

INSTITUCIÓN EDUCATIVA SAN JUAN

San Juan (Nariño)

Grupo 10



MEMORIAS DE CÁLCULO HIDROSANITARIAS, GAS Y RED EXTINCIÓN DE INCENDIO

Bogotá – Enero 2017

1. DESCRIPCIÓN DEL PROYECTO

FINDETER, como financiera del Desarrollo en Colombia, tiene como objetivo satisfacer las necesidades de infraestructura, de las Instituciones Educativas, donde se implementará la jornada única propuesta por el Ministerio de Educación, y que se desplegará a lo largo de todo el territorio nacional.

La Institución Educativa San Juan, se encuentra ubicada en el municipio de San Juan (Nariño), en el casco urbano, los nuevos bloques que se van a construir, contarán con aulas de clase, laboratorios y baterías de baños.

1.1 DESCRIPCIÓN DEL SISTEMA DE SUMINISTRO

El sistema de suministro de agua potable de los nuevos Bloques de la Institución Educativa, será abastecida mediante un tanque plástico sobre terreno de 2000 litros, y este a su vez mediante un sistema de bombeo abastecerá a otros tanques plásticos elevados, sobre las placas de cubierta de los baños, sumando una reserva total de 6000 litros.

El tanque plástico bajo sobre terreno, será abastecido mediante la acometida de agua potable existente en la Institución, y su diámetro será el correspondiente donde su tiempo de llenado sea menor a 12 horas.

Desde los tanques propuestos saldrá el suministro para cada punto hidráulico nuevo. Cada aparato o grupo de aparatos, según sea el área, será controlado por un registro de corte tipo cortina, adicionalmente cada red dispone de un supresor de golpe de ariete para evitar fatigas de tubería por ondas de celeridad ocasionadas por cierres repentinos. De igual manera cada columna debe disponer de su válvula de purga de doble acción.

1.2 DESCRIPCIÓN DEL SISTEMA DE AGUAS RESIDUALES

El sistema sanitario inicia desde la salida sanitaria en cada aparato, el cual descarga por gravedad a un colector horizontal exterior, y este a cada caja de inspección. Las aguas residuales conectarán en su última caja con una acometida definitiva de aguas combinadas, que conecta a un pozo existente del Municipio.

Las redes sanitarias que se plantean, tienen un sistema de re ventilación para proteger el sello hidráulico de la tubería.

En todos los sitios indicados en los planos se instalarán tapones de inspección (TI).

1.3 DESCRIPCIÓN DEL SISTEMA DE AGUAS PLUVIALES

El sistema de aguas pluviales esta compuesto por dos partes, la primera que esta compuesta por viga canales, tragantes y bajantes y la segunda por cunetas y filtros.

El agua producto de las precipitaciones que caen sobre las cubiertas para serán conducidas por gravedad por medio de colectores descolgadas , que conectan a bajantes de aguas lluvias, que son conducidas por gravedad hacia el alcantarillado combinado existente del Municipio.

La Intensidad de precipitación es calculada mediante las curvas IDF que se estiman, con los datos de precipitación máxima en 24 horas, de las estaciones existentes en la zona, suministradas por el IDEAM.

2. PARÁMETROS DE DISEÑO HIDROSANITARIO

A. CÁLCULO DE CAUDALES

Para la estimación del caudal máximo probable de suministro que se pueda presentar en la instalación se emplean las unidades de hunter.

B. PÉRDIDAS POR FRICCIÓN EN LA TUBERIA

Estas pérdidas se evalúan siguiendo los criterios expresados en la fórmula de Hazen Williams.

$$J = [Q / (278.5 \times C \times D ^{2.63})] ^{1.85}$$

J = PERDIDA UNITARIA POR FRICCIÓN EN M/M

Q = CAUDAL LTS/SEG

C = COEFICIENTE DE RUGOSIDAD, SU VALOR ESTA EN FUNCION DEL MATERIAL A UTILIZAR.

C = 150 PARA TUBERIAS DE P.V.C.

D = DIAMETRO DE LA TUBERIA EN METROS

C. PRESIÓN EN LA RED

La presión en cualquier punto de la red se calcula con la ecuación de la energía, formula de Bernoulli.

FÓRMULA DE BERNOULLI

$$Z1 + \frac{P1}{\rho g} + \frac{V1^2}{2g} = Z2 + \frac{P2}{\rho g} + \frac{V2^2}{2g} + hf1 - 2$$

$\frac{P1}{\rho g}$ = presión en el punto inicial

$$hf1 - 2 = J \times L1 - 2$$

$L1 - 2$ = Longitud tubería + Longitud equivalente por accesorios

D. TUBERIAS DE DESAGÜES

La capacidad de estas tuberías se calcula mediante la fórmula de Manning

$$V [M / SG] = R ^ { 2/3} \times S ^ { 1/2} \times 1/n$$

Con los siguientes valores de n:

n = 0.009 para tuberías de PVC

n = 0.013 para tuberías concreto reforzado prefabricada

n = 0.014 para tuberías de gres o concreto simple

E. CAUDAL AGUAS LLUVIAS

Se calcula utilizando la formula racional

$$Q = C \times I \times A$$

Q = caudal [lts / sg]

C = está en función de las características del área drenada

Con los siguientes valores de c

$$C = 0.90$$

I= intensidad de la lluvia en mm / hora

A = área drenada en m²

F. CRITERIOS DE DISEÑO

Presión mínima: la presión mínima en cualquier punto hidráulico dado por la tabla 7 del código colombiano de fontanería ntc-1500

Aparatos tipo convencional.

Velocidad máxima: para la red de suministro la velocidad máxima permitida será de 2 mts/seg.

Velocidad mínima: para las redes de suministro y desagües la velocidad mínima será de 0.60 mts/seg.

Normas a utilizar: Diseño e Instalación:

NTC-1500 (Código Colombiano de Fontanería)

NTC-4959 (Accesibilidad de las personas al medio físico - Griferías)

NTC-5017 (Accesibilidad de las personas al medio físico – Servicios Sanitarios Accesibles)

NTC-920 (Aparatos sanitarios de Cerámica)

NTC-382 (Tubos a presión)

NTC-1087 (Tubos sanitarios ventilación y aguas lluvia)

NTC-1339 (Accesorios a presión)

NTC-1341 (Accesorios Sanitarios)

RAS-2000 (Reglamento Técnico del Sector de Agua Potable y Saneamiento Básico)

Para el cálculo del caudal de diseño, mediante las formales de Hunter, es necesario tener el número de unidades hidráulicas y sanitarias de cada aparato a instalar. Estas unidades esta dadas por la tabla 8 (Unidades de Consumo) y la tabla 12 (Unidades de desagüe), de la siguiente manera:

| Aparato | Tipo de Control | Un. Suministro | Un. Desagüe |
|---------------------|------------------------|-----------------------|--------------------|
| Inodoro Privado | Llave | 3 | 3 |
| Orinal Privado | Fluxómetro | 3 | 3 |
| Lavamanos | Llave | 1 | 1 |
| Fregadero de Cocina | Llave | 2 | 2 |
| Poceta de Aseo | Llave | 1 | 3 |
| Sifón de Piso | N/A | N/A | 1 |

3. CÁLCULO TANQUE DE RESERVA

A. RESERVA DE AGUA POTABLE

| | | |
|--|-------|-------------|
| NÚMERO ESTUDIANTES = | 120 | ESTUDIANTES |
| CONSUMO POR ESTUDIANTE= | 50 | LTS/HAB/DIA |
| NTC-1500 , Tabla 6 Evaluación de Consumo | | |
| RESERVA PARA UN DIA = | 6.000 | LTS/DIA |

B. RESERVA TOTAL

| | |
|-----------|-------------------------|
| VOLUMEN = | RESERVA DE AGUA POTABLE |
| VOLUMEN = | 6,0 M3 |

C. TANQUES PLASTICOS

UN TANQUE PLASTICO 2000 LITROS SOBRE TERRENO
DOS TANQUES PLASTICOS 2000 LITROS SOBRE BAÑOS

NOTAS:

1. El número de estudiantes fue suministrado por los profesionales de RUBAU y el arquitecto diseñador, el cual se estima de acuerdo al número de puestos nuevos que se proyectan en el diseño arquitectónico, y que se construirán para cumplir las solicitudes de cada colegio.
2. El código colombiano de fontanería (NTC-1500), en su numeral 6.6 , nos indica que toda edificación debe contar con tanques de reserva de agua potable, y que su volumen útil debe garantizar el abastecimiento de agua para un día de servicio, de acuerdo a la tabla 6 de la NTC-1500, evaluación de consumo de acuerdo a la ocupación.

4. CÁLCULO ACOMETIDA

La acometida es la derivación que se hace desde la red pública del acueducto, hasta la llegada a los tanques de almacenamiento.

| | | | |
|--|---|-------|-------------|
| VOLUMEN RESERVA AGUA POTABLE PARA UN DIA = | | 6.000 | LTS/DIA |
| TIEMPO TOTAL DE LLENADO = | | 10 | = 36.000 |
| | | HORAS | SEG |
| CAUDAL = | V/T = | 0,17 | LTS/SEG |
| PRESION DISPONIBLE ACUEDUCTO = | | 15,0 | MTS |
| Presión mínima garantizada porRAS-2000 | | | |
| LONGITUD ACOMETIDA = | | 51 | MTS |
| J = | Hd / (1.5 * L.A.) | | |
| J = | | 0,50 | M/M |
| ∅ = | (Q / 280 x C x J ^ 0.54) ^ 0.38 | | |
| C = | | 150 | P.V.C. |
| ∅ = | 0,010 | MTS | = 0,40 PULG |
| | DIAMETRO DE DISEÑO = | | 3/4 PULG |
| | VELOCIDAD = Q/A = | | 0,58 MTS/SG |
| J REAL = | [Q / (278.5 x C x D ^ 2.63)] ^ 1.85 | | |
| J REAL = | | 0,024 | M/M |

PRESIÓN MÍNIMA EN PUNTO DE DERIVACIÓN = 15 MCA (Presión mínima que se debe garantizar de acuerdo a la RAS-2000)

PRESIÓN A LA ENTRADA DEL TANQUE= 15 - (51*0.024) =13.77 MCA

5. PÉRDIDAS POR FRICCIÓN Y ACCESORIOS

Basados en las gráficas de Hunter modificado para aparatos convencionales , se presentan las siguientes fórmulas utilizadas para calcular el caudal máximo probable teniendo las unidades de hunter de consumo.

Fuente de Ecuaciones: Libro Escuela Colombiana de Ingeniería Julio Garavito

Para unidades de consumo entre $3 < UC < 240$:

$$Q = 0.1163(UC)^{0.6875} \text{ Aparatos convencionales}$$

| TRAMO | UNIDADES | CAUDAL | DIAMETRO | VELOCIDAD | LONGITUD | | | PERDIDA | PERDIDA | PRESION FINAL |
|--|----------|---------|----------|-----------|----------|------------|-------|----------|---------|---------------|
| | HUNTER | LTS/SEG | PULG | MTS/SEG | TUBERIA | ACCESORIOS | TOTAL | UNITARIA | TOTAL | EN EXTREMO |
| | | | | | | | | M/M | MTS | MTS |
| SE TOMO COMO PUNTO CRITICO NEVECON DE COCINA | | | | | | | | | | |
| PRESION EN PUNTO CRITICO | | | | | | | | | | 15,00 |
| A - B (vertical) | 3,00 | 0,25 | 1/2 | 1,95 | 0,50 | 0,10 | 0,60 | 0,359 | 0,22 | 15,22 |
| B - C | 3,00 | 0,25 | 1/2 | 1,95 | 1,50 | 0,30 | 1,80 | 0,359 | 0,65 | 15,86 |
| C - D | 6,00 | 0,40 | 3/4 | 1,40 | 1,00 | 0,20 | 1,20 | 0,121 | 0,14 | 16,01 |
| D - E | 9,00 | 0,53 | 3/4 | 1,85 | 1,20 | 0,24 | 1,44 | 0,202 | 0,29 | 16,30 |
| E - F | 12,00 | 0,64 | 3/4 | 2,25 | 2,50 | 0,50 | 3,00 | 0,291 | 0,87 | 17,17 |
| F - G | 15,00 | 0,75 | 1 | 1,48 | 0,50 | 1,00 | 1,50 | 0,095 | 0,14 | 17,32 |
| G - H | 16,00 | 0,78 | 1 | 1,54 | 6,00 | 1,20 | 7,20 | 0,104 | 0,75 | 18,06 |
| H - I | 18,00 | 0,85 | 1 | 1,67 | 2,10 | 0,42 | 2,52 | 0,120 | 0,30 | 18,36 |
| I - J | 22,00 | 0,97 | 1 | 1,92 | 6,00 | 1,20 | 7,20 | 0,155 | 1,12 | 19,48 |
| J - K | 38,00 | 1,42 | 1 1/2 | 1,24 | 9,00 | 1,80 | 10,80 | 0,043 | 0,47 | 19,95 |
| K - L | 74,00 | 2,24 | 1 1/2 | 1,97 | 2,00 | 0,40 | 2,40 | 0,101 | 0,24 | 20,19 |
| L - M | 80,00 | 2,37 | 2 | 1,17 | 2,20 | 0,44 | 2,64 | 0,028 | 0,07 | 20,27 |
| M - N | 86,00 | 2,49 | 2 | 1,23 | 7,00 | 1,40 | 8,40 | 0,030 | 0,25 | 20,52 |
| N - Ñ | 96,00 | 2,68 | 2 | 1,32 | 12,00 | 2,40 | 14,40 | 0,035 | 0,50 | 21,02 |
| | | | | SUMA | 0,50 | | | SUMA | 6,02 | |

6. CÁLCULO EQUIPO DE PRESIÓN AGUA FRÍA POTABLE

| | | | | | |
|---|-------|-------|----------------------|------|---------|
| CABEZA DINAMICA TOTAL | | | | | M.C.A |
| A. PRESION EN PUNTO CRITICO | | | | | 15,00 |
| = | | | | | |
| B. PERDIDAS EN LA DESCARGA | | | | | 6,02 |
| = | | | | | |
| C. ALTURA ESTATICA EN LA DESCARGA = | | | | | 0,50 |
| | | | | | ----- |
| PRESION NECESARIA EN LA DESCARGA = | | | | | 21,52 |
| D. ALTURA ESTATICA EN LA SUCCION = | | | | | 1,50 |
| E. PERDIDAS EN LA SUCCION = | | | | | |
| LONGITUD TUBERIA = | | 5 | MTS | | |
| LONGITUD POR ACCESORIOS = | | 5 | MTS | | |
| | | | | | ----- |
| LONGITUD TOTAL = | | 10 | MTS | | |
| J = | 0,073 | M/M | Ø = | 2,00 | PULG |
| C = | 100 | | Q = | 2,68 | LTS/SEG |
| hf succión = LONGITUD TOTAL x | | | | | |
| hfs = | | | | | 0,73 |
| | | | | | 23,75 |
| CABEZA DINAMICA TOTAL DE DISEÑO = | | 24,00 | MTS | | |
| POTENCIA = $Q \times x \times C.D.T./76 \times$ | | | | | |
| n | | | n = Eficiencia | 0,65 | |
| POTENCIA = | 1,30 | H.P. | POTENCIA DE DISEÑO = | 1,50 | H.P. |

7. CÁLCULO TANQUE HIDROACUMULADOR AGUA FRÍA POTABLE

DATOS :

POTENCIA = 1,50 H.P.

Q BOMBA LIDER = 2,68 LTS/SEG

C.D.T. = 24,00 MTS = 34,00 P.S.I.

RANGO DE PRESIONES PA = 34,00 P.S.I.

PB = 54,00 P.S.I.

T = 1,2 MINUTOS = 72 SEGUNDOS

CALCULOS :

$Q_m = Q_{bl} \times 65\%$

$Q_m = 1,74$ LTS/SEG

$VR = Q_m \times T / 4 = 31$ LTS

$VT = VR \times (PB + 14.7) / (PB - PA)$

$VT = 106$ LTS

CONVENCIONES:

QT = CAUDAL TOTAL BOMBA

Qm = CAUDAL DISEÑO TANQUE

PA = RANGO INICIAL DE PRESION

PB = RANGO FINAL DE PRESION

T = TIEMPO DE REGULACION

VR = VOLUMEN DE REGULACION

VT = VOLUMEN TANQUE

8. CÁLCULO NPSH EQUIPO DE PRESIÓN

CALCULO EN METROS DE COLUMNA DE AGUA

$$N.P.S.H. = P_o - H_{fs} - P_v + \frac{V^2}{2G} + \frac{D_s}{2}$$

ALTITUD = 2605 MTS SOBRE EL NIVEL DEL MAR

$P_o = \text{PRESION ATMOSFERICA} = 7,204 \text{ MTS}$

$H_{fs} = \text{Altura de succión} + h_f$

$H_{fs} = 1,50 + 0,73 = 2,23 \text{ MTS}$

TEMPERATURA DEL AGUA = 20° C

$P_v = \text{PRESION DE VAPOR}$

$P_v = 0,24 \text{ MTS}$

VELOCIDAD EN LA SUCCION = 0,55 MTS/SG

CABEZA DE VELOCIDAD EN LA SUCCION = $\frac{V^2}{2G}$

$\frac{V^2}{2G} = \frac{0,55^2}{2 \times 9.81}$

$\frac{V^2}{2G} = 0,02 \text{ MTS/SG}$

$\frac{D_s}{2} = \frac{\text{DIAMETRO DE SUCCION}}{2} = 0,03 \text{ MTS}$

N.P.S.H. = (CABEZA NETA DE SUCCION DISPONIBLE) 4,73 MTS > 3 MTS

9. DISEÑO AGUAS PLUVIALES

Para el dimensionamiento de las bajantes de aguas lluvias y los colectores principales descolgados de la cubierta, se utilizó el método racional para estimar el caudal de diseño de cada área aferente con la que se cuenta.

El método racional contempla tres variables, la intensidad de la precipitación, el área aferente y el coeficiente de escorrentía, las cuales arrojan un caudal de diseño estimado que nos sirve para dimensionar colectores y bajantes mínimas para la Institución Educativa.

La primera variable a estimar es la intensidad de precipitación, la cual se calcula mediante las curvas IDF de la zona donde se ubica el proyecto, o mediante el método simplificado del Manual de Drenaje para Carreteras del INVIAS, donde se necesitan las precipitaciones máximas en 24 horas a nivel multianual.

$$i = \frac{a \times T^b \times M^d}{(t/60)^c} \quad [2.103]$$

- Donde:
- i: Intensidad de precipitación, en milímetros por hora (mm/h).
 - T: Periodo de retorno, en años.
 - M: Precipitación máxima promedio anual en 24 h a nivel multianual
 - t: Duración de la lluvia, en minutos (min).
 - a, b, c, d: Parámetros de ajuste de la regresión. Estos parámetros fueron regionalizados como se presenta en la Figura 2.13, y sus valores se presentan en la Tabla 2.12.

Tabla 2.12. - Valores de los coeficientes a, b, c y d para el cálculo de las curvas intensidad-duración-frecuencia, IDF, para Colombia

| REGIÓN | a | b | c | d |
|----------------|-------|------|------|------|
| Andina (R1) | 0.94 | 0.18 | 0.66 | 0.83 |
| Caribe (R2) | 24.85 | 0.22 | 0.50 | 0.10 |
| Pacífico (R3) | 13.92 | 0.19 | 0.58 | 0.20 |
| Orinoquía (R4) | 5.53 | 0.17 | 0.63 | 0.42 |

Los datos de precipitación máxima en 24 horas fueron suministrados por el IDEAM, mas específicamente la estación LA TERRAZA (52040170), con datos desde Mayo del 2000 hasta Agosto del 2016, con los siguientes valores máximos de cada años:

14,1 23,5 25,2 40,7 34,8 60,0 34,8 37,3 28,8 33,9 43,0 30,3 45,5
25,2 35,8

Todos los datos se encuentran en el capitulo de Anexos de la carpeta de entrega.

Basados en que las lluvias cada vez son mas fuertes en épocas de invierno, se tomarán los 3 datos mayores para sacar el promedio.

Promedio Precipitación máxima en 24 Horas = 49,5 mm

Utilizando el método anterior tenemos = 75,96 mm/h

La segunda variable para el cálculo del caudal de diseño es el coeficiente de escorrentía, la cual para cubiertas varia entre 0,75 y 0,95 según la tabla D.4.5 de la RAS-2000, utilizando para este proyecto un C=0,90.

A continuación se presenta la tabla resumen del cálculo de los caudales de diseño con su respectivo diámetro de bajante:

| B.A.LL. No | AREA (m2) | CAUDAL (LTS) | DIAMETRO NECESARIO (in) | DIAMETRO DISEÑO (in) |
|------------|-----------|--------------|-------------------------|----------------------|
| 1 | 10,21 | 0,19 | 1,00 | 3 |
| 2 | 30,55 | 0,58 | 1,50 | 3 |
| 3 | 16,9 | 0,32 | 1,20 | 3 |
| 4 | 9,49 | 0,18 | 0,97 | 3 |
| 5 | 44,59 | 0,85 | 1,73 | 3 |
| 6 | 76,26 | 1,45 | 2,12 | 3 |
| 7 | 85,04 | 1,62 | 2,21 | 3 |
| 8 | 60,98 | 1,16 | 1,95 | 3 |
| 9 | 31,35 | 0,60 | 1,52 | 3 |

Como se puede verificar en los planos hay unas áreas de la cubierta que no las recogen bajantes de aguas lluvia, sino caen a cunetas que llevan el caudal a las cajas de inspección.

A continuación se presenta la tabla resumen de los colectores exteriores:

Caudal de Diseño

| TRAMO | ÁREA (m2) | C | INTENSIDAD PRECIPITACIÓN (mm/hr) | CAUDAL (LPS) |
|--------------|-----------|-----|----------------------------------|--------------|
| 1 - 2 | 150,00 | 0,9 | 76 | 2,85228 |
| 2 - P.I EXIS | 332,00 | 0,9 | 76 | 6,3130464 |

Características Geométricas

| TRAMO | Q MAX PROBABLE (LPS) | PENDIENTE (%) | DIAMETRO COMERCIAL (in) | DIAMETRO COMERCIAL (M) | VEL. TUBO LLENO (m/s) | Q TUBO LLENO (LPS) |
|--------------|----------------------|---------------|-------------------------|------------------------|-----------------------|--------------------|
| 1 - 2 | 2,85 | 1 | 6 | 0,152 | 1,120 | 20,431 |
| 2 - P.I EXIS | 6,31 | 3 | 6 | 0,152 | 1,940 | 35,387 |

Relaciones Hidráulicas

| Q/QII | V/VII | Y/D | V real (m/s) | Y real (m) | % De Tuberia | TRAMO |
|-------|-------|-------|--------------|------------|--------------|--------------|
| 0,140 | 0,586 | 0,286 | 0,656 | 0,04359 | 28,6 | 1 - 2 |
| 0,178 | 0,626 | 0,325 | 1,214 | 0,04953 | 32,5 | 2 - P.I EXIS |

10. DISEÑO AGUAS RESIDUALES

Basados en la tabla 12 de la NTC-1500 , la cual nos indica las unidades de descarga de cada aparato sanitario, y en la tabla 14 de la NTC-1500 , que se presenta a continuación, la cual nos muestra la carga máxima de unidades de descarga y longitud máxima de tubos de desagüe se realiza la verificación de cada ramal o “araña” horizontal y cada bajante de aguas negras.

Tabla 14. Carga máxima de unidades y longitud máxima de tubos de desagüe

| Diámetro del tubo, mm (pulgadas) | 38 (1- 1/2) | 51 (2) | 64 (2-1/2) | 76 (3) | 102 (4) | 152 (6) | 203 (8) | 254 (10) | 305 (12) |
|--|----------------|-----------|---------------|-----------|------------------|------------------|--------------------|--------------------|--------------------|
| Unidades máximas | | | | | | | | | |
| Tubería de desagüe vertical | 2 ² | 16 | 32 | 48 | 256 | 1 380 | 3 600 | 5 600 | 8 400 |
| Horizontal | 1 | 8 | 14 | 35 | 216 ³ | 720 ³ | 2 640 ³ | 4 680 ³ | 8 200 ³ |
| Longitud máxima | | | | | | | | | |
| Tubería de desagüe vertical, metros | 65 | 85 | 148 | 212 | 300 | 510 | 750 | | |
| Horizontal (no limitada) | | | | | | | | | |

1) Se excluye el brazo del sifón

2) Excepto fregaderos, orinales, máquinas lavaplatos

3) Basado en una pendiente de 21 mm/m. Para una pendiente de 10 mm/m, multiplique las unidades horizontales de aparatos sanitarios por un factor de 0,8.

Basados en unidades de descarga de cada grupo de aparatos presentamos el cuadro resumen de los colectores exteriores, entre cajas de inspección, hasta llegar al pozo de inspección combinado de la administración municipal.

Características Geométricas

| TRAMO | UNIDADES DE DESCARGA | Q MAX PROBABLE (LPS) | PENDIENTE (%) | DIAMETRO COMERCIAL (in) | DIAMETRO COMERCIAL (M) | VEL. TUBO LLENO (m/s) | Q TUBO LLENO (LPS) |
|----------------|----------------------|----------------------|---------------|-------------------------|------------------------|-----------------------|--------------------|
| 1 - 2 | 89 | 4,06 | 1 | 4 | 0,102 | 0,854 | 6,920 |
| 2 - 3 | 95 | 4,16 | 1 | 4 | 0,102 | 0,854 | 6,920 |
| 3 - P.I EXIST. | 107 | 4,36 | 2,3 | 4 | 0,102 | 1,295 | 10,495 |

Relaciones Hidráulicas

| Q/QII | V/VII | Y/D | V real (m/s) | Y real (m) | % De Tubería | TRAMO |
|-------|-------|-------|--------------|------------|--------------|-------|
| 0,587 | 0,905 | 0,619 | 0,772 | 0,06289 | 61,9 | 1 - 2 |
| 0,602 | 0,910 | 0,625 | 0,777 | 0,06350 | 62,5 | 2 - 3 |
| 0,415 | 0,820 | 0,509 | 1,061 | 0,05171 | 50,9 | 4 - 3 |

11. CARACTERISTICAS TUBERIA REVENTILACIÓN

Los tubos de ventilación principal se determinaron de acuerdo a la tabla 19 de la NTC-1500, la cual depende de la longitud total, el diámetro de la bajante y el total de unidades de descarga ventiladas.

La ubicación de la ventilación en cada ramal debe ser al inicio del ramal con el fin de ventilar un grupo de aparatos sanitarios, el diámetro y la longitud máxima de ventilación por cada ramal se pueden ver en la tabla 20 y 21 de la NTC-1500.

Las tuberías de ventilación deben instalarse con pendiente hacia la respectiva tubería de desagüe a la que sirven.

Los tubos de ventilación tendrán una pendiente uniforme mínima del 1%, en forma tal que el agua que pudiera condensarse en ellos, escurra a un colector o bajante.

Todos los tubos de ventilación deben prolongarse por encima de la cubierta de la edificación, sin disminuir su diámetro original, debe extenderse mínimo a 0,15 m por encima del nivel de la cubierta de la edificación y debe estar retirada 0,30 m de cualquier superficie vertical.

12. RED EXTINCIÓN DE INCENDIO

DESCRIPCIÓN DEL PROYECTO

El objetivo fundamental de este informe es dar un nivel aceptable de seguridad contra incendio, y a su vez cumplir los requisitos de los numerales J y K de la NSR-10, la tabla K.2.6-3, nos ubica las instituciones educativas en el subgrupo de ocupación institucional de educación I-3, las cuales de acuerdo al numeral J.4.3.4, nos indica que tipos de sistema se deben diseñar e instalar.

Para esta institución educativa no es obligación la instalación de un sistema de rociadores automáticos, ya que el área cubierta es menor a 2000 m², el edificio es menor a cuatro pisos, y no cuenta con sótanos.

Por otra parte, se diseñarán sistemas de tomas fijas para bomberos y mangueras como lo indicia el numeral J.4.3.4 .2, cumpliendo la NTC1669 y como referencia la NFPA 14.

También se diseñará un sistema de extintores portátiles de fuego, de acuerdo a la NTC-2885 y como referencia la NFPA 10, esos dos sistemas se combinarán para conformar gabinetes comerciales tipo III.

DISEÑO DE SISTEMA CONTRA INCENDIO

TIPO DE CONSTRUCCIÓN:

Debido a la concepción Arquitectónica, donde tanto el constructor como la interventoría, nos informan que toda la edificación NO tendrá cielo falso. Adicional será una estructura convencional con pórticos, y el Tanque se encontrará al mismo nivel del cuarto de bombas.

DEFINICIÓN CRITERIOS DE DISEÑO:

A continuación, se definen los criterios de diseño (demanda de agua), bajo los cuales se diseñaron los sistemas de Gabinetes, donde nos basamos en el numeral 5.4.2.1 de la NFPA

14, que nos indica que la parte automática del sistema (Tanque y Bomba), debe suplir las necesidades de la manguera de 1½”, que hace parte del gabinete clase III, la cual solicita un caudal de 100 GPM y una presión en la salida más remota de 65 PSI.

| Área | Clasificación de Riesgo | Densidad (gpm/pie2) | Área de Diseño (pie2) | Caudal Rociadores (gpm) | Caudal Mangueras (gpm) | Caudal total (gpm) | Tiempo de Suplencia (min) | Volumen de Almacenamiento (m3) |
|-------------------------------|-------------------------|---------------------|-----------------------|-------------------------|------------------------|--------------------|---------------------------|--------------------------------|
| Conexiones de Manguera 1 1/2" | N/A | N/A | N/A | N/A | 100 | 100 | 30 | 12 |

Criterios de Diseño y Demandas de Agua requeridas

Volumen de almacenamiento mínimo = 12 m3

Caudal de diseño = 100 GPM (Referente al numeral 7.10.2.1.1 de NFPA 14)

RED PRINCIPAL CONTRA INCENDIO

La red principal contra incendio, es abastecida mediante el equipo de bombeo, por medio de una red descolgada de 4” en acero al carbón sch 10 ranurada, si es roscada, el sch debe ser 40. La red abastece gabinetes clase III, que cuenta con una conexión manguera de 1 ½” y una toma fija para bomberos de 2 ½”.

Las validaciones hidráulicas para esta red se hicieron según los exigido por la NFPA 14, con una tasa de flujo de 100 GPM.

El diseño de la red principal contempla la ubicación y disposición de válvulas de sectorización que permitan aislar tramos del sistema bien sea por daño o mantenimiento, sin dejar de protección la totalidad de las áreas.

ABASTECIMIENTO DE AGUA

De acuerdo a los criterios de diseño definidos para los sistemas de protección contra incendio en la tabla anterior, la demanda máxima de almacenamiento de agua esta definida por las conexiones manguera de 1 1/2", para lo cual es necesario garantizar una reserva de agua de mínimo 12 m³, para el abastecimiento de la red por un tiempo de 30 minutos.

Se debe tener en cuenta que el volumen calculado de 12 m³ requeridos, se miden desde el eje de succión del equipo de bombeo hacia arriba.

EQUIPO DE BOMBEO CONTRA INCENDIO

Según las necesidades de agua determinadas para el riesgo de mayor demanda representado por la red principal de gabinetes Clase II (Una conexión manguera 1 ½"), que cubre la totalidad del edificio se contempló el diseño de un sistema de bombeo contra incendio que cuenta con un equipo con capacidad nominal de **100 GPM** a una presión nominal de **80 psi**.

Las Bombas requeridas serán:

Una bomba contra incendio principal con motor eléctrico, con capacidad de suministrar en su punto nominal **100 gpm @ 80 psi**. El tamaño del motor es dado por el fabricante para trabajar en el municipio de Jamundí y debe girar en el sentido de las manecillas del reloj, visto desde el motor hacia la bomba.

Una Bomba Sostenedora de presión Jockey de **10 gpm @ 100 psi**

El equipo de bombeo contra incendio debe ser instalado de acuerdo a la NFPA 20 y debe ser aprobada por la autoridad competente.

ESTIMACIÓN DE PERDIDAS

GABINETES CLASE III

Tasa de Flujo salida 1 ½" = 100 gpm

Presión mínima en salida 1 ½" = 65 psi (7.8.1 NFPA 14)

| TRAMO | CAUDAL | DIAMETRO | COEFICIENTE PERDIDA | LONGITUD | | | PERDIDA | PERDIDA | PRESION FINAL |
|---|--------|----------|---------------------|----------|------------|--------|-----------|---------|---------------|
| | GPM | PULG | C | TUBERIA | ACCESORIOS | TOTAL | UNITARIA | TOTAL | EN EXTREMO |
| | | | | PIE | PIE | PIE | PSI / PIE | PSI | PSI |
| SE TOMO COMO PUNTO CRITICO SALIDA 1 1/2" DE LA ENTRADA AL COLEGIO | | | | | | | | | |
| PRESION EN PUNTO CRITICO | | | | | | | | | 65,00 |
| 1 - 2 | 100,00 | 2 1/2 | 120,00 | 10,33 | 15,00 | 25,33 | 0,037 | 0,94 | 65,94 |
| 2 - 3 | 100,00 | 4 | 120,00 | 4,92 | 25,00 | 29,92 | 0,004 | 0,11 | 66,06 |
| 3 - 4 | 100,00 | 4 | 150,00 | 126,30 | 25,00 | 151,30 | 0,002 | 0,38 | 66,43 |

Presión de diseño = 66,5 Psi + 5 Psi (Vertical) = 71.5 psi, sin embargo, las bombas comerciales se encuentran del orden de 80 psi.

El caudal y la presión mínima necesaria por el sistema de gabinetes a la salida del cuarto de bombas debe ser:

Caudal = 100 GPM Presión = 80 psi.

EXTINTORES PORTATILES

De acuerdo con las condiciones operativas del Colegio y bajo la normativa definida para la elección y localización de extintores portátiles (NFPA 10 Edición 2.010), a continuación se explica la metodología usada:

Para definir los tipos de riesgo según la ocupación de las áreas con el objeto de definir y localizar adecuadamente los extintores portátiles contra incendio requeridos, se deben identificar las características de los contenidos que se puedan llegar a tener en cada zona según sus condiciones de operación. Según lo anterior, se identificaron las siguientes zonas teniendo en cuenta la definición de los fuegos que plantea la NFPA 10:

· Fuegos Clase A: Son los fuegos en materiales combustibles comunes como madera, tela, papel, caucho y varios tipos de plástico.

· Fuegos Clase B: Son los fuegos de líquidos inflamables y combustibles, grasas de petróleo, alquitrán, bases de aceite para pinturas, solventes, lacas, alcoholes y gases inflamables.

· Fuegos Clase C: Son incendios en sitios donde están presentes equipos eléctricos y energizados y donde la no conductividad eléctrica del medio de extinción es importante.

Cuando el equipo eléctrico está des energizado pueden ser usados sin riesgo extintores para Clase A o B).

Cuando se presentan zonas con varios tipos de contenidos prevalece el de mayor clasificación, por ejemplo, si se encuentran contenidos con clasificación A y C prevalece la

clase C ó si se encuentran contenidos clase B y C predomina el C; cada clasificación de riesgo tiene unas características de distancias máximas de recorrido hasta el extintor e indicaciones del tipo de agente extintor a utilizar, es por eso que se debe tener en cuenta la clasificación más exigente.

Las Zonas identificadas con sus respectivas áreas del Colegio son:

| <i>Zona</i> | <i>Clasificación de riesgo</i> |
|------------------------|--------------------------------|
| Aulas | A y B |
| Cuartos Eléctricos RAC | C |

Existen extintores que pueden combatir incendios Clase A, B y C, en este caso se deben tener en cuenta otros aspectos como el costo, facilidad de mantenimiento de cada extintor y afectación al medio ambiente del agente extintor para elegir el adecuado.

A continuación presentamos los extintores definidos por la norma según la clasificación del fuego:

Fuegos Clase A:

- De agua y químico seco de uso múltiple.
- Agente halogenado
- Polvo químico multipropósito
- Químico Húmedo

Fuegos Clase C:

- Químico Seco
- Agentes Halogenados
- Dióxido de carbono
- Agentes limpios SOLKAFLAM

13. RED DE GAS G.L.P.

Basados en la visita realizada a sitio, se puede corroborar, que en sector no existe gas natural, por ende el suministro se debe realizar por medio de pipetas de gas GLP.

CALCULO DE LAS REDES DE DISTRIBUCIÓN

APARATOS A ABASTECER Y CONSUMOS

En el dimensionamiento de las tuberías para la casa se tuvieron en cuenta los siguientes consumos:

| | |
|-------------------------------------|---|
| Dieciocho (18) Salidas para Mechero | $5630 \times 18 = 101340 \text{ BTU/h}$ |
| CONSUMO TOTAL | 101340 BTU/h |

PODER CALORÍFICO DEL GLP = 93600 BTU/M3

Caudales:

Mechero
 $Q = 0,05 \text{ m}^3/\text{h}$

CAUDAL TOTAL COCINA = 0,90 m3/h

TIPO DE GAS

Se instalará gas GLP, ya que existe una red dentro del conjunto residencial casa de campo.

SISTEMA DE REGULACIÓN

Se instalará un regulador de etapa única a la salida de los depósitos de GLP, con presión de salida de 23 mbar y caudal de 2,60 m3/h.

CALCULO DE LA RED DE BAJA PRESION

La línea individual trabajará con gas a baja presión, verificándose que la presión a la entrada del artefacto a gas mas critico sea igual o superior a 17 mbar, se debe garantizar que los equipos seleccionados soporten presión:

$P < 140 \text{ mbar}$

Como la presión de operación de la línea individual es mayor a 23 mbar pero menor a 140 mbar se empleará la formula de **Reonourad Lineal**:

$$\Delta P = 23200 * S * L_e * Q^{1,82} * D^{-4,82}$$

Dónde:

- ΔP : Diferencia de presión entre el inicio y el final de un tramo de instalación en mbar.
 S: Densidad relativa del gas.
 Le: Longitud equivalente del tramo en m.
 Q: Caudal en m³(s)/h.
 D: Diámetro interior de la tubería en mm.

También se verificará mediante el calculo de la velocidad del gas dentro de la tubería no supere los 20 m/sg.

$$V = 354 * Q * P^{-1} * D^{-2}$$

- V: Es la velocidad del gas en m/s.
 Q: Es el caudal en m³(s)/h.
 P: Es la presión absoluta al final del tramo en bar.
 D: Es el diámetro interior de la tubería en mm.

ESPECIFICACIONES DE DISEÑO

Tuberías y accesorios

El instalador seleccionado para efectuar la obra debe certificar que conoce las normas vigentes sobre el manejo de instalaciones de redes normalizado en la NTC 2505.

Toda la tubería colgante debe instalarse por fuera de la estructura preferiblemente a la vista.

Las tuberías ubicadas en las zonas de cocina deberán estar dentro del mortero de afinado de piso.

Todas las tuberías de gas a la vista se pintaran de color AMARILLO OCRE, utilizando esmalte sintético.

Las tuberías a la vista deberán anclarse con elementos de alta resistencia mecánica. Rígidos y seguros. Debe respetarse el espaciamiento contemplado en la siguiente tabla:

| diámetro | Separación horizontal (m) | Separación vertical (m) |
|----------|---------------------------|-------------------------|
| 1/2" | 1.5 | 2.0 |
| 3/4" | 2.0 | 3.0 |

Distanciamiento mínimo para anclajes.

En los cambios de dirección se colocaran anclajes adicionales, esta tuberías deben estar separadas de las salidas eléctricas por lo menos 20 cm.

TUBERIAS POR DUCTO

Las tuberías por ducto seguirán las condiciones de anclaje contempladas anterior mente la separación entre tuberías será de 20 mm. En las salidas del ducto al interior del edificio se colocaran camisas en el cruce del muro para su protección. Los ductos se construirán cuidando su limpieza interior, deben terminar por encima de la cubierta y abiertos en los extremos con el fin de permitir la circulación del aire.

TUBERIAS POR PISO AFINADO

Estas tuberías deben tenderse sobre la torta superior y en lo posible cubrirse con una capa de mortero de 40 mm de espesor. El concreto no debe contener aditivos químicos que puedan producir corrosión.

La tubería no debe quedar en contacto físico con otras estructuras metálicas tales como varillas de refuerzo o conductores eléctricos neutros.

SELLANTES

Se utilizaran sellantes de marca Unifix o loctigas, tipo anaeróbico (traba química) de acuerdo a la norma NTC 2635. especificando según el grado de remoción, la referencia fuerza media o fuerza alta.

VÁLVULAS

Se colocarán válvulas de bola para 200lb de presión. Se ubicarán válvulas individuales antes de cada medidor y de cada aparato, la fabricación de las válvulas utilizadas en las instalaciones internas deben cumplir los requisitos de las normas ICONTEC 3538 y 3470.

Si un aparato queda desconectado se dejará la salida con válvula y tapón. La ubicación de las válvulas debe ser de fácil colocación y operación, se alojará dentro de una caja con tapa registro.

PRUEBAS

Antes de ponerse al servicio, las redes deben ser probadas y revisadas.

Las pruebas serán manométricas aplicando aire a presión mínima de 30 P.S.I el tiempo de ensayo para las redes de baja presión será de 15 min., tomando lecturas cada 5 min, las de media presión será durante 30 min, y 3 lecturas.

DISEÑO DE LOS SISTEMAS DE VENTILACION

Calculo de la rejilla de ventilación para Laboratorio

Dieciocho (18) Salidas para Mechero

$$5630 \times 18 = 101340 \text{ BTU/h}$$

CONSUMO TOTAL

$$101340 \text{ BTU/h} = 29,7 \text{ KW}$$

El área libre de las rejillas de ventilación superior e inferior es de 6 cm² por cada KW de los aparatos a instalar, obteniendo:

$$\text{Área de Ventilación} = 30,00 \text{ Kw} \times 6 \text{ cm}^2/\text{Kw} = 180 \text{ cm}^2 \text{ libres}$$

MEMORIAL DE RESPONSABILIDAD

Yo, DIEGO ALEXIS ROJAS HERRERA, Ingeniero civil con Matrícula Profesional N° 68202196044 de SANTANDER y Especialista en Recursos Hídricos, debidamente registrado en el consejo profesional de Ingeniería y Arquitectura , presento los Cálculos y Diseños Hidrosanitarios y Gas elaborados de acuerdo a los requerimientos del CODIGO COLOMBIANO DE FONTANERIA (NTC-1500), TITULO J Y K DE LA NSR-10 Y RAS-2000, para el proyecto I.E. SAN JUAN, ubicado en el Municipio de Ipiales (Nariño), declaro que asumo la responsabilidad, junto con el propietario, por los perjuicios que causa de ellos puedan deducirse.

Atentamente,

DIEGO ALEXIS ROJAS HERRERA
ING. HIDROSANITARIO
M.P. 68202196044 STD