


	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA – UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento:	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 1 de 33

**INSTITUCIÓN EDUCATIVA MARIA  
 INMACULADA  
 Jamundí (Valle)  
 Grupo 02**





**MEMORIAS DE CÁLCULO  
 HIDROSANITARIAS, GAS Y RED EXTINCIÓN  
 DE INCENDIO**

**Enero de 2017  
 Bogotá**

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 2 de 33

Comentado Por:			
No.	Nombre	Cargo	Firma
1			
<b>RUBAU CONSTRUCCIONES</b>			

Rev.	Fecha	Descripción de revisión	Elaboró	Revisó	Aprobó
0	27/09/2016	Emitido para información del cliente			
			XXXXXX		
B1	27/09/2016	Emitido para comentarios del cliente	XXXXXX		
A1	27/09/2016	Emitido para revisión interna	XXXXXX		
Liberó					

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 3 de 33

## 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 María Inmaculada, se encuentra ubicada en el municipio de Jamundí (Valle del Cauca), los nuevos bloques que se van a construir, contarán con aulas de clase, un comedor, una cocina 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 12000 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 y cocina, sumando una reserva total de 24000 litros, que sale de la suma de reserva de agua potable y la reserva de incendio.

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.

### 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 a un sistema séptico y filtro anaerobio para su tratamiento previo antes de ser infiltradas en el terreno

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).

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 4 de 33

### 1.3 DESCRIPCIÓN DEL SISTEMA DE AGUAS PLUVIALES

El sistema de aguas pluviales está compuesto por viga canales, tragantes y bajantes, que captan y transportan las aguas pluviales de toda la cubierta.

El agua producto de las precipitaciones que caen sobre las cubiertas para serán conducidas por gravedad por medio de colectores descolgados, que conectan a bajantes de aguas lluvias.

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.

### 1.4 DESCRIPCIÓN DEL SISTEMA DE EXTINCIÓN DE INCENDIO

El sistema de extinción de incendio obedece a las solicitudes del Título J y K de la NSR-10, los cuales nos indican que la institución educativa debe estar protegida contra incendio mediante dos sistemas, uno de tomas fijas para bomberos y mangueras y otro con extintores portátiles. El diseño de estos sistemas se realizó de acuerdo a las normas NTC 1669 y NFPA 14, el cual tendrá un tanque bajo con bomba que abastecerá a gabinetes clase III durante un periodo de 30 minutos, y luego el sistema será abastecido por el cuerpo de bomberos mediante la siamesa.



### 1.5 DESCRIPCIÓN DEL SISTEMA DE GAS GLP

El sistema de gas, será por medio de pipetas de gas licuado propano, debido a la ausencia de gas natural en el sector, las cuales abastecerán los gasodomicos de la cocina, y todos los puntos para mecheros de los laboratorios.

El diseño se realizó de acuerdo a la NTC2505, las solicitudes propias del colegio; Todos los espacios que cuenten con puntos de gas tendrán rejillas de ventilación natural inferior y superior.

### 1.6 DESCRIPCIÓN DEL SISTEMA DE TRATAMIENTO AGUAS RESIDUALES

Debido a la ausencia de alcantarillado sanitario en el sector, es necesario tener un sistema de tratamiento de aguas negras, el cual tendrá 4 componentes, el primero una trampa de grasas, el segundo un tanque séptico plástico, el tercero un filtro anaerobio y el cuarto tanque de aguas tratadas. Todos los 3 primeros sistemas serán de tipo prefabricado y sus características físicas pueden cambiar de acuerdo al proveedor.

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 5 de 33

## 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 Flamant

$$J = [ 6.1 C * Q^{1.75} ] / D^{4.75}$$

J = PERDIDA UNITARIA POR FRICCIÓN EN M/M

Q = CAUDAL M<sup>3</sup>/SG

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

D = DIAMETRO DE LA TUBERIA EN METROS

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

### FÓRMULA DE BERNOULLI

$$Z_1 + \frac{P_1}{\rho g} + \frac{V_1^2}{2g} = Z_2 + \frac{P_2}{\rho g} + \frac{V_2^2}{2g} + hf_{1-2}$$

$\frac{P_1}{\rho g}$  = presión en el punto inicial

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

$L_{1-2} =$  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 = 0.0010 para tuberías de PVC

n = 0.013 para tuberías concreto reforzado prefabricada

n = 0.014 para tuberías de gres o concreto simple

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 6 de 33

## 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 m<sup>2</sup>

## 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, sin embargo, la presión mínima cuando el equipo de bombeo está en funcionamiento es de 15 mca

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 y/o 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

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 7 de 33

dadas por la tabla 8 (Unidades de Consumo) y la tabla 12 (Unidades de desagüe), de la siguiente manera:

<b>Aparato</b>	<b>Tipo de Control</b>	<b>Un. Suministro</b>	<b>Un. Desagüe</b>
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

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 8 de 33

### 3. CÁLCULO TANQUE DE RESERVA

#### A. RESERVA DE AGUA POTABLE

NÚMERO ESTUDIANTES =	240	ESTUDIANTES
CONSUMO POR TRABAJADOR=	50	LTS/HAB/DIA
NTC-1500 , Tabla 6 Evaluación de Consumo		
RESERVA PARA UN DIA =	12.000	LTS/DIA

#### B. RESERVA DE INCENDIO

RESERVA DE INCENDIO =	12000	LTS
Ver capítulo de red de incendio		

#### C. RESERVA TOTAL

VOLUMEN =	RESERVA DE AGUA POTABLE
VOLUMEN =	24,0 M3



#### C. TANQUES PLASTICOS

- UN TANQUE PLASTICO 2000 LITROS SOBRE TERRENO
- TRES TANQUES PLASTICOS 2000 LITROS SOBRE BAÑOS
- DOS TANQUES PLASTICOS 2000 LITROS SOBRE COCINA
- UN TANQUE ENTERRADO DE 12000 LITROS EN CONCRETO

#### 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.





	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 9 de 33

#### 4. CÁLCULO ACOMETIDA

La acometida es la derivación desde el punto de conexión después del medidor existente hasta los tanques de almacenamiento, cabe destacar que el cálculo se realiza solo para el volumen necesario para red de agua potable.

VOLUMEN RESERVA AGUA POTABLE PARA UN DIA =		12.000	LTS/DIA
<i>TIEMPO TOTAL DE LLENADO</i> =	10	=	36.000
	HORAS		SEG
CAUDAL =	V/T =	0,33	LTS/SEG
PRESION DISPONIBLE ACUEDUCTO =	15,0		MTS
<small>Presión mínima garantizada por RAS-2000</small>			
LONGITUD ACOMETIDA =	24,0		MTS
J =	$Hd / (1.5 * L.A.)$		
J =	0,42 M/M		
∅ =	$( Q / 280 \times C \times J ^ { 0.54 } ) ^ { 0.38 }$		
C =	150 P.V.C.		
∅ =	0,014	MTS	= 0,54 PULG
	DIAMETRO DE DISEÑO =		3/4 PULG
	VELOCIDAD = Q/A =		1,17 MTS/SG
J REAL =	$[ Q / ( 278.5 \times C \times D ^ { 2.63 } ) ] ^ { 1.85 }$		
J REAL =	0,087 M/M		
PRESIÓN EN FLOTADOR = 15 -(0,087*24) = 12,90 MCA			

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 10 de 33



## 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
					TUBERIA	ACCESORIOS	TOTAL			
	HUNTER	LTS/SEG	PULG	MTS/SEG				M/M	MTS	MTS
PRESION EN PUNTO CRITICO										15,00
1 - 2 (vertical)	1,00	0,12	1/2	0,92	0,60	0,12	0,72	0,081	0,06	15,06
2 - 3	1,00	0,12	1/2	0,92	1,60	0,32	1,92	0,081	0,15	15,21
3 - 4	2,00	0,19	1/2	1,48	1,80	0,36	2,16	0,186	0,40	15,61
4 - 5	3,00	0,25	3/4	0,87	1,00	0,20	1,20	0,044	0,05	15,67
5 - 6	4,00	0,30	3/4	1,06	19,00	3,80	22,80	0,062	1,42	17,09
6 - 7	5,00	0,35	3/4	1,23	18,00	3,60	21,60	0,082	1,76	18,85
7 - 8	17,00	0,82	1	1,61	2,00	0,40	2,40	0,091	0,22	19,07
8 - 9	38,00	1,42	1 1/4	1,79	6,00	1,20	7,20	0,083	0,60	19,66
9 - 10	38,00	1,42	1 1/4	1,79	34,00	6,80	40,80	0,083	3,37	23,04
10 - 11	49,00	1,69	1 1/2	1,48	4,50	0,90	5,40	0,047	0,26	23,29
11 - 12	97,00	2,70	2	1,33	2,00	0,40	2,40	0,027	0,07	23,36
12 - 13	102,00	2,80	2	1,38	5,00	1,00	6,00	0,029	0,17	23,53
				SUMA	0,60			SUMA	8,53	

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 11 de 33



## 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 =	8,53
C. ALTURA ESTATICA EN LA DESCARGA =	5,80
PRESION NECESARIA EN LA DESCARGA =	----- 29,33
D. ALTURA ESTATICA EN LA SUCCION =	1,00
E. PERDIDAS EN LA SUCCION =	
LONGITUD TUBERIA =	3 MTS
LONGITUD POR ACCESORIOS =	20 MTS
LONGITUD TOTAL =	----- 23 MTS
J =	0,079 M/M
C =	100
∅ =	2,00 PULG
Q =	2,80 LTS/SEG
hf succión = LONGITUD TOTAL x hfs =	1,83 32,16
CABEZA DINAMICA TOTAL DE DISEÑO =	32,00 MTS
POTENCIA = $Q \times \rho \times C.D.T. / 76 \times n$	n = Eficiencia 0,65
POTENCIA =	1,81 H.P. POTENCIA DE DISEÑO = 2,00 H.P.

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 12 de 33

## 7. CÁLCULO TANQUE HIDROACUMULADOR AGUA FRÍA POTABLE

DATOS :	POTENCIA	=	2,00	H.P.	
	Q BOMBA LIDER =	=	2,80	LTS/SEG	
	C.D.T. =	=	32,00	MTS =	45,00 P.S.I.
	RANGO DE PRESIONES	PA =	45,00	P.S.I.	
		PB =	65,00	P.S.I.	
	T =	1,2	MINUTOS =	72	SEGUNDOS
CALCULOS :	Qm =	Qbl x 65%			
	Qm =	1,82	LTS/SEG		
	VR =	Qm x T/4=		33	LTS
	VT =	VR x (PB + 14.7) / (PB - PA)			
	VT =	132	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			

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 13 de 33

## 8. CÁLCULO NPSH EQUIPO DE PRESIÓN

CALCULO EN METROS DE COLUMNA DE AGUA

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

ALTITUD = 962 MTS SOBRE EL NIVEL DEL MAR

$P_o =$  PRESION ATMOSFERICA = 9,1756 MTS

$H_{fs} =$  Altura de succión + hf

$H_{fs} =$  1,00 + 1,83 = 2,83 MTS

TEMPERATURA DEL AGUA = 20° C

$P_v =$  PRESION DE VAPOR

$P_v =$  0,24 MTS

VELOCIDAD EN LA SUCCION = 0,50 MTS/SG



CABEZA DE VELOCIDAD EN LA SUCCION =  $V^2/2G$

$V^2/2G =$   $0,50^2 / 2 \times 9.81$

$V^2/2G =$  0,01 MTS/SG

$D_s/2 =$  DIAMETRO DE SUCCION / 2 = 0,03 MTS

N.P.S.H. = (CABEZA NETA DE SUCCION DISPONIBLE) 6,11 MTS > 3 MTS

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 14 de 33

## 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, más específicamente la estación LA ZAPATA (26070110), con datos desde Enero de 1975 hasta Junio del 2016, con los siguientes 8 valores máximos a nivel multianual:

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 15 de 33

120 110 100 110 100 120 100 100

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



Promedio Precipitación máxima en 24 Horas = 107,5 mm

Utilizando el método anterior tenemos = 117.5 mm/h

La segunda variable para el cálculo del caudal de diseño es el coeficiente de escorrentía, la cual para cubiertas varía 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	72,79	2,14	2,45	3
2	59,8	1,76	2,28	3
3	68,38	2,01	2,39	3
4	48,81	1,43	2,11	3
5	40,36	1,19	1,96	3
6	46,24	1,36	2,07	3
7	54,26	1,59	2,19	3
8	53,85	1,58	2,19	3
9	55,92	1,64	2,22	3
10	66,97	1,97	2,37	3
11	66,97	1,97	2,37	3
12	67,4	1,98	2,38	3
13	34,82	1,02	1,86	3
14	36,26	1,07	1,89	3
15	35,27	1,04	1,87	3
16	65,86	1,93	2,36	3
17	68,57	2,01	2,40	3
18	66,7	1,96	2,37	3
19	51,42	1,51	2,15	3

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 16 de 33

### Diseño de Cunetas:

TRAMO	ÁREA (m2)	C	INTENSIDAD PRECIPITACIÓN (mm/hr)	CAUDAL (LPS)
CUNETAS 1	307,32	0,9	117,5	9,03
CUNETAS 2	201,13	0,9	117,5	5,91
CUNETAS 3	135,41	0,9	117,5	3,98
CUNETAS 4	164,03	0,9	117,5	4,82
CUNETAS 5	201,34	0,9	117,5	5,92

TRAMO	Q MAX PROBABLE (LPS)	TIPO DE CUNETAS	ÁREA (M2)	RADIO HIDRÁULICO (M)	PENDIENTE (M/M)	Q MAX DE CUNETAS (LPS)	VELOCIDAD REAL (M/S)	TRAMO
CUNETAS 1	9,03	TRIANGULAR	0,063	0,088	0,005	62,454	0,999	CUNETAS 1
CUNETAS 2	5,91	TRIANGULAR	0,063	0,088	0,005	62,454	0,999	CUNETAS 2
CUNETAS 3	3,98	TRIANGULAR	0,063	0,088	0,005	62,454	0,999	CUNETAS 3
CUNETAS 4	4,82	TRIANGULAR	0,063	0,088	0,005	62,454	0,999	CUNETAS 4
CUNETAS 5	5,92	TRIANGULAR	0,063	0,088	0,005	62,454	0,999	CUNETAS 5



Coefficiente de rugosidad: 0.014 revestimiento en concreto

Velocidad mínima: 0.60 m/s

Velocidad Máxima: 6.0 m/s

Referencia: Manual de drenaje para carreteras del Invia (Diseño de cunetas)



	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 17 de 33

## 10. DISEÑO AGUAS RESIDUALES Y GRASAS



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)
<b>Unidades máximas</b>									
Tubería de desagüe vertical	2 <sup>2</sup>	16	32	48	256	1 380	3 600	5 600	8 400
Horizontal	1	8	14	35	216 <sup>3</sup>	720 <sup>3</sup>	2 640 <sup>3</sup>	4 680 <sup>3</sup>	8 200 <sup>3</sup>
<b>Longitud máxima</b>									
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 a la caja de inspección existente:

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		

### 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	80	3,90	0,8	4	0,102	0,763	6,190
2 - 3	80	3,90	0,8	4	0,102	0,763	6,190
3 - 4	90	4,08	0,8	6	0,152	1,002	18,274
4 - 5	112	4,43	0,8	6	0,152	1,002	18,274
5 - 6	118	4,52	0,8	6	0,152	1,002	18,274

### Relaciones Hidráulicas

Q/QII	V/VII	Y/D	V real (m/s)	Y real (m)	% De Tubería	TRAMO
0,630	0,913	0,645	0,697	0,06553	64,5	1 - 2
0,630	0,913	0,645	0,697	0,06553	64,5	2 - 3
0,223	0,672	0,362	0,673	0,05517	36,2	3 - 4
0,243	0,687	0,379	0,688	0,05776	37,9	4 - 5
0,248	0,689	0,381	0,690	0,05806	38,1	5 - 6



### TRAMPA DE GRASAS:

Basados en el numeral E.3.3.2 y la tabla E.3.1 de la RAS-2000, se dimensiono la trampa de grasas, la cual se considera como la de un restaurante.

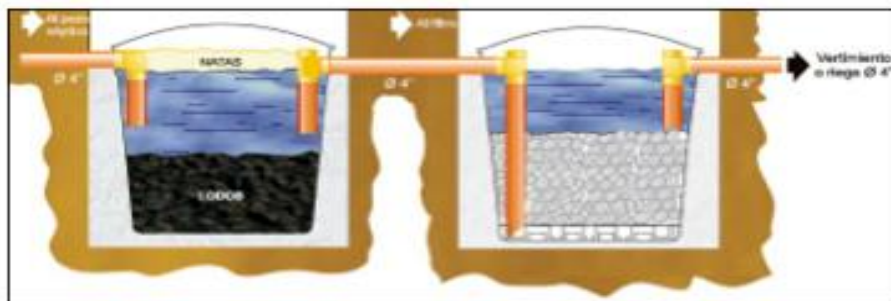
TABLA E.3.1  
Capacidades de retención de grasa

Tipo de afluente	Caudal (L/min)	Capacidad de retención de grasa (kg)	Capacidad máxima recomendada (L)
Cocina de restaurante	56	14	190
Habitación sencilla	72	18	190
Habitación doble	92	23	240
Dos habitaciones sencillas	92	23	240
Dos habitaciones dobles	128	32	330
Lavaplatos para restaurantes			
Volumen de agua mayor de 115 litros	56	14	115
Volumen de agua mayor de 190 litros	92	23	240
Volumen entre 190 y 378 litros	144	36	378

Se propone una trampa de grasas plástica prefabricada con capacidad mínima de 250 litros.

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 19 de 33

Basados en las condiciones del terreno y la facilidad de instalación, se propone instalar un sistema prefabricado plástico enterrado, de la siguiente manera:



El STARD estará compuesto por: 1 Tanque séptico, 1 Filtro Anaerobio y un tanque de agua tratada, con extracción con vector.



### CAUDAL DE DISEÑO:

Número de Estudiantes = 240

Aporte Aguas residuales =  $50 * 0.8 = 40$  litros/estudiante/día

Caudal de aguas residuales = 9600 litros/día

Volumen de lodos = 10%

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 20 de 33

### DIMENSIONAMIENTO SISTEMA SÉPTICO Y FILTRO ANAEROBIO:

El sistema séptico, debido a su forma, tamaño y disposición de los tubos de entrada y salida, están diseñados para que las aguas negras permanezcan por lo menos 24 horas, con el fin de que se efectúen procesos bioquímicos y físicos mediante los cuales las bacterias anaerobias descomponen la materia orgánica convirtiéndola en gases, líquidos y sólidos que se separan dentro del tanque séptico por procesos de sedimentación y flotación formando tres capas definidas: una capa flotante de natas, una capa intermedia líquida que fluye hacia el filtro anaerobio y una capa de lodos en el fondo.

El filtro anaerobio de flujo ascendente, lleva un material filtrante que puede ser grava de 2 a 3", canutos de guadua o canutos de pvc de 2" por 15 cm de largo (rosetón). El agua que sale del tanque séptico entra al filtro por el fondo y sube a través del lecho filtrante, el cual se cubre con un manto biológico que degrada la materia orgánica dejando el agua en condiciones de poderse infiltrar en el terreno teniendo en cuenta las condiciones de esté.

Volumen requerido del tanque séptico y filtro anaerobio:

$$\text{VOLUMEN} = \text{CAUDAL} * \text{TRH} * \text{V.LODOS}$$

$$\text{VOLUMEN} = 9600 \text{ LITROS} * 1 * 1,1 = 10560 \text{ LITROS}$$



Sin embargo, revisando las capacidades estándar de los proveedores de este sistema tenemos:

**TANQUE SÉPTICO VOLUMEN = 7500 LITROS**

**FILTRO ANAEROBIO VOLUMEN = 5000 LITROS**

**VOLUMEN DE ALMACENAMIENTO DE AGUA TRATADA PARA 5 DÍAS SIN RIEGO = 5 \* 9600 LITROS = 48000 LITROS**

**CABE DESTACAR QUE LAS BOMBAS DE RIEGO SE DEBEN PRENDER DIA DE POR MEDIO UN TIEMPO DE 20 MINUTOS.**

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 21 de 33

## 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 un 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.

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 22 de 33

## **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 m<sup>2</sup>, 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 indica 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.

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 23 de 33

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 1/2" y una toma fija para bomberos de 2 1/2".



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.

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 24 de 33

## 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 III (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 GPM	DIAMETRO PULG	COEFICIENTE PERDIDA C	LONGITUD			PERDIDA UNITARIA PSI / PIE	PERDIDA TOTAL PSI	PRESION FINAL EN EXTREMO PSI
				TUBERIA PIE	ACCESORIOS PIE	TOTAL PIE			
PRESION EN PUNTO CRITICO									65,00
1 - 2	100,00	2 1/2	120,00	4,92	15,00	19,92	0,037	0,74	65,74
2 - 3	100,00	4	150,00	125,00	50,00	175,00	0,002	0,44	66,18



	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 25 de 33

Presión de diseño = 66,2 Psi + 5 Psi (Vertical) = 71.2 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:

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 26 de 33

*Zona*  
 Aulas  
 Cuartos Eléctricos RAC

*Clasificación de riesgo*  
 A y B  
 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

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 27 de 33

### 13. RED DE GAS GLP

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:

##### COCINA

Una (1) Estufa Industrial	180000 BTU/h
Una (1) Marmita 100 lts	80000 BTU/h
<b>CONSUMO TOTAL</b>	<b>260000 BTU/h</b>

##### LABORATORIO

Veinticuatro (40) Salidas para Mechero	$5630 * 24 = 135120$ BTU/h
<b>CONSUMO TOTAL</b>	<b>135120 BTU/h</b>

PODER CALORÍFICO DEL GLP = 93600 BTU/M3



Caudales:

Estufa Industrial  
 $Q = 1,93$  m<sup>3</sup>/h

Marmita 100 lts  
 $Q = 0,85$  m<sup>3</sup>/h

**CAUDAL TOTAL COCINA = 2,8 m<sup>3</sup>/h**

Mechero  
 $Q = 0,05$  m<sup>3</sup>/h

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 28 de 33

**CAUDAL TOTAL LABORATORIO = 1,20 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 4,0 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:

$P < 140$  mbar

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



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

Dónde:

- $\Delta P$ : Diferencia de presión entre el inicio y el final de un tramo de instalación en mbar.
- S: Densidad relativa del gas.
- $L_e$ : Longitud equivalente del tramo en m.
- Q: Caudal en m<sup>3</sup>(s)/h.
- D: Diámetro interior de la tubería en mm.

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

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

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 29 de 33

- V: Es la velocidad del gas en m/s.
- Q: Es el caudal en m<sup>3</sup>(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 pintarán 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 colocarán anclajes adicionales, esta tubería 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 colocarán camisas en el cruce del muro para su protección. Los ductos se construirán

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 30 de 33

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 utilizarán 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, las fabricaciones 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.

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 31 de 33

## DISEÑO DE LOS SISTEMAS DE VENTILACION

### Calculo de la rejilla de ventilación para Cocina

Una (1) Estufa Industrial	180000 BTU/h
Una (1) Marmita 100 lts	80000 BTU/h
<b>CONSUMO TOTAL</b>	<b>260000 BTU/h</b>

El área libre de las rejillas de ventilación superior e inferior es de 6 cm<sup>2</sup> por cada KW de los aparatos a instalar, obteniendo:

$$\text{Área de Ventilación} = 76,20 \text{ Kw} * 6 \text{ cm}^2/\text{Kw} = 458 \text{ cm}^2 \text{ libres}$$

### Calculo de la rejilla de ventilación para cada Laboratorio



Veinticuatro (24) Salidas para Mechero	5630*24 = 135120 BTU/h
<b>CONSUMO TOTAL</b>	<b>135120 BTU/h</b>

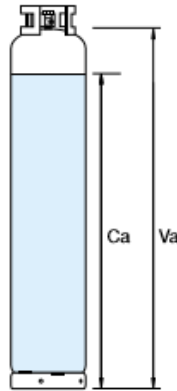
El área libre de las rejillas de ventilación superior e inferior es de 6 cm<sup>2</sup> por cada KW de los aparatos a instalar, obteniendo:

$$\text{Área de Ventilación} = 36,00 \text{ Kw} * 6 \text{ cm}^2/\text{Kw} = 238 \text{ cm}^2 \text{ libres}$$

### ESTIMACIÓN DE TANQUES DE GLP:

Partimos de la premisa que los tanques de GLP, pueden llenarse hasta un máximo del 85% de su volumen total, dejando un 15% restante, ocupado por el GLP en fase gaseosa. Esta limitación en el llenado se debe a que, en caso de que se caliente el envase, el líquido contenido se dilatará más que el acero utilizado para realizarla y si se encontrará totalmente llena, podría llegar a romperse.

	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 32 de 33



$$Ca = 85 \% \cdot Va$$

Siendo:

Va = Volumen de almacenamiento (m<sup>3</sup>)  
(capacidad en agua).

Ca = Capacidad de almacenamiento (m<sup>3</sup>)  
(multiplicado por la masa en volumen de la fase líquida, se obtiene el valor en kg).

Caudal Total Cocina: 260000 BTU/h = 76.20 KW/h

Caudal Total Laboratorio: 135120 BTU/h = 39.60 KW/h

Factor de conversión = 13,95 KWh/kg

Energía mínima necesaria Cocina = 5.46 Kg

Energía mínima necesaria Laboratorio = 2.84 Kg

Debido a que es para uso institucional e industrial se tendrán botellas comerciales de 100 lbs = 45.35 Kg.



#### COCINA:

Se recomienda tener un mínimo de 3 botellas = 300 lbs = 136.05 Kg, lo que tendríamos una reserva de 24 horas continuas de suministro con todos los gasodomeísticos trabajando al tiempo para la cocina.

#### LABORATORIO:

Se recomienda tener un mínimo de 2 botellas = 200 lbs = 90.70 Kg, lo que tendríamos una reserva de 31 horas continuas de suministro con todos los gasodomeísticos trabajando al tiempo para el Laboratorio.



	ELABORACIÓN DE DIAGNÓSTICOS, ESTUDIOS TÉCNICOS, AJUSTES A DISEÑOS O DISEÑOS INTEGRALES. CONSTRUCCIÓN Y PUESTA EN FUNCIONAMIENTO DE LAS OBRAS DE INFRAESTRUCTURA EDUCATIVA - UBICADAS EN LOS DEPARTAMENTOS DE CHOCÓ Y VALLE DEL CAUCA GRUPO 02		
Código Documento: Fecha: 04-11-2016	PROYECTO I.E. MARIA INMACULADA	Rev. 0	Pág. 33 de 33

### **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. MARIA INMACULADA, ubicado en el Municipio de Jamundí (Valle), 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**