

**ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES
A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES, CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN
FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA –
UBICADAS EN EL DEPARTAMENTO DE NARIÑO – GRUPO 9**

Contrato No. PAF-JU09-G09DC-2015



INFORME HIDROSANITARIO SANTA TERESITA DE ALTAQUER

BOGOTÁ FEBRERO 2017

CONTROL DE REVISIONES

REVISIÓN	FECHA	OBSERVACIONES
1	30/12/16	Primera Redacción

Elaborado por:

Construcciones RUBAU

Revisado por:

Ing. Iván Mauricio Forero
García.

Fecha: febrero 2017

Firma:

Aprobado por:

Director de Interventoría

Fecha:

Firma:

TABLA DE CONTENIDO

INTRODUCCIÓN	7
1 LOCALIZACION	8
2 METODOLOGÍA Y NORMATIVIDAD	9
2.1 DOCUMENTOS E INFORMACIÓN CONSULTADA	9
2.2 NORMAS CONSULTADAS	9
3 DISEÑO HIDROSANITARIO	10
3.1 CRITERIOS DE DISEÑO	10
3.2 FÓRMULAS UTILIZADAS.....	11
3.2.1 Descripción del proyecto	11
3.2.2 Redes de suministro	12
3.2.3 Redes de desagües	¡Error! Marcador no definido.12
3.3 CÁLCULOS.....	13
4 DISEÑO GAS	25
4.1 CRITERIOS DE DISEÑO.....	25
4.1.1 Sistema de regulación y medición	25
4.1.2 Trazado de las instalaciones interiores	25
4.1.3 Tipo de artefactos a instalar	25
4.1.4 Diseño de redes a baja presión.....	26
4.2 FÓRMULAS DE CÁLCULO	26
4.2.1 Red de baja presión	26
4.2.2 Rejillas de ventilación	27
4.3 CÁLCULOS.....	27
5 RED CONTRA INCENDIO	29
5.1 CRITERIOS DE DISEÑO.....	30
5.2 BASES NORMATIVAS.....	30
5.3 CALIFICACIÓN DEL RIESGO Y LA PROTECCIÓN	30
5.4 PÁRAMETROS DE DISEÑO PARA EXTINCIÓN CON AGUA	31
5.5 CAPACIDAD DE ABASTECIMIENTO DE AGUA	31
5.6 UNIDAD DE BOMBEO DE AGUA CONTRA INCENDIO	32
5.7 TRAZADO DE REDES.....	32
5.8 CÁLCULOS.....	32

6 CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES	36
BIBLIOGRAFÍA.....	37

LISTA DE TABLAS

Tabla 3-1 Unidades de consumo utilizadas	10
Tabla 3-2 Cálculo acometida y volumen tanque de almacenamiento.....	14
Tabla 3-3 Cálculo de ruta crítica	15
Tabla 3-4 Cálculo cabeza dinámica total bombeo.....	16
Tabla 3-5 Cálculo del tanque hidroacumulador	17
Tabla 3-6 Cálculo del N.P.S.H disponible A.I	18
Tabla 3-7 Cálculo bajante típica agua residual.....	19
Tabla 3-8 Cálculo bajante típica agua lluvias	20
Tabla 3-9 Cálculo colector crítico aguas residuales	21
Tabla 3-10 Dimensionamiento de la trampa de grasas.....	22
Tabla 3-11 Cálculo colector crítico aguas lluvias.....	23
Tabla 3-12 Dimensionamiento del sistema de aguas residuales.....	24
Tabla 4-1 Cálculo red de baja presión	28
Tabla 4-2 Cálculo rejillas de ventilacion espacio laboratorio.....	28
Tabla 5-1 Cálculo de ruta crítica equipo de incendio	33
Tabla 5-2 Cálculo cabeza dinámica total incendio	34
Tabla 5-3 Cálculo N.P.S.H disponible A.I	35

LISTA DE GRÁFICAS

Gráfica 3-1 Diagrama de Hunter 11

INTRODUCCIÓN

El proyecto I.E. SANTA TERESITA DE ALTAQUER, consiste en el diseño y construcción de un colegio de dos pisos, cuyo uso principal es institucional I-3 para servicios de educación, cuenta con aulas y laboratorios para atender una población de 360 estudiantes en un área construida de 1231 m². El predio donde se desarrollará el proyecto se caracteriza por tener una topografía inclinada.

El presente estudio, tiene como finalidad la elaboración de los diseños hidrosanitario, gas y redes internas de abastecimiento de agua y redes alcantarillado, todo dentro del alcance del contrato PAF – JU09-G09DC-2015 firmado entre Findeter y Construcciones Rubau.

Para adelantar los diseños, se tiene en cuenta la información arquitectónica, topográfica, estudios técnicos y el resultado de la evaluación de la visita realizada al sitio.

El predio cuenta con una red de acueducto en manguera de 4" que pasa por el frente del predio vía camino a vegas, de esta manguera se deriva la acometida general del colegio existente en diámetro 1" sin medición y posteriormente se reduce a ¾"; para el suministro de agua del nuevo colegio se proyecta una conexión de ¾" derivada de esta acometida.

El colegio actual hace el vertimiento de las aguas lluvias a una vaguada (escorrentía natural de agua) ubicada en el costado nor-oeste del predio. Las aguas residuales del predio son dispuestas en un pozo séptico y posteriormente infiltradas en el terreno.

El suministro de gas para el colegio actual lo presta la empresa MONTAGAS por medio de cilindros de 100 lbs.

1 LOCALIZACION

El proyecto se encuentra ubicado en el Municipio de Barbacoas vereda de Altaquer en el departamento de Nariño, a 4 horas de distancia en vehículo de la ciudad de Pasto.



2 METODOLOGÍA Y NORMATIVIDAD

Con la información obtenida en la visita en cuanto a las condiciones actuales del predio donde se desarrollara el proyecto y tomando como base los requisitos establecidos en los pliegos y los requerimientos normativos, se procede a realizar el trazado y validación de las redes hidrosanitarias, gas e incendio, así como la formulación de los diferentes sistemas y los equipos y elementos que lo componen; se establecen los criterios de diseño para el cálculo de las redes y la evaluación de caudales tanto para suministro de agua como para los desagües de los diferentes aparatos sanitarios y evacuación de las aguas lluvias provenientes de cubiertas y zonas duras.

2.1 DOCUMENTOS E INFORMACIÓN CONSULTADA

- Planos arquitectónicos.
- Planos topográficos.
- Estudio de suelos.
- Planos estructurales.
- Requerimientos del proyecto.

2.2 NORMAS CONSULTADAS

- RAS 2000: Reglamento técnico de acueducto y alcantarillado.
 - Título A: Aspectos generales.
 - Título B: Acueducto.
 - Título C: Alcantarillado.
- NTC 1500: Código Colombiano de Fontanería.
 - Caudales y presiones requeridas.
 - Proyección de demanda método Hunter.
 - Redes de re ventilación.
 - Capacidad de tuberías y bajantes.
- NTC 2505: Instalaciones para suministro de gas combustible.

- NTC 3631: Ventilación de recintos interiores donde se instalan artefactos a gas.
- NTC 1669: Instalaciones de mangueras incendio.
- NTC 2301: Instalación rociadores automáticos.
- NSR 10: Norma sismo resistente capítulo J extinción incendios.

3 DISEÑO HIDROSANITARIO

3.1 CRITERIOS DE DISEÑO

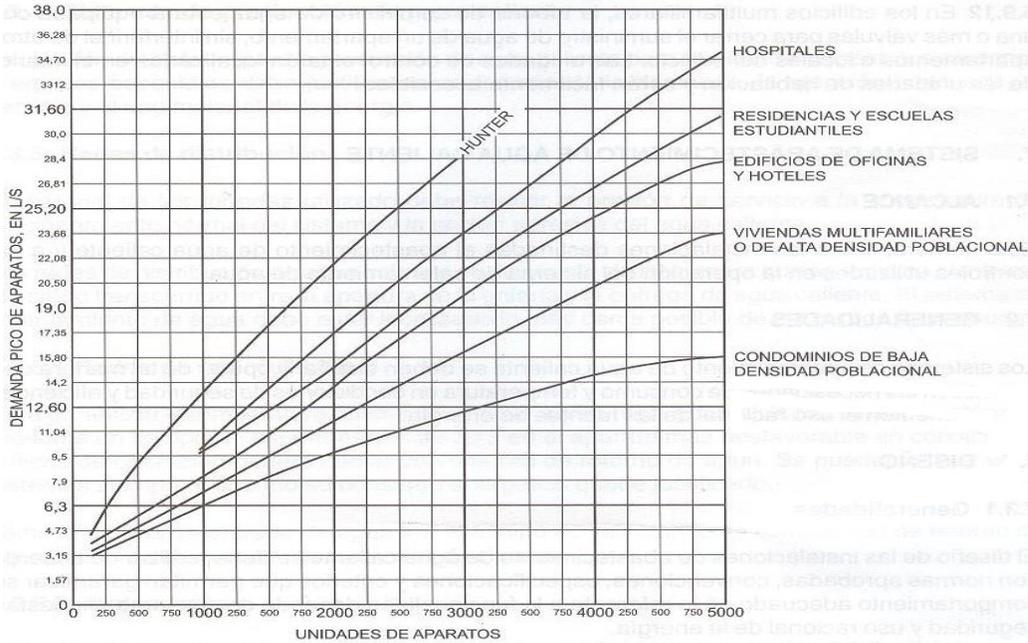
Teniendo en cuenta que la población de estudiantes a atender es de 360 y siguiendo la metodología de Hunter (Ver gráfica 3-1 Diagrama de Hunter), se hace el respectivo cálculo de caudales de aguas residuales y de suministro de agua.

Para el cálculo de caudales se toma las unidades de consumo por aparato de acuerdo a lo establecido en la tabla 8 de la norma NTC 1500 (Ver tabla 3-1 Unidades de consumo utilizadas).

Tabla 3-1 Unidades de consumo utilizadas

UNIDADES DE CONSUMO UTILIZADAS		
APARATO	PUBLICO	PRIVADO
Inodoro Tanque	5	NA
Lavamanos	4	NA
Lavaplatos fregadero	4	NA
Orinal LLAVE	2	NA
Llave Manguera	2	NA
Poseta	3	NA

Gráfica 3-1 Diagrama de Hunter



Se proyecta el diseño de la red hidráulica interna, determinando la presión mínima requerida en el punto crítico de la edificación que corresponde a la ducha de emergencia ubicada en el segundo piso, garantizando un funcionamiento adecuado de acuerdo con la presión mínima (21 m.c.a.) y caudal mínimo establecida en el catálogo del fabricante.

Para el cálculo del volumen de reserva se toma como dotación 50 lts/estudiante/día según lo establecido en la NTC 1500. Este consumo per cápita incluye los servicios del colegio incluyendo personal de administración.

3.2 FÓRMULAS UTILIZADAS

3.2.1 Descripción del proyecto

El proyecto se encuentra localizado en el departamento de Nariño.

Consiste en una edificaciones educativa de dos pisos ubicados en el Municipio de Barbacoas (Altaquer).

3.2.2 Redes de suministro

Para el cálculo de caudales hidráulicos se toman las unidades de Hunter. Para el cálculo de las pérdidas por fricción en las tuberías de suministro, se utiliza la fórmula de Hazen Williams.

$$J = 1000 \times \left[\frac{Q}{280 \times C \times \varphi^{2,63}} \right]^{1,85}$$

Dónde:

J - Perdidas por fricción: m/Km.

Q – Caudal transportado: Lts/s.

Φ - Diámetro nominal: m.

C – Coeficiente de rugosidad. (Hierro galvanizado = 100, Cobre = 140, PVC = 150).

Para el cálculo de presión en los extremos se utiliza la ecuación de Bernoulli.

$$Z_1 + \frac{P_1}{\gamma} + \frac{V_1^2}{2 \times g} = Z + \frac{P_2}{\gamma} + \frac{V_2^2}{2 \times g} + hf_{1-2}$$

Dónde:

$hf_{1-2} = J \times L_{1-2}$

L_{1-2} – Longitud tubería + Longitud equivalente por accesorios.

γ – Peso específico del agua.

3.2.3 Redes de desagües

Para el cálculo de las tuberías de desagüe se utiliza la fórmula de Manning.

$$V = \frac{1}{n} \times R^{2/3} \times S^{1/2}$$

Dónde:

V – Velocidad en m/s

n – Coeficiente de Manning

R – Radio hidráulico en metros.

S – Pendiente en tanto por uno

Con:

n = 0,013 (Tubería de gres)

n = 0,009 (Tubería PVCS ó NOVAFORT/RIBLOCK)

3.3 CUADROS DE CÁLCULO

Ver tablas de la lista de tablas (3-2 a 3-12).

Tabla 3-2 Cálculo acometida y volumen tanque de almacenamiento

INSTALACIONES HIDROSANITARIAS		PROYECTO: COLEGIO ALTAQUER FECHA : FEBRERO DE 2017			
CONTIENE:	CALCULO DE ACOMETIDA Y VOLUMEN TANQUE DE ALMACENAMIENTO	HOJA 1 / 11			
1. CALCULO VOLUMEN ALMACENAMIENTO					
NUMERO DE ESTUDIANTES	=	360			
CONSUMO PROMEDIO DIARIO AGUA POTABLE	=	50	LTS / PERSONA / DIA		
CONSUMO TOTAL DIARIO AGUA POTABLE	=	18000	LTS		
VOLUMEN AGUA POTABLE TANQUE BAJO	=	12	M3		
VOLUMEN AGUA INCENDIO		11,7	M3		
VOLUMEN TOTAL		23,7	M3		
2. CALCULO ACOMETIDA					
TIEMPO DE LLENADO (T)=	10 HORAS	=	36.000	SEG	
CAUDAL (Q) = VOLUMEN TANQUE / TIEMPO DE LLENADO		=	0,7	Lt/s	
LONGITUD ACOMETIDA		=	50	MT	
PRESION EN LA RED		=	15	MCA	
PERDIDA UNITARIA (J)		=	0,20	M / M	
	C	=	150	PVC	
UTILIZANDO LA FORMULA DE HAZEN WILLIAMS:					
	$\phi = \left(\frac{Q}{280 \times C \times J^{0.54}} \right)^{0.38}$	=	0,020778	metros	
Aproximadamente	=	1/2	PULG. DIAMETRO	0,65	pulg.
	VELOCIDAD (V)	=	3,1	m/s	
Para	=	3/4	PULG. DIAMETRO INTERNO	0,86	pulg.
	VELOCIDAD (V)	=	1,8	m/s	O.K.
SE SOLICITA ACOMETIDA EN ø 3/4"					

Tabla 3-3 Cálculo ruta crítica

INSTALACIONES HIDROSANITARIAS							PROYECTO: COLEGIO ALTAQUER FECHA: FEBRERO DE 2017							
CONTIENE:							CALCULO DE RUTA CRITICA				HOJA 2 / 11			
TRAMO		UNIDADES HUNTER	CAUDAL	DIAMETRO	DIAMETRO INTERNO	VELOCIDAD	LONGITUD (METROS)				PERDIDA UNITARIA	PERDIDA TOTAL	PRESION EXTREMO	
DE	A		(Lts/seg)	(pulg)	mm	(m/s)	VERT.	HORIZ.	ACCES.	TOTAL	(m/m)	(m)	FINAL (m)	
Punto crítico: Ducha de emergencia														
RUTA CRITICA														
0												3,11	21,0	
1	2	33	1,26	1 1/4	1,50	1,11	2,40	0,30	0,09	2,79	0,034	0,10	23,50	
2	3	33	1,26	1 1/4	1,50	1,11	0,00	1,00	0,30	1,30	0,034	0,04	23,54	
3	4	68,78	2,09	1 1/4	1,50	1,83	0,00	11,00	3,30	14,30	0,088	1,26	24,80	
4	5	113,78	2,95	2	2,15	1,26	0,00	2,00	0,60	2,60	0,029	0,07	24,87	
5	6	203,78	4,39	2	2,15	1,87	0,00	21,00	6,30	27,30	0,060	1,64	26,51	
							2,40							
												21,0	m.c.a	

Tabla 3-4 Cálculo cabeza dinámica total bombeo

INSTALACIONES HIDROSANITARIAS		PROYECTO: COLEGIO ALTAQUER FECHA : FEBRERO DE 2017	
CONTIENE:		CALCULO CABEZA DINAMICA TOTAL BOMBEO	
		HOJA 3 / 11	
UNIDADES DE HUNTER	204	CAUDAL (Q) :	4,39 70
			LT/S gpm
1	PRESION REQUERIDA APARATO CRITICO	21,00	m.c.a
2	PERDIDAS EN LA DESCARGA	3,110	m.c.a
3	ALTURA ESTATICA DE BOMBEO	2,40	m.c.a
	PRESION NECESARIA EN LA DESCARGA	26,51	m.c.a
4	ALTURA ESTATICA EN LA SUCCION (He)	0	m.c.a
5	LONGITUDES EN SUCCION		
	LONGITUD TUBERIA L =	2,5	m.c.a
	LONGITUD EQUIVALENTE LE =	4,13	m.c.a
	LONGITUD TOTAL LT =	6,63	m.c.a
	PARA D= 2 PULG.	C : 100	H.G.
	Q = 4,39 LTS/SEG	V = 2,2	m / s
	C= 150 PVC	Js = 0,181	m / m
6	PERDIDAS EN LA SUCCION (Hf)	LT x J = 1,20	m
	CABEZA DINAMICA TOTAL (C.D.T.)	27,71	m.c.a
	C.D.T DISEÑO =	28,0	m.c.a
POTENCIA =	$\frac{Q \times Y \times Ht}{76 \times n}$	CON EFICIENCIA (n) =	60 %
POTENCIA =	$\frac{4,39}{76} \times 1,0 \times \frac{28,0}{60} = 2,70$	POTENCIA DE DISEÑO=	3,0 H.P.
SE INSTALARA(N)	2	BOMBA(S) PARA EL	100 % DEL CAUDAL TOTAL C/U
EL FUNCIONAMIENTO DE LAS BOMBAS SERA ALTERNADO.			

Tabla 3-5 Cálculo del tanque hidroacumulador

INSTALACIONES HIDROSANITARIAS		PROYECTO: COLEGIO ALTAQUER FECHA: FEBRERO DE 2017			
CONTIENE:	CALCULO DEL TANQUE HIDROACUMULADOR	HOJA	4	DE	11
DATOS					
POTENCIA			3	H.P.	
CAUDAL TOTAL DE BOMBEO (QT) B.Lider			4,39	LTS/SEG	
C.D.T.	28	m.c.a.	=	39,90	P.S.I.
RANGO DE PRESIONES					
PRESION INICIAL		(Pa)	39	P.S.I.	
PRESION FINAL		(Pb)	59	P.S.I.	
TIEMPO DE REGULACION (T)			1,2	min	
			72	seg	
CALCULOS					
CAUDAL DE DISEÑO DEL TANQUE:					
	$QM = QT \times$	65	%	=	2,85 LTS/SEG
VOLUMEN DE REGULACION:					
	$VR = QM \times T/4$			=	51 LTS
VOLUMEN DEL TANQUE:					
	$VT = VR \times$	$\frac{Pb + 14,7 \text{ P.S.I.}}{Pb - Pa}$		=	189 LTS
	SE INSTALARA	1		TANQUE HIDROACUMULADOR	
	DE	200		LTS DE CAPACIDAD	

Tabla 3-6 Cálculo del N.P.S.H disponible AP

INSTALACIONES HIDROSANITARIAS	PROYECTO: COLEGIO ALTAQUER FECHA: FEBRERO DE 2017
CONTIENE: CALCULO DEL N.P.S.H. DISPONIBLE AP	HOJA 5 DE 11
CALCULO DE LA CABEZA NETA DE SUCCION DISPONIBLE N.P.S.H. (CALCULO EN METROS DE COLUMNA DE AGUA)	
ALTITUD = <input type="text" value="975"/> Metros sobre el nivel del mar	
PRESION ATMOSFERICA	
Po = <input type="text" value="9,11"/> (Para Altaquer Po = 893 mb) milibares	
Hsl = He + Hf DE SUCCION = <input type="text" value="1,20"/>	
PRESION DE VAPOR	
Pv = <input type="text" value="0,24"/> m (Para una temperatura del agua de 20° C . Pv = 0,24 m)	
CABEZA DE VELOCIDAD (SUCCION)	
$V^2 / (2 \times g) =$ <input type="text" value="0,24"/> m	
DIAMETRO DE SUCCION	
Ds / 2 = <input type="text" value="0,03"/> m	
N.P.S.H. = Po - Hsl - Pv + v² / 2g + Ds / 2	
N.P.S.H. = <input type="text" value="7,93"/> m	

Tabla 3-7 Cálculo bajante típica agua residual

INSTALACIONES HIDROSANITARIAS			PROYECTO: COLEGIO ALTAQUER FECHA : FEBRERO DE 2017					
CONTIENE:	CALCULO BAJANTE TIPICA AGUA RESIDUAL			HOJA 6 / 11				
BAJANTE AGUAS NEGRAS No.	UNIDADES		CAUDAL (LT/SEG)	DIAMETRO NECESARIO (mm)	DIAMETRO DISEÑO (Pulg)	VELOCIDAD TERMINAL (M/S)	DIAMETRO DISEÑO REVENT.	LONGITUD TERMINAL (M)
	MAXIMO POR PISO	TOTAL BAJANTE						
TIPO BAR # 1 MAXIMO POR PISO BAÑOS	27	81	3,92	2,91	4	2,7	2	0,7

Tabla 3-8 Cálculo bajante típica aguas lluvias

INSTALACIONES HIDROSANITARIAS		PROYECTO: COLEGIO ALTAQUER FECHA : FEBRERO DE 2017					
CONTIENE:	CALCULO BAJANTE TIPICA AGUAS LLUVIAS	HOJA 7 / 11					
BAJANTE AGUAS LLUVIAS No.	AREA DRENADA (m2) maximo	Q CAUDAL (lts/seg)	DIAMETRO (mm)	DIAMETRO DE DISEÑO (pulg)	VELOCIDAD TERMINAL (M/S)	LONGITUD TERMINAL (M)	
1	86	2,41	2,73	4	2,3	0,9	
2	86	2,41	2,73	4	2,3	0,9	
3	86	2,41	2,73	4	2,3	0,9	
4	27	0,76	1,82	3	1,6	0,4	
5	92	2,58	2,79	4	2,3	0,9	
6	92	2,58	2,79	4	2,3	0,9	
7	92	2,58	2,79	4	2,3	0,9	
8	14	0,39	1,50	3	1,2	0,3	
9	14	0,39	1,50	3	1,2	0,3	
10	14	0,39	1,50	3	1,2	0,3	
11	20	0,56	1,66	3	1,4	0,3	
12	23	0,64	1,74	3	1,5	0,4	
13	23	0,64	1,74	3	1,5	0,4	
14	20	0,56	1,66	3	1,4	0,3	
Q = C x I x A Q= CAUDAL POR BAJANTE: 0,028 x A (lts/seg) C=COEFICIENTE DE PERMEABILIDAD 1 Para Cubiertas I=INTENSIDAD DE LA LLUVIA: 100 (mm/hora) A=AREA TRIBUTARIA: (m2)							

Tabla 3-9 Cálculo colector crítico aguas residuales

INSTALACIONES HIDROSANITARIAS						PROYECTO: COLEGIO ALTAQUER FECHA : FEBRERO DE 2017							
CONTIENE:						CALCULO COLECTOR CRITICO A.R.						HOJA 8 / 11	
TRAMO		UNIDADES HUNTER	CAUDAL	DIAMETRO	PENDIENTE	Q. TUBO LLENO	V. TUBO LLENO	Q/qo	LONGITUD	COTAS CLAVES			
DE	A		(Lts/seg)	(pulg)	(%)	(lts/seg)	(m/seg)		(m)	INICIAL	FINAL		
1	2	42	3,20	4	1	7,78	0,96	0,41	22,75	-0,70	-0,93		
2	3	69	3,89	4	1	7,78	0,96	0,50	10,17	-0,93	-1,03		
3	6	111	4,70	4	1	7,78	0,96	0,60	25,75	-1,03	-1,29		
4	5	18	2,37	4	1	7,78	0,96	0,30	3,4	-1,24	-1,27		
5	6	9	1,89	4	1	7,78	0,96	0,24	5,94	-1,27	-1,33		
6	PS	27	2,72	4	2	11,03	1,36	0,25	5	-1,29	-1,39		
NOTA: SE TOMA COMO NIVEL 0.00 = 75 m LA PLACA PRIMER PISO													

Tabla 3-10 Dimensionamiento de la trampa de grasas

INSTALACIONES HIDROSANITARIAS		PROYECTO: COLEGIO ALTAQUER FECHA : FEBRERO DE 2017	
DIMENSIONAMIENTO DE LA TRAMPA DE GRASAS			HOJA 9 / 11
1.- PARAMETROS DE DISEÑO			
$Q=0,3*\sqrt{(\#U.H)}$			
$V=Q*T$			
SE TIENE EN CUENTA QUE EL TIEMPO DE RETENCION SEA MAYOR A 120 SEG			
Q= CAUDAL			
U.H= UNIDADES DE DESCARGA		24	
V= VOLUMEN (LTS)			
T= TIEMPO DE RETENCION EN SEGUNDOS		170	
2.- DIMENSIONAMIENTO DE LA TRAMPA DE GRASAS			
CAUDAL EN (LTS)		1,47	
VOLUMEN TRAMPA DE GRASAS (LTS)		250	

4 DISEÑO GAS

4.1 CRITERIOS DE DISEÑO

El suministro de gas se hará con cilindros de 100 lbs. de capacidad ubicados en nichos destinados para tal fin.

El diseño contempla las redes de gas propano en los siguientes espacios: cocinas y laboratorios.

4.1.1 Sistema de regulación y medición

El sistema de regulación está integrado a los cilindros de gas y corresponde al proveedor del gas el suministro de estos elementos.

Por tratarse de un sistema de distribución con cilindros, la medición se hace por unidad de cilindro consumida, por tal razón no se colocará medidor de gas.

4.1.2 Trazado de las instalaciones interiores

Desde la salida de la regulación en cada cilindro, se proyecta una red de baja presión que alimenta los diferentes gas domésticos proyectados, para el control del suministro se instalara una válvula por cada gasodoméstico

El material a utilizar será tubería de cobre rígida que cumpla la norma NTC 2505 previstas para este tipo de instalaciones.

4.1.3 Tipo de artefactos a instalar

En los diferentes recintos, se instalarán los siguientes aparatos.

- Mecheros en mesones laboratorios 1.4 kw

4.1.4 Diseño de redes a baja presión

La instalación individual trabajará siempre con gas a baja presión.

La pérdida de carga admitida a lo largo de la tubería debe ser tal que la presión de entrada a cada aparato sea siempre superior a 17.0 mbar.

Es decir que iniciando con una presión a la salida del medidor de 21.0 mbar, la pérdida acumulada sea menor o igual a 4.0 mbar.

Se debe comprobar además que la velocidad máxima del gas dentro de cada tramo de tubería, no supere los 20 m/s.

4.2 FÓRMULAS DE CÁLCULO

4.2.1 Red de baja presión

Se trabajará la fórmula de Reounard.

$$DP(\text{mbar}) = 23200 \times dr \times L_E \times Q^{1,82} \times D^{-4,82}$$

Se debe verificar que la velocidad no pase los 20 m/s mediante la siguiente fórmula.

$$V(\text{m/s}) = 354 \times Q \times 0,7236^{-1} \times D^{-2}$$

Donde:

DP – Pérdidas en el tramo en mbar

V – Velocidad en m/s

dr – Densidad relativa del gas = 0,67

LE – Longitud equivalente en un tramo en metros ($L_E = L \cdot \text{Real C } 1,20$)

Q – Caudal en (Poder calorífico del gas $1100 \text{ BTU/ft}^3 = 9787 \text{ Kcal/m}^3$)

D – Diámetro de la conducción en milímetros

4.2.2 Rejillas de ventilación

Los artefactos a instalar se ubicarán en la cocina y laboratorios, para lo cual se determinará en los cálculos si el recinto es confinado o no determinando la necesidad de instalar o no rejillas de ventilación.

Si el $V_c > V_{\text{conf}}$ el recinto No es Confinado y No requeriría rejillas de ventilación.

- **Cálculo del volumen de confinamiento V_{conf} (m³):** Se calcula sumando las potencias instaladas en el recinto y se multiplica por el factor de confinamiento de 4,8.
- **Cálculo volumen del recinto V_c (m³):** Se toma el volumen geométrico del recinto y se afecta por el factor de 70%.

4.3 CUADROS DE CÁLCULO

Ver lista de tablas (4-1 a 4-2).

Tabla 4-1 Cálculo red de baja presión

INSTALACIONES GAS						PROYECTO: COLEGIO ALTAQUER FECHA: FEBRERO 2017							
TABLA DE CALCULO REDES DE BAJA PRESION													
APARATOS: ESTUFA 6 PUESTOS		Q=	0 BTU/H=	0,00 M3/H	PRESION ATMOSFERICA: (ALTAQUER)				893 mbar				
MECHEROS		Q=	4777 BTU/H=	0,12 M3/H									
CONSUMO MINIMO		0,12 m3/h.				RESTRICCIONES: P.FINAL>15.5mbar, V<20m/s							
DENSIDAD RELATIVA DEL GAS SUMINISTRADO: (dr)		0,67				Q(m3/h) =				Q(btu/h)			
FORMULA: RENOARD LINEAL													
MATERIAL: COBRE TIPO L													
$DP(mbar) = 23200 \times d_r \times L_E \times Q^{1.82} \times D^{-4.82}$													
TRAMO	Q (m3/h)	L. REAL (m)	L. EQUIV. (m)	P. INICIAL (mbar)	DIAMETRO NOMINAL (")	DIAMETRO (mm)	DP (mbar)	P. FINAL (mbar)	PERDIDA %	PERDIDA % ACUMULADA	PAB (bar)	VELOCIDAD (m/s)	OBSERV.
1	2	0,37	17,00	20,40	1/2	15,76	0,0872	20,91	0,42	0,42	0,914	0,575	O.K
2	3	0,25	2,50	3,00	1/2	15,76	0,0061	20,91	0,03	0,03	0,914	0,383	O.K
2	M1	0,12	2,00	2,40	1/2	15,76	0,0014	20,91	0,01	0,01	0,914	0,192	O.K
3	M2	0,12	2,00	2,40	1/2	15,76	0,0014	20,91	0,01	0,01	0,914	0,192	O.K
3	M3	0,12	4,50	5,40	1/2	15,76	0,0031	20,90	0,01	0,01	0,914	0,192	O.K

Tabla 4-2 Cálculo rejillas de ventilación espacio laboratorio

INSTALACIONES GAS				PROYECTO: COLEGIO ALTAQUER FECHA : FEBRERO 2017			
CALCULO DE REJILLAS DE VENTILACION ESPACIO LABORATORIO							
1.	VOLUMEN REQUERIDO PARA QUE SE ESPACIO NO CONFINADO						
	POTENCIA INSTALADA						14.331 BTU/H
							4,20 KW
	Vconf	=	4	x	4,8	=	20 m3
	AREA LABORATORIO						= 75,0 m2
	ALTURA LABORATORIO						= 3,05 m
	VOLUMEN LABORATORIO (Vc)						= 137,25 m3
	YA QUE $V_c < V_{conf}$						ES UN RECINTO NO CONFINADO
2.	AREA LIBRE DE REJILLAS: POR SER RECINTO NO CONFINADO NO REQUIERE REJILLAS DE VENTILACION						

5 RED CONTRA INCENDIO

El SCI (SISTEMA CONTRAINCENDIO), se desarrolla como estrategia fundamental para cumplir con las expectativas y necesidades de protección contra incendio (extinción) para las instalaciones del colegio Altaquer.

El objetivo fundamental del proyecto de ingeniería es desarrollar los criterios de protección contra incendio basados en la normatividad disponible de la "National Fire Protection Association" (NFPA) y/o normativa nacional (NSR-10 y NTC 2301), que permitan establecer el diseño de los sistemas de extinción más eficientes para la protección contra incendio de las instalaciones.

5.1 CRITERIOS DE DISEÑO

En el presente proyecto de ingeniería se determinan las necesidades de suministro y almacenamiento de agua, se definen los criterios conceptuales y se desarrollan las especificaciones para el diseño y posterior montaje de los sistemas de extinción.

5.2 BASES NORMATIVAS

La base conceptual para el diseño de los sistemas de protección contra incendio serán las normas:

- NSR-10 – Reglamento Colombiano de Construcción Sismo Resistente (Títulos J y K).
- NTC-1669 – Norma para la instalación de conexiones de mangueras contra incendio.
- NTC 2301- Normas para instalación sistemas de rociadores.

NFPA 20 – Bombas contra incendio.

5.3 CALIFICACIÓN DEL RIESGO Y LA PROTECCIÓN

La edificación se clasifica como I - 3, Institucional de Educación, de acuerdo con la clasificación de ocupaciones identificada en el NSR-10 Tabla K.2.1-1.

El numeral J.4.3.4 indica: “Toda edificación clasificada en el grupo de ocupación I (Institucional) debe estar protegida por un sistema, aprobado y eléctricamente supervisado, de rociadores automáticos de acuerdo con la última versión del Código para suministro y distribución de agua para extinción de incendios en edificios, NTC2301 y con la Norma para Instalación de Sistemas de Rociadores, NFPA 13, así: (c) En la totalidad de edificios, con área total de construcción de 2000 m² o mayor, clasificados en el subgrupo de ocupación de Educación (I-3).

El numeral J.4.3.4.2 Tomas fijas para bomberos y mangueras para extinción de incendios. Indica: Toda edificación clasificada en el grupo de ocupación I (Institucional) debe estar protegida por un sistema de tomas fijas para bomberos y

mangueras para extinción de incendios diseñados de acuerdo con la última versión del Código para suministro y distribución de agua para extinción de incendios en edificaciones, NTC 1669, y con el Código para Instalación de Sistemas de Tuberías Verticales y Mangueras, NFPA 14, así:

- c. En edificios donde, en uno de sus pisos, la distancia a cualquier punto desde el acceso más cercano para el Cuerpo de Bomberos es mayor de 30 m.
- d. Cuando el edificio esté protegido con un sistema de rociadores, las tomas fijas para bomberos se diseñarán teniendo en cuenta lo recomendado por la última versión del Código para suministro y distribución de agua para extinción de incendios en edificios, NTC2301 y con la Norma para Instalación de Sistemas de Rociadores, NFPA 13.

5.4 PARÁMETROS DE DISEÑO PARA EXTINCIÓN CON AGUA

El colegio ALTAQUER por tener un área construida menor a 2000 m² NO requiere un sistema de extinción con rociadores automáticos.

El sistema de extinción a proyectar para el colegio se hará de acuerdo a lo establecido en el numeral J.4.3.4.2., por lo tanto, se aplica un sistema de extinción a base de agua protegido por gabinetes de incendio diseñados de acuerdo a la última versión del código para suministro y distribución de agua para extinción de incendios en edificaciones, NTC 1669.

El diseño incluye conexiones de manguera tipo II diseñadas para suministro de 100 GPM.

5.5 CAPACIDAD DE ABASTECIMIENTO DE AGUA

El almacenamiento de agua para servicio contra incendio se evalúa con base en el suministro de agua para una edificación de riesgo leve, de esta forma se proyecta un sistema de mangueras diseñadas para atender una emergencia durante un tiempo de 30 minutos de acuerdo con el código NTC 2301.

5.6 UNIDAD DE BOMBEO DE AGUA CONTRA INCENDIO

De acuerdo con los parámetros de diseño para el sistema de extinción con agua, se proyectará la instalación de una unidad de bombeo eléctrica contra incendio con capacidad de abastecer la demanda de incendio del sistema de gabinetes (G.I.).

El sistema de bombeo de agua se diseñará e instalará de acuerdo con los criterios de NFPA 20 edición 2010.

Se sugiere una unidad de bombeo vertical de succión negativa, acoplada a un motor eléctrico con potencia nominal aproximada de 8.5 HP @ 1800 rpm y con tablero controlador, el conjunto bomba, motor y tablero controlador deberá ser listado UL o aprobado FM para servicio contra incendio.

Para mantener presurizada la red Contra incendio, se requiere la instalación de una bomba Jockey, la cual debe tener una capacidad aproximada del 10% de la capacidad de la bomba principal.

5.7 TRAZADO DE REDES

El trazado de la red de incendio para la alimentación de los elementos de extinción con mangueras, se hace siguiendo la trayectoria más corta, y las tuberías se dispondrán enterradas a nivel de primer piso y aéreas o descolgadas en segundos pisos.

5.8 MEMORIAS DE CÁLCULO

Se hace la validación hidráulica del sistema y se presenta la respectiva memoria de cálculo.

Ver lista de tablas (5-1 a 5-3).

Tabla 5-1 Cálculo de ruta crítica equipo de incendio

INSTALACIONES HIDROSANITARIAS										PROYECTO: COLEGIO ALTAQUER FECHA : FEBRERO DE 2017					
CONTIENE										CALCULO DE RUTA CRITICA EQUIPO DE INCENDIO			HOJA 1/3		
TRAMO		CAUDAL (Lts/seg)	DIAMETRO (pulg)	DIAMETRO INTERNO (pulg)	VELOCIDAD (m/s)	LONGITUD (METROS)				PERDIDA UNITARIA (m/m)	PERDIDA TOTAL (m)	PRESION EXTREMO FINAL (m)			
DE	A					VERT.	HORIZ.	ACCES.	TOTAL						
Punto crítico: Se toma como punto crítico el Gabinete piso 2															
1											2,92				
1	2	6,30	1,1/2	1,57	5,04	0,00	0,60	0,18	0,78	1,147	0,89	45,70			
2	3	6,30	2 1/2	2,57	1,88	3,50	0,00	1,05	4,55	0,104	0,47	50,6			
3	4	6,30	2 1/2	2,57	1,88	1,50	13,00	3,45	14,95	0,104	1,56	53,62			
					5,00										

Tabla 5-2 Cálculo cabeza dinámica total incendio

INSTALACIONES HIDROSANITARIAS				PROYECTO: COLEGIO ALTAQUER FECHA : FEBRERO DE 2017			
CONTIENE:		CALCULO CABEZA DINAMICA TOTAL INCENDIO		HOJA 2/3			
				CAUDAL (Q) :	6,30	LT/S	
					100	gpm	
1	PRESION EN PUNTO CRITICO				45,70	m.c.a	
2	PERDIDAS SALIDA				2,92	m.c.a	
4	ALTURA ESTATICA EN LA DESCARGA				5,00	m.c.a	
5	PRESION NECESARIA EN LA DESCARGA				53,62	m.c.a	
6	ALTURA ESTATICA EN LA SUCCION (He)				2,3	m.c.a	
7	LONGITUDES						
	LONGITUD TUBERIA	L =	3			m.c.a	
	LONGITUD EQUIVALENTE	LE =	24,66			m.c.a	
	LONGITUD TOTAL	LT =	27,66			m.c.a	
	PARA D= 2 1/2	PULG.		C :	100	H.G.	
	Q = 6,30	LTS/SEG		V =	1,99	m / s	
				Js =	0,119	m / m	
8	PERDIDAS EN LA SUCCION (Hf)			LT x J =	3,30	m	
				CABEZA DINAMICA TOTAL (C.D.T.)	59,22	m.c.a	
				C.D.T DISEÑO =	60,0	m.c.a	
	POTENCIA =	$\frac{Q \times Y \times Ht}{76 \times n}$		CON EFICIENCIA (n) =	60	%	
	POTENCIA =	$\frac{6,30}{76} \times 1,0 \times \frac{60,0}{60}$	= 8,29	POTENCIA DE DISEÑO=	8,5	H.P.	
	SE INSTALARA(N)	1	BOMBA(S) PARA EL	100	% DEL CAUDAL TOTAL		

Tabla 5-3 Cálculo N.P.S.H disponible A.I

INSTALACIONES HIDROSANITARIAS	PROYECTO: COLEGIO ALTAQUER FECHA: FEBRERO DE 2017
CONTIENE: CALCULO DEL N.P.S.H. DISPONIBLE AP	HOJA 3 DE 3
CALCULO DE LA CABEZA NETA DE SUCCION DISPONIBLE N.P.S.H. (CALCULO EN METROS DE COLUMNA DE AGUA)	
ALTITUD = <input type="text" value="975"/> Metros sobre el nivel del mar	
PRESION ATMOSFERICA	
Po = <input type="text" value="9,11"/> (Para Altaquer Po = 893 mb) milibares	
Hsl = He + Hf DE SUCCION = <input type="text" value="1,20"/>	
PRESION DE VAPOR	
Pv = <input type="text" value="0,24"/> m (Para una temperatura del agua de 20° C . Pv = 0,24 m)	
CABEZA DE VELOCIDAD (SUCCION)	
$V^2 / (2 \times g) =$ <input type="text" value="0,20"/> m	
DIAMETRO DE SUCCION	
Ds / 2 = <input type="text" value="0,03"/> m	
N.P.S.H. = Po - Hsl - Pv + v² / 2g + Ds / 2	
N.P.S.H. = <input type="text" value="7,90"/> m	

6 CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

Los diseños hidrosanitarios, gas e incendio, se realizaron siguiendo las normas colombianas; se entregan los documentos técnicos como planos, memorias de cálculo y especificaciones, los cuales deben ser consultados y desarrollados en la obra sin omitir su contenido; modificaciones sustanciales en el proceso de obra deben ser consultadas al diseñador.

Las memorias de cantidades y presupuesto se encuentran incluidas en las memorias de cantidades y presupuesto general del proyecto.

Las especificaciones técnicas se encuentran incluidas en las especificaciones técnicas generales del proyecto.

BIBLIOGRAFÍA

PEREZ CARMONA, Rafael. Agua, desagües y gas para edificaciones. 5a Ed. Bogotá: Ecoe Ediciones, 2005. 578 p.

INSTITUTO COLOMBIANO DE NORMAS TÉCNICAS. Código Colombiano de Fontanería. Segunda actualización. Santafé de Bogotá D.C.: ICONTEC, 2004. 101 p. NTC 1500.

INSTITUTO COLOMBIANO DE NORMAS TÉCNICAS. Norma para la instalación de Conexiones de Mangueras Contra Incendio. Segunda actualización. Santafé de Bogotá D.C.: ICONTEC, 2009. 43 p. NTC 1669.

INSTITUTO COLOMBIANO DE NORMAS TÉCNICAS. Instalaciones para Suministro de Gas Combustible Destinadas a Usos Residenciales y Comerciales. Cuarta actualización. Santafé de Bogotá D.C.: ICONTEC, 2006. 101 p. NTC 2505.

MINISTERIO DE VIVIENDA. Reglamento Técnico del Sector de Agua Potable y Saneamiento Básico Título D- RAS. Última actualización. Santafé de Bogotá D.C.: MINVIVIENDA, 2016. 101 p. NTC 2505.