400			
11	FRUCTUOSO HUBERTA FELIPE	6				
12	PASCUAL NATIOEDAD EVANGELINE	6	32043098			
13	CAMPOS HULATILLO MCRMINA	5	43583380			
14	CAMPS VELTE NILSO	5	770722 19			
15	ADAD GONZA ANTONIO	6	0312 06 0 9			
16	AVILA MORALES EUCARTSTO	6	03113771			
17	FLORES GARCIA ROHAN	6	03/2 07 94			
18	MORALES CAMPOUERDE PROSPERO	6	4039 6636			
19	MANO AUILA BENITO	6	031165 68			
20	3000 CIUERA SOLANO	6	03115165			

Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable, para su incidencia en la condición sanitaria de la población del caserío Nueva Esperanza, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, región Piura – 2022

Tesista	Bach: Ancajima Pantaleón, Daniel Manu	iel	ULADECH.
Asesor	Mgtr. León De Los Ríos, Gonzalo Migu	el	UNIVERSIDAD CATÓLICA LOS ANGELE CHIMBOTE
	Padrón de Beneficiarios en el caserío de l	Nueva Espera	nza
N°	Apellidos y Nombres	Firma	
21	SIMENEZ RAMIREZ ERNESTO	6	03662397
22	MITA HOUNGA TAGO	6	03113877
23	OBANDO POLACHE LUIS	6	03113392
24	PAUCAR CHURUTCONDOR LIVEA	6	4375 6724

### Anexo 4: Consentimiento informado.



#### PROTOCOLO DE CONSENTIMIENTO INFORMADO PARA ENTREVISTAS

(Ingeniería y Tecnología)

## Estimado/a participante

Le pedimos su apoyo en la realización de una investigación en Ingeniería y Tecnología, conducida por Daniel Manuel Ancajima Pantaleón, que es parte de la Universidad Católica Los Ángeles de Chimbote. La investigación denominada: "Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable, para su incidencia en la condición sanitaria de la población del caserío Nueva Esperanza, distrito de Frías, provincia de Ayabaca, región Piura – 2022"

- La entrevista durará aproximadamente 10 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: <a href="mailto:danielancajima09@gmail.com">danielancajima09@gmail.com</a> o al número 935828515 Así como con el Comité de Ética de la Investigación de la universidad, al correo electrónico

Complete la siguiente información en caso desee participar:

Nombre completo:	
Firma del participante:	
Firma del investigador:	
Fecha:	

COMITÉ INSTITUCIONAL DE ETICA DE INVESTIGACION – ULADEC CATOLICA



## PROTOCOLO DE ASENTIMIENTO INFORMADO

(Ingeniería y Tecnología)

Mi nombre es **Daniel Manuel Ancajima Pantaleón** 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.

Fecha:		
recna:		

COMITÉ INSTITUCIONAL DE ETICA DE INVESTIGACION – ULADEC CATOLICA

## DECLARACION JURADA

Yo, ANCAJIMA PANTALEÓN, DANIEL MANUEL, identificado con DNI:72561356, en condición de bachiller de la Facultad de Ingeniería, escuela de Ingeniería Civil de la universidad católica los ángeles de Chimbote, con celular N°:935828515 y correo electrónico danielancajima09@gmail.com declaro bajo juramento que: Soy autor de la tesis:

Diseño del sistema de abastecimiento de agua potable, para su incidencia en la condición sanitaria de la población del caserío de Nueva Esperanza, distrito de frías, provincia de Ayabaca, región Piura – 2022. La misma que presento para optar mi título profesional de ingeniero civil.

Declaro que la tesis presentada, no ha sido publicada ni mucho menos presentada anteriormente para la obtención de ningún grado académico previo o título profesional, como también puedo decir que la tesis elaborada no ha sido plagiada, se ha respetado la normativa de la universidad y la ética profesional como investigador.

En FE y por lo expuesto, mediante la presente asumo frente a la UNIVERSIDAD cualquier responsabilidad que pudiera derivarse por la autoría, originalidad y veracidad del contenido de la tesis

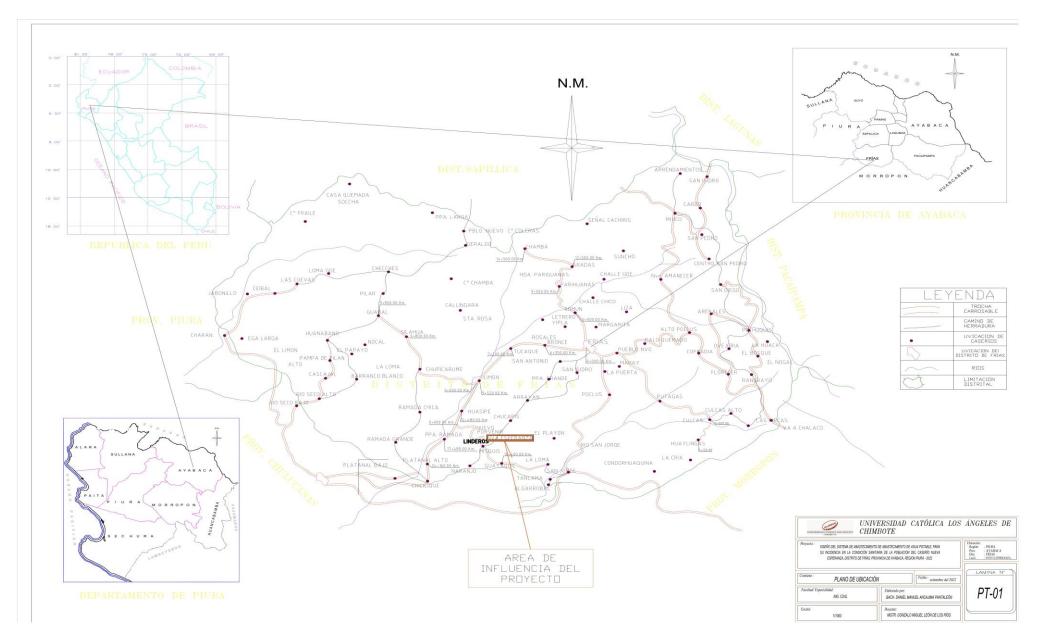
Chimbote 18 de septiembre del 20222

ANCAJIMA PANTALEÓN, DANIEL MANUEL

DNI:77281333

# Anexo 5: Planos de diseño del proyecto.

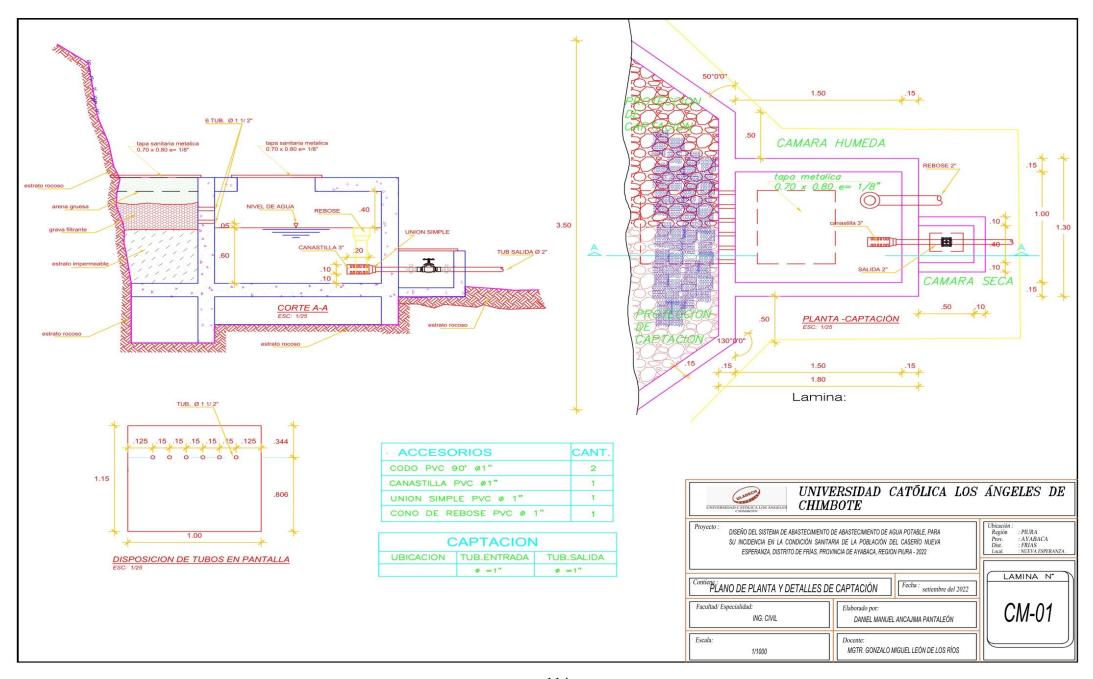
Pano de ubicación



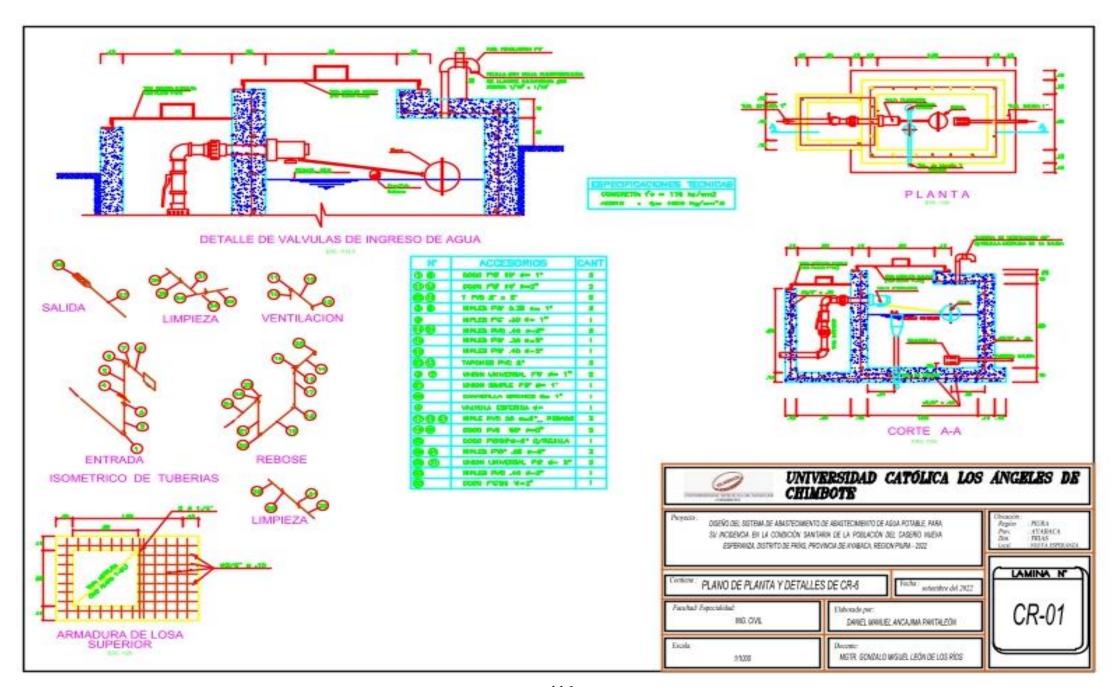
Plano topográfico



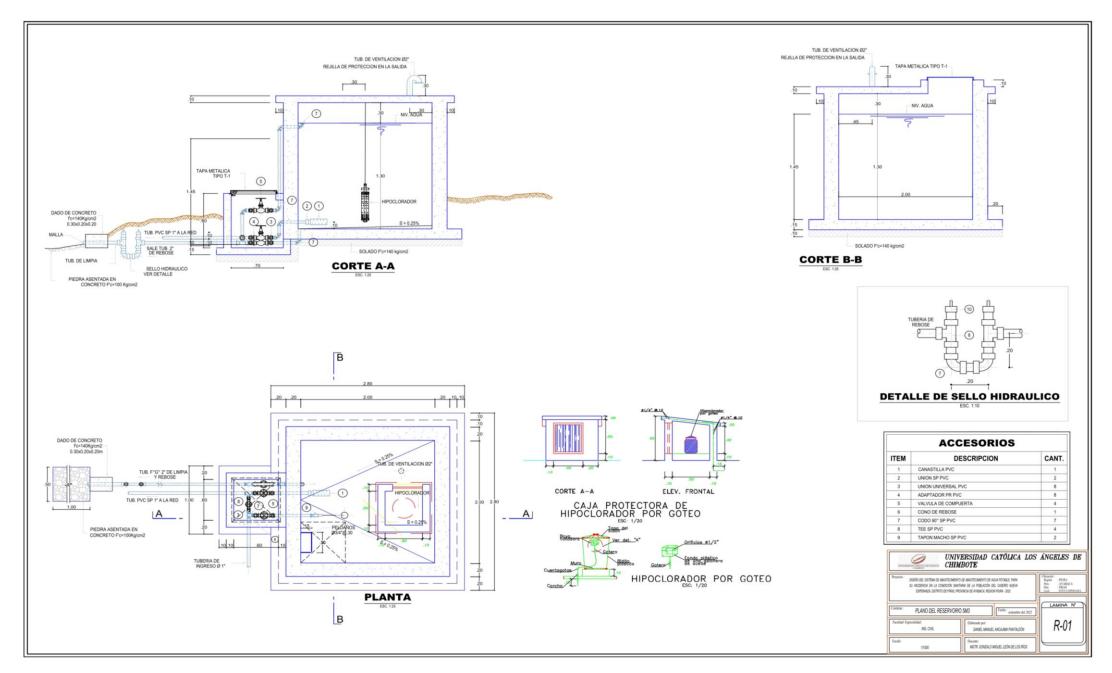
Plano de cámara de captación



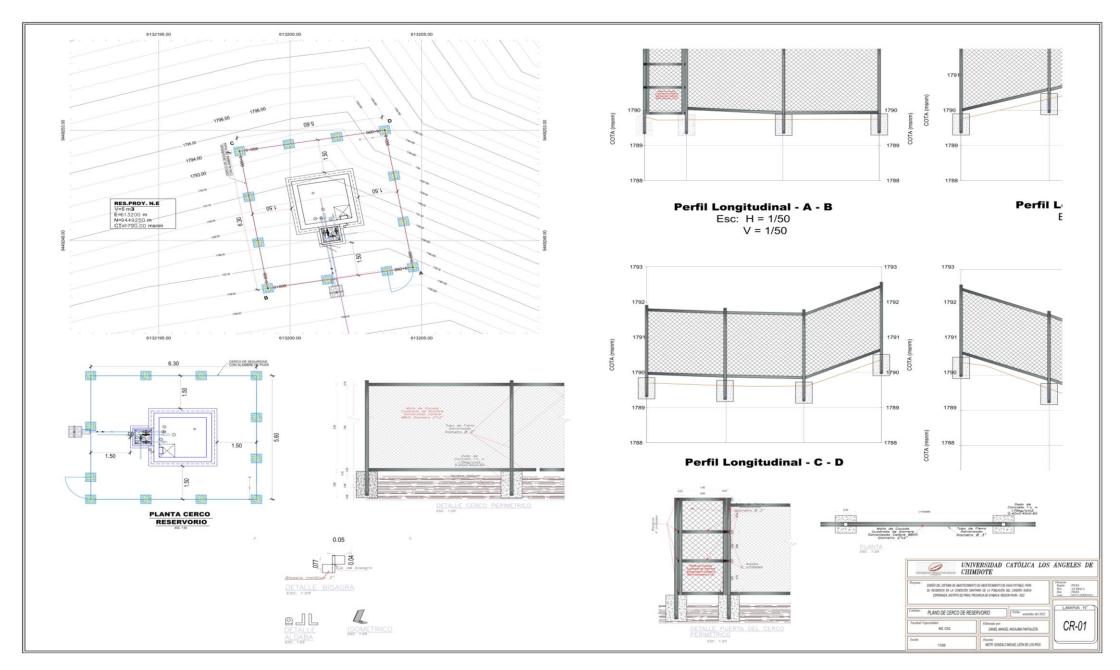
Plano de cámara rompe presión



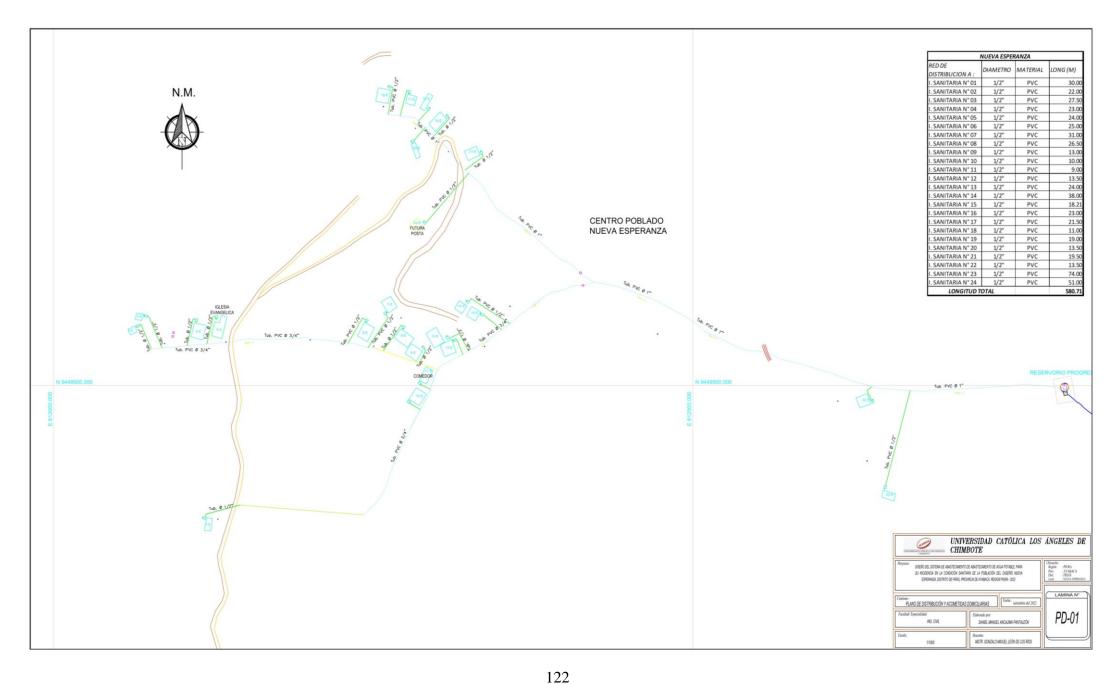
# Plano del reservorio



Plano de cerco perimétrico del reservorio



Plano de conexiones domiciliarias



Plano de modelamiento hidráulico



Plano de válvula de purga y aire

