



FACULTAD DE CIENCIA Y TECNOLOGÍA

ESCUELA DE INGENIERIA CIVIL Y GERENCIA DE CONSTRUCCIONES

Modelación hidráulica de la red de distribución de agua potable del cantón Nabón, sector Nabón Centro y zonas periféricas

Trabajo de graduación previo a la obtención del título de:

INGENIERO CIVIL CON ENFASIS EN GERENCIA EN CONSTRUCCIONES

Autor:

JOHNNY ESTEBAN ROMERO SÁNCHEZ

DIRECTOR:

CARLOS JAVIER FERNANDEZ DE CORDOVA WEBSTER

CUENCA-ECUADOR

2021

DEDICATORIA

Dedico este trabajo de tesis a Dios porque me ha cuidado todo este tiempo, me ha guiado y me ha dado la fuerza necesaria para seguir adelante.

A mis Padres, Johnny Romero C. y Tania Sánchez A. por haberme apoyado siempre, en los buenos y malos momentos, por los consejos, por haberme inculcado valores, por enseñarme que con esfuerzo puedo cumplir todos los objetivos que me proponga.

A mis hermanas Samantha, Claudia, y a mi sobrina Ilayda por contar siempre con su apoyo y amor.

AGRADECIMIENTOS

Agradezco al Ingeniero Javier Fernández de Córdoba Webster, director del presente trabajo de tesis, por ser un gran guía en el desarrollo de mi trabajo de tesis, al brindarme su ayuda y ser un docente muy responsable y respetuoso con sus estudiantes.

Al GADM de Nabón, le agradezco por haber facilitado el desarrollo del levantamiento catastral, y por su apoyo durante el desarrollo del presente trabajo.

Agradezco especialmente a la ingeniera Verónica Chumi Buenaño, ya que su guía con el programa WaterGEMS fue esencial para el desarrollo del presente trabajo.

INDICE DE CONTENIDOS

DEDICATORIA.....	ii
AGRADECIMIENTOS	iii
INDICE DE CONTENIDOS.....	iv
INDICE DE FIGURAS.....	vii
INDICE DE TABLAS.....	ix
INDICE DE ANEXOS.....	x
RESUMEN	xi
ABSTRACT	xii
INTRODUCCIÓN	1
Antecedentes.....	2
Justificación	2
Alcance	3
Objetivos	3
Objetivo general	3
Objetivos específicos	3
CAPITULO I.....	4
RECOPIACION Y PROCESAMIENTO DE INFORMACION.....	4
1.1. Recopilación de información demográfica, topográfica y catastral	4
1.1.1. Datos Preliminares.....	4
1.1.2. Localización y límites políticos.....	4
1.1.3. Información topográfica.....	6
1.1.4. Zona de estudio	7
1.2. Conceptos generales.....	8
1.2.1. Agua potable.....	8
1.2.2. Sistema de Abastecimiento de agua potable	8
1.2.3. Catastro de Agua Potable.....	9
1.2.4. Modelación hidráulica de sistemas de agua potable.....	9
1.3. Componentes de una red de distribución	9
1.3.1. Tubería	9

1.3.2.	Válvulas:	11
1.3.3.	Piezas especiales.....	13
1.4.	Información catastral.....	14
1.4.1.	Habitantes por vivienda	14
1.4.2.	Tasa de crecimiento poblacional	14
1.4.3.	Número total de viviendas	14
1.5.	Datos hidráulicos	15
1.5.1.	Fuente de abastecimiento.....	15
1.5.2.	Población actual.....	16
1.5.3.	Dotación	16
1.5.4.	Caudal medio anual diario (Qmed).....	17
1.5.5.	Caudal máximo diario (QMD)	18
1.5.6.	Caudal de diseño.....	18
1.6.	Parámetros de diseño.....	19
1.6.1.	Ecuación general de la conservación de la energía	19
1.6.2.	Coeficiente de fricción de Swamee-Jain.....	20
1.6.3.	Coeficiente de fricción de Colebrook-White	20
1.6.4.	Fórmula de Darcy-Weisbach	21
1.6.5.	Diámetros	21
1.6.6.	Presiones máximas y mínimas.....	21
1.6.7.	Velocidades máximas y mínimas	22
1.6.8.	Pérdidas unitarias	22
1.7.	Levantamiento de información	22
1.7.1.	Levantamiento catastral de la red de distribución de agua potable de Nabón centro y zonas aledañas.	22
1.7.2.	Encuestas socioeconómicas a la población de Nabón y tabulación de resultados ..	23
CAPITULO II.....		27
ELABORACIÓN DE MODELOS HIDRÁULICOS		27
2.1.	Elaboración y trazado de la red de distribución de agua potable.....	27
2.1.1.	Longitud y alcance	27
2.2.2.	Material de la tubería.....	27
2.2.3.	Diámetros	28

2.2.4. Accesorios y válvulas.....	28
2.2. Elaboración de modelo hidráulico (ArcGIS)	30
2.3. Elaboración de modelo hidráulico (WaterGEMS).....	35
2.4. Verificación de conectividad y funcionamiento del modelo hidráulico (WaterGEMS)	42
CAPITULO III.....	48
MODELACIÓN HIDRÁULICA	48
3.1. Simulación del modelo hidráulico de la red de distribución de agua potable del Centro Cantonal de Nabón (Actual)	48
3.2. Calibración del modelo hidráulico.....	49
3.3. Resultados.....	51
3.4. Análisis para la mejora del sistema de distribución	53
CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES.....	56
Conclusiones.....	56
Recomendaciones	58
ANEXOS	59
BIBLIOGRAFÍA	68

INDICE DE FIGURAS

Figura 1.1: Población ocupada por rama de actividad	4
Figura 1.2: Límites políticos de la provincia del Azuay	5
Figura 1.3: Límites parroquiales del cantón de Nabón	6
Figura 1.4: Topografía del cantón Nabón	7
Figura 1.5: Unión espiga-campana de una tubería PVC	10
Figura 1.6: Uniones para tuberías de acero	10
Figura 1.7: Válvulas de aislamiento o cierre	11
Figura 1.8: Válvulas de admisión y expulsión de aire	12
Figura 1.9: Válvulas de globo	12
Figura 1.10: Válvulas de retención (check).....	13
Figura 1.11: Representación visual de las piezas especiales	13
Figura 1.12: Usuarios del servicio de agua potable	15
Figura 1.13: Balance de energía para dos puntos de un fluido	19
Figura 1.14: GPSmap 78-Comprobacion del número de satélites disponibles	23
Figura 1.15: Encuesta socioeconómica pág. 1.....	25
Figura 1.16: Encuesta socioeconómica pág. 2.....	26
Figura 2.1: Red de distribución de agua potable de Nabón Centro y zonas aledañas (ArcGIS).....	30
Figura 2.2: Acceso a la tabla de atributos de un Shapefile	31
Figura 2.3: Adición de columna de datos.....	32
Figura 2.4: Características del campo AdMapkey.....	32
Figura 2.5: Field Calculator.....	33
Figura 2.6: Tabla de atributos de la matriz principal	34
Figura 2.7: Tabla de atributos de válvulas de compuerta.....	34
Figura 2.8: Icono de ModelBuilder.....	35
Figura 2.9: Selección de la fuente de información	36
Figura 2.10: Selección de tipo de mapa en ModelBuilder	36
Figura 2.11: ModelBuilder WaterGEMS	37
Figura 2.12: Icono de TRex.....	37
Figura 2.13: TRex-Wizard Selección de archivo y características.....	38

Figura 2.14: TRex Wizard-Elevaciones Cargadas.....	39
Figura 2.15: Distribución del QMH a las viviendas georeferenciadas (ArcGIS).....	40
Figura 2.16: Icono de LoadBuilder.....	40
Figura 2.17: Selección del método de carga de demanda de agua potable.....	41
Figura 2.18: Selección de características de la demanda.....	41
Figura 2.19: Tabla detallada de los resultados.....	42
Figura 2.20: Icono "Validate".....	43
Figura 2.21: Notificación del error al Validar los datos.....	43
Figura 2.22: Función "Reconnect" en WaterGEMS.....	44
Figura 2.23: Función "reverse" en WaterGEMS.....	44
Figura 2.24: Notificación de validación correcta de datos.....	45
Figura 2.25: Icono "Navigator".....	45
Figura 2.26: Network Navigator.....	46
Figura 2.27: Red de tubería que recibe agua potable desde la PTAP.....	47
Figura 3.1: Resumen de los cálculos.....	48
Figura 3.2: Zona con problemas de presión (La Playa).....	53
Figura 3.3: Mejoras aplicadas en la zona con problemas de presión (La Playa).....	55

INDICE DE TABLAS

Tabla 1.1: Sectores de la zona de Estudio	7
Tabla 1.2: Dotaciones Recomendadas	17
Tabla 2.1: Diámetros de la red de distribución.....	28
Tabla 2.2: Accesorios y válvulas	29
Tabla 3.1: Leyenda de Presiones hidrostáticas en los nodos.....	49
Tabla 3.2: Presiones hidráulicas de viviendas	50
Tabla 3.3: Resultado de la calibración de presiones	50
Tabla 3.4: Configuración de presiones	51
Tabla 3.5: Válvulas de Compuerta Cerradas.....	51
Tabla 3.6: Análisis de presiones en nodos	52
Tabla 3.7: Nodos que no cumplen con las presiones mínimas.....	52
Tabla 3.8: Nuevas válvulas reductoras de presión.....	54

INDICE DE ANEXOS

Anexo 1. Plano final de la red de distribución de agua potable del sistema de la cabecera cantonal de Nabón y zonas aledañas.....	59
Anexo 2. Plano final entregado al GADM de Nabón (Ortofoto)	60
Anexo 3. Mapa de la modelación de la red de distribución de agua potable de la cabecera cantonal de Nabón y zonas aledañas.....	61
Anexo 4. Tabla de Presiones hidráulicas del sistema de distribución actual	62
Anexo 5. Tabla de Presiones hidráulicas del sistema de distribución de agua potable con las soluciones propuestas.....	65
Anexo 6 (digital). Modelo hidráulico del sistema de distribución de agua potable actual ..	67
Anexo 7 (digital). Modelo hidráulico del sistema de distribución de agua potable con las soluciones propuestas.....	67
Anexo 8 (digital). Encuestas realizadas en el cantón de Nabón.....	67

MODELACIÓN HIDRÁULICA DE LA RED DE DISTRIBUCIÓN DE AGUA POTABLE DEL CANTÓN NABÓN, SECTOR NABÓN CENTRO Y ZONAS PERIFÉRICAS

RESUMEN

La red de distribución de agua potable del cantón Nabón, provincia del Azuay, abastece a los sectores de Nabón Centro y 11 sectores aledaños. Este trabajo de titulación se enfoca en elaborar un modelo hidráulico del sistema de distribución de agua potable del sector de Nabón centro y zonas periféricas, en base al cual se determinó el estado actual de su funcionamiento para proponer posibles soluciones para mejorar el servicio de agua potable. Para la elaboración del modelo hidráulico se realizó la calibración mediante la medición de presiones hidráulicas en válvulas reductoras y viviendas de los usuarios del servicio de agua potable.

Palabras Clave: Agua potable, modelación hidráulica, sistema de distribución, red de tuberías.



Carlos Javier Fernández de Córdova Webster

Director de Tesis



Firmado digitalmente por:
JOSE FERNANDO
VAZQUEZ CALERO

José Fernando Vásquez Calero

Director de Escuela



Johnny Esteban Romero Sánchez

Autor

**HYDRAULIC MODELING OF THE DRINKING WATER DISTRIBUTION
NETWORK OF NABÓN CANTON, CENTRAL NABÓN SECTOR AND
PERIPHERAL AREAS**

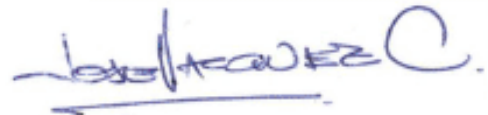
ABSTRACT

Drinking water distribution network in Nabón, province of Azuay, supplies the Nabón Central sectors and 11 neighboring sectors. This research aimed at developing a hydraulic model of drinking water distribution system at Nabón downtown and its peripheral areas. Based on the current state of its operation, it was determined possible solutions to improve the drinking water service. To elaborate the hydraulic model, a calibration process was carried out by measuring hydraulic pressures in reducing valves and homes of users of the drinking water service.

Key Words: Drinking water, hydraulic modeling, distribution system, pipe network.



Carlos Javier Fernández de Córdova Webster
Thesis Director



José Fernando Vásquez Calero
School Director



Johnny Esteban Romero Sánchez
Author



Translated by



Johnny Esteban Romero

MODELACIÓN HIDRÁULICA DE LA RED DE DISTRIBUCIÓN DE AGUA POTABLE DEL CANTÓN NABÓN, SECTOR NABÓN CENTRO Y ZONAS PERIFÉRICAS

INTRODUCCIÓN

En el cumplimiento de los derechos humanos, el acceso de agua potable forma parte indispensable para el buen vivir de los seres humanos, para otorgar este servicio se recurre a sistemas de abastecimiento y distribución de agua potable, este último se basa en asegurar que la dotación mínima por habitante llegue a las viviendas que tienen este servicio, pero ciertas poblaciones en Ecuador se encuentran con problemas de distribución de agua potable, ya sea por falta de abastecimiento, captación insuficiente de agua, o redes de distribución deficientes.

Para determinar los problemas de distribución mencionados, hoy en día se recurre a utilizar herramientas tecnológicas para realizar modelaciones matemáticas con el fin de simular el estado actual del funcionamiento de los sistemas de distribución de agua potable.

En el presente trabajo de titulación se pretende determinar mediante la modelación de la red actual de distribución de agua potable del Cantón de Nabón, los puntos o tramos de la red de distribución donde no exista la presión necesaria para el distribución de agua potable a los pobladores de los sectores de Nabón Centro y zonas aledañas, las posibles causas para que existan estos déficits en la conducción, tomando en consideración el tipo de material de la tubería. También se propondrán posibles soluciones para que el G.A.D. municipal de Nabón pueda mejorar el servicio de agua potable a los usuarios para brindar una mejor calidad de vida a la población de los sectores mencionados.

Antecedentes

Según la Organización Mundial de la Salud (2004): “El acceso al agua potable es fundamental para la salud, uno de los derechos humanos básicos y un componente de las políticas eficaces de protección de la salud” (p.1).

La medición de “Los Objetivos de Desarrollo Sostenible” (ODS) en Ecuador, dentro del campo de agua segura según territorios, se basan en el indicador denominado “agua segura” el cual analiza la calidad, suficiencia y cercanía de la fuente de agua para beber, los resultados de estos indicadores son que dentro del área urbana el 79.1% tiene agua segura, mientras que el sector rural cuenta con el 51.4%, en otras palabras, esto indica que cerca de la mitad del área rural dentro del Ecuador no cuenta con agua segura. Existe otro indicador clave, el cual es, la Calidad de agua, donde arroja un porcentaje de 68,2% a comparación del 84.6% en el sector urbano (Molina Vera, Pozo, & Serrano, 2018). En otras palabras, existe una gran diferencia en cuanto al alcance y calidad de agua potable en la comparativa del sector urbano-rural, siendo el sector rural el más vulnerable al no tener la cobertura y calidad de agua necesaria para el buen vivir.

La entidad encargada del abastecimiento de agua potable al cantón de Nabón es el Gobierno Autónomo Descentralizado municipal de Nabón el cual cuenta con tres subsistemas de distribución de agua potable, el servicio de agua potable tiene un alcance de 11 sectores con un total de 915 usuarios (GAD Municipal de Nabón, 2020).

Justificación

La información catastral de la red de distribución de agua potable se encuentra desactualizado desde el año 2004, siendo este un problema para conocer el estado actual de la red de agua potable. Dentro de los planos de la red otorgados por el GAD de Nabón, se tiene un estimado de 13km de tubería, pero dicha red se ha ampliado durante los años y se estima que cuenta con un aproximado de 20km actualmente, por esta razón no se ha podido realizar la modelación hidráulica del sistema para conocer el funcionamiento del

mismo y solventar los problemas que tienen de distribución de agua potable a la población.

Alcance

Mediante la actualización de la información catastral, se busca elaborar un modelo hidráulico de la red de distribución de agua potable del cantón de Nabón, este modelo abarcará los siguientes sectores del cantón: Nabón Centro, Cruzloma, Rosas, Siguir, La Playa, Shamanga, Tamboloma, Totoracocha, Guanglula, Sabinta y Charcay.

Objetivos

Objetivo general

Realizar la modelación hidráulica del sistema de distribución de agua potable del cantón de Nabón, en el sector Nabón Centro y zonas aledañas.

Objetivos específicos

- Levantar y actualizar la información catastral del sistema de distribución de agua potable.
- Realizar la modelación hidráulica del sistema de distribución de agua potable actualizado mediante el uso de herramientas tecnológicas
- Determinar el número de viviendas y habitantes que no reciben la dotación necesaria de agua potable dentro de la zona de estudio.
- Proponer algunas soluciones para que el GAD municipal de Nabón pueda mejorar la distribución del servicio de agua potable.

CAPITULO I

RECOPIACION Y PROCESAMIENTO DE INFORMACION

1.1. Recopilación de información demográfica, topográfica y catastral

1.1.1. Datos Preliminares

Según los datos obtenidos del censo de población y vivienda del año 2010, el cantón de Nabón cuenta con 15892 habitantes de los cuales 8550 (53.8%) son mujeres y 7342 (46.2%) son hombres. La zona urbana cubre el 7.7% y el 92.3% representa la zona rural; en el apartado de los indicadores económicos, como se indica en la figura 1.1, se determinó que el 60.7% de la población de Nabón se dedica a la agricultura, ganadería, silvicultura y pesca, es decir que el recurso principal para el desarrollo de estas actividades es el uso de agua (Sistema Nacional de Información , 2014).

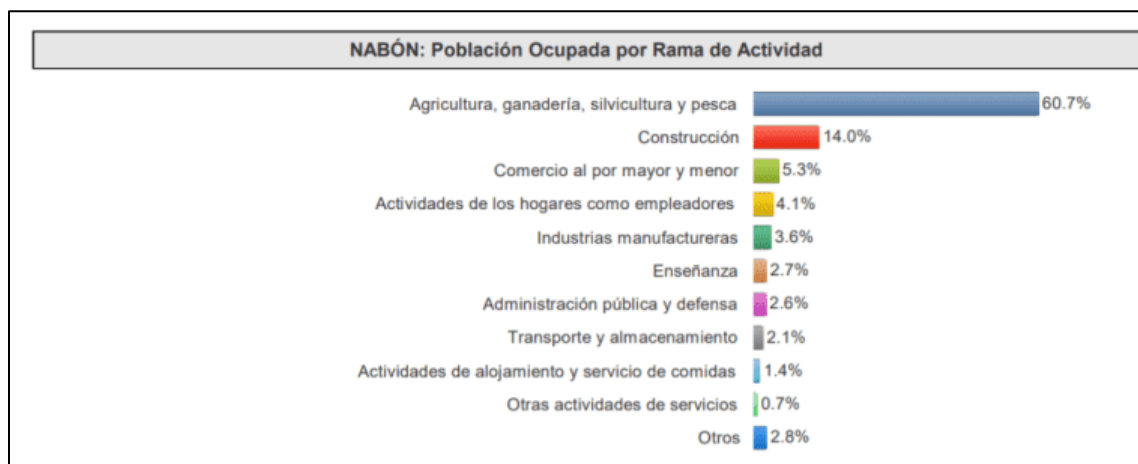


Figura 1.1: Población ocupada por rama de actividad

Fuente: INEC- Censo de población y vivienda 2010

1.1.2. Localización y límites políticos

El cantón de Nabón está ubicado en las coordenadas: 715149.8E y 9631043.7N, dentro del sistema geográfico UTM WGS-84, se encuentra políticamente limitado dentro de la provincia del Azuay, como se observa en la figura 1.2:

- Al norte por el cantón Girón
- Al noreste por el cantón Sigsig
- Al noroeste por el cantón Santa Isabel
- Al sur por el cantón Oña.



Figura 1.2: Límites políticos de la provincia del Azuay

Fuente: Autor

Se encuentra sectorizado por 4 parroquias, como se puede observar en la figura 1.3:

- Nabón Centro
- Cochapata
- Las Nieves (Chaya)
- Progreso

La zona de estudio abarcará el sector Nabón Centro y zonas aledañas.



Figura 1.3: Límites parroquiales del cantón de Nabón

Fuente: Autor

1.1.3. Información topográfica

Dentro de la topografía del cantón Nabón, como se observa en la figura 1.4, las cotas máximas y mínimas del cantón de Nabón son 3330 m.s.n.m y 1253 m.s.n.m respectivamente, cuenta con un área de 668.20km²

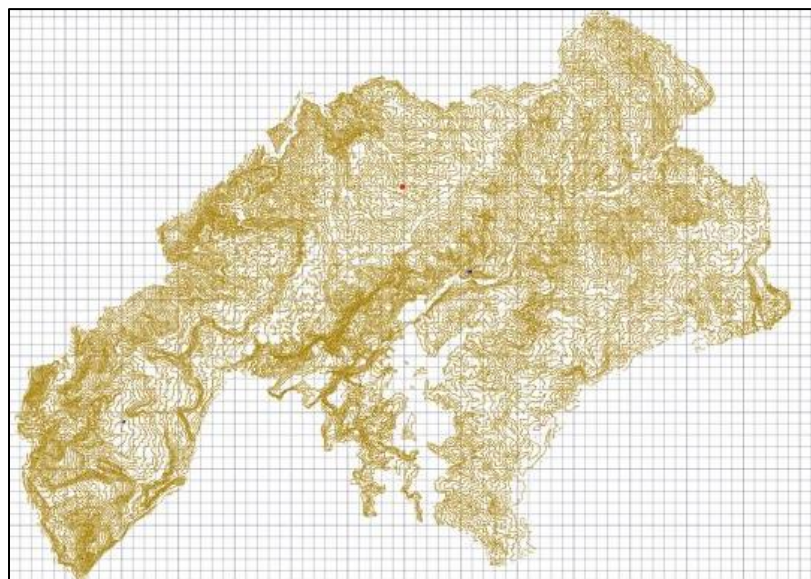


Figura 1.4: Topografía del cantón Nabón

Fuente: Departamento de agua potable y saneamiento del GAD municipal de Nabón.

1.1.4. Zona de estudio

La zona de estudio contempla 11 sectores dentro del cantón de Nabón, los cuales cuentan con un total de 915 usuarios del servicio de agua potable, donde Nabón centro es la cabecera cantonal y los sectores aledaños conforman la zona rural, estos se distribuyen según la tabla 1.1:

Tabla 1.1: Sectores de la zona de Estudio

ZONA DE ESTUDIO	No. De usuarios del servicio de agua potable
Nabón Centro	226
Cruzloma	120
Rosas	151
Siguir	13
La Playa	89
Bellavista(Shamanga)	60
Tamboloma	90
Totoracocha	12
Guanglula	38
Sabinta	105
Charcay	11

Fuente: Autor

1.2. Conceptos generales

1.2.1. Agua potable

Es el agua apta para el consumo, sin ninguna limitación, esto quiere decir que cumple con todas normas de calidad establecidas por las entidades reguladoras locales o internacionales (Cordero Ordoñez & Ullauri Hernández , 2011).

1.2.2. Sistema de Abastecimiento de agua potable

Según Cárdenas y Patiño (2010), afirman que:

“Un sistema de abastecimiento de agua potable consiste en un conjunto de obras necesarias para captar, conducir, tratar, almacenar y distribuir el agua desde fuentes naturales ya sean subterráneas o superficiales hasta las viviendas de los habitantes que serán favorecidos con dicho sistema” (p. 1).

Según la Norma de diseño para sistemas de abastecimiento de agua potable, disposición de excretas y residuos líquidos en el área rural; presentan parámetros adicionales para el diseño de sistemas de abastecimiento de agua potable, tales como:

- **Fuente de abastecimiento:** Se debe asegurar un caudal mínimo de dos veces el caudal máximo diario futuro calculado
- **Almacenamiento:** La capacidad de almacenamiento será el 50% del volumen medio diario futuro, y el volumen de almacenamiento no debe ser menor a 10m³ (Secretaría del Agua, 2014).

1.2.3. Catastro de Agua Potable

Según Muñoz y Rueda (2017), definen que:

“Un catastro de redes es un sistema de registro y archivo que contiene información relacionada con todos los detalles de ubicación y especificaciones técnicas de los elementos de una red y se utiliza como un instrumento para el análisis, evaluación, formulación y desarrollo de programas para la toma de decisiones” (p. 3).

1.2.4. Modelación hidráulica de sistemas de agua potable

“La modelación implica simular un fenómeno real, conceptualizándolo y simplificándolo en mayor o menor medida, para luego, por último, describirlo y cuantificarlo” (Giono , Pinzón , & Barraza, 2019). En otras palabras, la modelación hidráulica busca simular el estado real de funcionamiento de los sistemas de agua potable.

1.3. Componentes de una red de distribución

1.3.1. Tubería

Se define a una tubería como la unión de dos o más tubos acoplados de tal manera que permita la conducción de cualquier fluido, éstas pueden ser construidas en diferentes diámetros y materiales, tal como:

- **Tubería de PVC:**

Este tipo de tubería se fabrica con policloruro de vinilo, los diámetros nominales parten de los 50mm hasta los 630mm, estos tubos tendrán una longitud nominal de 6 metros, según el fabricante tanto los diámetros como longitudes pueden variar (ver figura 1.5).

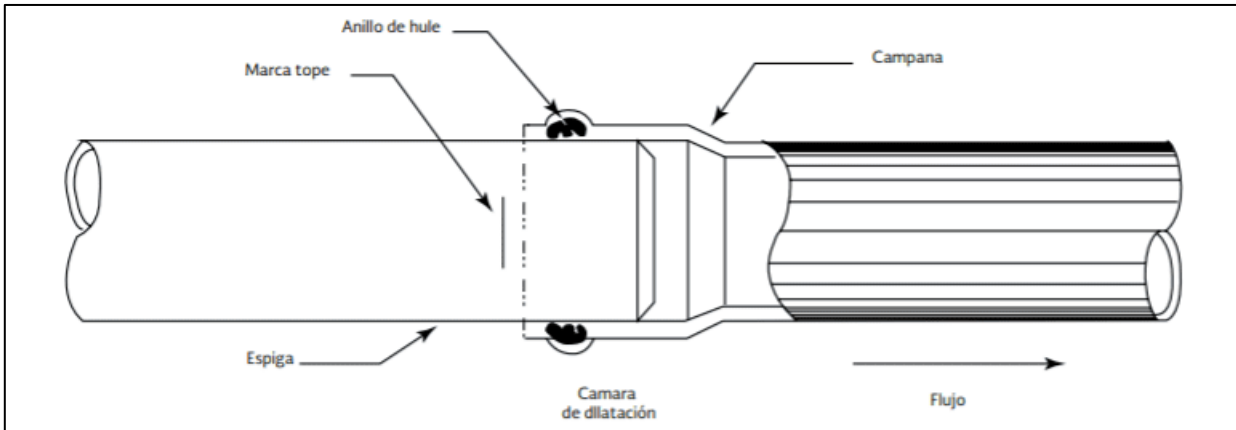


Figura 1.5: Unión espiga-campana de una tubería PVC

Fuente: Manual de agua potable, alcantarillado y saneamiento, CONAGUA.

- Tubería de hierro galvanizado:** Este tipo de tubería es fabricada con acero recubiertas con zinc exterior e internamente, se usan principalmente cuando en la conducción de agua se tienen grandes presiones, y a diferencia de otras tuberías este tiene una gran resistencia a los agentes atmosféricos, lo cual permite usarlo a la intemperie (ver figura 1.6).

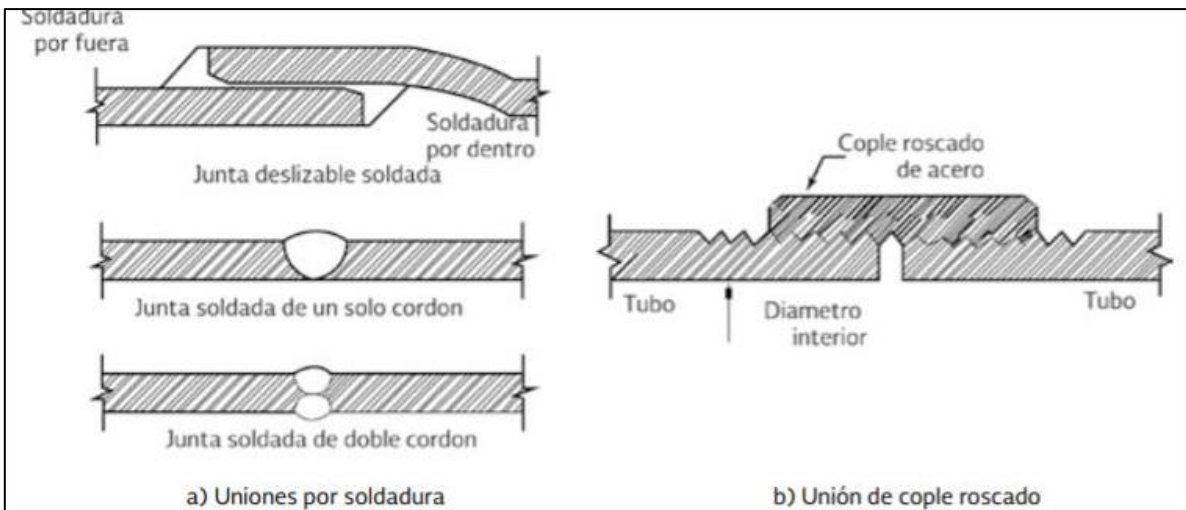


Figura 1.6: Uniones para tuberías de acero

Fuente: Manual de agua potable, alcantarillado y saneamiento, CONAGUA.

(Comisión Nacional de Agua, 2019).

1.3.2. Válvulas:

Las válvulas son dispositivos o accesorios que sirven para controlar el flujo de agua en conductos a presión (ver figuras 1.7-1.10).

Las válvulas se dividen en dos clases según su función: 1) Aislamiento o seccionamiento y 2) Control. Según su tipo las válvulas de aislamiento pueden ser: de compuerta, de mariposa o de asiento (cilíndrico, cónico o esférico). [...] A su vez las válvulas de control pueden ser: de altitud, de admisión y expulsión de aire, controladoras de presión, de globo, de retención (check) o de vaciado (Comisión Nacional de Agua, 2019, p. 24).

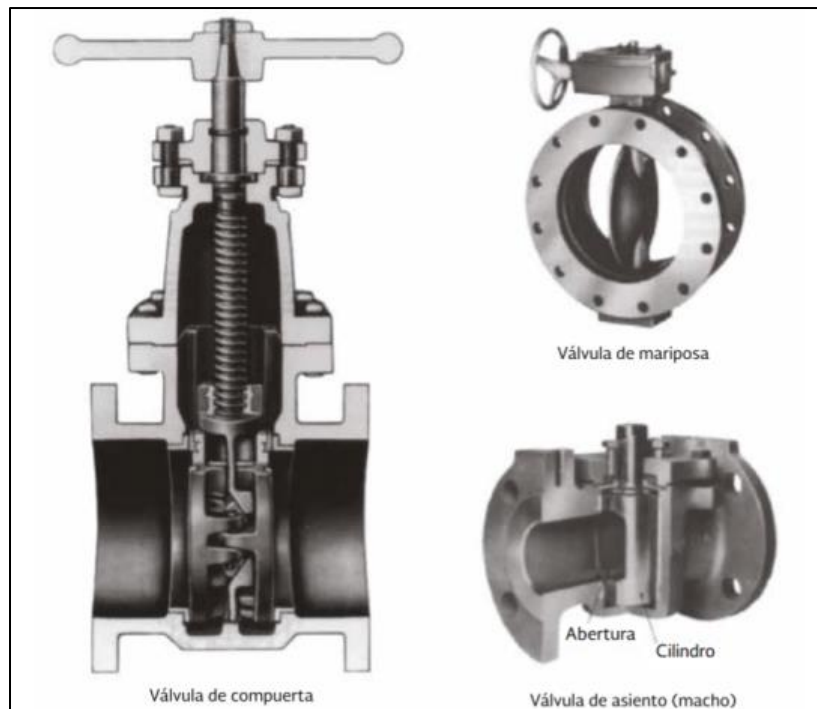


Figura 1.7: Válvulas de aislamiento o cierre

Fuente: Manual de agua potable, alcantarillado y saneamiento, CONAGUA

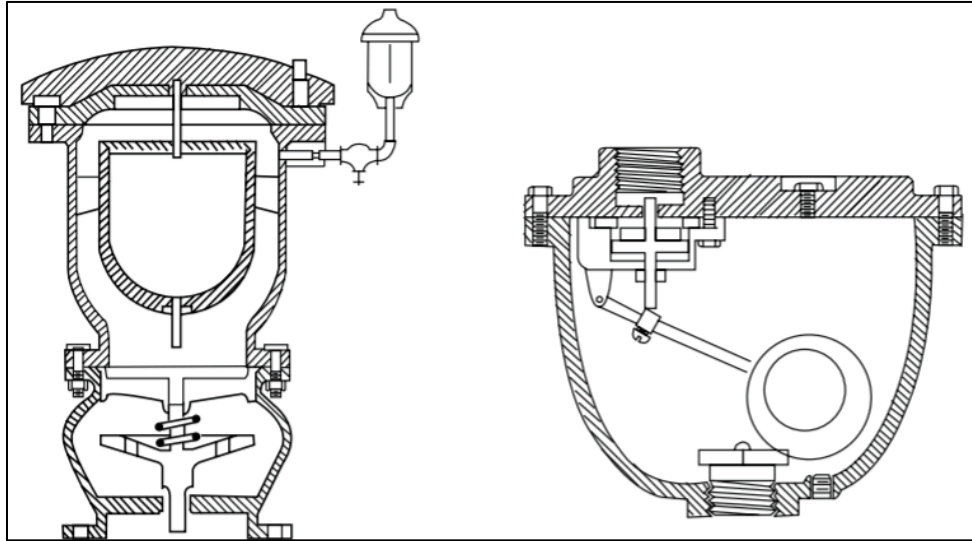


Figura 1.8: Válvulas de admisión y expulsión de aire

Fuente: Manual de agua potable, alcantarillado y saneamiento, CONAGUA.

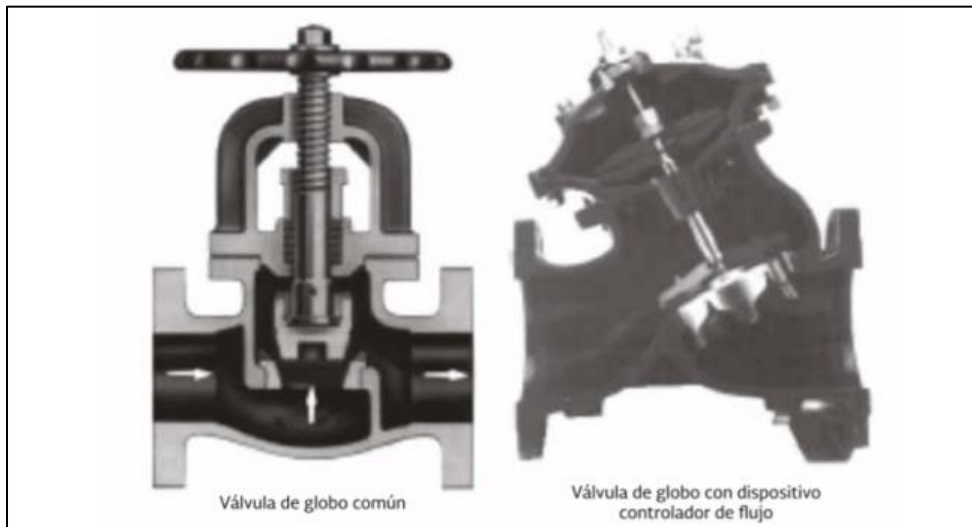


Figura 1.9: Válvulas de globo

Fuente: Manual de agua potable, alcantarillado y saneamiento, CONAGUA.

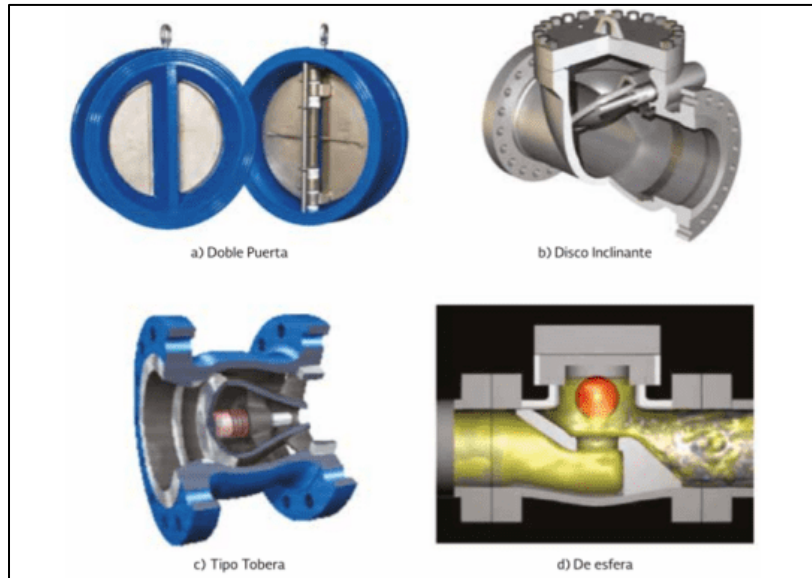


Figura 10: Válvulas de retención (check)

Fuente: Manual de agua potable, alcantarillado y saneamiento, CONAGUA.

1.3.3. Piezas especiales

Se denomina piezas especiales a todos los accesorios destinados al cambio de dirección del flujo de agua generando ramificaciones, conexiones e intersecciones. Pueden ser fabricados de hierro fundido, fibrocemento, PVC, polietileno, concreto pre-esforzado y acero. Entre las piezas especiales más utilizadas están las cruces, tees y codos, y están representadas en la figura 1.11.

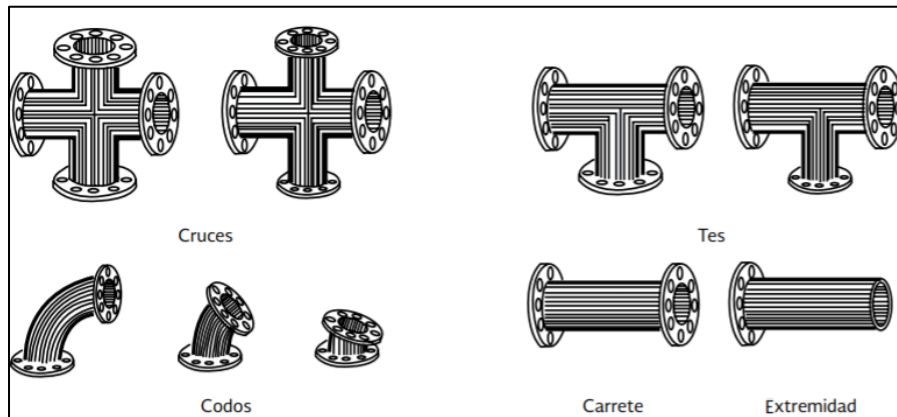


Figura 11: Representación visual de las piezas especiales

Fuente: Manual de agua potable, alcantarillado y saneamiento, CONAGUA.

1.4. Información catastral

Para obtener los datos catastrales de la red de distribución de agua potable del sector Nabón centro y zonas aledañas, se realizó un levantamiento catastral mediante un proyecto de vinculación entre la Universidad del Azuay y el GADM de Nabón. En dicho proyecto se contó con la participación de 11 estudiantes de la carrera de ingeniería civil y gerencia en construcciones, obteniendo un plano catastral de la red de distribución de agua potable, con detalles importantes como: longitud, material, diámetro de la tubería y accesorios que lo conforman. Cabe resaltar que en el levantamiento catastral se realizaron encuestas socio-económicas para recopilar información de los usuarios

1.4.1. Habitantes por vivienda

Según el Instituto Nacional de estadística y censos, en el censo realizado al país en el año 2010, el promedio de personas por hogar en la parroquia de Nabón es de 4.00 (Instituto Nacional de Estadística y Censos, 2010).

1.4.2. Tasa de crecimiento poblacional

Según el Instituto Nacional de estadística y censos, la tasa de crecimiento intersensal (2001-2010) es del 0.86% (Instituto Nacional de Estadística y Censos, 2010).

1.4.3. Número total de viviendas

El número total de usuarios del servicio de agua potable obtenidos en el levantamiento catastral es de 816, sin embargo, como se mencionó con anterioridad el número total de usuarios registrados para el servicio de agua potable en Nabón son 915, esta falta de información se dio por la dificultad de acceso a las viviendas de los habitantes de Nabón principalmente por su topografía, es por eso que se realizó una corrección mediante la herramienta Google Earth Pro, donde se agregó un total de 45 viviendas no contempladas previamente, obteniendo un total de 862 usuarios,

aumentando así la cobertura a un 94%, se puede observar el resultado final en la figura 1.12.

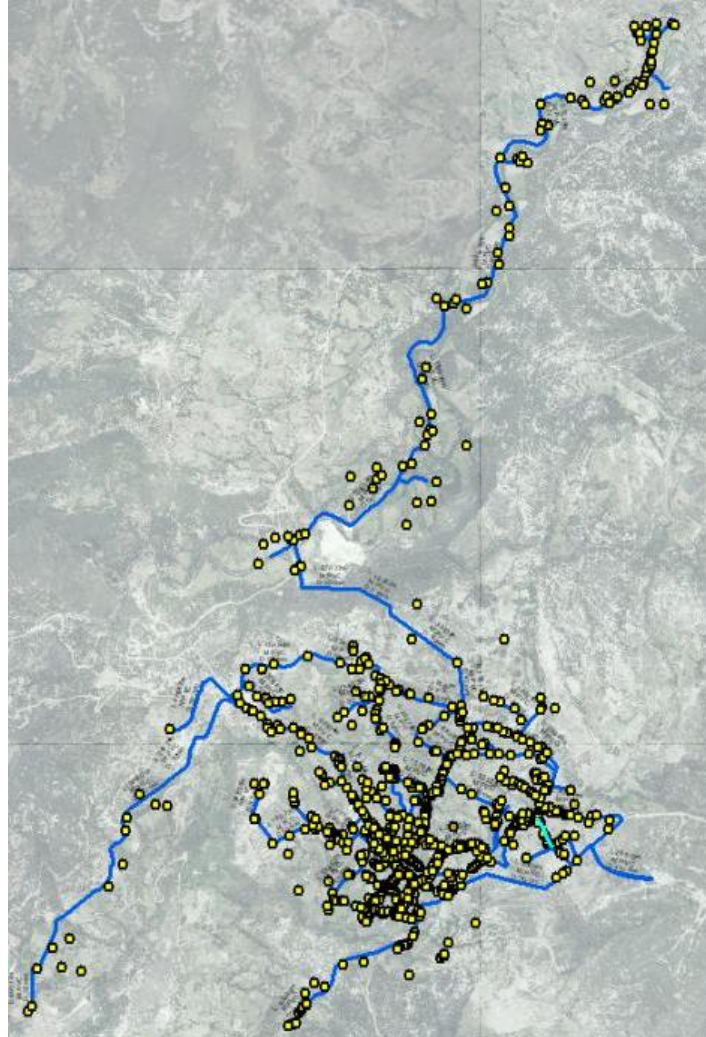


Figura 12: Usuarios del servicio de agua potable

Fuente: Autor

1.5. Datos hidráulicos

1.5.1. Fuente de abastecimiento

La fuente de abastecimiento de agua potable de Nabón cuenta con dos plantas de tratamiento, la planta antigua cuenta con tres tanques de reserva de 50 m^3 , 30 m^3 y 20 m^3 ;

mientras en la planta de tratamiento actual cuentan con un único tanque de 100 m³ de volumen, obteniendo una reserva total de agua potable de 200 m³.

1.5.2. Población actual

Para obtener el caudal necesario para la correcta distribución de agua potable hacia los usuarios de Nabón, se calculará la población actual en base al número de usuarios obtenidos en el levantamiento catastral y el número de habitantes por vivienda:

$$Pa = Viv. * \#hab/viv \quad (1)$$

Dónde:

Pa = Población actual

Viv. = Número de viviendas

#hab/viv = Número de habitantes por vivienda

$$Po = 862 \text{ viviendas} \times 4 \text{ hab/viv}$$

$$Po = 3448 \text{ hab}$$

1.5.3. Dotación

“La producción de agua para satisfacer las necesidades de la población y otros requerimientos, se fijará en base a estudios de las condiciones particulares de cada población” (Secretaría del Agua, 2014). Dentro de las condiciones mencionadas se consideran: condiciones climáticas, agua potable para la industria, agua para la protección contra incendios, etc. Una vez consideradas estas condiciones específicas, la Norma de diseño para sistemas de abastecimiento de agua potable, disposición de excretas y residuos líquidos en el área rural; resume en la tabla 1.2 las dotaciones recomendadas según la población y clima del sector de estudio:

Tabla 1.2: Dotaciones Recomendadas

POBLACIÓN (habitantes)	CLIMA	DOTACIÓN MEDIA FUTURA (l/hab/día)
Hasta 5000	Frío	120 – 150
	Templado	130 – 160
	Cálido	170 – 200
5000 a 50000	Frío	180 – 200
	Templado	190 – 220
	Cálido	200 – 230
Más de 50000	Frío	> 200
	Templado	> 220
	Cálido	> 230

Fuente: Secretaria del Agua

La zona de estudio al contar con una población de 3448 habitantes, es decir menor a 5000, y un clima frío, se considera la dotación recomendada entre 120-150(l/hab/día). Se tomara finalmente una dotación de 150 l/hab/día para así asegurar una dotación máxima para los usuarios del servicio de agua potable.

1.5.4. Caudal medio anual diario (Qmed)

Se debe calcular por la fórmula:

$$q_{med} = q * N / (86400) \quad (2)$$

Dónde:

q = dotación tomada de la tabla 4

N= número de habitantes

$$q_{med} = 150 * 3448 / (86400)$$

$$q_{med} = 5.99 \text{ l/s}$$

1.5.5. Caudal máximo diario (QMD)

Se debe calcular por la fórmula:

$$QMD = k1 \times Qmd \quad (3)$$

Dónde:

k1= El coeficiente de variación del consumo máximo diario, su valor varía entre 1.3-1.5 según el código ecuatoriano de la construcción

$$QMD = 1.5 \times 5.99 \text{ l/s}$$

$$QMD = 8.98 \text{ l/s}$$

1.5.6. Caudal de diseño

Según el código ecuatoriano de la construcción el caudal de diseño para un sistema de distribución de agua potable debe ser igual a la suma del caudal máximo horario (QMH) más el caudal de incendio, pero esto aplica para zonas urbanas, al ser Nabón Centro y zonas aledañas una zona rural no se considera el caudal de incendio es decir que:

$$Qd = QMH \quad (4)$$

$$QMH = k2 \times QMD \quad (5)$$

Dónde:

k2= El coeficiente de variación del consumo máximo horario, su valor varía entre 2.0-2.3 según el código ecuatoriano de la construcción

$$Qd = 2.3 \times 8.98 \text{ l/s}$$

$$Qd = 20.65 \text{ l/s}$$

1.6. Parámetros de diseño

1.6.1. Ecuación general de la conservación de la energía

La ley de la conservación de la energía de fluidos dentro de una tubería se define mediante el teorema de Bernoulli, el cual indica que la energía total en un punto cualquiera en un plano horizontal (Ver figura 1.13) es igual a “la suma de su altura geométrica, altura de presión y altura debida a la velocidad” (Crane, 1987).

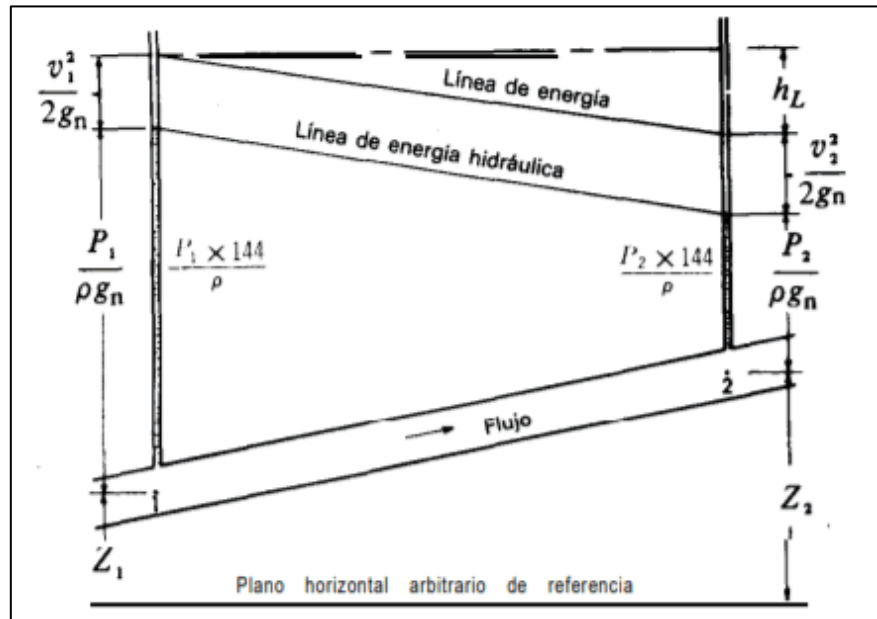


Figura 13: Balance de energía para dos puntos de un fluido

Fuente: Libro.-Flujo de Fluidos en válvulas Accesorios y Tuberías

Finalmente se obtiene la ecuación general de la conservación de la energía:

$$Z_s + \frac{P_s}{\gamma} + \frac{V_s}{2g} = Z_i + \frac{P_i}{\gamma} + \frac{V_i}{2g} + hf \quad (6)$$

Dónde:

Z = Elevación (m)

P = Presión (kPa)

γ = Peso específico del agua (kN/m³)

V = Velocidad media (m/s)

g = Gravedad (m/s²)

hf = Pérdida de carga por rozamiento (N*m/N)

1.6.2. Coeficiente de fricción de Swamee-Jain

El software WaterGEMS utiliza la fórmula de Swamee-Jain para calcular el coeficiente o factor de fricción, con la siguiente ecuación:

$$f = \frac{0.25}{\left[\log \left(\frac{s/D}{3.7} + \frac{5.74}{Re^{0.9}} \right) \right]^2} \quad (7)$$

Dónde:

f = Factor de fricción

s = Medida del tamaño de las proyecciones de la rugosidad

D = Diámetro

Re = Numero de Reynolds

Para el número de Reynolds si el flujo laminar se utiliza $Re < 2000$, y si es un flujo turbulento se utiliza $Re > 4000$

1.6.3. Coeficiente de fricción de Colebrook-White

El software WaterGEMS una vez que obtiene el coeficiente de fricción con la fórmula de Swamee-Jain, realiza una iteración con la ecuación de Colebrook and White para obtener un coeficiente más preciso, utiliza la siguiente fórmula:

$$\frac{1}{\sqrt{f}} = -0.869 \ln \left(\frac{s/D}{3.7} + \frac{2.523}{Re \sqrt{f}} \right) \quad (8)$$

Dónde:

f = Factor de fricción calculado con Swamee y Jain

s = Medida del tamaño de las proyecciones de la rugosidad

D = Diámetro

Re = Numero de Reynolds

Para el número de Reynolds si el flujo laminar se utiliza $Re < 2000$, y si es un flujo turbulento se utiliza $Re > 4000$

1.6.4. Fórmula de Darcy-Weisbach

El software WaterGEMS utiliza la fórmula de Darcy-Weisbach para obtener las pérdidas de carga, utiliza la siguiente fórmula:

$$h = f \frac{L.V^2}{D.2g} \quad (9)$$

Dónde:

h = Pérdida de carga

f = Factor de fricción

L = Longitud

V = Velocidad

D = Diámetro

g = Gravedad

(Santacruz Palacios & León Loaiza, 2017).

1.6.5. Diámetros

La norma de diseño para sistemas de abastecimiento de agua potable, establece que para un sistema de distribución de agua potable el diámetro nominal mínimo será de 19mm (Secretaría del Agua, 2014).

1.6.6. Presiones máximas y mínimas

Según la norma de diseño para sistemas de abastecimiento de agua potable, disposición de excretas y residuos líquidas en el área rural; dentro de un sistema de

distribución de agua potable, establece los límites máximos y mínimos de la presión hidráulica para una correcta y segura conducción de agua potable, los cuales son:

- Presión estática mínima: 10 m.c.a
- Presión estática máxima: 70 m.c.a
- Presión dinámica máxima: 50 m.c.a

(Secretaría del Agua, 2014).

Cabe resaltar que en la modelación hidráulica en WaterGEMS se realizará un análisis estático de presiones

1.6.7. Velocidades máximas y mínimas

La velocidad recomendada para la circulación del caudal en un sistema de distribución de agua potable es de 1.5 m/s, la velocidad mínima es de 0.4 m/s y la máxima es de 3 m/s (Secretaría del Agua, 2014).

1.6.8. Pérdidas unitarias

Según León y Santacruz, en 2017, las pérdidas unitarias son la “Propiedad del elemento tubería que describe las tasas de pérdida de energía por longitud de tubería. Se recomienda que las pérdidas unitarias no deben exceder de 12 m/Km” (Santacruz Palacios & León Loaiza, 2017).

1.7. Levantamiento de información

1.7.1. Levantamiento catastral de la red de distribución de agua potable de Nabón centro y zonas aledañas.

En esta etapa se realizó el levantamiento de información mediante el uso de GPS navegadores, de marca Garmin, específicamente “GARMIN GPSmap 78”, un receptor de alta sensibilidad según la ficha técnica del fabricante, se utilizó este GPS para generar un archivo Waypoints, levantando puntos de acceso a acceso de la tubería en caso de

tramos rectos, en el caso de tramos curvos o irregulares se tomó 3 o más puntos para las curvas, esto con el fin de que se pueda realizar posteriormente el correcto trazado de la red de tubería sin ningún inconveniente.

Cabe resaltar que durante todo el levantamiento topográfico se verificó el número de satélites en funcionamiento y siempre fueron 12 satélites los que estuvieron disponibles, tal como se observa en la figura 1.14.



Figura 14: GPSmap 78-Comprobacion del número de satélites disponibles

Fuente: Autor


1.7.2. Encuestas socioeconómicas a la población de Nabón y tabulación de resultados

Mediante el uso de encuestas socioeconómicas, se realizaron cuestionarios los cuales estructuradas y validadas por el docente tutor, dicho cuestionario consta de 5 secciones las cuales abarcan la ubicación o sector donde se realizó la encuesta, los datos personales del usuario del servicio de agua potable, datos sobre la infraestructura de la vivienda y los servicios de agua potable y alcantarillado, datos socioeconómicos por familia y finalmente una encuesta compuesta por dos preguntas acerca del servicio de agua potable.

Se realizó esta encuesta con el fin de conocer las condiciones de la conexión del servicio de agua potable hacia las viviendas de los usuarios del servicio, de esta manera se puede identificar en que sectores hay falta de cobertura del servicio de agua potable.

Al culminar el levantamiento catastral se realizó la encuesta en 790 viviendas, sin embargo en la zona de estudio no se pudo realizar la encuesta al 100% de los usuarios esto debido a diferentes factores, como: viviendas abandonadas, sitio inaccesible por su topografía, y porque ciertas viviendas se utilizan como quinta/villa, esta última razón fue la más frecuente debido a que la zona de estudio de la periferia de Nabón Centro son sectores turísticos.

En las figuras 1.15 y 1.16 se presenta el modelo de encuesta utilizado durante el levantamiento catastral en el sector Nabón centro y zonas aledañas.



**UNIVERSIDAD
DEL AZUAY**

**LEVANTAMIENTO CATASTRAL DE LA RED DE AGUA POTABLE PARA EL CENTRO CANTONAL
DE NABON**

Ficha No. (ID) _____

Encuestador: _____ Fecha _____ - _____ - _____
AÑO - MES - DIA

UBICACIÓN

Parroquia	Sector	
1 Centro	5 La Playa	9 Atalaya
2 Cruzloma	6 Bellavista	10 Guanglula
3 Rosas	7 Tamboloma	11 Sabinta
4 Siguir	8 Totoracocha	12 Charcay

VIVIENDA

Usuario

C.I./RUC: _____

Apellidos: _____

Nombres: _____

Numero de contacto: _____

Tipo de edificación

Una planta

Dos plantas

Multifamiliar

Finca

Uso de edificación

1 Vivienda

2 Comercial

3 Recreacional

4 Restaurante

5 Hotel

6 Bodega

7 Combinado

Otro

REFERENCIA GEOGRÁFICA

Datos geográficos tomados con GPS

UTM Norte: _____

Este: _____


Especificaciones del Equipo

Marca: _____

Precisión: _____

Figura 15: Encuesta socioeconómica pág. 1

Fuente: Autor



UNIVERSIDAD DEL AZUAY

LEVANTAMIENTO CATASTRAL DE LA RED DE AGUA POTABLE PARA EL CENTRO CANTONAL DE NABON

INFRAESTRUCTURA Y SERVICIOS

Abastecimiento de agua

Tiene No Tiene
 Estado Conexión Bueno Regular Malo

Tipo de agua que utiliza

Embotellada
 Pozo
 Otro

Evacuación de aguas servidas **Aguas lluvia** **Tipo de vía** **Energía Eléctrica**

Público Tiene Tierra Público
 Fosa séptica No tiene Lastrado No tiene
 No tiene Adoquin Otro

DATOS SOCIO ECONOMICOS POR FAMILIA(S)

Familia	No. de miembros		Tenencia de vivienda			Tipo de trabajo		Ingresos económicos				Instrucción del jefe de hogar				
	Adultos	Niños	Propia	Arrendatario	Poseionario	Usufructuario	Permanente	Ocasional	Semanal	Quincenal	Familiar	Otros	No tiene	Primario	Secundario	Superior
1																
2																
3																
4																
5																

ENCUESTA

1 ¿Esta de acuerdo con el proyecto de mejoramiento del servicio de Agua? Si No

2 ¿Para mejorar el servicio de Agua potable esta dispuesto a pagar? Si No

Figura 16: Encuesta socioeconómica pág. 2

Fuente: Autor

CAPITULO II

ELABORACIÓN DE MODELOS HIDRÁULICOS

2.1. Elaboración y trazado de la red de distribución de agua potable.

Se realizó el levantamiento de información catastral de la red de agua potable de la cabecera cantonal de Nabón y zonas aledañas, se utilizó, como se mencionó anteriormente, GPS navegadores de la marca GARMIN; se tomó un punto por cada accesorio y en cada cambio de trayectoria o curva se tomaron tres puntos para una mayor precisión al momento de trazar dicha trayectoria de la red de tubería.

La información digital obtenida en los GPS navegadores se importó en formato Waypoints con extensión .gpx; dichos archivos se compilaron en un solo archivo tipo GIS y se realizó el trazado de la red mediante polilíneas en el programa ArcGIS, una vez trazada la red se determinó características de la red como: longitud, material de tubería, diámetros y accesorios. (Ver figura 2.1)

2.1.1. Longitud y alcance

La red de distribución de agua potable tiene una longitud de 27350.71 metros, es decir 27.35 Km.

2.2.2. Material de la tubería

El tipo de material que conforma la red de distribución de agua potable está conformado por tubería de PVC y tubería de Hierro Galvanizado. Sin embargo, la tubería conformada por hierro galvanizado consta en un tramo corto, con una longitud de 9.53 metros, es decir que conforma menos del 0.04% de la red, indicando que el material principal de la red de distribución es PVC.

2.2.3. Diámetros

Los diámetros de la red de tubería se encuentran entre los 25mm hasta un máximo de 110 mm, es decir que toda la red de distribución cumple con la norma ecuatoriana de la construcción al tener diámetros mayores a los 19mm. En la tabla 2.1 se detallan los diámetros con su longitud total.

Tabla 2.1: Diámetros de la red de distribución

Fuente: Autor

Diámetro (mm)	Longitud total (m)	Porcentaje (%)
32	6952.11	25.42
40	620.78	2.27
50	5639.04	20.62
63	10152.70	37.12
90	2095.05	7.66
110	1891.03	6.91








En resumen, el diámetro más utilizado en la red de distribución es de 63mm como diámetro principal.

2.2.4. Accesorios y válvulas

En la tabla 2.2 se detallan los accesorios y válvulas de la red de distribución de agua potable junto con su simbología

Tabla 2.2: Accesorios y válvulas

Fuente: Autor

Tipo de accesorio	Cantidad de accesorios	Simbología
Tees	69	
Cruz	1	
Válvula de aire	2	
Válvula de compuerta	63	
Válvula de purga	2	
Válvula reductora de presión	3	
Tanque rompe presiones	4	

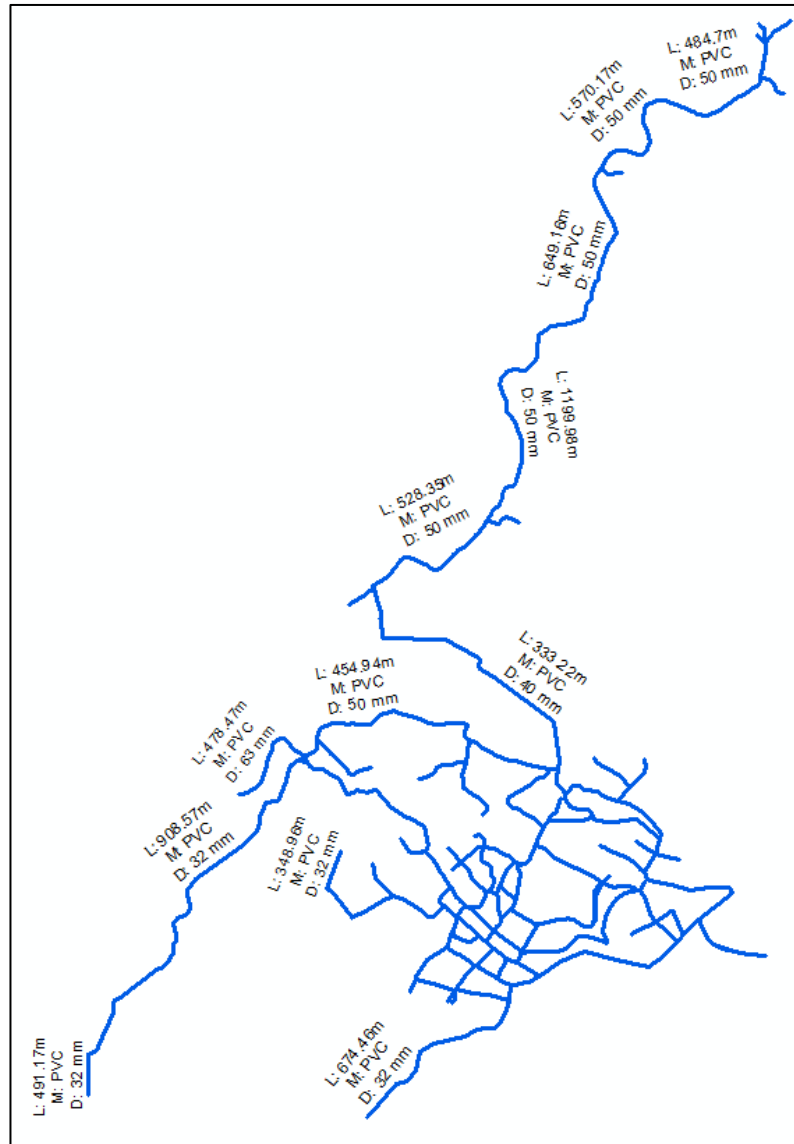


Figura 17: Red de distribución de agua potable de Nabón Centro y zonas aledañas (ArcGIS)

Fuente: Autor

2.2. Elaboración de modelo hidráulico (ArcGIS)

Una vez obtenido la red de distribución de agua potable en formato GIS, se elaboró el modelo hidráulico en el programa WaterGEMS, se realizó el siguiente procedimiento:

- Se agregaron 3 campos en la tabla de atributos de la red de distribución; 2 para poder otorgar la característica de inicio y fin de cada tubería (Id_X1_Y1, Id_X2_Y2), la cual está delimitada por dos accesorios, y una tercera para otorgar un

nombre único a cada tubería (AdMapkey). Para generar estos campos se realizó el siguiente procedimiento:

- 1) Dentro agrega el archivo Shapefile mediante el icono llamado “add data”, sobre este archivo se da click derecho y seleccionamos “Open Attribute Table”, como se observa en la figura 2.2.

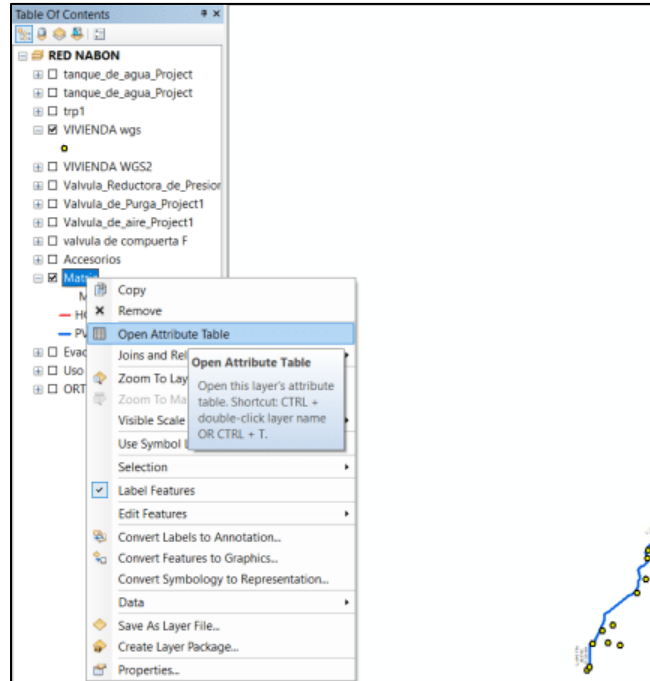


Figura 18: Acceso a la tabla de atributos de un Shapefile

Fuente: Autor

- 1) En la tabla de atributos se agregan los campos previamente mencionados utilizando la opción o icono “Add Field” como se observa en la figura 2.3.

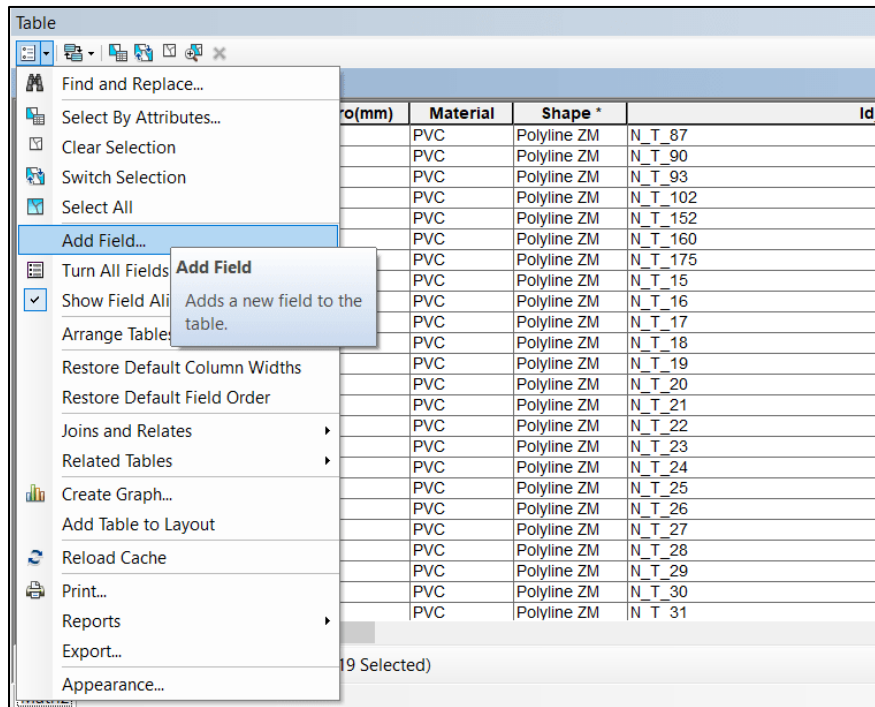


Figura 193: Adición de columna de datos

Fuente: Autor

- 2) Se otorga el nombre de “AdMapkey”, este campo será de tipo texto con una longitud máxima de 50, este apartado se crea con el fin de que WaterGEMS pueda otorgar nombre a cada una de las tuberías existentes. como se observa en la figura 2.4.

Add Field

Name:

Type:

Field Properties

Length

OK Cancel

Figura 2.20: Características del campo AdMapkey

Fuente: Autor

- 3) Se selecciona el campo “AddMapkey”, se da click derecho y se selecciona “Field Calculator”, y se digita lo siguiente: "N_T_" & 439 + [FID] esto se hace con el fin de que cada campo tenga su propia nomenclatura y que nunca coincida el número final ya que eso podría generar un error en WaterGEMS. como se observa en la figura 2.5.

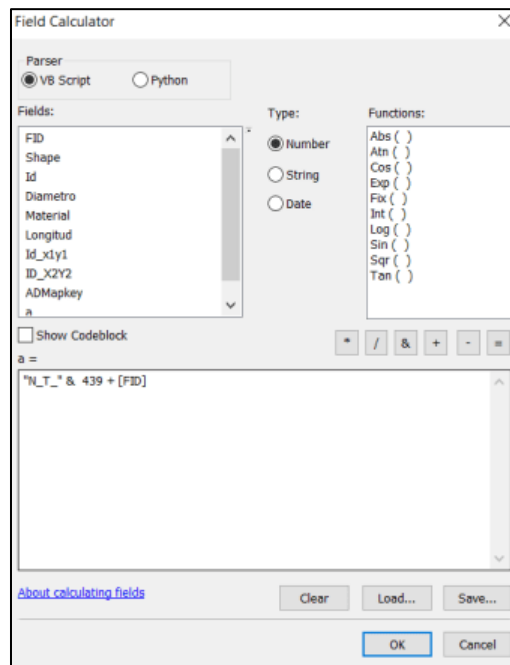


Figura 2.21: Field Calculator

Fuente: Autor

- 2) Solo para el archivo Shapefile de la tubería, aparte del campo “AdMapkey” se agregaran dos campos más que son “Id_X1_Y1” y “Id_X2_Y2” que indican inicio y fin de tubería, se realiza el mismo procedimiento, y en el campo de “Field Calculator” colocamos N_T_" & 1 + [FID] y N_T_" & 220 + [FID] respectivamente, como se observa en la figura 2.6:

	id_X1Y1	ID_X2Y2	ADMapkey
N_T_87		N_T_306	N_T_525
N_T_90		N_T_309	N_T_528
N_T_93		N_T_312	N_T_531
N_T_102		N_T_321	N_T_540
N_T_152		N_T_371	N_T_500
N_T_160		N_T_379	N_T_598
N_T_175		N_T_394	N_T_613
N_T_15		N_T_234	N_T_453
N_T_16		N_T_235	N_T_454
N_T_17		N_T_236	N_T_455
N_T_18		N_T_237	N_T_456
N_T_19		N_T_238	N_T_457
N_T_20		N_T_239	N_T_458
N_T_21		N_T_240	N_T_459
N_T_22		N_T_241	N_T_460
N_T_23		N_T_242	N_T_461
N_T_24		N_T_243	N_T_462
N_T_25		N_T_244	N_T_463
N_T_26		N_T_245	N_T_464
N_T_27		N_T_246	N_T_465
N_T_28		N_T_247	N_T_466
N_T_29		N_T_248	N_T_467
N_T_30		N_T_249	N_T_468
N_T_31		N_T_250	N_T_469

Figura 2.22: Tabla de atributos de la matriz principal

Fuente: Autor

- b) Se agregó 1 campo a la tabla de atributos a cada uno de los tipos de accesorios que componen la red de distribución para otorgar un nombre único a cada uno (AdMapkey). Las cuales se generaron siguiendo el procedimiento previamente mencionado. (Ver figura 2.7)

FID	Shape *	Código	Accesorio	Diametro	Material	Elevation	ADMapkey	x	y
0	Point ZM	797	V.C.	1plg	Bronce	2654.38	N_VC_1	713230.5880	9630517.24
1	Point ZM	686	V.C.	2plg	Bronce	2703.54	N_VC_2	715140.2559	9631303.93
2	Point ZM	690	V.C.	2plg	Hierro Fundido	2725.5	N_VC_3	715213.8077	9631401.34
3	Point ZM	694	V.C.	1plg	Bronce	2708.31	N_VC_4	715141.4457	9631301.25
4	Point ZM	695	V.C.	2plg	Hierro Fundido	2695.14	N_VC_5	715339.5636	9631305.52
5	Point ZM	699	V.C.	2plg	Hierro Fundido	2736.14	N_VC_6	715632.1696	9631224.77
6	Point ZM	709	V.C.	3plg	Hierro Fundido	2732.72	N_VC_7	715217.9524	9631417.70
7	Point ZM	710	V.C.	3plg	Hierro Fundido	2736.69	N_VC_8	715208.9713	9631429.00
8	Point ZM	723	V.C.	1plg	Bronce	2693.89	N_VC_9	715116.8064	9631275.34
9	Point ZM	739	V.C.	1 1/2pulg	Bronce	2754.42	N_VC_10	714778.8268	9631719.05
10	Point ZM	742	V.C.	1plg	Bronce	2747.65	N_VC_11	714804.1496	9631652.20
11	Point ZM	757	V.C.	1 1/2pulg	Bronce	2738.29	N_VC_12	714500.3782	9631769.14
12	Point ZM	767	V.C.	1 1/2pulg	Bronce	2713.72	N_VC_13	714106.9153	9631662.75
13	Point ZM	774	V.C.	1plg	Bronce	2712.45	N_VC_14	714023.2787	9631567.02
14	Point ZM	788	V.C.	1plg	Bronce	2686.78	N_VC_15	713740.3649	9631164.34
15	Point ZM	811	V.C.	2plg	Bronce	2717.96	N_VC_16	714050.1180	9631584.30
16	Point ZM	813	V.C.	2plg	Bronce	2711.55	N_VC_17	714069.8073	9631557.53
17	Point ZM	832VC	V.C.	32mm	PVC	2712.3	N_VC_18	714114.5837	9631662.18
18	Point ZM	562	V.C.	32mm	Bronce	2750.020264	N_VC_19	714820.6362	9630369.35
19	Point ZM	579	V.C.	1plg	Bronce	2733.968262	N_VC_20	714723.1503	9630535.44
20	Point ZM	581	V.C.	2plg	Bronce	2735.246094	N_VC_21	714726.8524	9630552.80
21	Point ZM	584	V.C.	1plg	Bronce	2729.123291	N_VC_22	714545.4274	9630595.62
22	Point ZM	602	V.C.	3plg	Bronce	2799.62085	N_VC_23	715632.9835	9630679.41
23	Point ZM	604	V.C.	3plg	Bronce	2798.157227	N_VC_24	715732.5459	9630777.10
24	Point ZM	609	V.C.	4plg	Bronce	2796.079834	N_VC_25	715961.2463	9630976.94

Figura 2.23: Tabla de atributos de válvulas de compuerta

Fuente: Autor

2.3. Elaboración de modelo hidráulico (WaterGEMS)

Una vez preparado el modelo en ArcGIS se procede a importar todos los datos necesarios para la modelación y posterior simulación en WaterGEMS. Se realizó lo siguiente:

a) Se importó los shapefiles de la matriz y accesorios al programa WaterGEMS con el siguiente procedimiento:

1) Se selecciona la pestaña “tools”, dentro de esa pestaña se escoge “ModelBuilder” (Ver figura 2.8)

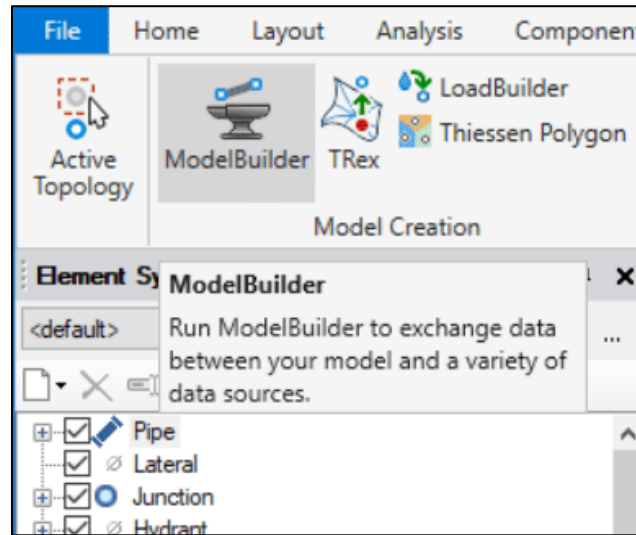


Figura 2.24: Icono de ModelBuilder

Fuente: Autor

2) En este apartado se selecciona el tipo de archivo que se va a importar al programa de WaterGEMS, en este caso se selecciona “Esri Shapefile” y se carga el archivo que se desea importar, como se indica en la figura 2.9.

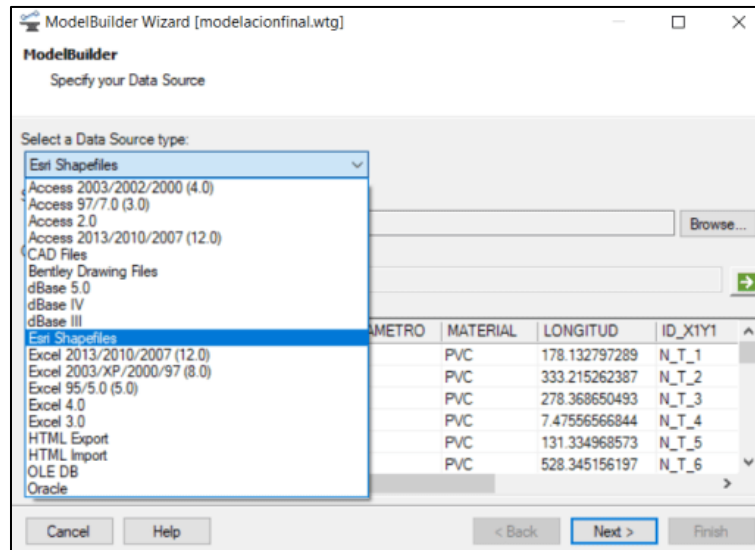


Figura 2.25: Selección de la fuente de información

Fuente: Autor

- 3) En las siguientes pestañas se selecciona las unidades que se van a utilizar para el modelo, es decir en metros, y también se selecciona el tipo de campo que va a identificar el programa, en este caso se selecciona “GIS-ID” (Ver figura 2.10).

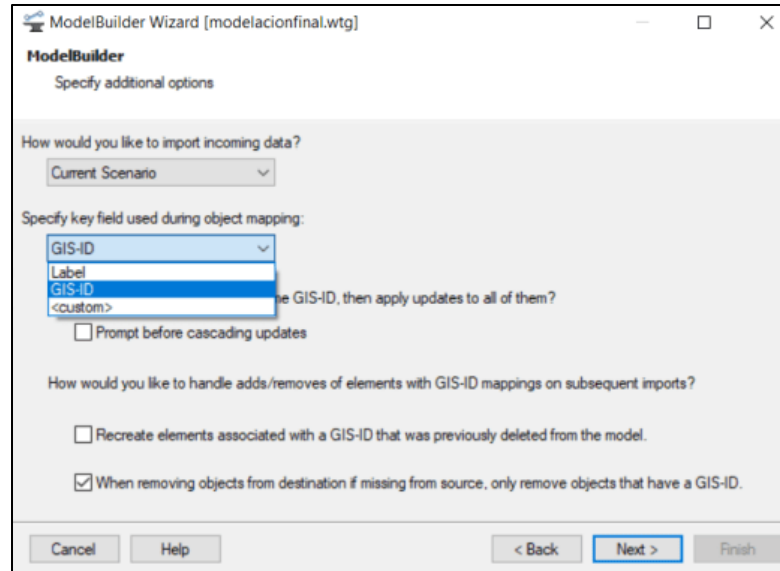


Figura 2.26: Selección de tipo de mapa en ModelBuilder

Fuente: Autor

- 4) Finalmente se selecciona el tipo de accesorio que se está cargando, ya sea tubería o válvulas, en el caso de tubería se debe señalar o seleccionar el inicio y

fin de la tubería mediante los campos previamente mencionados (Id_X1_Y1; Id_X2_Y2) (Ver figura 2.11).

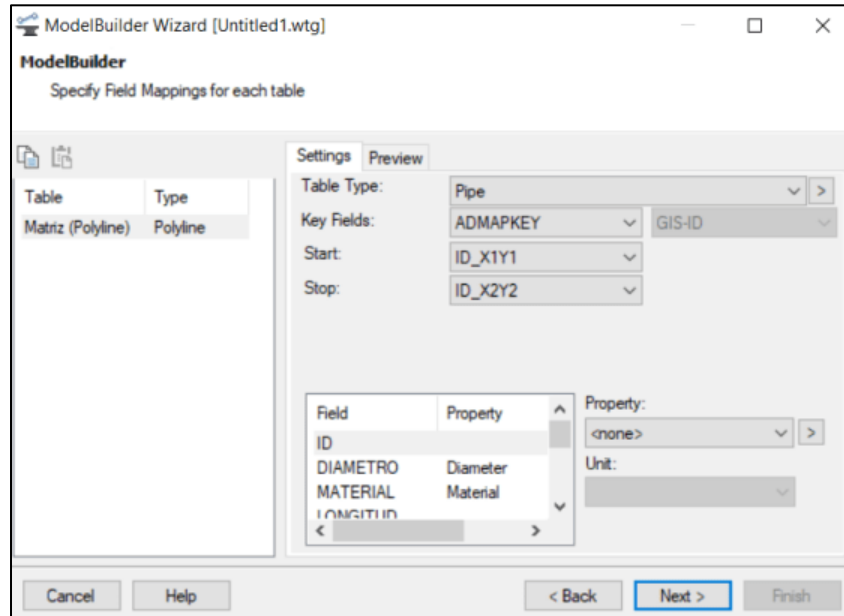


Figura 2.27: ModelBuilder WaterGEMS

Fuente: Autor

- a) Debido a que el levantamiento catastral se realizó con GPS navegadores, se necesita otorgar la cota de elevación a los puntos y polilíneas, para esto se utilizó la topografía en formato CAD otorgado por el GADM de Nabón, cuya topografía cuenta con curvas de nivel cada 5 metros; se realizó el siguiente procedimiento:

- 1) Se selecciona la pestaña “tools”, dentro de esa pestaña se escoge “TRex”, como se indica en la figura 2.12

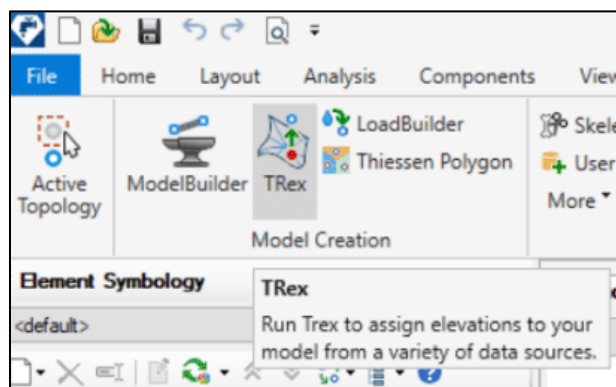


Figura 2.128: Icono de TRex

Fuente: Autor

- 2) En esta herramienta se selecciona el tipo de archivo que se va a importar, en este caso se denomina “DXF contours”.
- 3) Se selecciona las unidades en las que está el archivo y que característica otorga el archivo, en este caso es elevación (Ver figura 2.13).

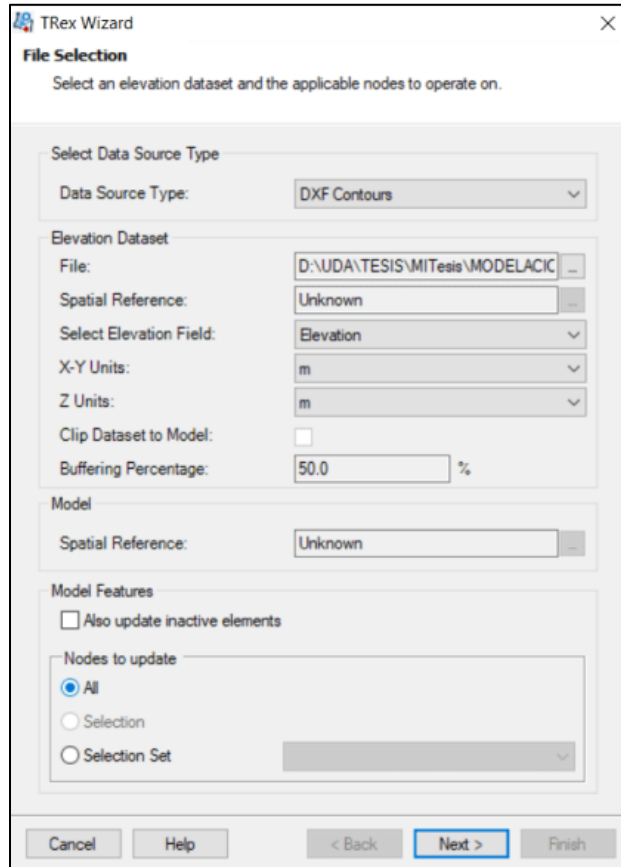


Figura 2.29: TRex-Wizard Selección de archivo y características

Fuente: Autor

- 4) Finalmente se debe verificar que todos los puntos del modelo hayan recibido la característica de elevación, como se observa en la figura 2.14 y se selecciona “finish”.

Completing the TRex Wizard

	Label	Elevation (m)
0	J-1	2,719.70
1	J-2	2,719.77
2	J-3	2,719.91
3	J-4	2,740.94
4	J-5	2,740.14
5	J-6	2,735.82
6	J-7	2,735.92
7	J-8	2,733.10
8	J-9	2,733.16

Use Existing Alternative Base Physical

New Alternative

Parent Alternative: <None>

Click Finish to save the new ground elevation data to the chosen alternative

Export Results...

Cancel Help < Back Next > Finish

Figura 2.30: TRex Wizard-Elevaciones Cargadas

Fuente: Autor

- b) Por último se debe cargar la demanda de agua potable mediante el método de “nodos cercanos”, para esto se debe realizar el siguiente procedimiento:
- 1) En la tabla de atributos del shapefile denominado “viviendas” se crea una columna donde se distribuirá equitativamente el caudal de diseño, previamente calculado, como se indica en la figura 2.15:

FID	Shape	OID	QMH	HMINNODE	Name	FolderPath	x	y
0	Point ZM	0	0.023958	329	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714864.491484	9630626.74129
1	Point ZM	0	0.023958	370	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714641.922635	9630717.09432
2	Point ZM	0	0.023958	271	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714529.203508	9630541.13464
3	Point ZM	0	0.023958	253	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714694.969283	9630504.9754
4	Point ZM	0	0.023958	453	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714350.390296	9629989.6071
5	Point ZM	0	0.023958	79	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	715428.748217	9630935.85602
6	Point ZM	0	0.023958	160	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	715461.719805	9630971.73526
7	Point ZM	0	0.023958	413	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	715389.738201	9631220.16853
8	Point ZM	0	0.023958	331	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	715481.068589	9631145.22472
9	Point ZM	0	0.023958	256	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714684.504441	9630800.76397
10	Point ZM	0	0.023958	248	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714914.389366	9630719.28226
11	Point ZM	0	0.023958	347	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	715065.463713	9630632.42863
12	Point ZM	0	0.023958	265	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	716062.166865	9634762.17758
13	Point ZM	0	0.023958	357	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	715933.330604	9634474.54349
14	Point ZM	0	0.023958	256	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714708.18954	9630813.28558
15	Point ZM	0	0.023958	123	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714820.217405	9630778.01474
16	Point ZM	0	0.023958	46	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714982.000129	9630674.14796
17	Point ZM	0	0.023958	309	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	716086.531414	9634832.00487
18	Point ZM	0	0.023958	39	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714717.676784	9630521.63092
19	Point ZM	0	0.023958	234	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714923.1758	9630229.80286
20	Point ZM	0	0.023958	413	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	715430.840354	9631151.51712
21	Point ZM	0	0.023958	256	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714696.834791	9630775.4923
22	Point ZM	0	0.023958	256	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714689.605864	9630808.1373
23	Point ZM	0	0.023958	255	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714753.472209	9630769.70859
24	Point ZM	0	0.023958	255	Placemark	USUARIOS CORREGIDOSkmz/kmz/VIVIENDA WGS2	714765.082753	9630764.52641

Figura 2.31: Distribución del QMH a las viviendas georeferenciadas (ArcGIS)

Fuente: Autor

- 2) Se selecciona la pestaña “tools”, dentro de esa pestaña se escoge “LoadBuilder”, como se observa en la figura 2.16

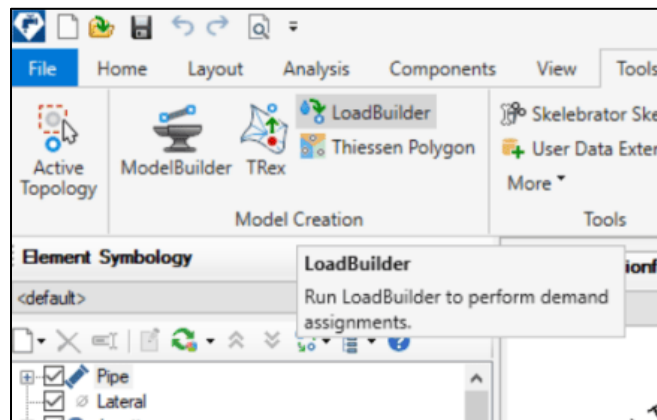


Figura 2.32: Icono de LoadBuilder

Fuente: Autor

- 3) Se selecciona el método para cargar la demanda de agua potable, en este caso se selecciona “Point load data” y la opción “Nearest Node” como se indica en la figura 2.17.

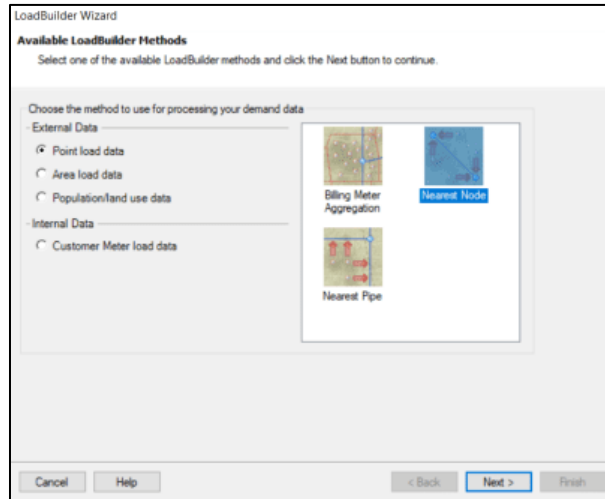


Figura 2.33: Selección del método de carga de demanda de agua potable

Fuente: Autor

- 4) Se escoge sobre que capa se cargará los datos de demanda, en este caso se selecciona todos los elementos (“Junction/All Elements”).
- 5) Se selecciona la columna donde estaba cargado el QMH y también las unidades del mismo (l/s) (Ver figura 2.18).

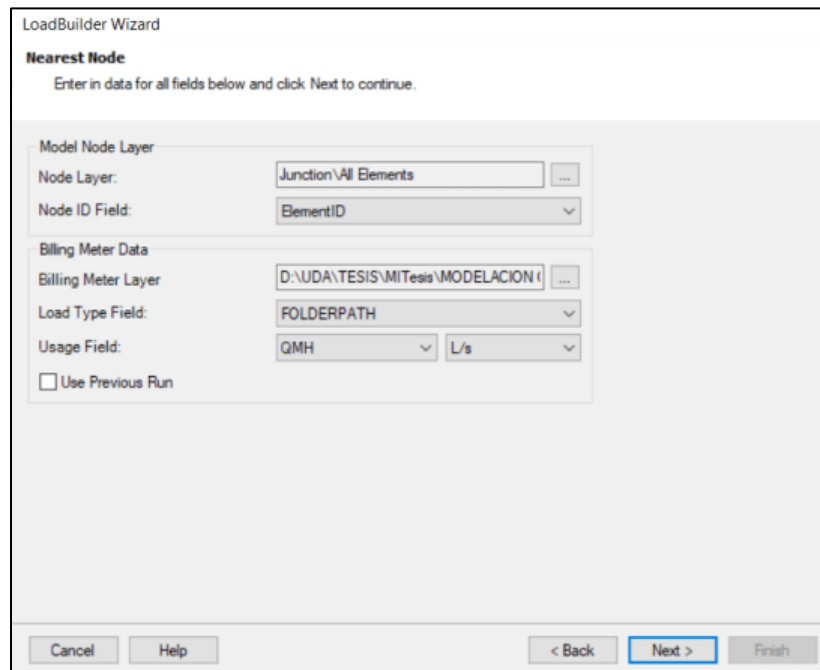


Figura 2.34: Selección de características de la demanda

Fuente: Autor

- 6) Finalmente se verifica que la sumatoria de caudales sea igual al QMH total (Ver figura 2.19).

LoadBuilder Wizard

Results Preview

List of calculation loads for each node.

Node Id	Demand (L/s)	Load Type	Pattern
292: J-150	0.05	USUARIOS C...	Fixed
375: J-185	0.05	USUARIOS C...	Fixed
289: J-149	0.14	USUARIOS C...	Fixed
395: J-191	0.29	USUARIOS C...	Fixed
281: J-144	0.24	USUARIOS C...	Fixed
302: J-156	0.07	USUARIOS C...	Fixed
278: J-143	0.26	USUARIOS C...	Fixed
372: J-184	0.10	USUARIOS C...	Fixed
430: J-201	0.05	USUARIOS C...	Fixed
272: J-142	0.17	USUARIOS C...	Fixed
271: J-141	0.05	USUARIOS C...	Fixed
120: J-58	0.07	USUARIOS C...	Fixed
267: J-140	0.34	USUARIOS C...	Fixed
265: J-139	0.07	USUARIOS C...	Fixed
264: J-138	0.07	USUARIOS C...	Fixed
160: J-82	0.34	USUARIOS C...	Fixed
259: J-136	0.07	USUARIOS C...	Fixed
256: J-135	0.12	USUARIOS C...	Fixed
255: J-134	0.10	USUARIOS C...	Fixed

Cancel Help < Back Next > Finish

Figura 2.35: Tabla detallada de los resultados

Fuente: Autor

2.4. Verificación de conectividad y funcionamiento del modelo hidráulico (WaterGEMS)

Una vez cargados todos los datos necesarios para el modelo se debe verificar que el modelo esté funcionando correctamente, esto quiere decir que hay que verificar que todas las tuberías estén conectadas entre sí y sus respectivos accesorios. Una vez analizado ese apartado, también se verificará que el 100% de las tuberías estén recibiendo caudal de agua potable, para cumplir con esta verificación se realizó el siguiente procedimiento:

- 1) Se debe dirigir a la ventana “home” y se da click al icono “validate” esto hace que se valide el escenario actual, tal como se observa en la figura 2.20.

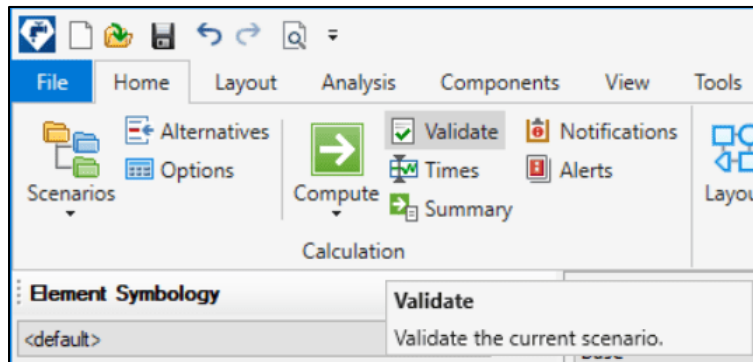


Figura 2.36: Icono “Validate”

Fuente: Autor

- 2) Al dar click al icono “Validate”, se puede presentar un mensaje de error como el que se muestra en la figura 2.21, esto se debe a varios errores como por ejemplo: uniones de tuberías no definidas, tubería aguas abajo no especificada, etc.

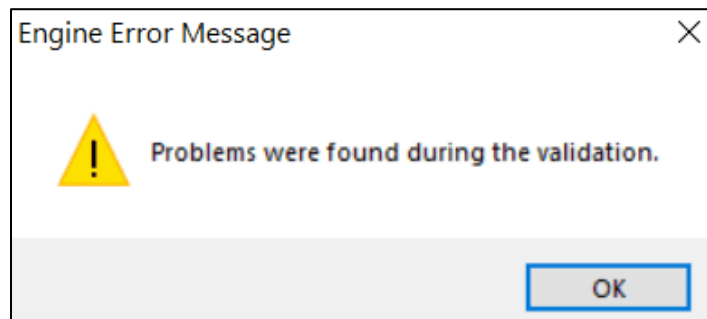


Figura 2.37: Notificación del error al Validar los datos

Fuente: Autor

Para solucionar cada uno de estos problemas se realizaron ajustes:

- Error 1-La tubería no está conectada o está aislada de un tanque o reservorio:

Para solucionar este error se revisará cada una de las uniones entre tuberías y se usará la opción “reconnect” (Ver figura 2.22) con el fin de reconectar cada tubería a su accesorio correspondiente.

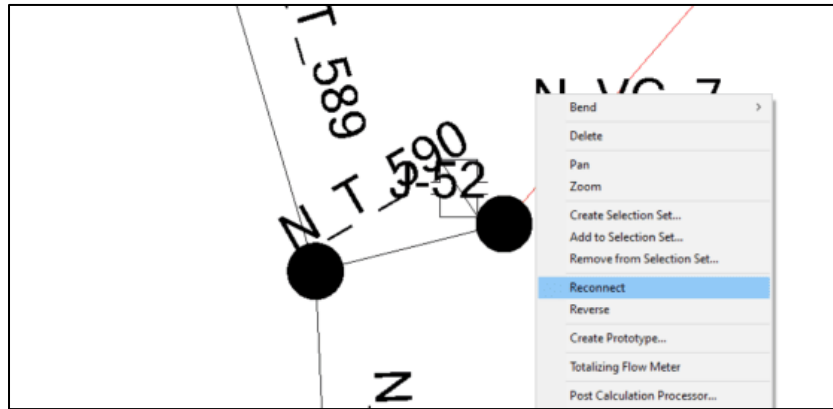


Figura 2.38: Función "Reconnect" en WaterGEMS

Fuente: Autor

- Error 2-tubería aguas abajo no está definida:

Para corregir este error se debe examinar la conexión entre dos tuberías, esto se hace revisando en la tabla de atributos de la válvula o unión que está en medio de las dos tuberías y se debe reconfigurar el orden de las tuberías aguas arriba y aguas abajo, para esto se utiliza la función "reverse" (Ver figura 2.23), esta función permite invertir el orden de llegada y salida de las tuberías

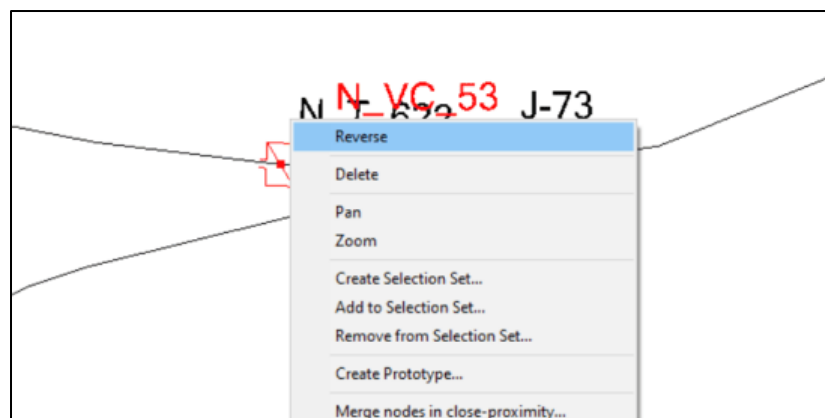


Figura 2.39: Función "reverse" en WaterGEMS

Fuente: Autor

- 3) Una vez realizada las correcciones correspondientes se vuelve a validar los datos, esta vez se presenta una ventana emergente indicando que no se han encontrado error, tal como indica la figura 2.24, esto indica que el modelo está correctamente conectado, tanto tubería como accesorios

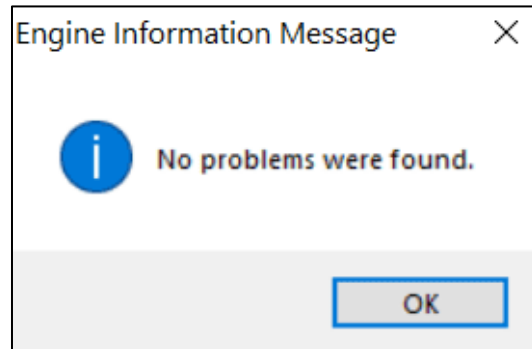


Figura 2.40: Notificación de validación correcta de datos

Fuente: Autor

- 4) Finalmente para verificar que todas las tuberías están recibiendo agua desde la planta de tratamiento de agua potable, se realiza un rastreo mediante la herramienta de navegación de WaterGEMS, para realizar ese análisis se realizó el siguiente procedimiento:
- a) Se selecciona el icono "Navigator" dentro de la pestaña "View" en WaterGEMS (Ver figura 2.25).

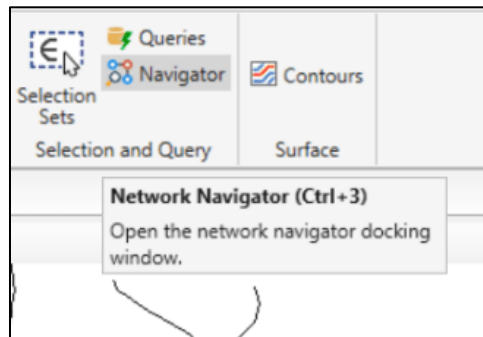


Figura 2.41: Icono "Navigator"

Fuente: Autor

- b) Dentro de esta función se selecciona “Network Trace” y dentro de esta opción se escoge “Trace Downstream” (Ver figura 2.26), esto se hace con el fin que resalte las tuberías que están recibiendo agua potable.

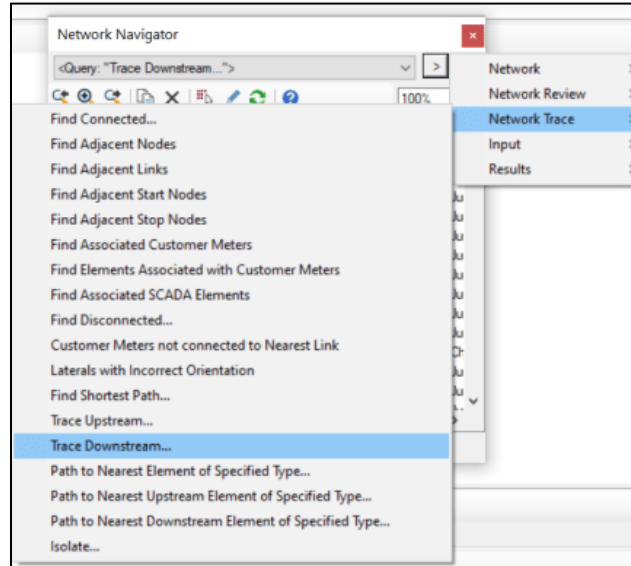


Figura 2.42: Network Navigator

Fuente: Autor

- c) En caso de que alguna tubería no se resalte se debe analizar si está ocurriendo cualquiera de los errores mencionados anteriormente y darle la solución mencionada para asegurar que todas las tuberías están recibiendo agua de la planta de tratamiento, obteniendo así, la figura 2.27 donde se deberá hacer una minuciosa inspección visual para verificar que toda la red reciba agua potable.

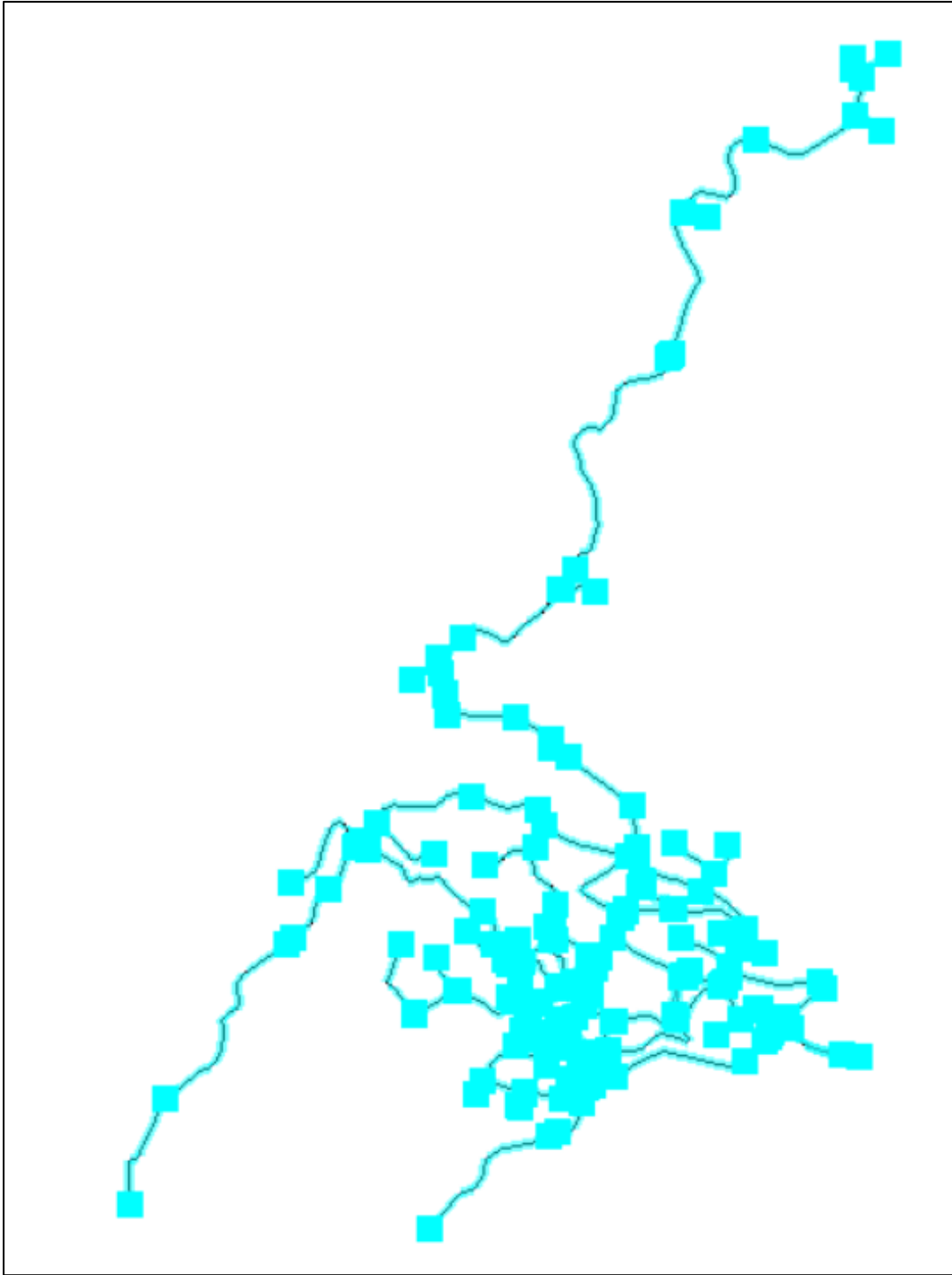


Figura 2.43: Red de tubería que recibe agua potable desde la PTAP

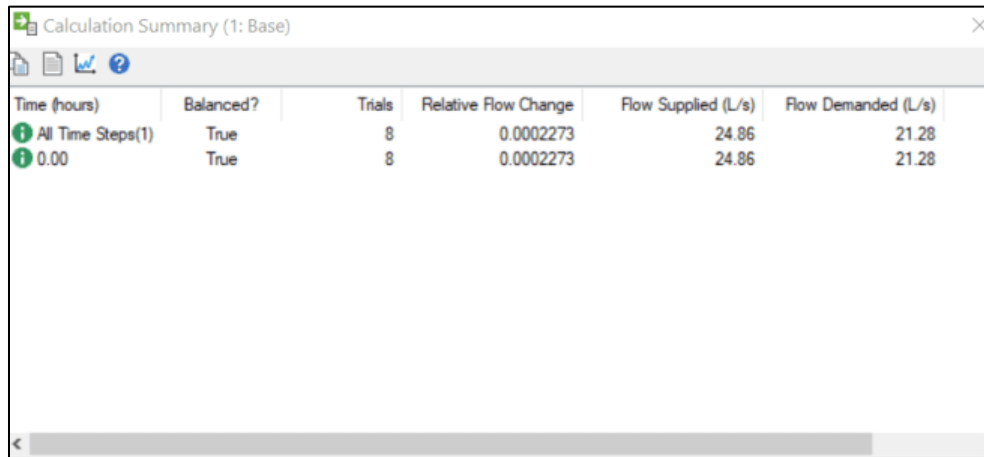
Fuente: Autor

CAPITULO III

MODELACIÓN HIDRÁULICA

3.1. Simulación del modelo hidráulico de la red de distribución de agua potable del Centro Cantonal de Nabón (Actual)

Se realizó la simulación de la red de distribución de agua potable para conocer la situación actual de la red, esto se hará analizando las presiones hidrostáticas de cada nodo de la red de distribución. Para obtener los resultados de la simulación en WaterGEMS, una vez realizado el modelo hidráulico, se debe ubicar en la pestaña “Home” y dar click en la opción “compute”, esta opción hará que se simule mediante varias iteraciones el flujo de agua potable donde se obtendrán las presiones hidrostáticas, al ejecutar esa opción se presentara un cuadro, como se indica en la figura 3.1, que dará un resumen de los cálculos, el cuadro es el siguiente:



Time (hours)	Balanced?	Trials	Relative Flow Change	Flow Supplied (L/s)	Flow Demanded (L/s)
All Time Steps(1)	True	8	0.0002273	24.86	21.28
0.00	True	8	0.0002273	24.86	21.28

Figura 44: Resumen de los cálculos

Fuente: Autor

Una vez realizado el cálculo se presentará en el mapa como está la situación actual de las presiones hidrostáticas de la red de distribución de agua potable, esto se representa en cada uno de los nodos, se identifica visualmente mediante la tabla 3.1:

Rango de Presión (m.c.a)	Color de etiqueta
<0	Red
0-10	Azul
10-70	Verde
>70	Amarillo

Tabla 3.1: Leyenda de Presiones hidrostáticas en los nodos

Fuente: Autor

Este cuadro fue creado para tener una mayor facilidad al momento de identificar presiones y saber cuándo una presión es negativa; lo que indicaría que no llega agua a ese nodo analizado, cuando es menor a la presión mínima, si está dentro del rango permitido o supera la presión máxima permitida.

Finalmente se obtiene un mapa donde se indica las características de las presiones hidrostáticas mencionadas anteriormente.

Ver Anexo 3. Mapa de la modelación de la red de distribución de agua potable de la cabecera cantonal de Nabón y zonas aledañas

3.2. Calibración del modelo hidráulico

Para que la simulación hidráulica del sistema de distribución se asemeje lo más posible a su funcionamiento actual, se realizó una calibración de los datos de presiones hidráulicas, se tomaron las presiones a un total de 8 viviendas/domiciliarias, estas presiones fueron tomadas antes y después de cada válvula reductora de presión para verificar las presiones de llegada y salida de dichas válvulas; también se tomaron presiones en viviendas del sector más alejado de la planta de tratamiento de agua potable, en el sector llamado La Playa, obteniendo los datos que se detallan en la tabla 3.2.

Punto	Presión Real (m.c.a.)	Coordenadas (UTM)		Usuario
		X	Y	
DP0	24.64	715,753.00	9,630,788.00	CAYAMBE MOROCHO DORINDA GREGORIA
DP1	38.72	715,607.00	9,631,150.00	VELASQUEZ CABRERA EUGENIO MARCELO
DP2	64.06	715,604.00	9,631,036.00	CAYAMBE SANMARTIN MARIA EULALIA
DP7	108.42	714,311.00	9,632,140.00	ORDOÑEZ ASCARIBAY ROQUE VICENTE
DP8	56.32	715,128.00	9,630,613.00	LEON ROMERO TELMA SOLANDA
DP9	45.06	714,868.00	9,630,602.00	RAMON PIEDRA LUIS HUMBERTO
DP10	47.87	715,051.00	9,630,722.00	MOROCHO SALVAY MANUEL EMILIO
DP11	37.31	715,095.00	9,630,729.00	MINGA PATIÑO CLAUDIO SALUSTINO

Tabla 3.2: Presiones hidráulicas de viviendas

Fuente: Autor

Una vez levantada la información de las presiones hidrostáticas en las 10 viviendas, se comparó las presiones reales con las presiones obtenidas en el modelo hidráulico, dicha comparación se puede observar en la tabla 3.3.

	P.llegada(psi)	P.llegada (m.c.a) REAL	P.llegada (m.c.a) MODELO	Error1(%)
DP0	35	24.64	24.15	1.99%
DP1	55	38.72	38.78	0.15%
DP2	91	64.06	65.56	2.34%
DP7	154	108.42	106.20	2.04%
DP8	80	56.32	55.03	2.29%
DP9	64	45.06	45.72	1.47%
DP10	68	47.87	48.94	2.23%
DP11	53	37.31	38.36	2.81%
			Error promedio	1.92%
			Calibrado al	98.08%

Tabla 3.3: Resultado de la calibración de presiones

Fuente: Autor

Para obtener la calibración previamente mencionada se configuraron las válvulas reductoras de presión (VR) y tanques reductores de presión (TR) como se indica en la tabla 3.4:

	P.Llegada(m.c.a)	P.Salida (m.c.a)	UTM	
			X	Y
N_VR_1	77	37	715,007.48	9,630,573.51
N_VR_2	67	27	715,570.85	9,631,072.09
N_VR_3	43	43	715,072.82	9,630,718.03
N_TR_4	36	0	716,034.54	9,630,703.62
N_TR_5	32	0	716,034.59	9,630,701.97
N_TR_6	110	0	715,854.62	9,630,773.70
N_TR_7	102	0	715,853.52	9,630,772.84

Tabla 3.4: Configuración de presiones

Fuente: Autor

Cabe mencionar que existen un total de 10 válvulas de compuerta que se encuentran cerradas, esto con el fin de separar el flujo de diferentes zonas y dar cierre a los circuitos, las válvulas cerradas se pueden resumir en la tabla 3.5:

Válvula de Compuerta	Estado de funcionamiento
N_VC_3	Closed (Cerrado)
N_VC_9	Closed (Cerrado)
N_VC_32	Closed (Cerrado)
N_VC_38	Closed (Cerrado)
N_VC_41	Closed (Cerrado)
N_VC_42	Closed (Cerrado)
N_VC_43	Closed (Cerrado)
N_VC_50	Closed (Cerrado)
N_VC_52	Closed (Cerrado)
N_VC_53	Closed (Cerrado)

Tabla 3.5: Válvulas de Compuerta Cerradas

Fuente: Autor

3.3. Resultados

Se obtuvo los datos de presiones hidrostáticas en cada uno de los nodos del sistema de distribución, en total hay 188 nodos/junctions dentro del modelo, donde el 80,32% se

mantiene en el rango de 10m.c.a.-70m.c.a, en la tabla 3.6 se puede observar un resumen obtenido del anexo 4, anexo el cual se detalla cada uno de los 188 nodos y sus características.

Presión (m.c.a)	Numero de nodos	Etiqueta	%
<0	6		3.19%
0-10	3		1.60%
10-70´	151		80.32%
>70	28		14.89%
	188		100.00%

Tabla 3.6: Análisis de presiones en nodos

Fuente: Autor

Al analizar la tabla del anexo 4, se observó que un total 9 nodos que no cumplen con las presiones mínimas de 10 m.c.a. es decir el 4.79%. (Ver tabla 3.7 y figura 3.2)

Se observó que el 80,32% de los nodos cumplen con el rango de presiones, es decir que supera los 10 m.c.a. y no sobrepasa los 70 m.c.a.

.Se observó que el 14,89% de los nodos superan la presión estática máxima de 70 m.c.a, dicho conjunto de nodos tiene una presión máxima de 111 m.c.a y una mínima de 72 m.c.a.

Juntion/ Nodo	Presión (m.c.a)	Sector
J-139	-18	La Playa
J-178	-18	La Playa
J-185	-10	La Playa
J-159	-9	La Playa
J-211	-4	La Playa
J-158	-4	La Playa
J-177	2	La Playa
J-162	7	Rosas
J-351	10	La Playa

Tabla 3.7: Nodos que no cumplen con las presiones mínimas

Fuente: Autor

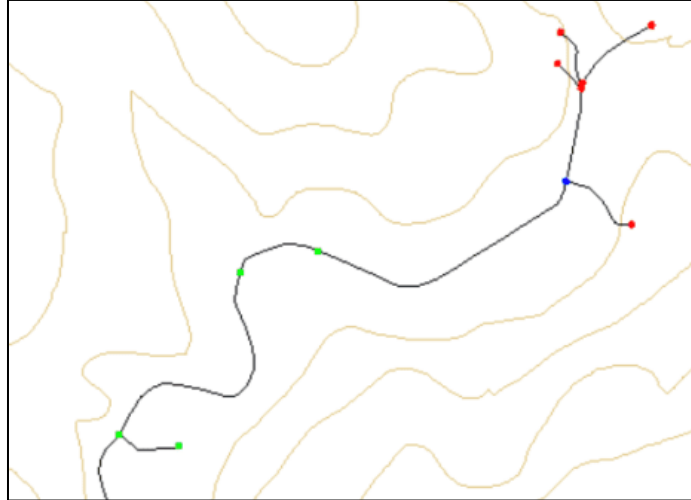


Figura 45: Zona con problemas de presión (La Playa)

Fuente: Autor

3.4. Análisis para la mejora del sistema de distribución

Se analizó los 9 nodos que no cumplían con las presiones mínimas de los cuales, 6 nodos tienen presiones negativas, lo que indica que no reciben agua potable, y 3 nodos que tienen presión menor a la mínima, 8 de los 9 nodos mencionados se ubican en un sector en común, al norte del centro cantonal de Nabón, en el sector aledaño llamado La Playa, estos resultados coinciden con los datos tomados en las encuestas del levantamiento catastral, donde los habitantes de viviendas en ese sector calificaban el estado de la conexión con el indicativo de “malo”; ellos mencionaban que el flujo de agua potable no era constante y habían épocas en las que no recibían agua potable.

Estos 8 nodos mencionados abastecen de agua potable a un total de 37 viviendas, las cuales, si consideramos el promedio de personas por hogar del cantón de Nabón que es de 4.00 habitantes por vivienda, se tendría un estimado de 148 personas sin acceso a agua potable.

El nodo “J-162” está ubicado en el sector “Rosas” tiene una presión hidráulica de 7 m.c.a, la cual es menor a la mínima, para que las viviendas reciban agua potable con la presión adecuada, se optó por agregar una nueva tubería de PVC con diámetro de 63mm y

longitud de 40 metros, a partir del nodo J-152 que finaliza en el nodo J-374 con una presión hidráulica de 45,33 m.c.a

En base a estos resultados se buscó reducir la presión en puntos donde la presión excedía la presión máxima de 70 m.c.a, para eso se redujo la presión de salida de la válvula N_VR_2; de 27 m.c.a. a 15 m.c.a, también se añadió 5 válvulas reductoras de presión, las cuales se detallan sus características en la tabla 3.8:

Nuevas válvulas	Presión salida (m.c.a.)	Coordenadas(UTM)		Tubería A. Abajo
		x	y	
N_VR_8	20	714,625.83	9,630,312.75	P-293
N_VR_9	20	713,734.95	9,631,160.85	P-295
N_VR_10	30	715,067.06	9,631,143.30	P-301
N_VR_11	65	714,542.65	9,632,108.82	P-297
N_VR_12	30	714,485.08	9,630,953.20	P-349

Tabla 3.8: Nuevas válvulas reductoras de presión

Fuente: Autor

Luego de añadir dichas válvulas, para dar solución de las presiones bajas en la zona norte “La Playa”, se cambió el diámetro la tubería principal de 50mm a una de 90mm (PVC), esto a partir de la válvula reductora de presión N_VR_11 hasta la tubería N_T_451, también se cambió el diámetro de 32mm a 50mm de las tuberías: N_T_450, N_T_563 y N_T_448 (Ver figura 3.3).

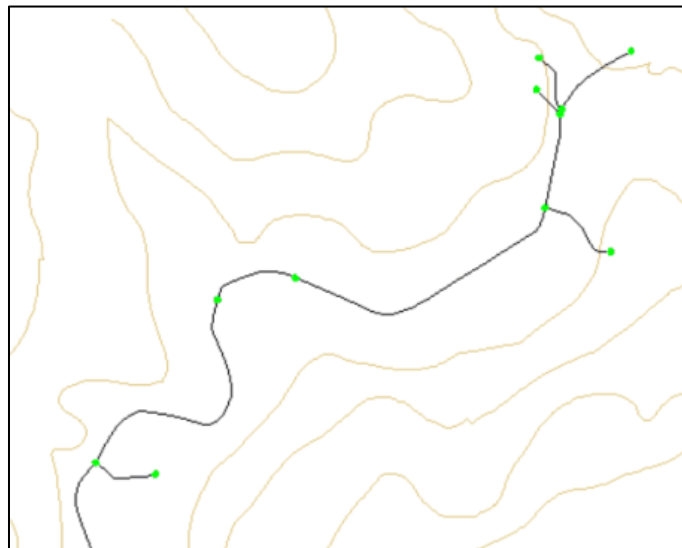


Figura 46: Mejoras aplicadas en la zona con problemas de presión (La Playa)

Fuente: Autor

Los resultados de estos cambios se pueden observar en la tabla del anexo 5. Donde se detallan las nuevas presiones de cada nodo; y en el anexo 7 (digital)

CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

Conclusiones

- 1) Se realizó el levantamiento y actualización de información catastral del sistema de distribución de agua potable de la cabecera cantonal de Nabón y zonas aledañas, se registró un total de 27.35km de tubería, donde el diámetro más utilizado es el de 63mm, se registraron también accesorios como válvulas de aire, válvulas de compuerta, válvulas reductoras de presión, válvulas de purga, etc. Esta información se puede observar en los anexos 1 y 2 del presente trabajo.
- 2) Se realizó el modelo hidráulico del sistema de distribución de agua potable actual mediante el uso de herramientas tecnológicas (CivilCad, ArcGIS y WaterGEMS). El modelo realizado se puede encontrar en el Anexo 6 (digital), archivo el cual se encuentra en extensión “.wtg”- (WaterGEMS).
- 3) Se analizó el sistema actual de distribución de agua potable y se determinó un total de 37 viviendas que no reciben agua potable es decir alrededor de 148 personas, todas estas viviendas ubicadas al norte del sector aledaño La Playa.
- 4) Se analizó los problemas de distribución de agua potable y se proponen las siguientes soluciones para que el GADM de Nabón pueda mejorar este servicio:
 - a. Reducir la presión de la válvula rompe presiones N_VR_2, esto con el fin que tenga una presión de salida de 15 m.c.a.
 - b. Instalar 5 válvulas rompe presiones con la ubicación y configuración que se indican en la tabla 9.

- c. Cambiar el diámetro de 50mm de la tubería principal del sector “La Playa” a un diámetro de 90mm, dicha tubería parte desde la válvula N_VR_11 hasta la tubería N_T_451.
- d. Cambiar el diámetro de 32mm de las tuberías N_T_450, N_T_563 y N_T_448 a un diámetro de 50mm.
- e. Agregar una nueva tubería de PVC con diámetro de 63mm y longitud de 40 metros, a partir del nodo J-152.

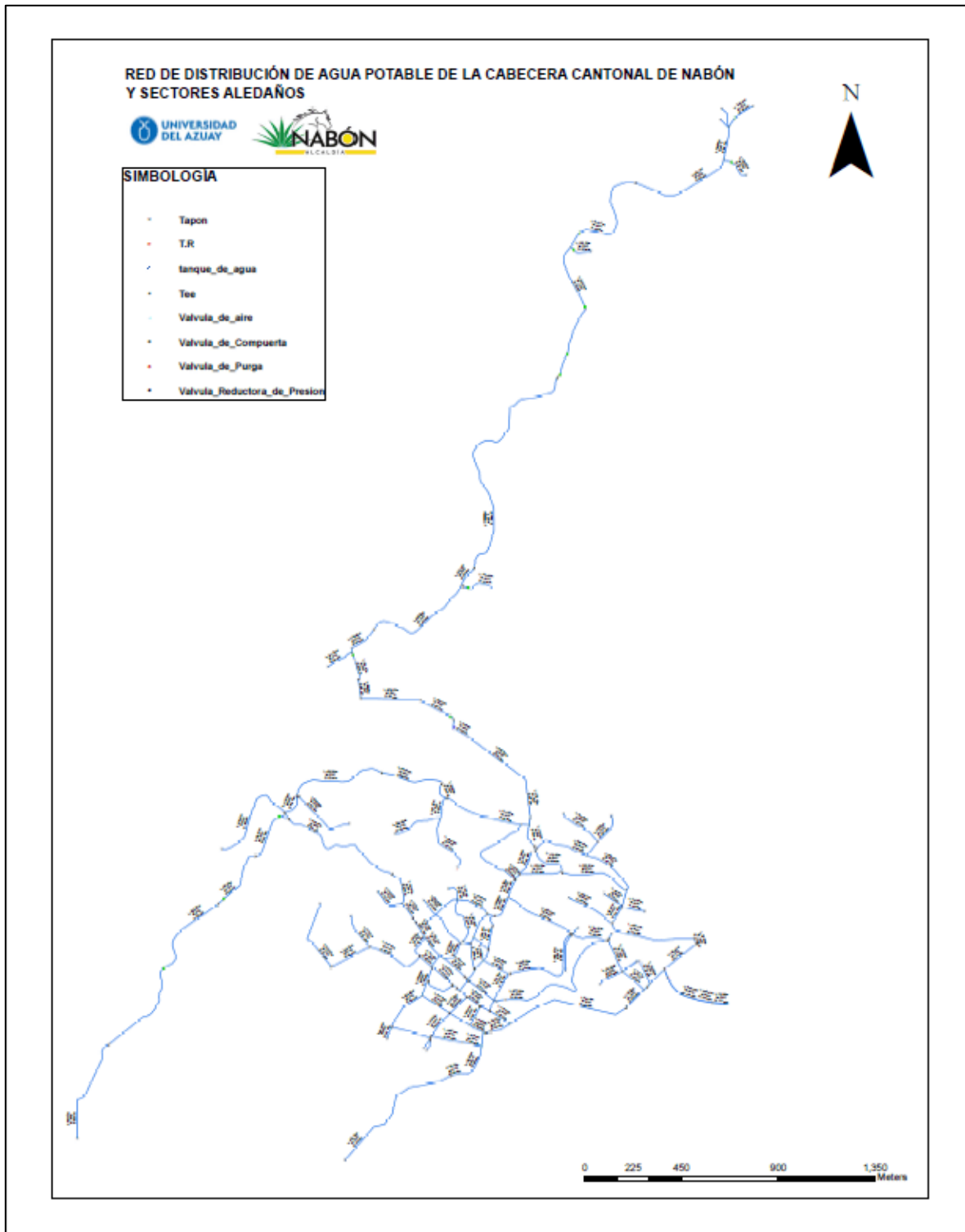
Se presentan estas propuestas para que el GAD de Nabón analice la viabilidad de su ejecución, sin embargo, de no ser factibles, el modelo elaborado en este trabajo permitirá al GAD de Nabón analizar nuevas soluciones a los problemas expuestos.

Recomendaciones

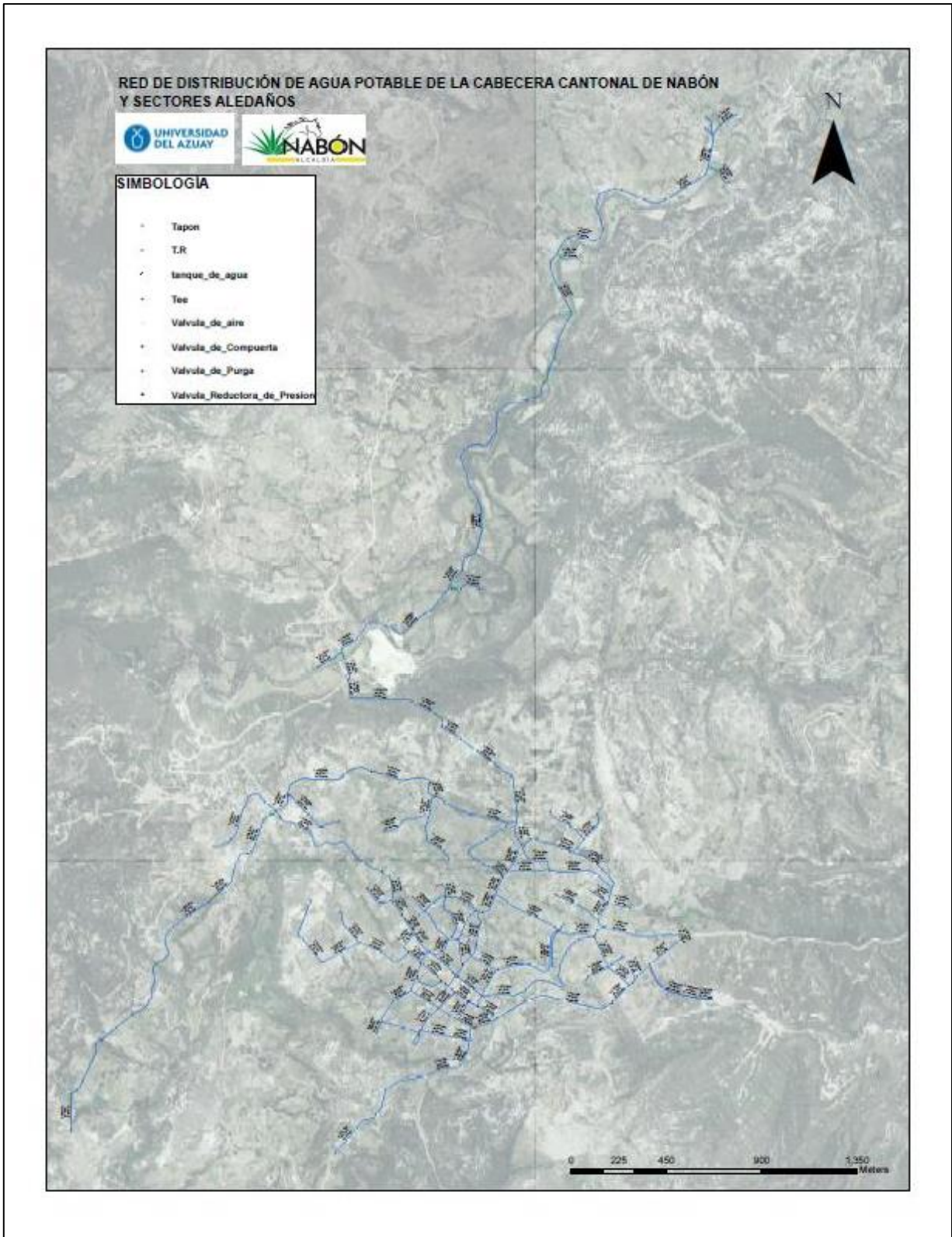
- Al haber analizado las encuestas realizadas en el cantón de Nabón (Ver Anexo 8 (digital)), se recomienda realizar un levantamiento catastral de la red de evacuación de aguas servidas para una futura ampliación del servicio sanitario.
- Se recomienda analizar la factibilidad de conectar el sistema de distribución de agua potable del sector Chunazana con el norte del sistema de distribución del sector “La Playa”, con el objetivo de solucionar los problemas de distribución de agua potable en dicho sector.
- Se recomienda revisar la válvula rompe presiones N_VR_3, puesto que no está regulando la presión hidráulica.
- Se recomienda revisar constantemente el funcionamiento de las válvulas reductoras de presión para verificar las presiones de entrada y salida.

ANEXOS

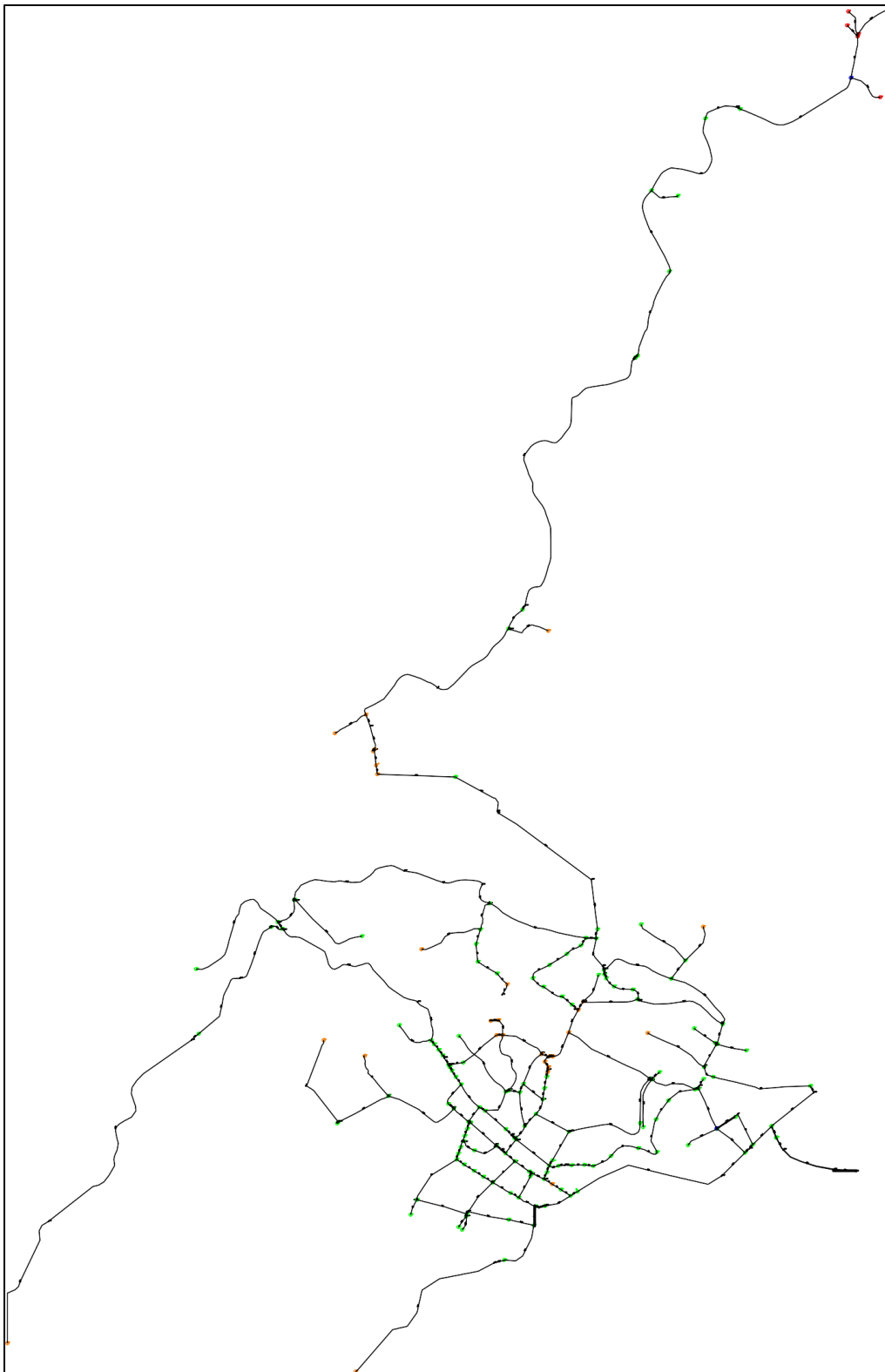
Anexo 1. Plano final de la red de distribución de agua potable del sistema de la cabecera cantonal de Nabón y zonas aledañas



Anexo 2. Plano final entregado al GADM de Nabón (Ortofoto)



Anexo 3. Mapa de la modelación de la red de distribución de agua potable de la cabecera cantonal de Nabón y zonas aledañas



Anexo 4. Tabla de Presiones hidráulicas del sistema de distribución actual

Juntion/ Nodo	Elevación (m)	Demanda (l/s)	Presión (m.c.a)	Juntion/ Nodo	Elevación (m)	Demanda (l/s)	Presión (m.c.a)
J-139	2,638.56	0.07	-18	J-244	2,711.52	0.07	51
J-178	2,638.50	0.05	-18	J-96	2,730.80	0.24	51
J-185	2,630.55	0.05	-10	J-233	2,730.75	0.02	51
J-159	2,629.68	0.07	-9	J-42	2,730.47	0.26	51
J-211	2,624.60	0.07	-4	J-134	2,730.45	0.1	51
J-158	2,624.51	0.02	-4	J-209	2,730.00	0.05	52
J-177	2,618.91	0.38	2	J-237	2,730.00	0.07	52
J-162	2,784.94	0.14	7	J-210	2,729.45	0.17	53
J-351	2,612.72	0.17	10	J-57	2,727.90	0.1	53
J-353	2,611.14	0.1	13	J-238	2,729.09	0.05	53
J-164	2,613.97	0.02	13	J-40	2,727.63	0.02	53
J-165	2,609.96	0.1	17	J-50	2,728.22	0.34	53
J-364	2,806.78	0	21	J-27	2,728.09	0.14	53
J-203	2,728.06	0.02	22	J-239	2,728.19	0.05	54
J-363	2,806.90	0	22	J-176	2,727.55	0.1	54
J-4	2,740.94	0.53	23	J-43	2,726.14	0.07	54
J-98	2,799.39	0.05	24	J-113	2,726.59	0.41	55
J-100	2,798.59	0.12	25	J-106	2,726.00	0.29	55
J-228	2,764.35	0.26	25	DP8	2,762.45	0.17	55
J-127	2,799.78	0	27	J-252	2,712.59	0.07	55
J-354	2,602.33	0.12	28	J-68	2,727.50	0.5	55
J-227	2,760.58	0.07	28	J-105	2,725.42	0.26	55
J-226	2,759.40	0.05	28	J-179	2,694.12	0.17	55
J-82	2,761.28	0.17	29	J-99	2,724.91	0.24	56
J-30	2,761.37	0.12	29	J-245	2,706.65	0.07	56
J-31	2,761.31	0	29	J-47	2,725.54	0.22	56
J-131	2,799.65	0.02	29	J-193	2,634.69	0.02	56
J-224	2,756.22	0.19	30	J-249	2,710.50	0.05	57
J-125	2,760.19	0.05	30	J-155	2,721.97	0.22	57
J-223	2,755.11	0.1	31	J-292	2,724.32	0.02	57
J-225	2,756.22	0.07	31	J-257	2,724.28	0.02	57
J-153	2,791.26	0.14	32	J-156	2,722.95	0.07	58
J-175	2,790.45	0.02	33	J-171	2,722.57	0.05	58
J-264	2,752.00	0.05	33	J-141	2,724.14	0.05	58
J-143	2,748.50	0.26	35	J71	2,595.27	0.24	58
J-168	2,746.78	0.26	35	J-200	2,689.50	0.36	58
J-287	2,714.26	0.02	36	J-87	2,722.42	0.19	58
J-15	2,750.54	0	37	J-163	2,758.41	0.05	59
J-14	2,750.54	0.02	37	J-140	2,722.68	0.36	59
J-12	2,750.21	0.22	37	J-240	2,721.54	0.02	59

J-45	2,748.21	0	37	J-25	2,721.99	0.07	59
J-81	2,596.64	0.05	37	J-250	2,707.46	0.07	60
J-124	2,745.49	0.19	38	J-256	2,721.38	0.05	60
J-121	2,731.08	0.02	38	J-241	2,720.05	0.07	60
J-152	2,785.37	0.05	38	J-187	2,719.59	0.14	61
J-117	2,731.21	0.14	38	J-1	2,719.70	0.12	61
J-21	2,711.94	0.05	38	J-286	2,718.88	0.07	62
J-242	2,711.42	0.02	38	J-251	2,705.74	0.02	62
DP1	2,743.52	0.12	39	J-291	2,705.56	0.02	62
J-149	2,743.59	0.02	39	J-115	2,719.16	0.07	62
J-88	2,745.15	0.05	39	J-317	2,718.21	0.07	62
J-161	2,743.67	0.31	39	J-116	2,718.56	0.1	62
J-80	2,595.00	0.19	39	J-119	2,680.64	0.17	65
J-122	2,748.20	0.02	39	J-255	2,716.71	0.12	65
J-328	2,745.88	0.02	39	J-258	2,716.13	0.07	65
J-64	2,709.53	0.14	41	DP2	2,759.41	0.31	65
J-23	2,709.01	0	41	J-154	2,712.17	0.05	66
J-118	2,724.03	0.02	41	J-236	2,750.68	0.05	66
J-170	2,740.40	0.05	42	J-70	2,588.56	0.17	67
J-188	2,743.27	0.17	42	J-248	2,695.25	0.02	67
J-191	2,745.04	0.02	42	J-33	2,756.27	0.12	68
J-243	2,706.99	0.02	43	J-199	2,712.25	0.07	68
J-254	2,724.92	0.02	44	J-74	2,712.90	0.05	69
J-108	2,783.30	0.12	44	J-259	2,711.84	0.1	69
J-167	2,738.74	0.38	44	J-194	2,708.35	0.1	70
J-18	2,706.74	0.1	44	J-267	2,710.79	0.02	70
J-11	2,737.98	0.12	45	J-196	2,690.57	0.07	72
J-19	2,706.36	0.02	45	J-266	2,708.38	0.02	72
J-310	2,737.07	0.1	46	J-247	2,690.06	0.07	72
DP9	2,737.12	0.14	46	J-103	2,708.88	0.12	72
J-327	2,738.25	0.02	46	J-104	2,708.77	0.07	72
J-172	2,736.08	0.55	46	J-207	2,705.78	0.26	73
J-189	2,733.75	0.29	46	J-260	2,706.19	0.05	74
J-136	2,735.80	0.07	46	J-235	2,742.84	0.02	74
J-6	2,735.82	0.07	46	J-110	2,705.53	0.07	75
J-78	2,735.79	0.48	46	J-16	2,704.50	0.14	76
J-56	2,733.59	0.05	46	J-202	2,703.41	0.1	76
J-59	2,735.13	0.07	47	J-109	2,704.17	0.07	77
J-231	2,735.00	0.05	47	J-35	2,704.23	0.12	77
J-232	2,735.00	0.02	47	J-190	2,702.39	0.1	78
J-230	2,735.00	0.05	47	J-73	2,702.36	0.17	78
J-9	2,733.16	0.12	47	J-289	2,702.31	0.02	79
J-151	2,702.84	0.17	47	J-54	2,701.15	0.14	79
J-133	2,734.86	0.1	47	J-184	2,698.85	0.1	79
J-86	2,733.97	0.05	48	J-182	2,575.00	0.1	80

J-362	2,734.52	0.17	48	J-157	2,698.95	0.22	81
J-166	2,714.11	0.1	49	J-197	2,737.31	0.14	87
J-93	2,734.29	0.05	49	J-160	2,592.85	0	89
J-52	2,727.48	0.1	49	J-206	2,650.69	0.17	91
J-85	2,733.45	0.14	49	DP7	2,574.45	0	106
DP10	2,733.92	0.19	49	J-101	2,567.70	0.14	106
J-253	2,718.76	0.05	49	J-66	2,569.77	0.02	109
J-183	2,732.59	0.1	49	J-67	2,569.36	0.05	109
J-130	2,731.42	0.46	51	J-180	2,563.42	0.05	111

Anexo 5. Tabla de Presiones hidráulicas del sistema de distribución de agua potable con las soluciones propuestas.

Juntion/ Nodo	Elevación (m)	Demanda (l/s)	Presión (m.c.a)	Juntion/ Nodo	Elevación (m)	Demanda (l/s)	Presión (m.c.a)
J-162	2,784.94	0.14	7	J-354	2,603.54	0.1	47
J-139	2,638.56	0.07	11	J-232	2,735.00	0.02	47
J-178	2,638.50	0.05	11	J-231	2,735.00	0.05	47
J-203	2,728.06	0.02	11	J-230	2,735.00	0.05	47
J-4	2,740.94	0.53	12	J-133	2,734.86	0.1	47
J-185	2,630.55	0.05	19	J-200	2,689.50	0.36	47
J-159	2,629.68	0.07	20	J-171	2,722.57	0.05	47
J-266	2,708.38	0.02	21	J-365	2,735.30	0.26	48
J-375	2,806.78	0	22	J-86	2,733.97	0.05	48
J-376	2,806.90	0	22	J-93	2,734.29	0.05	48
J-168	2,746.78	0.26	23	J-256	2,721.38	0.05	49
J-260	2,706.19	0.05	23	J-85	2,733.45	0.14	49
J-98	2,799.39	0.02	24	DP10	2,733.92	0.19	49
J-287	2,714.26	0.02	25	J-250	2,707.46	0.07	49
J-100	2,798.59	0.12	25	J-183	2,732.59	0.1	49
J-228	2,764.35	0.26	25	J-130	2,731.42	0.46	50
J-211	2,624.60	0.07	25	J-251	2,705.74	0.02	51
J-158	2,624.51	0.02	25	J-96	2,730.80	0.24	51
J-121	2,731.08	0.02	27	J-291	2,705.56	0.02	51
DP1	2,743.52	0.12	27	J-42	2,730.47	0.26	51
J-149	2,743.59	0.02	27	J-134	2,730.45	0.1	51
J-73	2,702.36	0.17	27	J-233	2,730.75	0.02	51
J-127	2,799.78	0	27	J-209	2,730.00	0.05	51
J-117	2,731.21	0.14	27	J-237	2,730.00	0.07	52
J-21	2,711.94	0.05	27	J-57	2,727.90	0.1	52
J-242	2,711.42	0.02	27	J-210	2,729.45	0.17	52
J-227	2,760.58	0.07	28	J-40	2,727.63	0.02	53
J-226	2,759.40	0.05	28	J-238	2,729.09	0.05	53
J-189	2,733.75	0.29	29	J-50	2,728.22	0.34	53
J-56	2,733.59	0.05	29	J-27	2,728.09	0.14	53
J-82	2,761.28	0.17	29	J-255	2,716.71	0.12	53
J-30	2,761.37	0.12	29	J-119	2,680.64	0.17	54
J-31	2,761.31	0	29	J-239	2,728.19	0.05	54
J-131	2,799.65	0.02	29	J-81	2,596.64	0.05	54
J-9	2,733.16	0.12	29	J-176	2,727.55	0.1	54
J-64	2,709.53	0.14	30	J-43	2,726.14	0.07	54
J-23	2,709.01	0	30	J-113	2,726.59	0.41	54
J-224	2,756.22	0.19	30	J-106	2,726.00	0.29	54

J-170	2,740.40	0.05	30	J-154	2,712.17	0.05	55
J-125	2,760.19	0.05	30	J-68	2,727.50	0.5	55
J-223	2,755.11	0.1	30	DP8	2,762.45	0.17	55
J-177	2,618.91	0.38	31	J-105	2,725.42	0.26	55
J-225	2,756.22	0.07	31	J-80	2,595.00	0.19	55
J-118	2,724.03	0.02	31	J-99	2,724.91	0.24	55
J-243	2,706.99	0.02	32	J-47	2,725.54	0.22	56
J-153	2,791.26	0.14	32	J-248	2,695.25	0.02	56
J-254	2,724.92	0.02	33	DP6	2,595.27	0.24	56
J-175	2,790.45	0.02	33	J-193	2,634.69	0.02	56
J-18	2,706.74	0.1	33	J-74	2,712.90	0.05	57
J-264	2,752.00	0.05	33	J-156	2,722.95	0.07	57
J-19	2,706.36	0.02	34	J-141	2,724.14	0.05	58
J-143	2,748.50	0.26	35	J-194	2,708.35	0.1	58
J-59	2,735.13	0.07	35	J-87	2,722.42	0.19	58
J-151	2,702.84	0.17	36	J-140	2,722.68	0.36	59
J-164	2,613.97	0.05	36	J-202	2,703.41	0.1	59
J-15	2,750.54	0	36	J-240	2,721.54	0.02	59
J-14	2,750.54	0.02	36	J-25	2,721.99	0.07	59
J-12	2,750.21	0.22	36	J-163	2,758.41	0.05	59
J-351	2,612.72	0.17	37	J-190	2,702.39	0.1	60
J-45	2,748.21	0	37	J-160	2,592.85	0	60
J-52	2,727.48	0.1	37	J-241	2,720.05	0.07	60
J-166	2,714.11	0.1	37	J-196	2,690.57	0.07	61
J-124	2,745.49	0.19	38	J-247	2,690.06	0.07	61
J-152	2,785.37	0.05	38	J-187	2,719.59	0.14	61
J-253	2,718.76	0.05	38	J-1	2,719.70	0.12	61
J-122	2,748.20	0.02	39	J-286	2,718.88	0.07	61
J-353	2,611.14	0.1	39	J-115	2,719.16	0.07	62
J-88	2,745.15	0.05	39	J-317	2,718.21	0.07	62
J-161	2,743.67	0.31	39	J-116	2,718.56	0.1	62
J-328	2,745.88	0.02	39	J-70	2,588.56	0.17	63
J-244	2,711.52	0.07	40	J-258	2,716.13	0.07	65
J-165	2,609.96	0.1	40	J-16	2,704.50	0.14	65
J-207	2,705.78	0.26	40	DP2	2,759.41	0.31	66
J-188	2,743.27	0.17	42	J-236	2,750.68	0.05	66
J-191	2,745.04	0.02	42	J-184	2,698.85	0.1	68
J-206	2,650.69	0.17	43	J-199	2,712.25	0.07	68
J-252	2,712.59	0.07	44	J-33	2,756.27	0.12	69
J-167	2,738.74	0.29	44	J-54	2,701.15	0.14	69
J-108	2,783.30	0.12	44	J-259	2,711.84	0.12	69
J-179	2,694.12	0.17	44	J-157	2,698.95	0.22	71
J-11	2,737.98	0.12	44	J-103	2,708.88	0.12	72

J-245	2,706.65	0.07	45	J-104	2,708.77	0.07	72
J-155	2,721.97	0.22	45	J-235	2,742.84	0.02	74
J-374	2,778.01	0.14	45	J-110	2,705.53	0.07	75
J-310	2,737.07	0.1	45	J-182	2,575.00	0.1	76
DP9	2,737.12	0.14	46	J-109	2,704.17	0.07	77
J-292	2,724.32	0.02	46	J-35	2,704.23	0.12	77
J-257	2,724.28	0.02	46	J-289	2,702.31	0.02	78
J-327	2,738.25	0.02	46	DP7	2,574.45	0	78
J-249	2,710.50	0.05	46	J-66	2,569.77	0.02	83
J-172	2,736.08	0.55	46	J-67	2,569.36	0.05	83
J-136	2,735.80	0.07	46	J-101	2,567.70	0.14	85
J-6	2,735.82	0.07	46	J-197	2,737.31	0.14	88
J-78	2,735.79	0.48	46	J-180	2,563.42	0.05	89

BIBLIOGRAFÍA

- Cabrera Béjar, J. A., & Gueorguiev Tzatchkov, V. (2012). *Modelación de redes de distribución de agua con suministro intermitente*. Ciudad de México.
- Cárdenas Jaramillo, D. L., & Patiño Guaraca, F. E. (2010). *ESTUDIOS Y DISEÑOS DEFINITIVOS DEL SISTEMA DE AGUA POTABLE*. Cuenca.
- Chávez Alarcón, E. H. (2015). *Modelación hidráulica y de la calidad del agua de la red de distribución de agua potable de la parroquia La Avanzada, cantón Santa Rosa, Provincia de El Oro*. Machala.
- Comisión Nacional de Agua. (2019). *Manual de agua potable, alcantarillado y saneamiento; Diseño de redes de distribución de agua potable*. Ciudad de México: Subdirección General de Agua Potable, Drenaje y Saneamiento.
- Cordero Ordoñez, M., & Ullauri Hernández, P. N. (2011). *“filtros caseros, utilizando ferrocemento, diseño para servicio a 10 familias, constante de 3 unidades de filtros gruesos ascendentes (fgas), 2 filtros lentos de arena (fla), sistema para aplicación de cloro y 1 tanque de almacenamiento*. Cuenca.
- Crane. (1987). *Flujo de Fluidos en valvulas Accesorios y Tuberias*. Mexico DF: McGRAW-HILL.
- Giono, F., Pinzón, M., & Barraza, J. (2019). *Similitud y leyes de funcionamiento de las turbo-máquinas hidráulicas. Análisis/discusión de similitud en bombas*. Ciudad de Panamá.
- Instituto Nacional de Estadística y Censos. (2010). *Censo de población y vivienda 2010*.
- Molina Vera, A., Pozo, M., & Serrano, J. C. (2018). *Agua, Saneamiento e Higiene: Medicion de los ODS en Ecuador*. Quito.
- Muñoz Martos, C. L., & Rueda Rincon, A. D. (2017). *Manual de procedimientos para elaborar catastro de redes de alcantarillado*. Bogotá.
- Organización Mundial de la Salud. (2004). *Guías para la calidad del agua potable*.
- Santacruz Palacios, P. A., & León Loaiza, H. A. (2017). *Modelación hidráulica de la red de agua potable del sistema rural “Chulco Soroche” del cantón Cuenca, provincia del Azuay*. Cuenca.
- Secretaría del Agua. (2014). *Norma de diseño para sistemas de abastecimiento de agua potable, disposición de excretas y residuos líquidos en el área rural*. Ecuador.

Sistema Nacional de Información . (21 de Febrero de 2014). *Sistema Nacional de Información (SNI)*. Recuperado el 10 de Octubre de 2020, de http://app.sni.gob.ec/sni-link/sni/Portal%20SNI%202014/FICHAS%20F/0104_NABON_AZUAY.pdf