

The background of the slide features a stylized illustration of a modern, multi-story building with a flat roof and large windows. To the right of the building is a large, leafy tree with a thick brown trunk. The sky is a pale yellow with soft, white clouds. The overall color palette is warm and earthy, with shades of yellow, green, and brown.

CAPÍTULO 8

Proyecto Técnico

Constructivo



Universidad Nacional
Autónoma de México



UNAM – Dirección General de Bibliotecas

Tesis Digitales

Restricciones de uso

DERECHOS RESERVADOS ©

PROHIBIDA SU REPRODUCCIÓN TOTAL O PARCIAL

Todo el material contenido en esta tesis esta protegido por la Ley Federal del Derecho de Autor (LFDA) de los Estados Unidos Mexicanos (México).

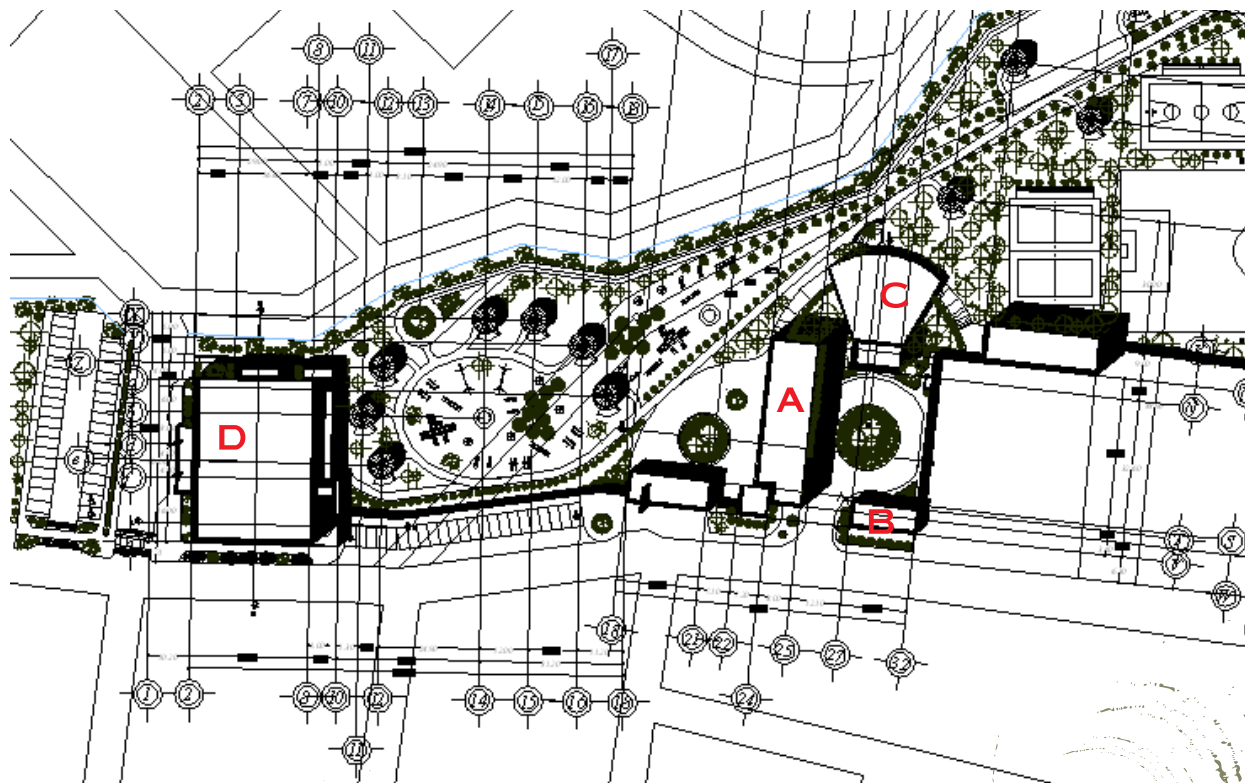
El uso de imágenes, fragmentos de videos, y demás material que sea objeto de protección de los derechos de autor, será exclusivamente para fines educativos e informativos y deberá citar la fuente donde la obtuvo mencionando el autor o autores. Cualquier uso distinto como el lucro, reproducción, edición o modificación, será perseguido y sancionado por el respectivo titular de los Derechos de Autor.

PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

EDIFICIOS A CALCULAR

- A Talleres
- B Servicio
- C Teatro
- D Auditorio (Salón de Usos Múltiples)



PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

ANÁLISIS DE CARGAS

Edificio Talleres



Puntos a Analizar

TRABE1 8.00M EJE Q ENTRE 24-25
 TRABE2 8.00M EJE 25 ENTRE Q-R
 TRABE3 EJE 24 ENTRE Q-R
 COLUMNA EJE Q-24
 ZAPATA CORRIDA EJE Q-24
 ZAPATA AISLADA EJE Q-23

Análisis de Cargas

LOSA NERVADA DE AZOTEA		
Impermeabilizante	(1)(1)(4)=	4 Kg
Cintarilla	(1)(1)(0.01)(600)=	16 Kg
Relleno de cementante	(1)(1)(0.05)(1200)=	60 Kg
Block de unicel	(4)(0.25)=	1 Kg
Concreto	(0.13)(2400)=	312 Kg
Aplanado cemento	(1)(1)(0.02)(2200)=	44 Kg
Carga muerta	Wpp=	437 Kg/m ²
Carga viva	W=	190 Kg/m ²
+ 10%=		62.70 Kg/m ²
W=		689.70 Kg . m ²
		W= 690 Kg . m ²

LOSA NERVADA DE ENTREPISO		
Piso cerámico	(1.00)(1.00)(10)=	10 Kg
Relleno de cemento	(1.00)(1.00)(0.02)(1100)=	22 Kg
Block de unicel	(4)(0.25)=	1 Kg
Concreto	(0.13)(2400)=	312 Kg
Aplanado cemento	(1)(1)(0.02)(2200)=	44 Kg
Carga muerta	Wpp=	389 Kg/m ²
Carga viva	W=	190 Kg/m ²
+ 10%=		57.90 Kg/m ²
W=		636.90 Kg . m ²
		W= 640 Kg . m ²

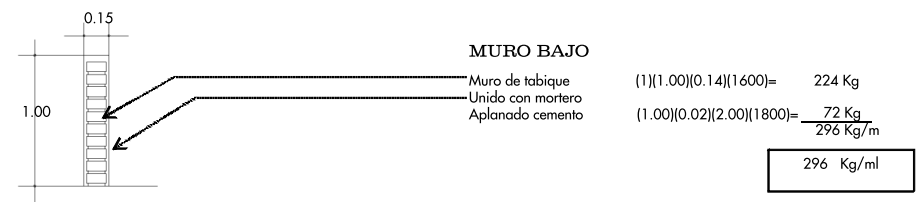
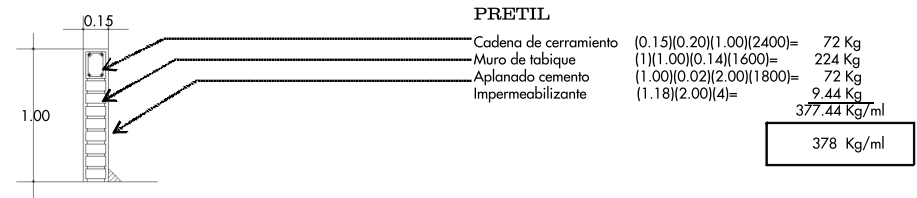
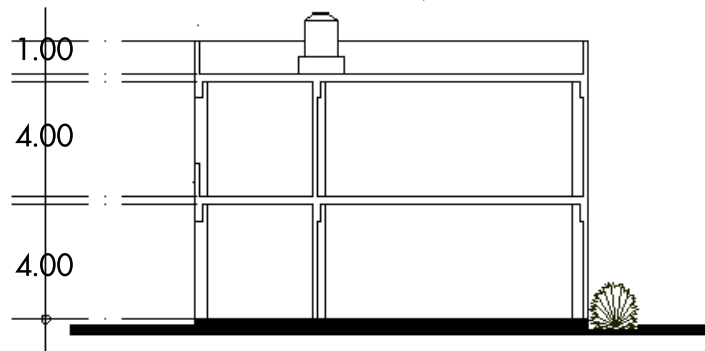
PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

ANÁLISIS DE CARGAS

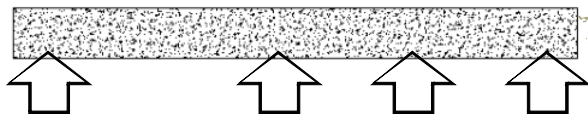
Edificio Talleres

TINACO 1,800lt



Resistencia del Tereno

Mejoramiento de suelo con balastre cementado compactado en capas de 20 cm con una resistencia de 10 ton/cm².



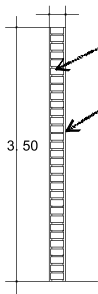
PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

ANÁLISIS DE CARGAS



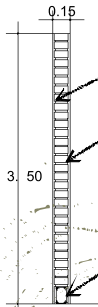
Edificio Talleres



MURO DE PLANTA ALTA

Muro de tabique	(1)(3.50)(0.14)(1600)=	784 Kg
Unido con mortero	(1.00)(0.02)(7.00)(1800)=	52 Kg
Aplanado cemento		1,036 Kg/ml

1,036 Kg/ml



MURO DE PLANTA BAJA

Muro de tabique	(1)(3.30)(0.14)(1600)=	739.2 Kg
Unido con mortero	(1.00)(0.02)(6.60)(1800)=	237.6 Kg
Aplanado cemento	(1.00)(0.20)(0.15)(2400)=	72 Kg
Cadena de desplante		1,048.80 Kg/ml

1,049 Kg/ml



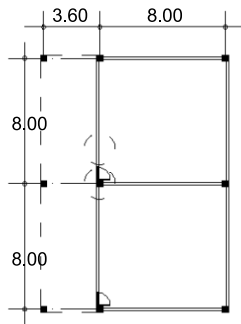
PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

ANÁLISIS DE CARGAS

Losa Nervada en Dos Sentidos (Cubierta)

Talleres



$$\begin{aligned} F_s &= 2,100 \text{ Kg/cm}^2 \\ F_c &= 250 \text{ Kg/cm}^2 \\ W_L &= 690 \text{ Kg/cm}^2 \\ W_p &= 317 \text{ Kg/ml} \end{aligned}$$

Bajada de Cargas

$$\begin{aligned} L = l &= 8.00 \\ 8/8 &= 1 < 1.5 \\ \text{Armado en dos sentidos} \\ L_4 = l_4 &= (8)/4 = 4,096 \end{aligned}$$

Repartiendo La Carga

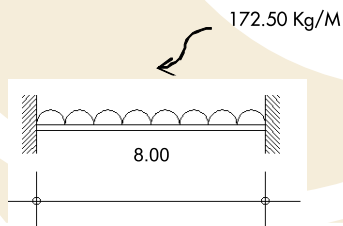
$$\begin{aligned} W_L &= l_L = \frac{W}{2} \\ W_L &= W_l = \frac{W}{2} \\ W_l &= \frac{W(l_4)}{2(l_L + l_4)} = \\ W_l &= \frac{690 (4096)}{2 (8192)} = \frac{2826240}{16384} \end{aligned}$$

$$W_l = 172.5 \text{ Kg/m}$$

$$M = \frac{W_L l^2}{12} = \frac{172.50 (8)^2}{12} = \frac{11040}{12}$$

$$M = 920 \text{ Kg. m}$$

Analizando



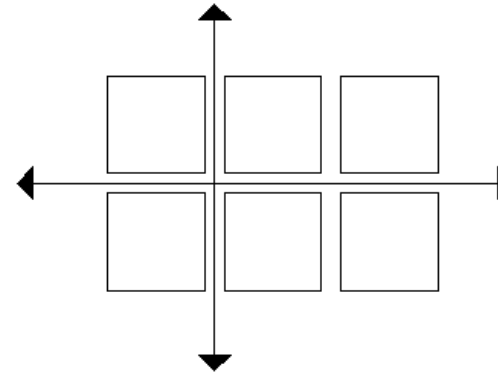
Repartiendo la Carga

$$\begin{aligned} A_s &= \frac{M}{f_{sjd}} \\ A_s &= \frac{92000}{2100 (0.87) (23.50)} = \frac{92000}{42934.50} = 2.14 \end{aligned}$$

$$A_s = 2.14$$

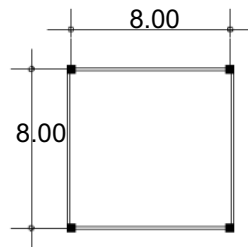
ACERO DE REFERENCIA 2 VS N. 4

EST. N. 2 @ 0.10



Losa Nervada en Dos Sentidos (Entrepiso)

Talleres



$$F_s = 2,100 \text{ Kg/cm}^2$$

$$F_c = 250 \text{ Kg/cm}^2$$

$$W_{Le} = 640 \text{ Kg/cm}^2$$

Distribuyendo la Carga

$$L = l = 8.00$$

$$8/8 = 1 < 1.5$$

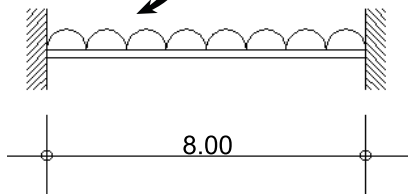
Armado en dos sentidos

$$L_4 = l_4 = (8)_4 = 4,096$$

$$W_L = W_l = \frac{W(L)_4}{2(L_4 + l_4)} = \frac{640(4,096)}{2(8192)} = \frac{2621440}{16384}$$

160 Kg/M

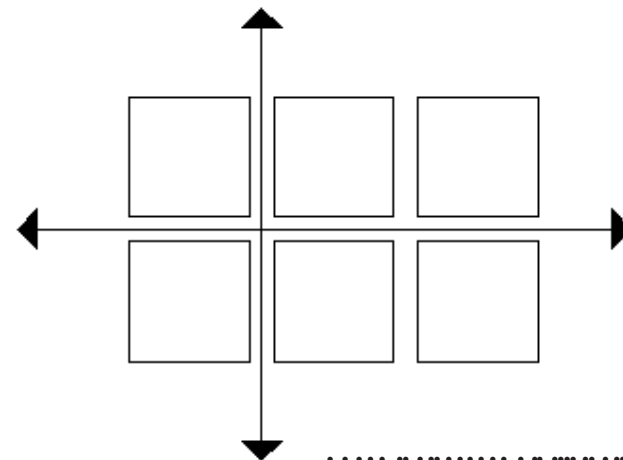
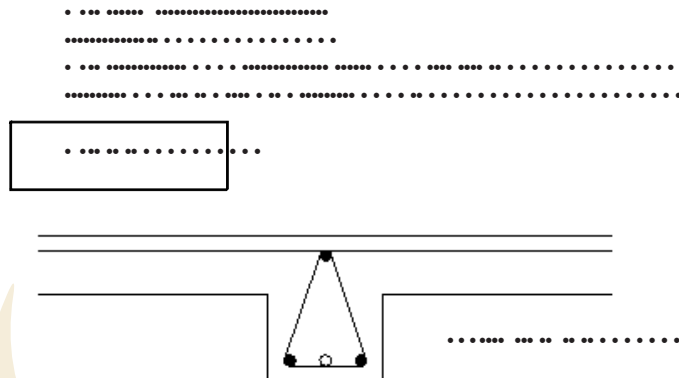
$$W_L = W_l = 160 \text{ Kg/m}$$



$$M = \frac{W_L L^2}{12} = \frac{160(8)^2}{12} = \frac{10240}{12}$$

$$M = 853.33 \text{ Kg.m}$$

ÁREA DE ACERO



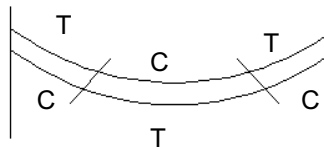
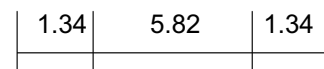
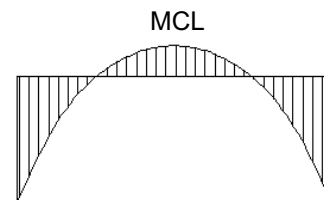
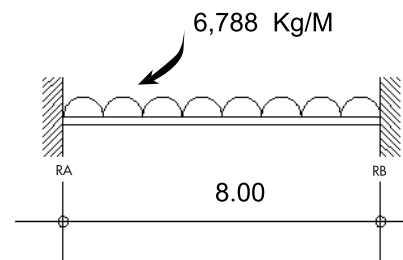
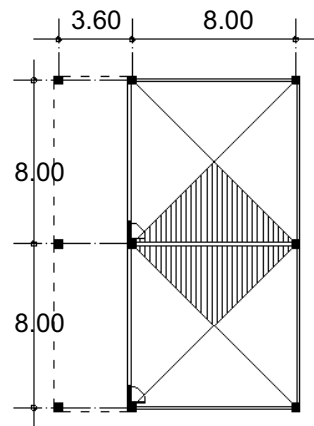
PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

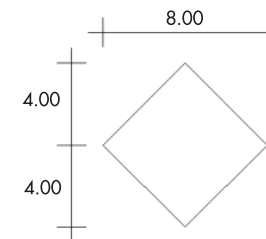
Trabe 1

Talleres



$$F_s = 2,100 \text{ Kg/cm}^2$$

$$F_c = 200 \text{ Kg/cm}^2$$



$$A = 8 (4) / 2 = 16 (2) = 32 \text{ cm}$$

$$WL \text{ azotea} = 32 (690) = 22,080 \text{ Kg}$$

$$WL \text{ entresuelo} = 32 (640) = 20,480 \text{ Kg}$$

$$\text{Muro planta alta} = 8.00 (1,036) = 8,288 \text{ Kg}$$

$$Wt \text{ Trabe} = 0.30 (0.60) (8) (2400) = 3,456 \text{ Kg}$$

$$Wt = 54,304 \text{ Kg}$$

$$W = \frac{54,304}{8} = 6,788 \text{ Kg}$$

$$RA = \frac{WL}{2} = \frac{6,788 (8)}{2} = 27,152 \text{ Kg}$$

$$MEMP = \frac{WL^2}{12} = \frac{6,788 (8)^2}{12} = 36,202 \text{ Kg} \cdot \text{M}$$

$$MCL = \frac{WL^2}{24} = \frac{6,788 (8)^2}{24} = 18,101.33 \text{ Kg} \cdot \text{M}$$

$$D = \frac{MEMP}{R}$$

$$D = \frac{36,202}{27,152} = 1.33 = 1.34$$

PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Trabe 1

Talleres

$$N = 20.57 \quad J = 0.77 \quad K = 0.67 \quad Q = 24.37$$

Área de Concreto cuando está Empotrado

$$B = \frac{L}{24} = \frac{800}{24} = 33.33 \quad B = 33 \text{ cm}$$

$$D = \sqrt{\frac{M}{QB}} \quad D = \sqrt{\frac{36,202}{(24.37)(33)}} = \sqrt{\frac{36,202}{804.21}} = \sqrt{45.01}$$

$$H = D + C = 67.09 + 1.5 = 68.59 \quad \boxed{H = 70 \text{ cm}}$$

Área de Acero al Centro

$$A_s = \frac{M}{f_{sjd}} = \frac{18,101.33}{2100(0.77)(67.09)} = \frac{18,101.33}{108,484.53} = 0.16 \begin{matrix} 14.4 \\ 17.6 \end{matrix} \quad A_s = 16 \quad \boxed{3 \text{ VS N. 8}} \quad 3(5.07) = 15.21 \text{ cm}^2$$

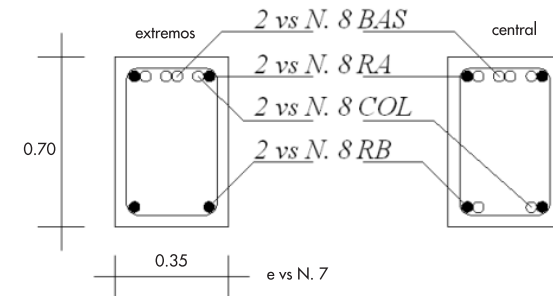
Acero Empotrado

$$A_s = \frac{36,202}{2100(0.77)(67.09)} = 0.33 \quad A_s = 33.3 \quad \boxed{6 \text{ VS N. 8}} \quad 6(5.07) = 30.42$$

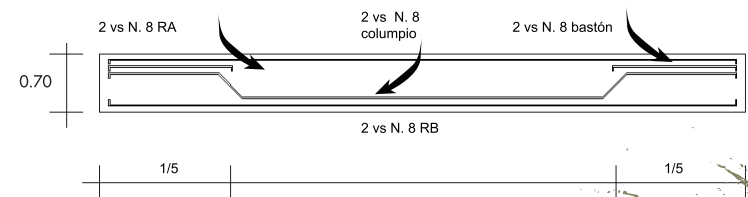
Área de Estribos

$$A_e = 10\% (33.3) = 3.33 \quad \boxed{1 \text{ VS N. 7}}$$

Sección Transversal



Sección Longitudinal



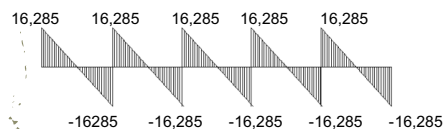
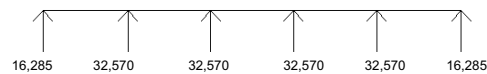
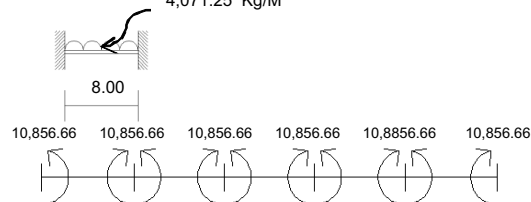
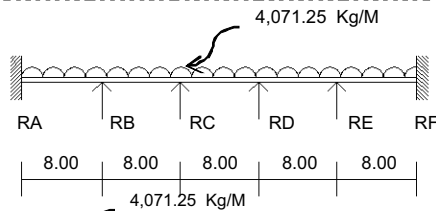
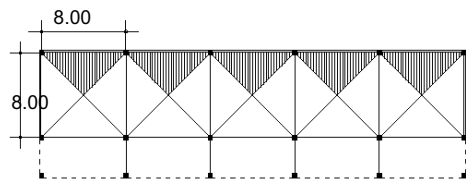
PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Trabe 2

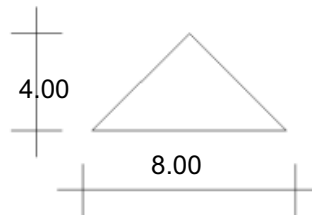
Talleres



$$F_s = 2,100 \text{ Kg/cm}^2$$

$$F_c = 200 \text{ Kg/cm}^2$$

Análisis Trabe 2



$$A = 8 (4) / 2 = 16 \text{ m}^2$$

$$WL \text{ azotea} = 16 (690) = 11,040 \text{ Kg}$$

$$WL \text{ entrepiso} = 16 (640) = 10,240 \text{ Kg}$$

$$\text{Muro planta alta} = 3.50 (1,036) = 3,626 \text{ Kg}$$

$$\text{Muro bajo} = 4.00 (296) = 1,184 \text{ Kg}$$

$$W_t \text{ Trabe} = 0.30 (0.60) (8) (2400) = 3,456 \text{ Kg}$$

$$W_p \text{ Pretil} = 8.00 (378) = 3,024 \text{ Kg}$$

$$W_t = 32,570 \text{ Kg}$$

Tramo AB**



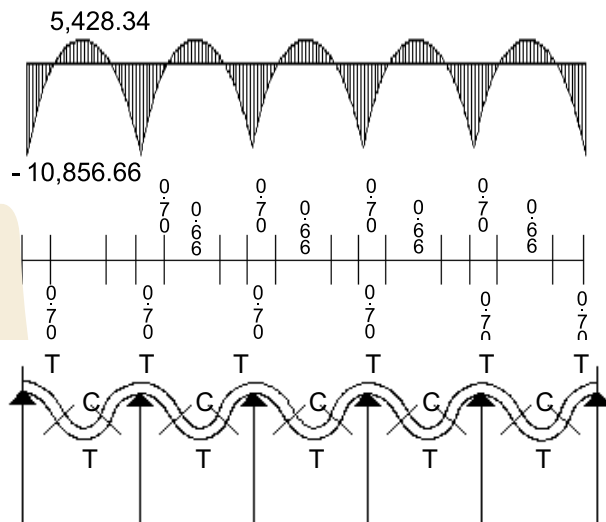
PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Trabe 2

Talleres



$$\frac{10,856.66}{16,285} = 0.66$$

$$D = \frac{M}{R} = 0.66 (2) = 1.33$$

Constantes

$$N = 20.57$$

$$J = 0.77$$

$$K = 0.67$$

$$Q = 24.37$$

Área de Concreto cuando está Empotrado

.....

.....

.....

Área de Acero al Centro

.....

.....

Área de Acero Empotrado

.....

.....

Acero de Estribos

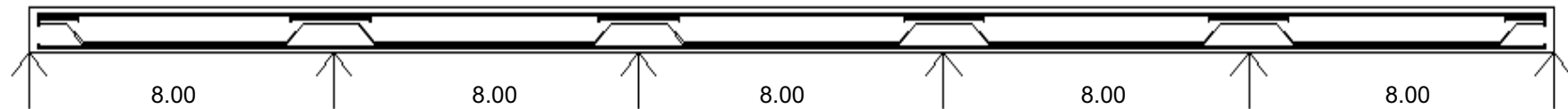
.....

PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO
ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN
CÁLCULO ESTRUCTURAL

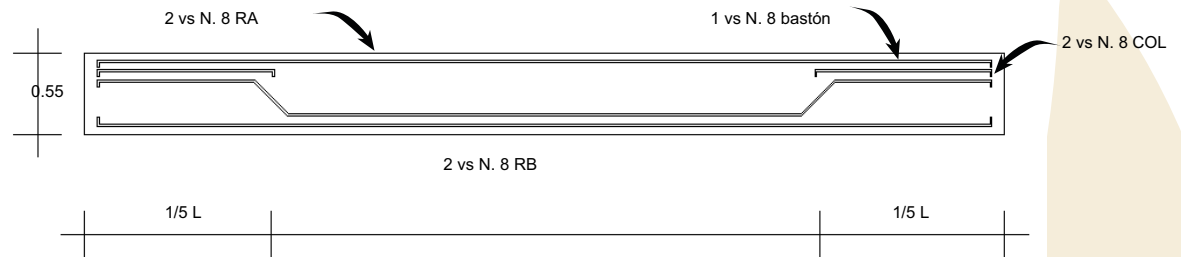
Trabe 2

Talleres

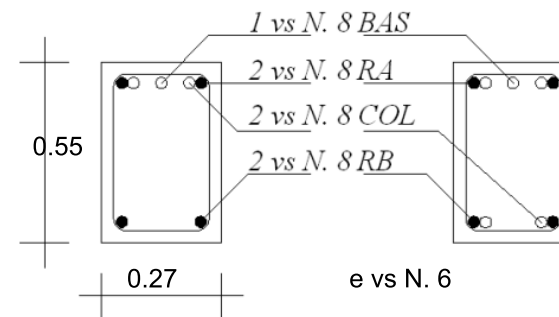
Sección Longitudinal



Sección Longitudinal por Tramo



Sección Transversal

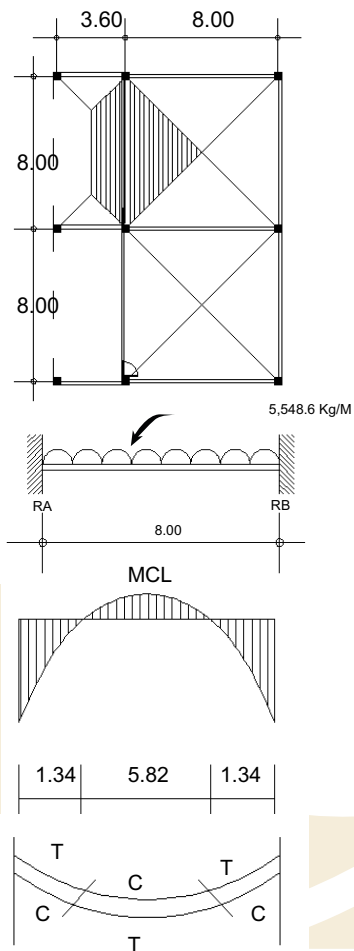


ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

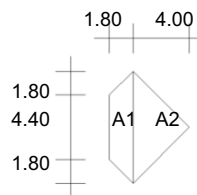
CÁLCULO ESTRUCTURAL

Trabe 3

Talleres



$$\begin{aligned} F_s &= 2,100 \text{ Kg/cm}^2 \\ F_c &= 200 \text{ Kg/cm}^2 \end{aligned}$$



Análisis Trabe 1

[illegible]

PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Trabe 3

Talleres

Constantes

$$N = 20.57 \quad J = 0.77 \quad K = 0.67 \quad Q = 24.37$$

Área de Concreto cuando está Empotrado

$$B = \frac{L}{24} = \frac{800}{24} = 33.33$$

$$B = 33 \text{ cm}$$

$$D = \sqrt{\frac{M}{QB}} \quad D = \sqrt{\frac{29,592.53}{(24.37)(33)}} = \sqrt{\frac{29,592.53}{804.21}} = \sqrt{36.79} = 6.06 \quad D = 60.6$$

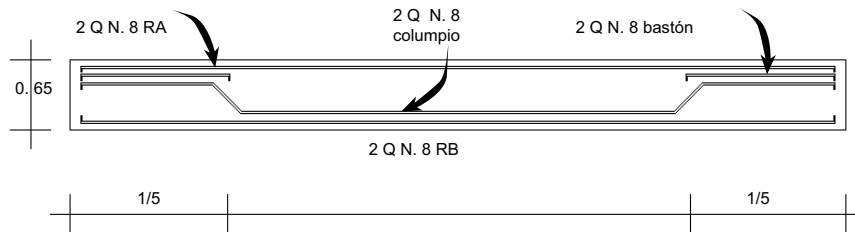
$$H = D + r = 60.6 + 1.5 = 62.1$$

$$H = 65 \text{ cm}$$

Área de Acero al Centro

$$A_s = \frac{M}{f_s j d} = \frac{14,796.26}{2100 (0.77) (60.1)} = \frac{14,796.26}{97,181.7} = 0.15 \quad A_s = 15 \quad 3 \text{ Q N. 8} \quad 3 (5.07) = 15.21 \text{ cm}^2$$

Sección Longitudinal por Tramo



Área de Acero Empotrado

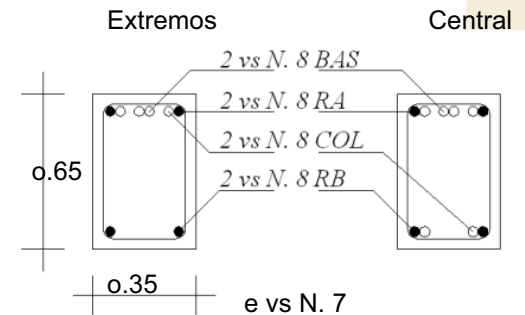
$$A_s = \frac{29,592.53}{2100 (0.77) (60.1)} = 0.30 \quad A_s = 30 \quad 6 \text{ Q N. 8} \quad 6 (5.07) = 30.42$$

Acero de Estribos

$$A_e = 10 \% (30) = 3 \text{ cm}^2$$

$$1 \text{ Q N. 7}$$

Sección Transversal



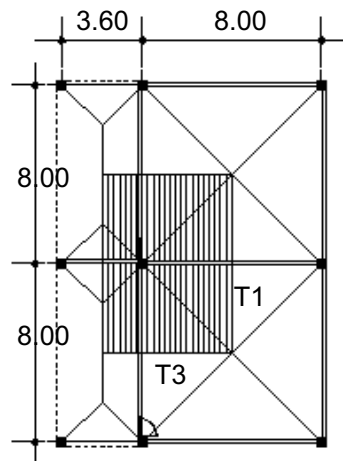
PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Columna 1

Talleres



$$F_s = 2,100 \text{ Kg/cm}^2$$

$$F'_c = 250 \text{ Kg/cm}$$

Análisis Columna 1

$$\begin{aligned} \text{Área} &= 46.40 \text{ m}^2 \\ \text{WL azotea} &= 46.40 (690) = 32,016 \text{ Kg} \\ \text{WL entrepiso} &= 46.40 (640) = 29,696 \text{ Kg} \\ \text{WT1} &= 5.80 (0.70)(0.35)(2400)(2) = 6,820 \text{ Kg} \\ \text{WT3} &= 8.00 (0.65)(0.35)(2400)(2) = 8,736 \text{ Kg} \\ \text{W muro planta alta} &= 6.00 (1,036) = 6,216 \text{ Kg} \\ \text{W muro bajo} &= 4.00 (296) = 1,184 \text{ Kg} \end{aligned}$$

$$\text{WT} = 84,668 \text{ Kg}$$

$$\begin{aligned} &85,068 \text{ Kg/M} \\ &\text{o} \\ &85.06 \text{ Ton} \end{aligned}$$

4.00

..... [.....]

.....

..... [.....]

..... [.....]

..... [.....]

..... [.....]

.....

.....

.....

..... √

Dimensiones

Columna 1

Talleres

Determinación Área de Acero

$$84,668 = 0.8 (0.70) [0.85 (250) (625 - A_{st}) + 2100 (A_{st})]$$

$$84,668 = 0.56 [212.5 (625 - A_{st}) + 2100 A_{st}]$$

$$84,668 = 0.56 [132,812.5 - 212.5 A_{st} + 2100 A_{st}]$$

$$84,668 = 0.56 [132,812.5 + 1887.5 A_{st}]$$

$$84,668 = 74,375 + 1,057 A_{st}$$

$$84,668 - 74,375 = 1,057 A_{st}$$

$$10,293 = 1,057 A_{st}$$

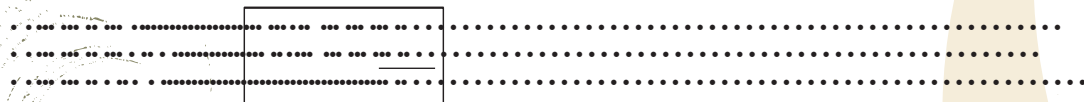
$$A_{st} = \frac{10,693}{1,057}$$

$$A_{st} = 9.73 \text{ cm}^2$$

Se Aproxima al 1 % de Ag

$$A_{st} = 9.00 \text{ cm}^2 \quad \boxed{5 \text{ vs N.5}} \quad 9.95 \quad \boxed{8 \text{ vs N. 4}} \quad 10.16$$

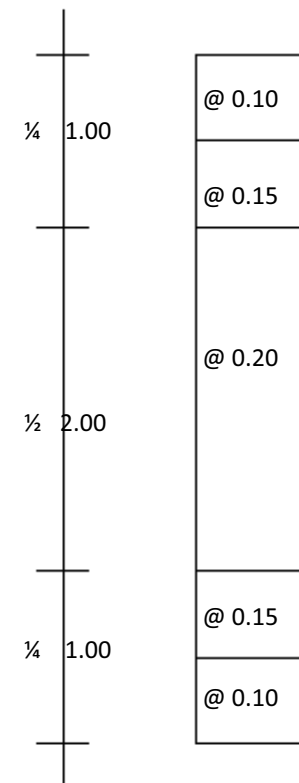
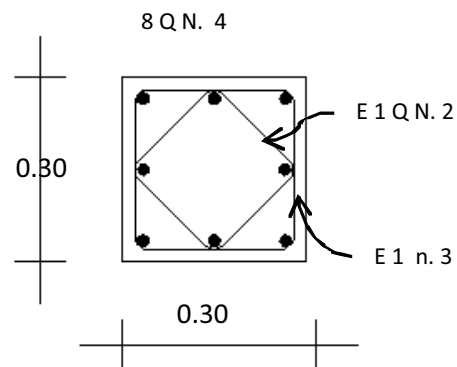
Área de Estribos



Revisión de Esveltez

$$k = 1 \quad R = 0.3$$

$$= \frac{kl}{r} < 60 = \frac{1 (400)}{0.3(25)} = 53.33 < 60$$



PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Zapata Corrida 1

Talleres

$$\text{Área} = 32.00 \text{ m}^2$$

$$WT = 84,668 \text{ Kg}$$

$$W \text{ muro planta baja} = 6.00 (1,049) = 6,294 \text{ Kg}$$

$$W \text{ muro bajo} = 4.00 (296) = 1,184 \text{ Kg}$$

$$W \text{ columna} = 0.30(0.30)(8.00)(2,400) = 1,728 \text{ Kg}$$

$$WT = 93,874 \text{ Kg}$$

$$F'c = 2,100 \text{ Kg/cm}^2$$

$$F_y = 4,000 \text{ Kg/cm}^2$$

$$W = Ft - 10 \text{ Ton}$$

$$P = 93,874 \text{ Kg} \cdot \text{m}^2$$

$$B = P = \frac{93,874}{ft \cdot 10,000} = 9.38 = \sqrt{9.38} = 3.06 \quad B = 3.10$$

$$P = 93,874$$

$$+ 93,874$$

$$187,748$$

$$10\% \quad 18,774.8$$

$$P = 206,522.8$$

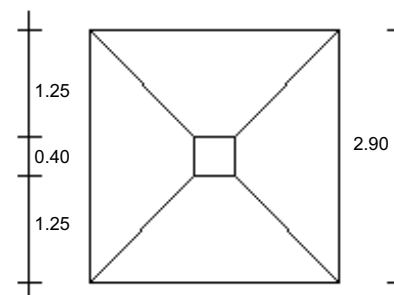
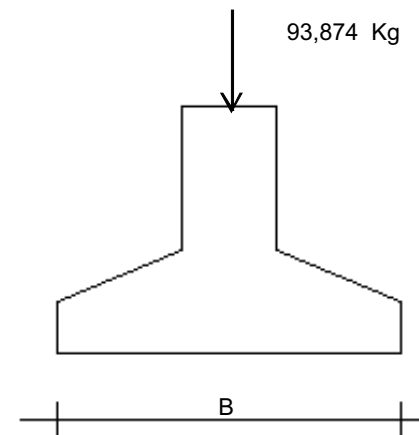
$$A = \frac{206,522.8}{10,000} = 20.65 \text{ m}^2$$

$$X = \frac{93,874 (8)}{206,522.8} = 3.63 \text{ m}$$

$$L = 3.63 (2) = 7.26$$

$$B = \frac{A}{L} = \frac{20.65 \text{ m}^2}{7.26} = 2.844$$

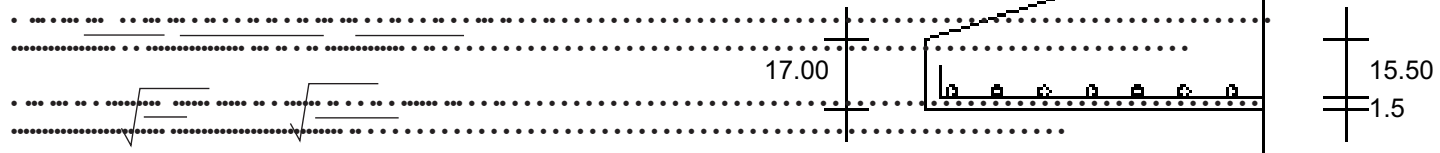
$$B = 2.90$$



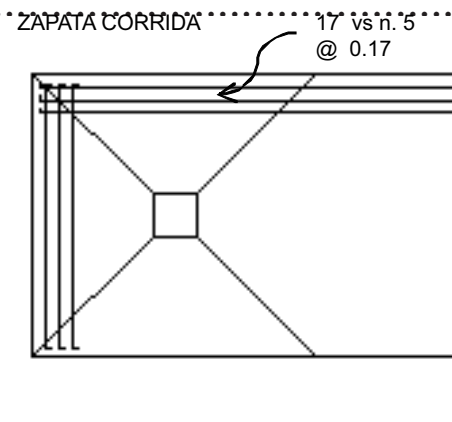
Zapata Corrida 1

Talleres

Calculando Área de Acero



Peralte



PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Zapata Aislada 2

Talleres

$$\begin{aligned}
 \text{Área} &= 14.40 \text{ m}^2 \\
 W_{\text{pretil}} &= 8.00 (378) = 3,024 \text{ Kg} \\
 W_{\text{L azotea}} &= 14.40 (390) = 5,616 \text{ Kg} \\
 W_{\text{L entrepiso}} &= 14.40 (340) = 4,896 \text{ Kg} \\
 WT1 &= 1.80 (0.70)(0.35)(2,400)(2) = 2,116.8 \text{ Kg} \\
 WT2 &= 8.00 (0.55)(0.27)(2,400)(2) = 5,702.4 \text{ Kg} \\
 W_{\text{muro bajo}} &= 8.00 (296) = 2,368 \text{ Kg} \\
 W_{\text{columna}} &= 2,352 \text{ Kg}
 \end{aligned}$$

$$WT = 26,075.2 \text{ Kg}$$

$$B = \frac{W}{F_t} = \frac{26,075.2}{10,000} = 2.60 = \sqrt{2.60} = 1.62 \quad \boxed{B = 1.70}$$

Calculando Área de Acero

$$M_{\text{flex}} = \frac{Wx^2}{2B^2} = \frac{26,075.2 (0.65)^2}{2 (1.70)^2} = \frac{11,016.77}{5.78} = 1,906.01$$

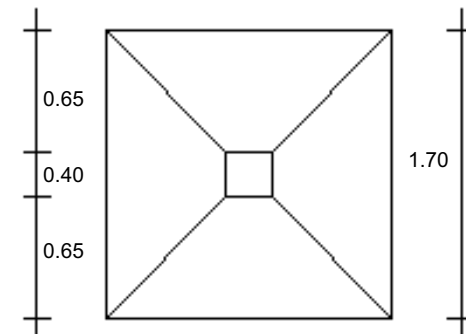
$$D = 2.72 \sqrt{\frac{M}{B}} = 2.72 \sqrt{\frac{1,906.01}{1.70}} = 91.07 = 9.1$$

$$A_s = \frac{M}{A_{sjd}} = \frac{1,906.01}{2100 (0.87) (9.1)} = \frac{1,906.01}{16,625.7} = 11.46 \text{ cm}^2$$

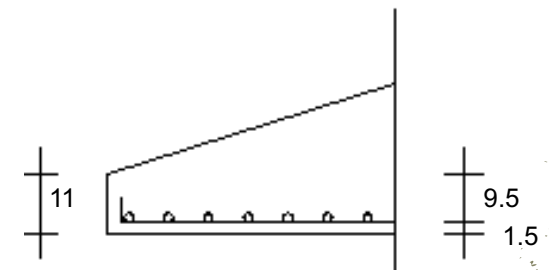
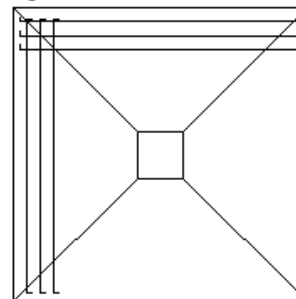
$$\frac{A_s}{Q} = \frac{11.46}{1.27} = 9.02 = \boxed{10 \text{ Q.N. 4}} = 12.7$$

Peralte

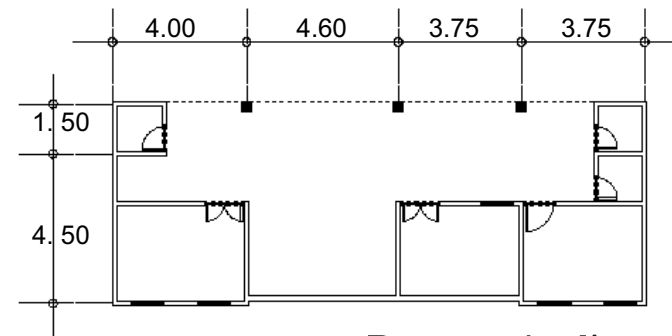
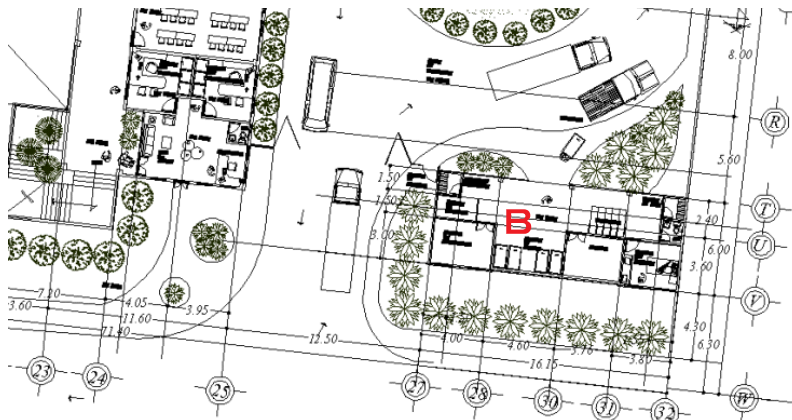
$$\begin{aligned}
 H &= d + r \\
 H &= 9.1 + 1.5 \\
 H &= 10.6 = 11
 \end{aligned}$$



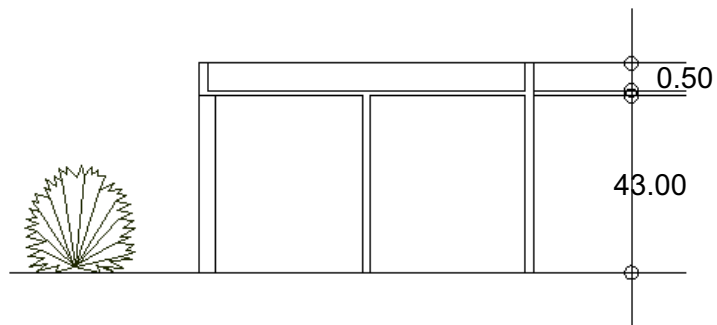
10 vs N 4
@ 0.17



CÁLCULO ESTRUCTURAL



TRABE 4 8.00 M EJE 28 ENTRE T-V
COLUMNA EJE Q-24
LOSA DE CIMENTACION EJE T-V 27-32



Impermeabilizante	(1)(1)(4)=	4
Cintarilla	(1)(1)(0.02)(1600)=	32
Relleno de cementante	(1)(1)(0.05)(1200)=	60
Losa maciza	(1)(1)(01)(2400)=	240
Aplanado cemento	(1)(1)(0.02)(1800)=	36
Carga muerta=		372 Kg/m ²
Por reglamento + Carga viva	W=	190
	W=	562 Kg . M2
Carga accidente 20 % =		112.40
		674.4 Kg.m2
	W=	675 Kg . m2

PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

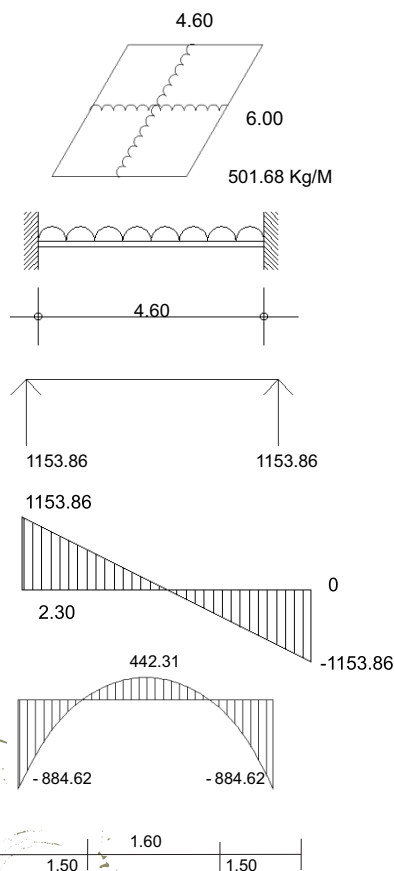
CÁLCULO ESTRUCTURAL

Edificio en Servicio

	Pretil		
	Cadena de cerramiento	$(0.15)(0.20)(1.00)(2400)=$	72 Kg
	Muro de tabique	$(1)(0.50)(0.14)(1600)=$	112 Kg
	Aplanado cemento	$(1.00)(0.02)(1.00)(1800)=$	36 Kg
	Impermeabilizante	$(1.18)(1.00)(4)=$	4.72 Kg
			224.72 Kg/ml
			225 Kg/ml

	Muro de Planta Baja		
	Cadena de cerramiento	$(0.15)(0.20)(1.00)(2400)=$	72 Kg
	Muro de tabique	$(1)(2.85)(0.14)(1600)=$	638.4 Kg
	Unido con mortero	$(1.00)(0.02)(5.70)(1800)=$	205.2 Kg
	Aplanado cemento	$(1.00)(0.02)(0.15)(2400)=$	72 Kg
			987.6 Kg/ml
			988 Kg/ml

Losa Maciza (Cubierta) Servicio



$$F_s = 2,100 \text{ Kg/cm}^2$$

$$F_c = 250 \text{ Kg/cm}^2$$

$$W_L = 675 \text{ Kg/cm}^2$$

Repartición de Carga en Claros

$$L = 6.00 \quad l = 4.60$$

$$L_4 = 1296 \quad l_4 = 447.74$$

$$(L_4 + l_4) = 1743.74$$

$$W_L = \frac{W_L l_4}{(L_4 + l_4)} = \frac{675 (447.74)}{1743.74} = 173.31 \text{ Kg m}$$

$$W_l = \frac{W_L L_4}{(L_4 + l_4)} = \frac{675 (1296)}{1743.74} = 501.68 \text{ Kg m}$$

Análisis de Claro Corto

$$R = \frac{W_l}{2} = \frac{501.68 (4.60)}{2} = 1153.86 \text{ Kg}$$

$$M = \frac{W_l l^2}{12} = \frac{501.68 (4.60)^2}{12} = 884.62 \text{ Kg m}$$

$$A = \frac{1153.86 (2.30)}{2} = 1,326.93$$

$$D = \frac{2m}{R} = \frac{2 (884.62)}{1153.86} = 1.5$$

Peralte Constantes $J = 0.87 \quad Q = 15$

$$d = \frac{M}{Q_b} = \frac{883.83}{\sqrt{15 (100)}} = \sqrt{\frac{883.83}{1500}} = 0.58 = 0.76$$

$$h = 7.60 + 1.5 = 9.1$$

$$h = 10 \text{ cm}$$

Acero

$$A_s = \frac{M}{f_{sjd}} = \frac{883.83}{2100 (0.87) (7.6)} = \frac{883.87}{13885.2} = 6.36$$

$$9 \text{ vs } N. 3$$

$$6.39$$

$$@ = 100 = 11.11$$

$$@ 12$$

PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Losa Maciza (Cubierta) Servicio

Análisis de Claro Largo

$$R = \frac{WL}{2} = \frac{173.31 (6.00)}{2} = 519.93 \text{ Kg}$$

$$M = \frac{WL^2}{12} = \frac{173.31 (6.00)^2}{12} = 519.93 \text{ Kg m}$$

$$A = \frac{519.93 (3.00)}{2} = 779.89$$

$$D = \frac{2m}{R} = \frac{2 (519.93)}{519.93} = 2$$

Constantes $J = 0.87$ $Q = 15$

$$d = \frac{M}{Qb} = \sqrt{\frac{519.93}{15 (100)}} = \sqrt{\frac{519.93}{1500}} = 0.34 = 0.58$$

$$h = 5.80 + 1.5 = 7.3$$

$$h = 10 \text{ cm}$$

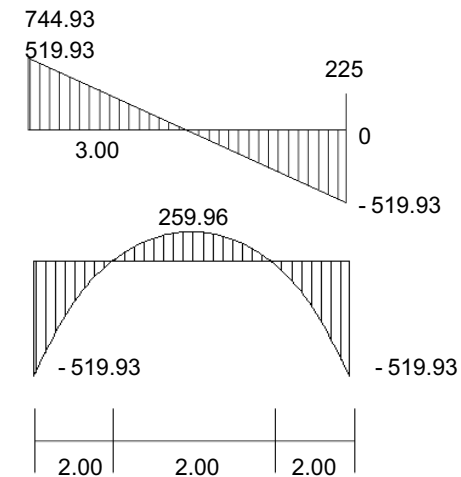
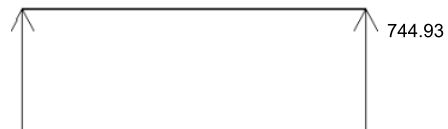
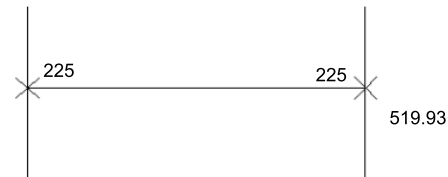
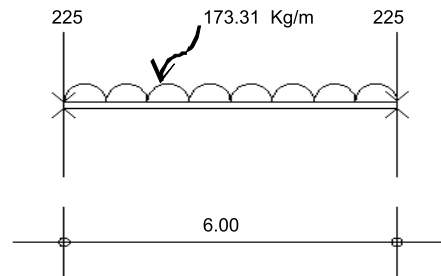
Acero

$$A_s = \frac{M}{f_{sjd}} = \frac{519.93}{2100 (0.87) (5.8)} = \frac{519.93}{10,596.6} = 4.90$$

$$7 \text{ vs } N. 3 \quad 4.97$$

$$@ = \frac{100}{7} = 14.28$$

$$@ 15$$



PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

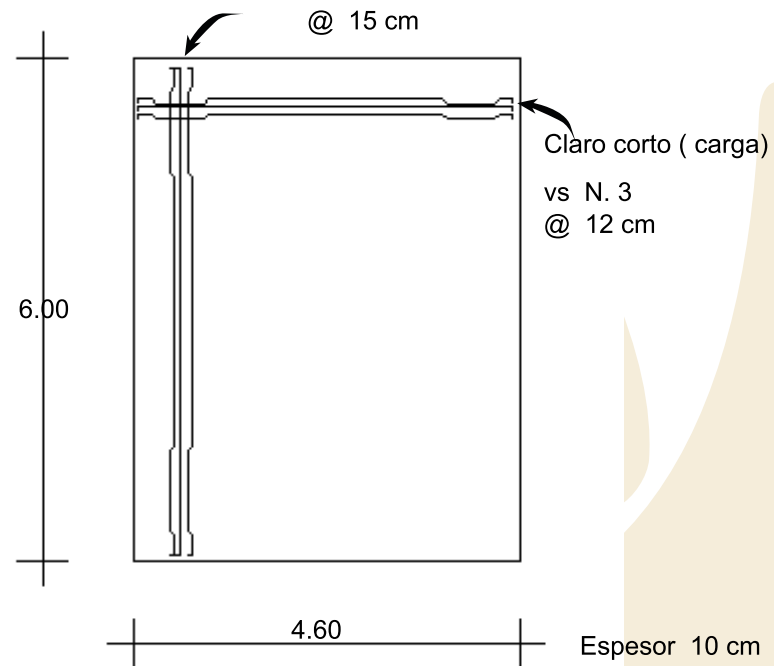
Losa Maciza (Cubierta) Servicio

Se considera el armado para el resto de la losa, en el edificio de servicio, tomando en cuenta que este es el espacio más crítico.

Claro largo (temperatura)

vs N. 3

@ 15 cm

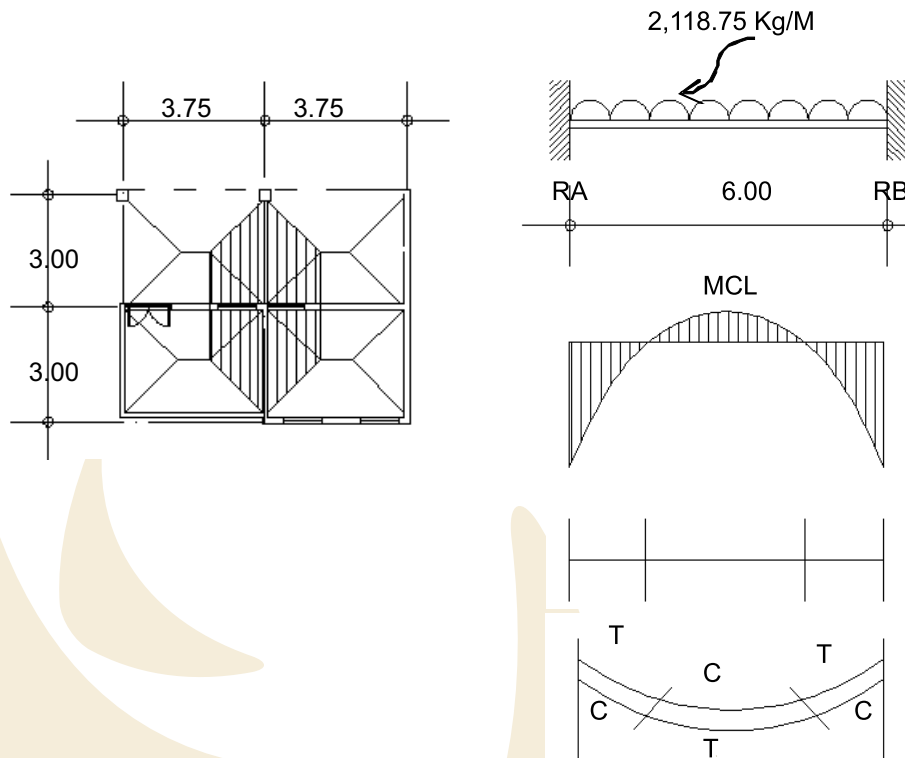


PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

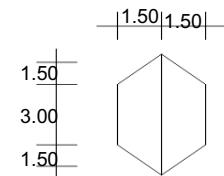
ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Trabe 4 Servicio



$$\begin{aligned} F_s &= 2,100 \text{ Kg/cm}^2 \\ F_c &= 200 \text{ Kg/cm}^2 \\ W_{losa} &= 675 \text{ Kg/cm}^2 \end{aligned}$$



Análisis Trabe 1

$$A_1 = 2 \left[\frac{(1.50)(3 + 6)}{2} \right] = 13.50 \text{ m}^2$$

$$W_L = 13.50 (675) = 9,112.5 \text{ Kg}$$

$$W_{finaco} = 1,800$$

$$W_t = 0.25 (0.50) (6) (2400) = 1,800 \text{ Kg}$$

$$W_t = 12,712.50 \text{ Kg}$$

$$W = \frac{12,712.5}{6} = 2,118.75 \text{ Kg}$$

$$R_A = R_B = \frac{W_L}{2} = \frac{2,118.75(6)}{2} = 6,356.25 \text{ Kg}$$

$$M_{EMP} = \frac{W_L^2}{12} = \frac{2,118.75(6)^2}{12} = 6,356.25 \text{ Kg} \cdot \text{M}$$

$$M_{CL} = \frac{W_L^2}{24} = \frac{2,118.75(6)^2}{24} = 3,178.12 \text{ Kg} \cdot \text{M}$$

$$D = \frac{M_{EMP}}{R}$$

$$D = \frac{6,356.25}{6,356.25} = 1$$

Trabe 4 Servicio

$$N = 20.57 \quad J = 0.77 \quad K = 0.67 \quad Q = 24.37$$

Área de Concreto cuando está Empotrado

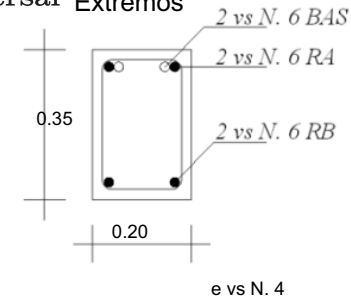
$$B = \frac{L}{24} = \frac{600}{24} = 25$$

$$D = \sqrt{\frac{M}{QB}} \quad D = \sqrt{\frac{6,356.25}{(24.37)(25)}} = \sqrt{\frac{6,356.25}{609.25}} = \sqrt{10.43} = 3.23 \quad D = 32.30$$

$$H = D + C = 32.30 + 1.5 = 33.8$$

$$H = 35 \text{ cm}$$

Sección Transversal Extremos



Área de Acero al Centro

$$A_s = \frac{M}{f_{sjd}} = \frac{3,178.12}{2100(0.77)(32.30)} = \frac{3,178.12}{52,229.1} = 6.08$$

$$2 \text{ vs N. 6} \quad 5.74$$

Acero Empotrado

$$A_s = \frac{6,356.25}{52,229.1} = 0.12$$

$$A_s = 12$$

$$4 \text{ vs N. 6}$$

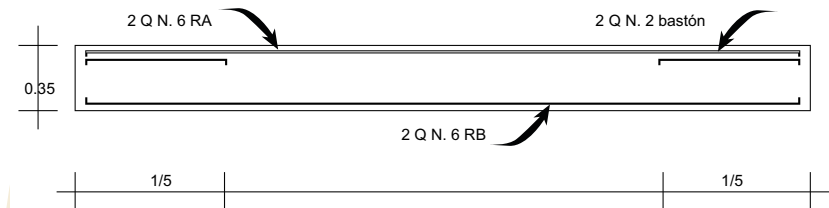
$$11.48$$

Área de Estribos

$$A_e = 10\% (12.10) = 1.21$$

$$1 \text{ vs N. 4}$$

Sección Longitudinal



PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

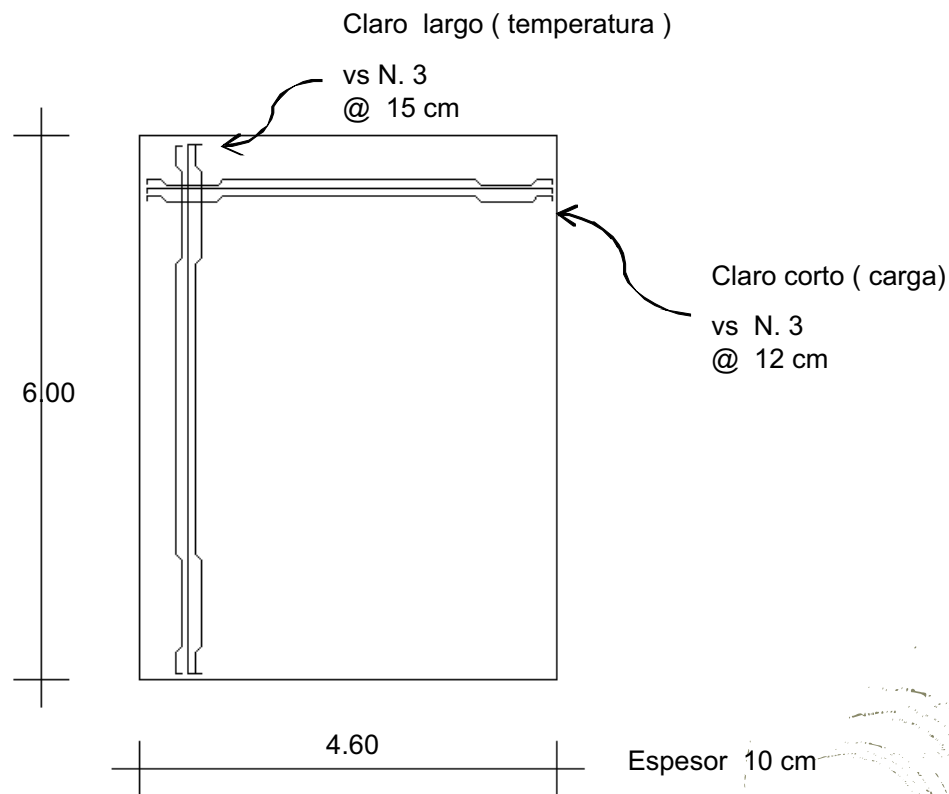
ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Losa de Cimentación Servicio

$$\begin{aligned}F_s &= 2,100 \text{ Kg/cm}^2 \\F_y &= 4,000 \text{ Kg/cm}^2 \\F'_c &= 250 \text{ Kg/cm}^2 \\W &= F_t = 0.8 \text{ Kg/cm}^2\end{aligned}$$

ARMADO IGUAL QUE LA LOSA MACIZA

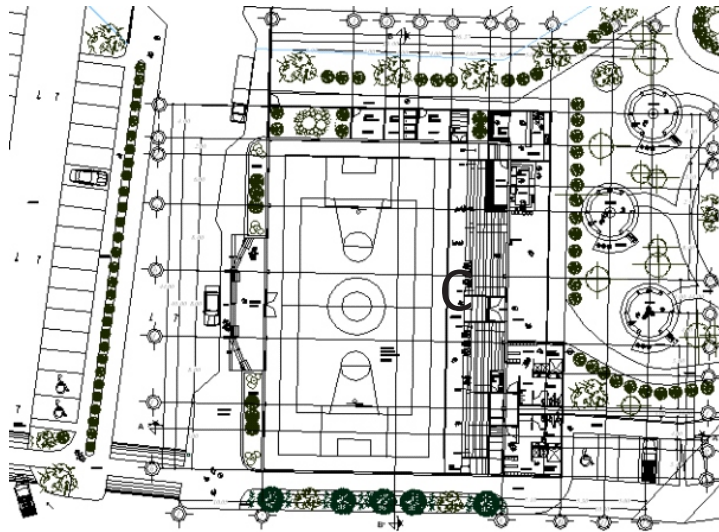


PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

ANÁLISIS DE CARGAS

Edificio Auditorio (Salón de Usos Múltiples)



Puntos a Analizar

ARM-1 29.00 M EJE f ENTRE 2-8
ARM-2 8.00 M EJE 2 ENTRE d-f
COLUMNA EJE f2
ZAPATA CORRIDA 2 EJE d-f

Polín = Canal

CPL " Calibre 14 (peso = 4.53 Kg/m)
CPL 6 "

Análisis de Cargas

Calibre 28
Multitecho 1 " = 10.6 Kg/m²

Peso de la Cubierta

Impermeabilizante	(1)(1)(4)=	4
Cintarilla	(1)(1)(0.01)(600)=	16
Relleno de cemento	(1)(1)(0.05)(1200)=	60
Multytecho	(1)(1)(10.6)=	10.6
Carga muerta=		90.6 Kg/m ²
Por reglamento + Carga viva	W=	190
Carga accidente 20 %		<u>28.06</u>
W =		308.66 Kg/m ²
WL=		309 Kg . m ²

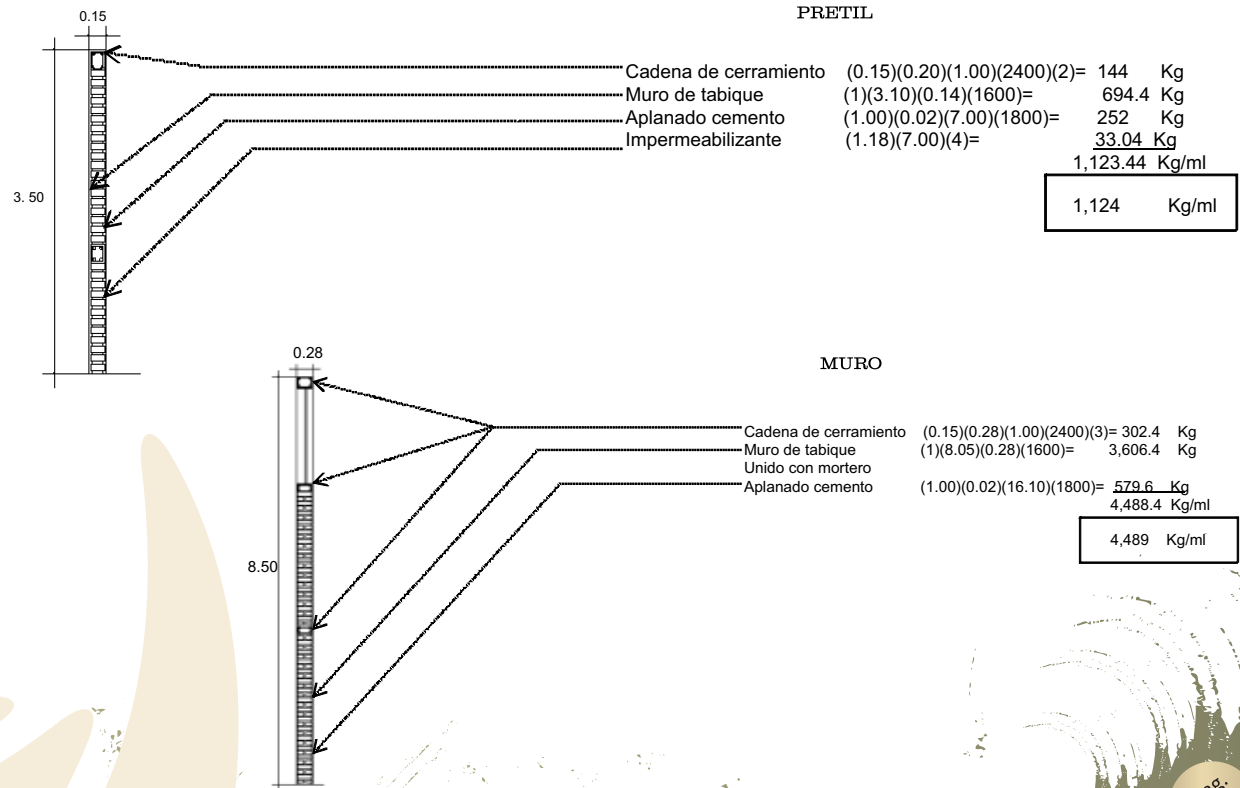
PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

ANÁLISIS DE CARGAS

Edificio Auditorio (Salón de Usos Múltiples)

EDIFICIO AUDITORIO (SALÓN DE USOS MÚLTIPLES)



Armadura 1 Auditorio (Salón de Usos Múltiples)

Peso de la Cubierta

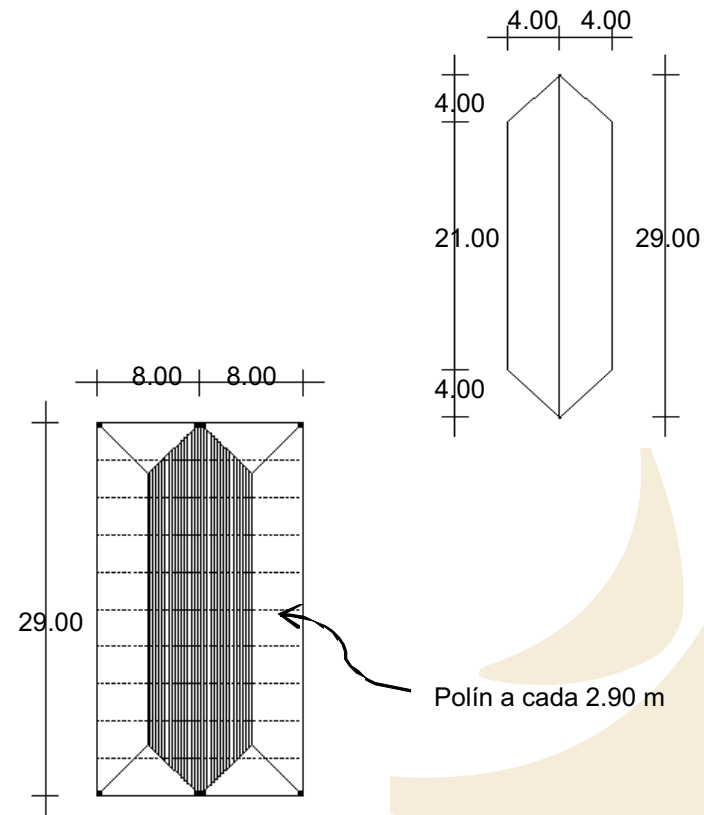
$$A = 2 \left[\frac{21.00 + 29.00 (4.00)}{2} \right] = 200 \text{ M}^2$$

$$WL = 309 (200) = 61,800 \text{ Kg}$$

$$W_{pol} = 4.53 (8.00) (10) = 362.40 \text{ Kg}$$

$$WT = 62,162.40 \text{ Kg}$$

$$\text{Arm. Nudos} = \frac{W_p}{\text{paneles}} = \frac{62,162.40}{20} = 3,108.12 \text{ Kg}$$

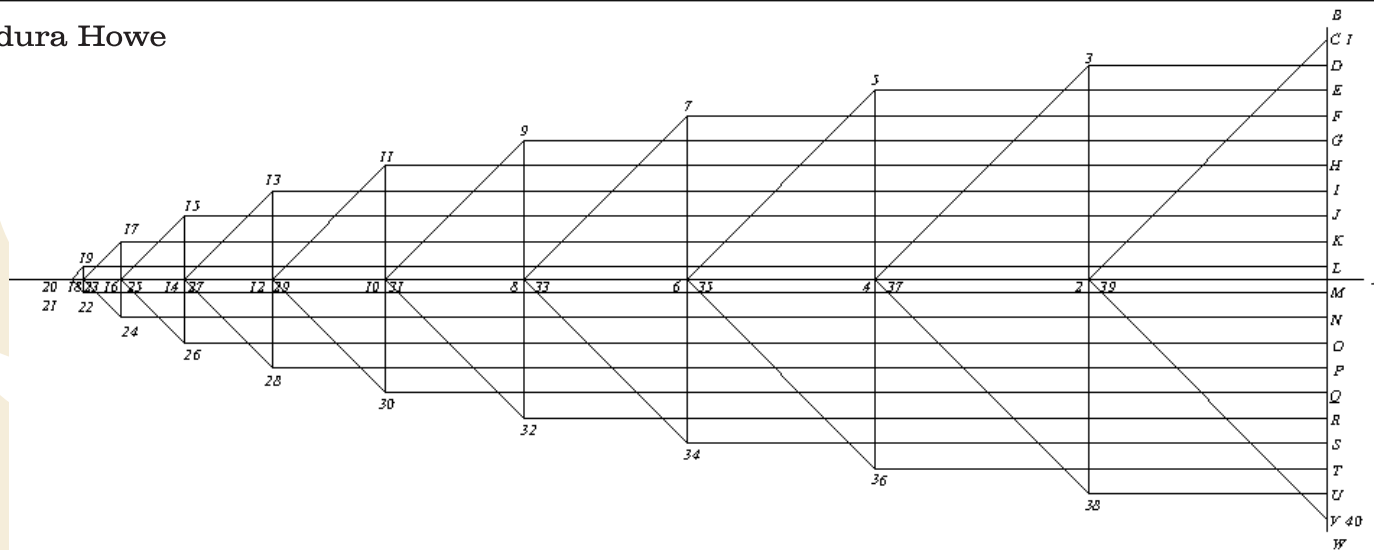
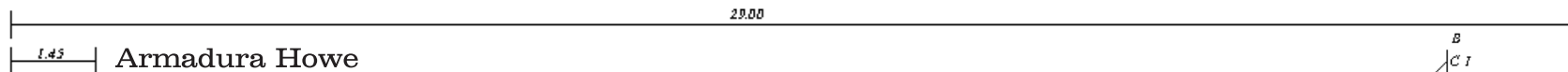
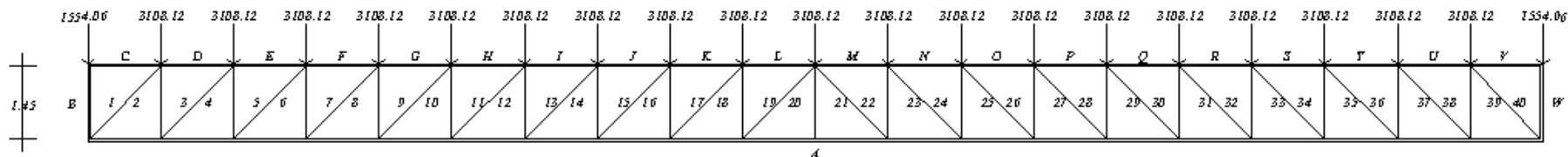


PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

ANÁLISIS DE CARGAS

Armadura 1 Auditorio (Salón de Usos Múltiples)



PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

ANÁLISIS DE CARGAS

Armadura 1 Auditorio (Salón de Usos Múltiples)

UBICACION	BARRA	ESFUERZO	LONGITUD
CORDON SUPERIOR	C1/V40	0	
	D3/U38	29,527.1	
	E5/T36	55,946.2	
	F7/S34	79,257.1	
	G9/R32	99,459.8	
	H11/Q30	116,554.5	
	I13/P28	130,541.01	
	J15/O26	141,419.51	
	K17/N24	149,189.8	
	L19/M22	153,851.9	153,851.9

UBICACION	BARRA	ESFUERZO	LONGITUD
MONTANTES	B1/W40	1,554.06	
	2,3/39,38	26,419.0	26,419.0
	4,5/37,36	23,310.9	
	6,7/35,34	20,202.8	
	8,9/33,32	17,094.7	
	10,11/31,30	13,986.5	
	12,13/29,28	10,878.4	
	14,15/27,26	7,770.3	
	16,17/25,24	4,662.2	
	18,19/23,22	1,554.1	
	20,21	0	

UBICACION	BARRA	ESFUERZO	LONGITUD
CORDON INFERIOR	A2/A39	29,527.1	
	A4/A37	55,946.2	
	A6/A35	79,257.1	
	A8/A33	99,459.8	
	A10/A31	116,554.5	
	A12/A29	130,541.0	
	A14/A27	141,419.5	
	A16/A25	149,189.8	
	A18/A23	153,851.9	
	A20/A21	155,406.0	155,406.0

UBICACION	BARRA	ESFUERZO	LONGITUD
DIAGONALES	1,2/39,40	41,757.7	41,757.7
	3,4/37,38	37,362.1	
	5,6/35,36	32,966.6	
	7,8/33,34	28,571.0	
	9,10/31,32	24,175.5	
	11,12/29,30	19,780.0	
	13,14/27,28	15,384.4	
	15,16/25,26	10,988.9	
	17,18/23,24	6,593.3	
	19,20/21,22	2,197.8	

PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Armadura 1 Auditorio (Salón de Usos Múltiples)

$$RA = RB = \frac{2(1554.06) + 19(3108.12)}{2} = \frac{3,108.12 + 59,054.28}{2} = \frac{62,162.40}{2}$$

$$RA = RB = 31,081.20 \text{ Kg}$$

Diseño Cordón Superior

$$RA = RB = \frac{153,851.9}{1670} = 92.68 \text{ cm}^2$$

TUBO REDONDO
TUBO 8 " No. CEDULA 100
Área = 96. cm²
Peso = 75.7 Kg

Diseño Cordón Inferior

$$RA = RB = \frac{155,406.0}{1670} = 93.05 \text{ cm}^2$$

TUBO REDONDO
TUBO 8 " No. CEDULA 120
Área = 115.3 cm²
Peso = 90.3 Kg

Diseño Montantes

$$RA = RB = \frac{26,419.0}{1670} = 15.81 \text{ cm}^2$$

TUBO DE ACERO
TUBO 3" No. CEDULA 80
Área = 19.5 cm²
Peso = 15.3 Kg

Diseño Diagonales

$$RA = RB = \frac{37,362.1}{1670} = 22.37 \text{ cm}^2$$

TUBO DE ACERO
TUBO 3 " No. CEDULA 160
Área = 27.2 cm²
Peso = 21.3 Kg

Armatura 2 Auditorio (Salón de Usos Múltiples)

Peso de la Cubierta

$$A = \frac{8.00 (4.00)}{2} = 16.00 \text{ M}^2$$

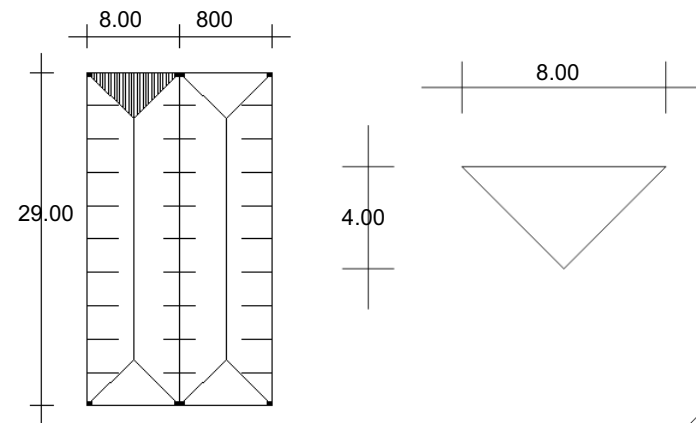
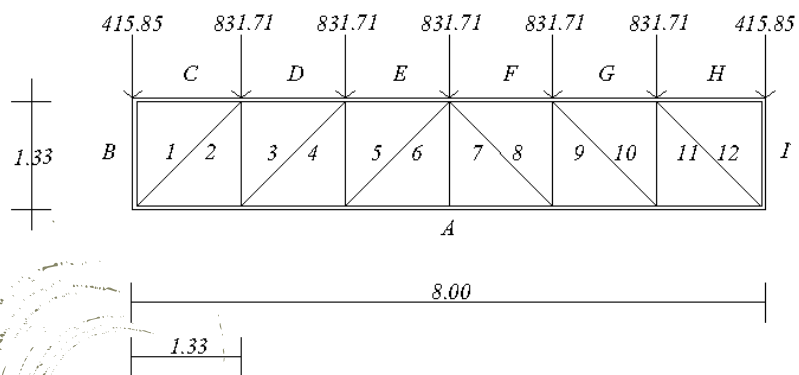
$$W_l = 309 (16.00) = 4,944.00 \text{ Kg}$$

$$W_{pol} = 4.53 (10.22) = 46.29 \text{ Kg}$$

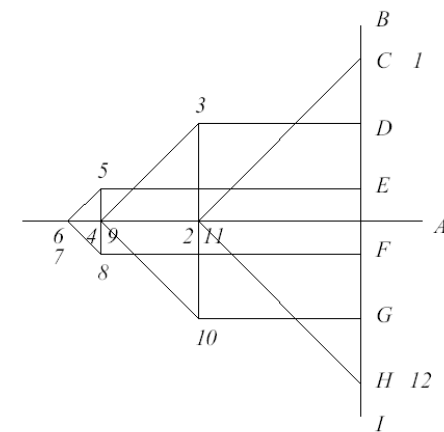
$$W_T = 4,990.29 \text{ Kg}$$

$$\text{Arm. Nudos} = \frac{W_p}{\text{paneles}} = \frac{4,990.29}{6} = 831.71 \text{ Kg}$$

Armadura Howe



Método Gráfico



PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Armadura 2 Auditorio (Salón de Usos Múltiples)

$$RA = RB = \frac{2(415.85) + 5(831.71)}{2} = \frac{831.71 + 4,158.57}{2} = 4,990.28$$

$$RA = RB = 2,495.14 \text{ Kg}$$

Diseño Cordón Superior

$$RA = RB = \frac{3,326.40}{1670} = 1.99 \text{ cm}^2$$

TUBO REDONDO
TUBO 1 ½ " No. CEDULA 40
Área = 5.2 cm²
Peso = 4.0 Kg

Diseño Cordón Inferior

$$RA = RB = \frac{3,742.0}{1670} = 2.24 \text{ cm}^2$$

TUBO REDONDO
TUBO 1 ½ " No. CEDULA 40
Área = 5.2 cm²
Peso = 4.0 Kg

Diseño Montantes

$$RA = RB = \frac{1,247.30}{1670} = 0.74 \text{ cm}^2$$

TUBO DE ACERO
TUBO 1 ½ " No. CEDULA 40
Área = 5.2 cm²
Peso = 4.0 Kg

Diseño Diagonales

$$RA = RB = \frac{2,940.5}{1670} = 1.76 \text{ cm}^2$$

TUBO DE ACERO
TUBO 1 ½ " No. CEDULA 40
Área = 5.2 cm²
Peso = 4.0 Kg

UBICACION	BARRA	ESFUERZO	LONGITUD
CORDON SUPERIOR	C1/H12	0	
	D3/G10	2,079.0	
	E5/F8	3,326.40	3,326.40

UBICACION	BARRA	ESFUERZO	LONGITUD
CORDON INFERIOR	A2/A11	2,079.0	
	A4/A9	3,326.40	
	A6/A7	3,742.0	3,742.0

UBICACION	BARRA	ESFUERZO	LONGITUD
MONTANTES	B1/I12	415.85	
	2,3/10,11	1,247.3	1,247.3
	4,5/8,9	416.1	
	6/7	0	

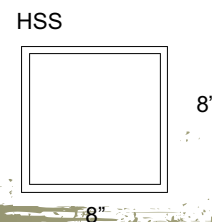
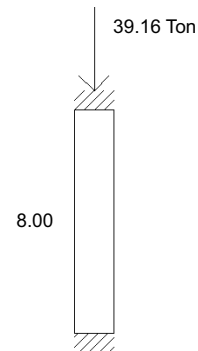
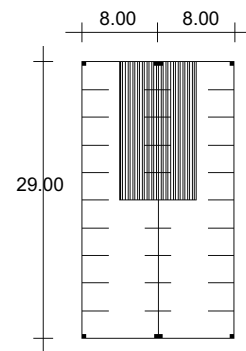
UBICACION	BARRA	ESFUERZO	LONGITUD
DIAGONALES	1,2/11,12	2,940.5	2,940.5
	3,4/9,10	1,764.3	
	5,6/7,8	587.8	

PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Columna 2 Auditorio (Salón de Usos Múltiples)



Peso

$$\text{Área} = 8 (14.5) = 116 \text{ cm}^2$$

$$\text{WL} = 309 (116) = 35,844 \text{ Kg}$$

$$\text{WARM1} = \text{polín} = 4.53 (40.00) = 18120 \text{ Kg}$$

$$\text{Cordón superior} = 75.7 (14.50) = 1,054.15 \text{ Kg}$$

$$\text{Cordón inferior} = 90.3 (14.50) = 1,309.35 \text{ Kg}$$

$$\text{Monten} = 15.3 (14.40) = 221.85 \text{ Kg}$$

$$\text{Diagonales} = 21.3 (19.08) = 406.40 \text{ Kg}$$

$$\text{WARM2} = 39.59 \text{ M} (4.00 \text{ Kg}) = 146.36 \text{ Kg}$$

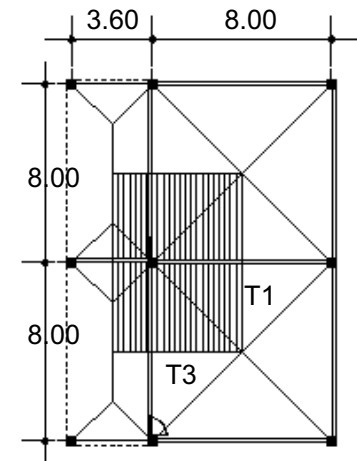
$$\text{WT} = 39,163.31 \text{ Kg}$$

Determinar Radio De Giro

$$R = \frac{(1) (800)}{170} = 4.70 \text{ cm}$$

Elegir Selección

HSS 8" x 8"



Sección Compuesta con Placas

HSS 8" x 8"

$$r = 8.00$$

$$A = 48.97 \text{ cm}^2$$

$$p = 38.42 \text{ Kg}$$

$$\lambda = \frac{KL}{r} = \frac{1(800)}{8.00} = 100$$

$$F_a = 904.28$$

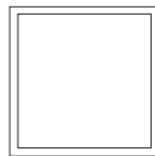
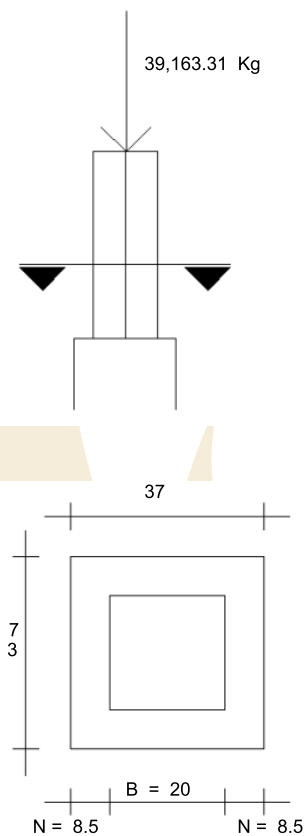
$$P = A (F_a) = 48.97 (904.28) = 44,282.59 \text{ Kg}$$

PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Placa Auditorio (Salón de Usos Múltiples)



Columna

HSS 8" x 8"

Área de la Base

$$A = \frac{P}{30} = \frac{39,163.31}{30} = 1,305.44 \text{ CM}$$

$$BN = \sqrt{A} = \sqrt{1,305.44} = 36.13$$

$$BN = 37 \text{ CM2}$$

Espesor

$$G = \sqrt{\frac{3fpm^2}{FB}} = \left\{ \begin{array}{l} Fp = \frac{P}{B.N} \\ FB = 0.66 \end{array} \right. \quad Fy = 2,530$$

$$Fp = \frac{39,163.31}{37(37)} = \frac{39,163.31}{1,369} = 28.60 \text{ Kg/cm2}$$

$$F = 0.66(2530) = 1,670 \text{ Kg/cm2}$$

$$G = \sqrt{\frac{3(28.60)(8.5)^2}{1,670}} = 1.92 \text{ cm}$$

$$G = 19.26 \text{ mm}$$

$$PL = 13/16" = 20.5 \text{ mm}$$

$$PL = 7/16" = 22.2 \text{ mm}$$

1 PL de fijación
1 PL de nivelación

Diámetro de Tornillo

$$Q = \frac{0.235 p}{N Fy} = \frac{0.235(39,163.31)}{4(2530)} = 0.90 \text{ CM2}$$

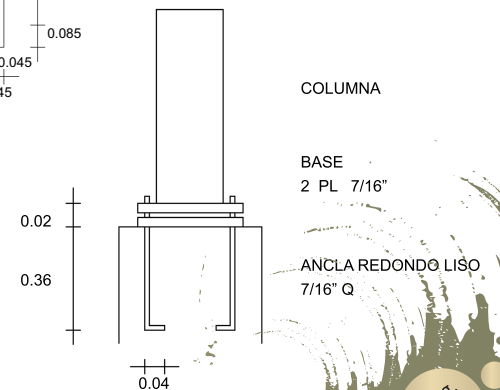
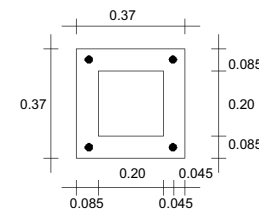
$$1 Q 7/16" = 0.969 \text{ CM2}$$

Longitud de Ancla

$$LA = 37.2 q = 37.2(0.969) = 36.04 \quad LA = 36 \text{ CM}$$

$$GA = 0.1 LA = 0.1(36) = 3.6$$

$$GA = 4 \text{ CM}$$



PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Zapata Corrida 3 Auditorio

$$\begin{aligned} \text{Área} &= 116 \text{ m}^2 \\ \text{WL} &= 35,844 \text{ Kg} \\ \text{W polin} &= 181.20 \text{ Kg} \\ \text{WARM1} &= 2,991.75 \text{ Kg} \\ \text{WARM2} &= 146.36 \text{ Kg} \\ \text{W col} &= (8.00) (38.42 \text{ Kg}) = 307.36 \text{ Kg} \\ \text{Wmuro} &= (8.00) (4,489) = 35,912 \text{ Kg} \\ \text{W pretil} &= (8.00) (1124) = 8,992 \text{ Kg} \end{aligned}$$

$$\text{WT} = 84,374.67 \text{ Kg}$$

$$\begin{aligned} F'_c &= 2,100 \text{ Kg/cm}^2 \\ F_y &= 4,000 \text{ Kg/cm}^2 \\ F_c &= 250 \text{ Kg/cm}^2 \\ W &= F_t = 10 \text{ TON} \\ P &= 84,374.67 \text{ Kg} \cdot \text{m}^2 \end{aligned}$$

$$B = \frac{W}{F_t} = \frac{84,374.67}{10,000} = 8.43 = \sqrt{8.43} = 2.90$$

Calculando Área de Acero

$$M_{flex} = \frac{Wx^2}{2B^2} = \frac{84,374.67(1.20)^2}{2(2.90)^2} = \frac{121,499.52}{16.82} = 7,223.51$$

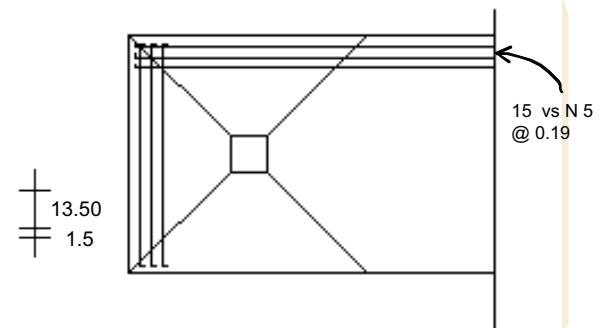
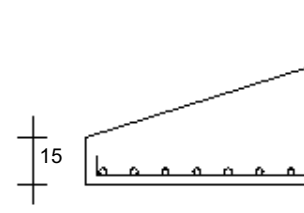
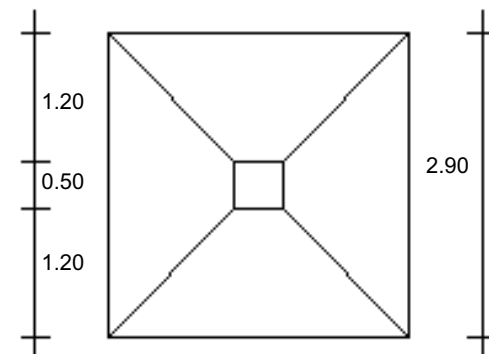
$$D = 2.72 \sqrt{\frac{M}{B}} = 2.72 \sqrt{\frac{7,223.51}{2.90}} = 135.75 = 13.57$$

$$A_s = \frac{M}{A_s d} = \frac{7,223.51}{2100 (0.87) (13.57)} = \frac{7,223.51}{24,792.39} = 29.13 \text{ cm}^2$$

$$A_s = \frac{29.13}{1.99} = 14.63 = \boxed{15 \text{ vs N. 5}} = 29.85$$

Peralte

$$\begin{aligned} H &= d + r \\ H &= 13.5 + 1.5 \\ H &= 15 \end{aligned}$$

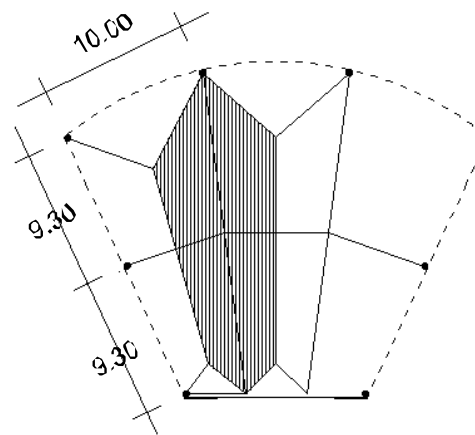
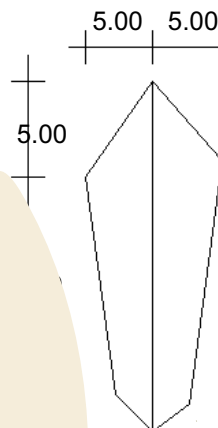
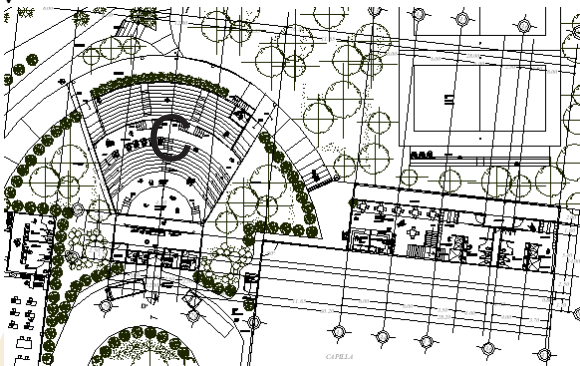


PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Edificio Teatro



Peso de la Cubierta

$$A = 117.67 \text{ m}^2$$

$$WL = 309 (117.67) = 36,360.03 \text{ Kg}$$

$$W_{pol} = 4.53 (10.00) (8) = 362.40 \text{ Kg}$$

$$WT = 36,722.43 \text{ Kg}$$

Arm. Nudos

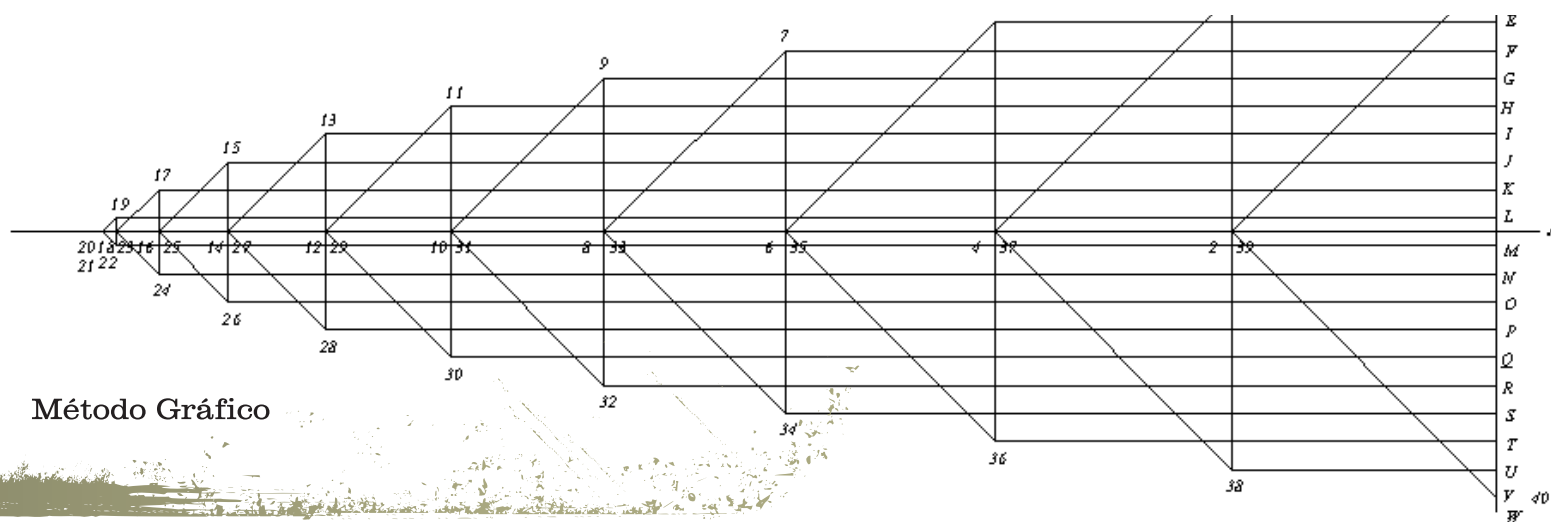
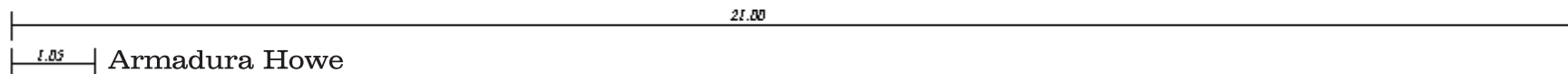
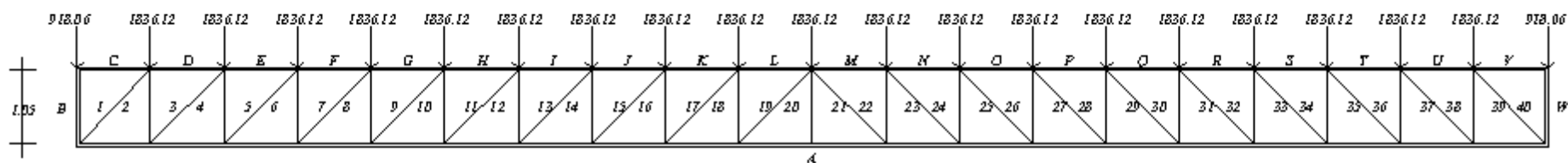
$$\frac{W_p}{\text{paneles}} = \frac{36,722.43}{20} = 1,836.12 \text{ Kg}$$

PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Armadura 3 Teatro



Método Gráfico

PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Armadura 3 Teatro

UBICACION	BARRA	ESFUERZO	LONGITUD
CORDON SUPERIOR	C1/V40	0	
	D3/U38	17,442.29	
	E5/T36	33,049.80	
	F7/S34	46,820.5	
	G9/R32	58,755.2	
	H11/Q30	68,853.2	
	I13/P28	77,116.2	
	J15/O26	83,542.5	
	K17/N24	88,132.8	
	L19/M22	90,888.1	90,888.1

UBICACION	BARRA	ESFUERZO	LONGITUD
MONTANTES	B1/W40	918.0	
	2,3/39,38	15,606.9	15,606.9
	4,5/37,36	13,770.7	
	6,7/35,34	11,934.7	
	8,9/33,32	10,098.6	
	10,11/31,30	8,262.4	
	12,13/29,28	6,426.4	
	14,15/27,26	4,590.3	
	16,17/25,24	2,754.2	
	18,19/23,22	918.1	
	20,21	0	

UBICACION	BARRA	ESFUERZO	LONGITUD
CORDON INFERIOR	A2/A39	17,442.9	
	A4/A37	33,049.8	
	A6/A35	46,820.5	
	A8/A33	58,755.2	
	A10/A31	68,853.7	
	A12/A29	77,116.2	
	A14/A27	83,542.5	
	A16/A25	88,132.8	
	A18/A23	90,886.9	
	A20/A21	91,805.0	91,805.0

UBICACION	BARRA	ESFUERZO	LONGITUD
DIAGONALES	1,2/39,40	29,668.1	29,668.1
	3,4/37,38	22,071.4	
	5,6/35,36	19,474.8	
	7,8/33,34	16,878.1	
	9,10/31,32	14,281.5	
	11,12/29,30	11,684.9	
	13,14/27,28	9,088.2	
	15,16/25,26	6,491.6	
	17,18/23,24	3,895.0	
	19,20/21,22	1,298.3	

Armadura 3 Teatro

$$RA = RB = \frac{2(918.06) + 19(1,836.12)}{2} = \frac{1,836.12 + 34,886.28}{2} = \frac{36,722.4}{2}$$

$$RA = RB = 18,361.20 \text{ Kg}$$

Diseño Cordón Superior

$$RA = RB = \frac{90,888.1}{1670} = 54.42 \text{ cm}^2$$

TUBO REDONDO
TUBO 6 " No. CEDULA 120
Área = 69.2 cm²
Peso = 54.2 Kg

Diseño Cordón Inferior

$$RA = RB = \frac{91,805.0}{1670} = 54.97 \text{ cm}^2$$

TUBO REDONDO
TUBO 6 " No. CEDULA 120
Área = 69.2 cm²
Peso = 54.2 Kg

Diseño Montantes

$$RA = RB = \frac{15,606.9}{1670} = 9.34 \text{ cm}^2$$

TUBO DE ACERO
TUBO 2" No. CEDULA 80
Área = 9.5 cm²
Peso = 7.5 Kg

Diseño Diagonales

$$RA = RB = \frac{29,668.1}{1670} = 28.13 \text{ cm}^2$$

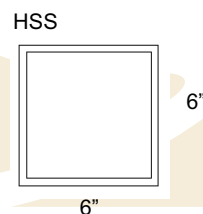
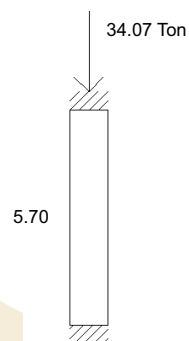
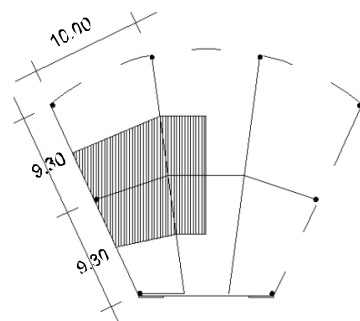
TUBO DE ACERO
TUBO 2 ½ " No. CEDULA 160
Área = 19.0 cm²
Peso = 14.9 Kg

PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Columna 2 Teatro



Peso

$$\text{Área} = 104.13 \text{ M}^2$$

$$\text{WL} = 309 (104.13) = 32,176.17 \text{ Kg}$$

$$\text{WARMADURA} = \text{polin} = 4.53 (50.00) = 226.50 \text{ Kg}$$

$$\text{Cordón inf. Y sup.} = 54.2 (9.30) (2) = 1,008.12 \text{ Kg}$$

$$\text{Monten} = 7.5 (10.5) (2) = 220.5 \text{ Kg}$$

$$\text{Diagonales} = 14.9 (14.8) (2) = 441.04 \text{ Kg}$$

$$\text{WT} = 34,072.33 \text{ Kg}$$

Determinar Radio De Giro

$$R = \frac{(1) (570)}{170} = 3.35 \text{ cm}$$

Elegir Selección

HSS 6" x 6"



Sección Compuesta con Placas

HSS 6" x 6"

$$r = 5.84$$

$$A = 44.26 \text{ cm}^2$$

$$p = 28.30 \text{ Kg}$$

$$\lambda = \frac{KL}{r} = \frac{1(570)}{5.84} = 97.6$$

$$F_a = 920.74$$

$$P = A (F_a) = 44.26 (920.74) = 40,757.95 \text{ Kg}$$

COLUMNA 2 AUDITORIO

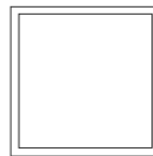
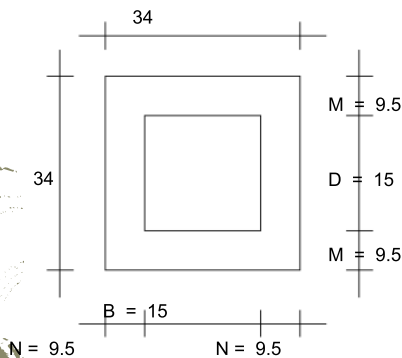
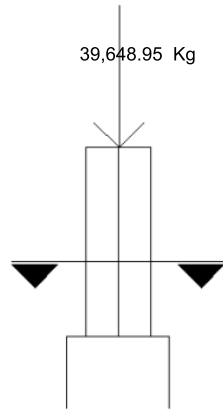
PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Placa Teatro

Placa Auditorio



Columna

HSS 6" x 6"

Área de la Base

$$A = \frac{P}{30} = \frac{34,072.33}{30} = 1,135.74 \text{ CM}$$

$$BN = \sqrt{A} = \sqrt{1,135.74} = 33.70$$

$$BN = 34 \text{ CM2}$$

Espesor

$$G = \sqrt{\frac{3f_{pm}^2}{FB}} = \begin{cases} F_p = \frac{P}{B \cdot N} \\ FB = 0.66 \end{cases} F_y = 2,530$$

$$F_p = \frac{34,072.33}{34(34)} = \frac{34,072.33}{1,156} = 29.47 \text{ Kg/cm}^2$$

$$F = 0.66(2530) = 1,670 \text{ Kg/cm}^2$$

$$G = \sqrt{\frac{3(29.47)(9.5)^2}{1,670}} = 2.18 \text{ cm}$$

$$G = 21.85 \text{ mm}$$

$$PL = 7/8" = 22.2 \text{ mm}$$

$$PL = 7/16" = 22.2 \text{ mm} \begin{cases} 1 \text{ PL de fijación} \\ 1 \text{ PL de nivelación} \end{cases}$$

Diámetro de Tornillo

$$Q = \frac{0.235 p}{N F_y} = \frac{0.235(34,072.33)}{4(2530)} = 0.79 \text{ CM2}$$

$$1 \text{ Q } 7/16" = 0.969 \text{ CM2}$$

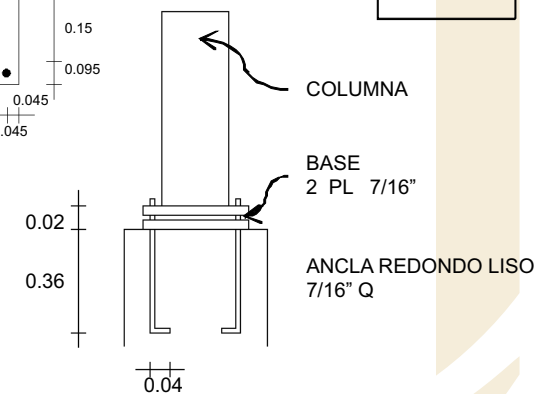
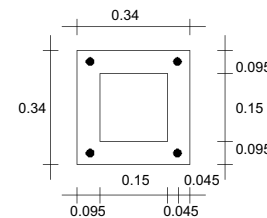
Longitud de Ancla

$$LA = 37.2 q = 37.2(0.969) = 36.04$$

$$LA = 36 \text{ CM}$$

$$GA = 0.1 LA = 0.1(36) = 3.6$$

$$GA = 4 \text{ CM}$$



PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

ESTRUCTURAL & CIMENTACIÓN

CÁLCULO ESTRUCTURAL

Zapata Corrida 4 Teatro

$$\begin{aligned} WL &= 32,176.17 \text{ Kg} \\ W_{\text{polin}} &= 226.50 \text{ Kg} \\ \text{Armadura} &= 1,669.66 \text{ Kg} \\ W_{\text{col}} &= (5.70) (28.30 \text{ Kg}) = 161.31 \text{ Kg} \end{aligned}$$

$$WT = 34,233.64 \text{ Kg}$$

$$\begin{aligned} F'_c &= 2,100 \text{ Kg/cm}^2 \\ F_y &= 4,000 \text{ Kg/cm}^2 \\ F_c &= 250 \text{ Kg/cm}^2 \\ W &= F_t = 10 \text{ TON} \\ P &= 34,233.64 \text{ Kg} \cdot \text{m}^2 \end{aligned}$$

$$B = \frac{W}{F_t} = \frac{34,233.64}{10,000} = 3.42 = \sqrt{3.42} = 1.85 = 1.90$$

Calculando Área de Acero

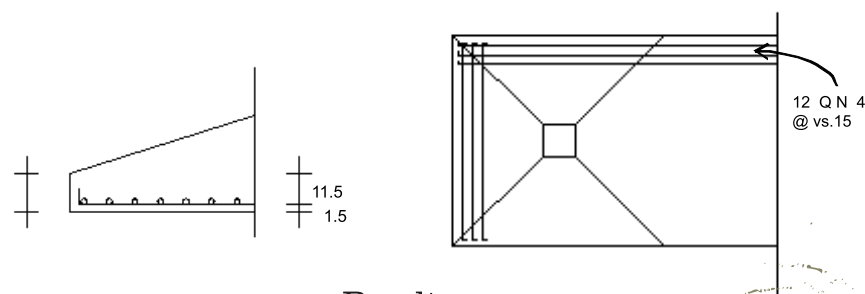
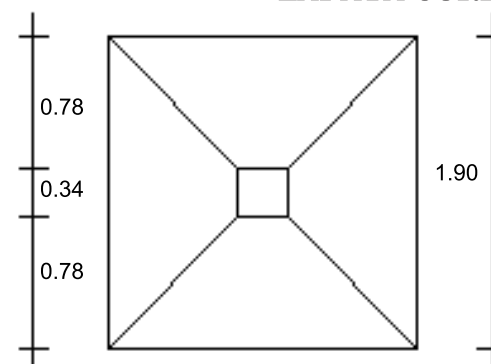
$$M_{\text{flex}} = \frac{W \times 2}{2B^2} = \frac{34,233.64 (0.78)^2}{2 (1.90)^2} = \frac{20,827.74}{7.22} = 2,884.72$$

$$D = 2.72 \sqrt{\frac{M}{B}} = 2.72 \sqrt{\frac{2,884.72}{1.90}} = 105.98 = 10.59$$

$$A_s = \frac{M}{A_s j d} = \frac{2,884.72}{2100 (0.87) (10.59)} = \frac{2,884.72}{19,347.93} = 14.90 \text{ cm}^2$$

$$A_s = \frac{14.90}{1.27} = 11.73 = \boxed{12 \text{ vs N. 4}} = 15.24$$

ZAPATA CORRIDA 4 TEATRO



Peralte

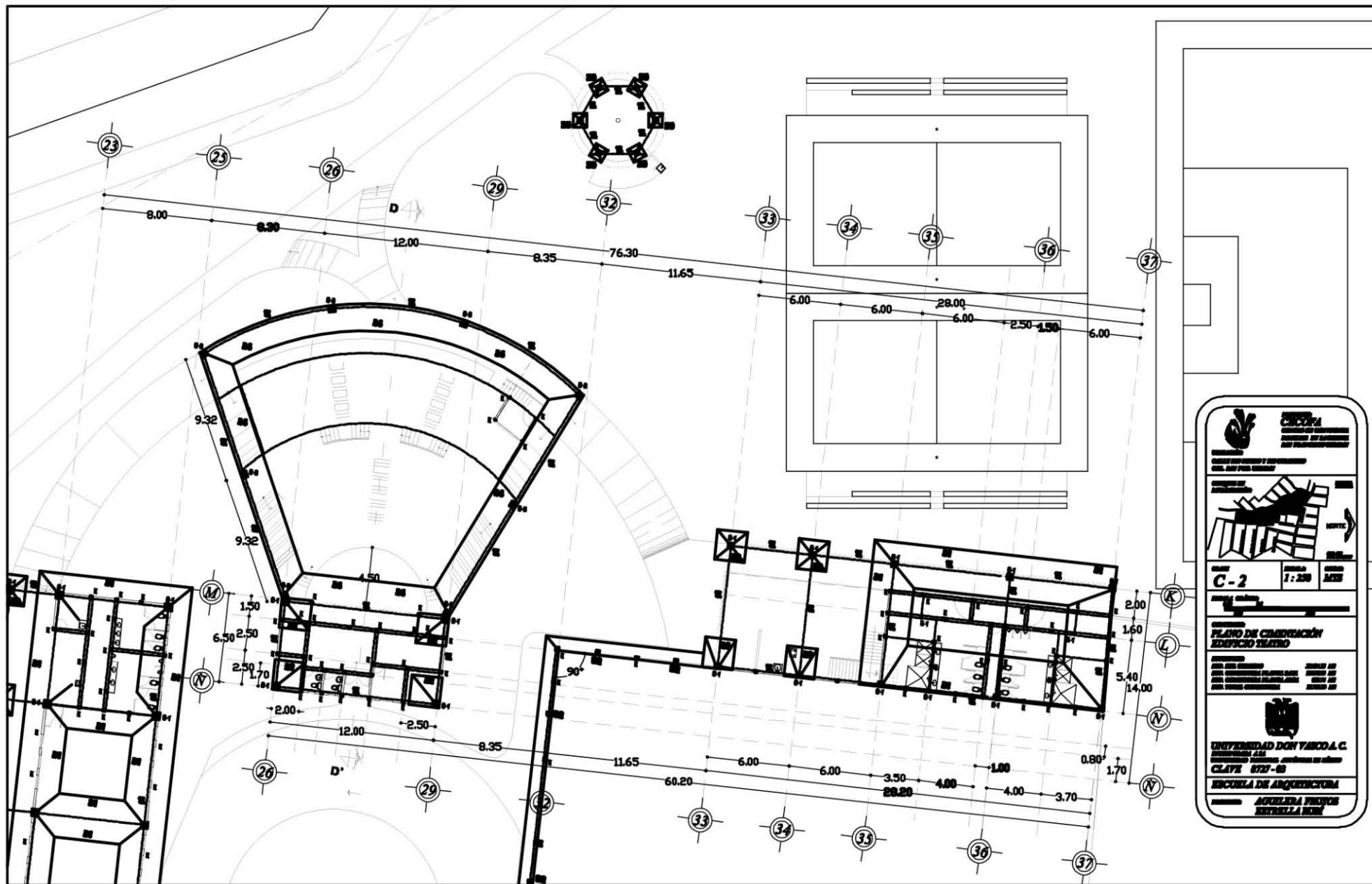
$$\begin{aligned} H &= d + r \\ H &= 10.59 + 1.5 \\ H &= 12.09 = 13 \end{aligned}$$

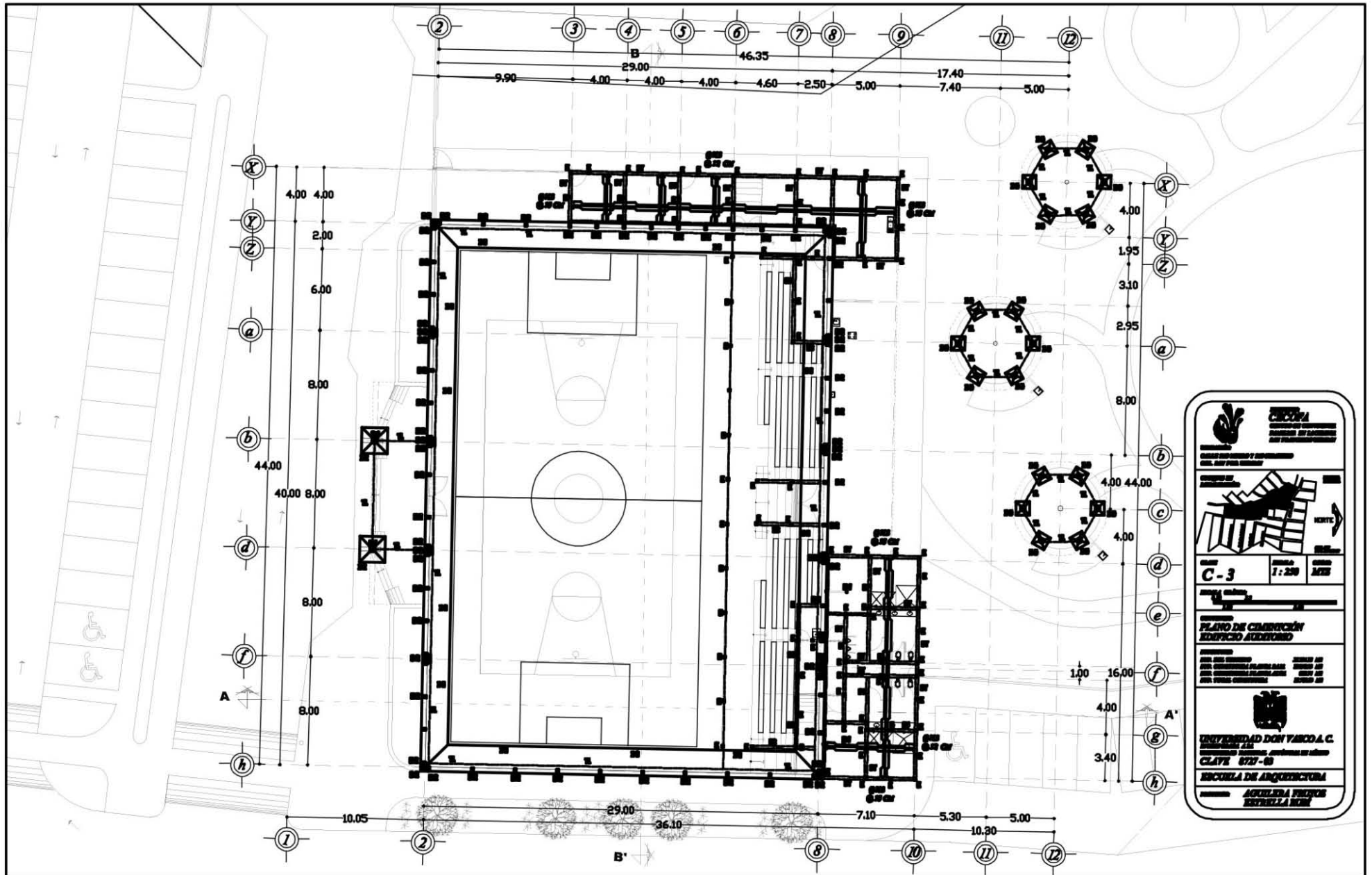


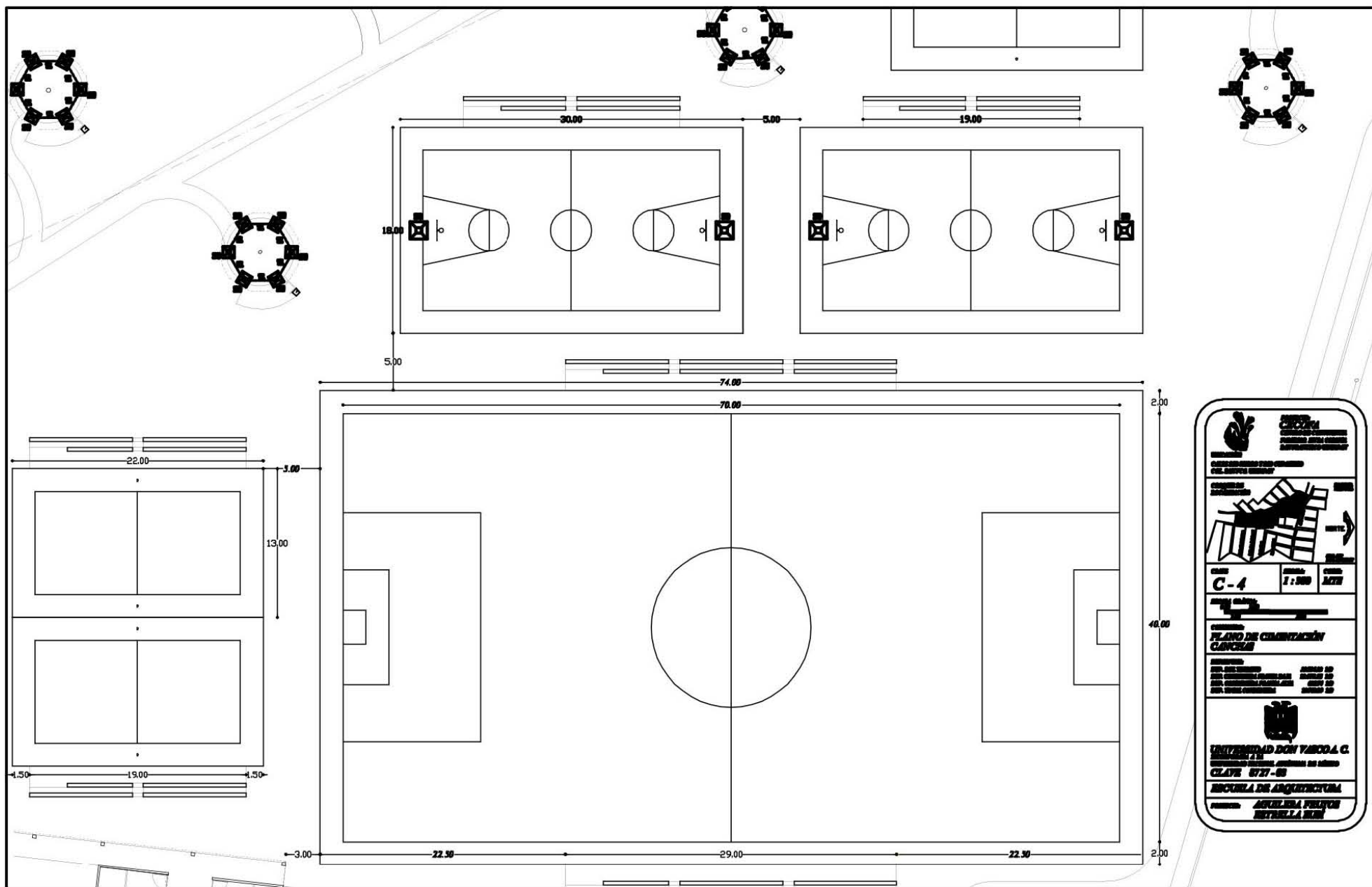
CECOFA

Centro de Convivencia
Familiar

PLANOS







UNIVERSIDAD DON YACOA S. DE C.V.
CLAVE 8727-85
ESCUELA DE ARQUITECTURA
PROFESOR: ANABELA PEREZ
ESTUDIANTE: ESTHER LILIA

PROYECTO: PLANO DE COLOCACIÓN DE LA CANTINA
CLAVE: C-4
ESCALA: 1:500
FECHA: 10/05/2023

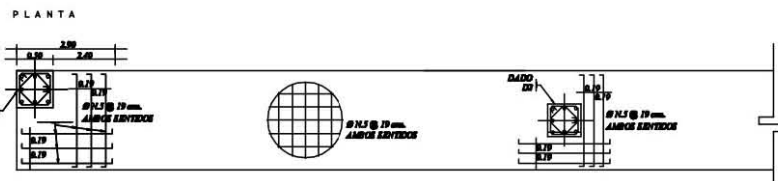
[illegible]

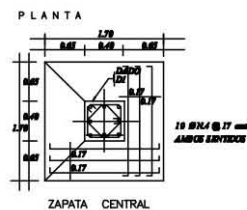
Diagram illustrating the cross-section of a wall and floor assembly, showing the connection between the wall and the floor slab.

Wall Details:

- Columna de Acero (Steel Column)
- Placas Base 15x10 cm, Espesur 7/16'' (Base Plates 15x10 cm, Thickness 7/16'')
- Puntos de Anclaje 4 8/16'' (Anchorage Points 4 8/16'')
- TL (Ladrillo Teja - Brickwork)
- 2.00 m (Wall Height)
- 0.10 m (Wall Thickness)

Floor Details:

- Planta de Concreto Pors FC-100 (Concrete Slab Pors FC-100)
- Placas Base 15x10 cm, Espesur 7/16'' (Base Plates 15x10 cm, Thickness 7/16'')
- Puntos de Anclaje 4 8/16'' (Anchorage Points 4 8/16'')
- 0.10 m (Floor Slab Thickness)
- 0.10 m (Floor Slab Width)
- Zapata Central (Central Footing)
- Zapata de Concreto (Concrete Footing)
- 1.00 m (Footing Width)



RELLENO COMPACTADO AL NIVEL DE P.F.M. EN CAPAS NO MAYORES A 25 CM.

COLUMNA DE MADERA

NIVEL DEL PISO DE LA

TL.

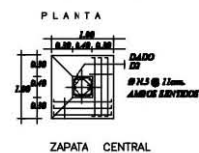
CONCRETO FC-200 Rgpm

PLANTILLA DE CONCRETO FORME FC-190 Rgpm

ZAPATA CENTRAL

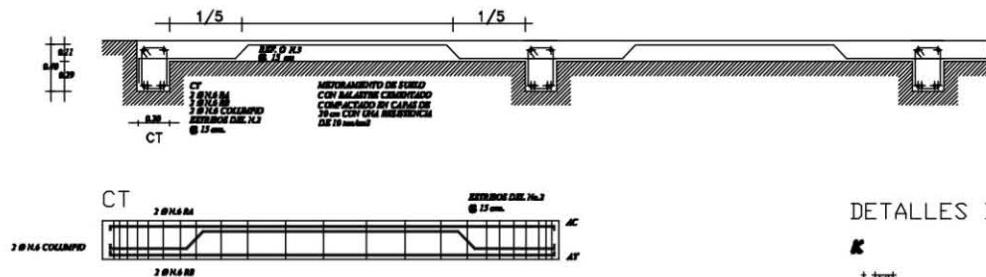
#7 @ 12cm. AMBOS SENTIDOS

The diagram shows a cross-section of a central pier. It features a wooden column (COLUMNA DE MADERA) resting on a concrete base (ZAPATA CENTRAL). The base is made of concrete (CONCRETO FC-200 Rgpm) and has a formwork (PLANTILLA DE CONCRETO FORME FC-190 Rgpm) on top. The pier is surrounded by compacted fill (RELLENO COMPACTADO) up to the finished floor level (P.F.M.). Dimensions include a total height of 6.00m, a base width of 1.20m, and reinforcement bars (#7 @ 12cm) in both directions. Other labels include TL (top level), NIVEL DEL PISO DE LA (floor level), and COLUMNA DE MADERA (wooden column).

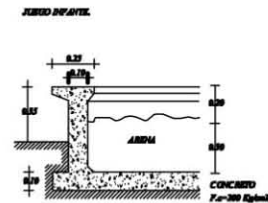


214

SERVICIOS LOSA DE CIMENTACION



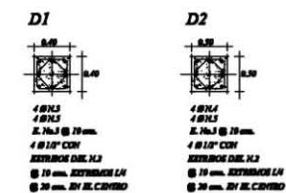
DETALLE DEL ARENERO



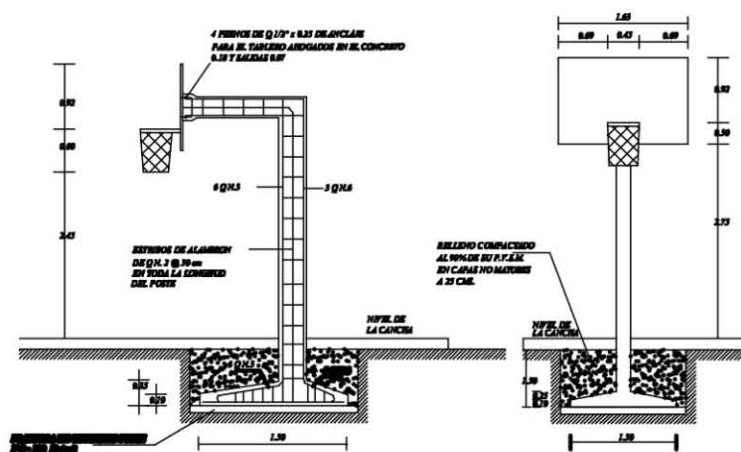
DETALLES DE CASTILLOS



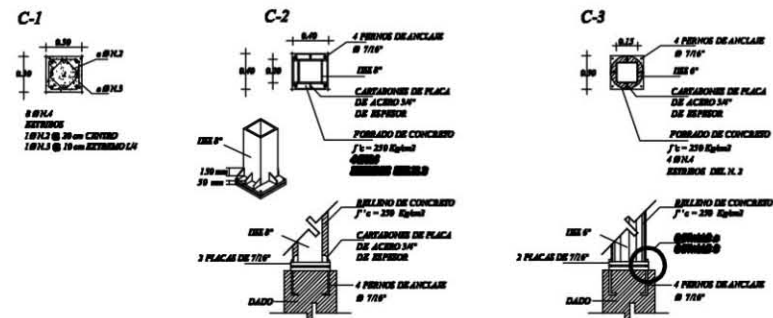
DETALLES DE DADOS



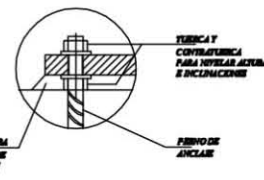
BASQUETBOL Z-6 ZAPATA AISLADA ALZADO



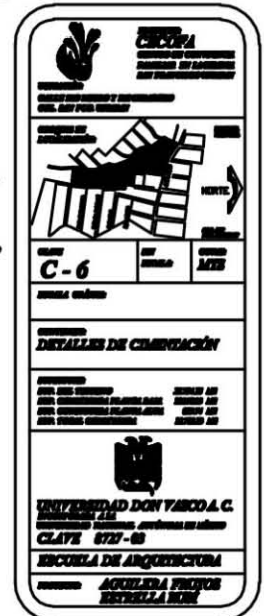
DETALLES DE COLUMNAS

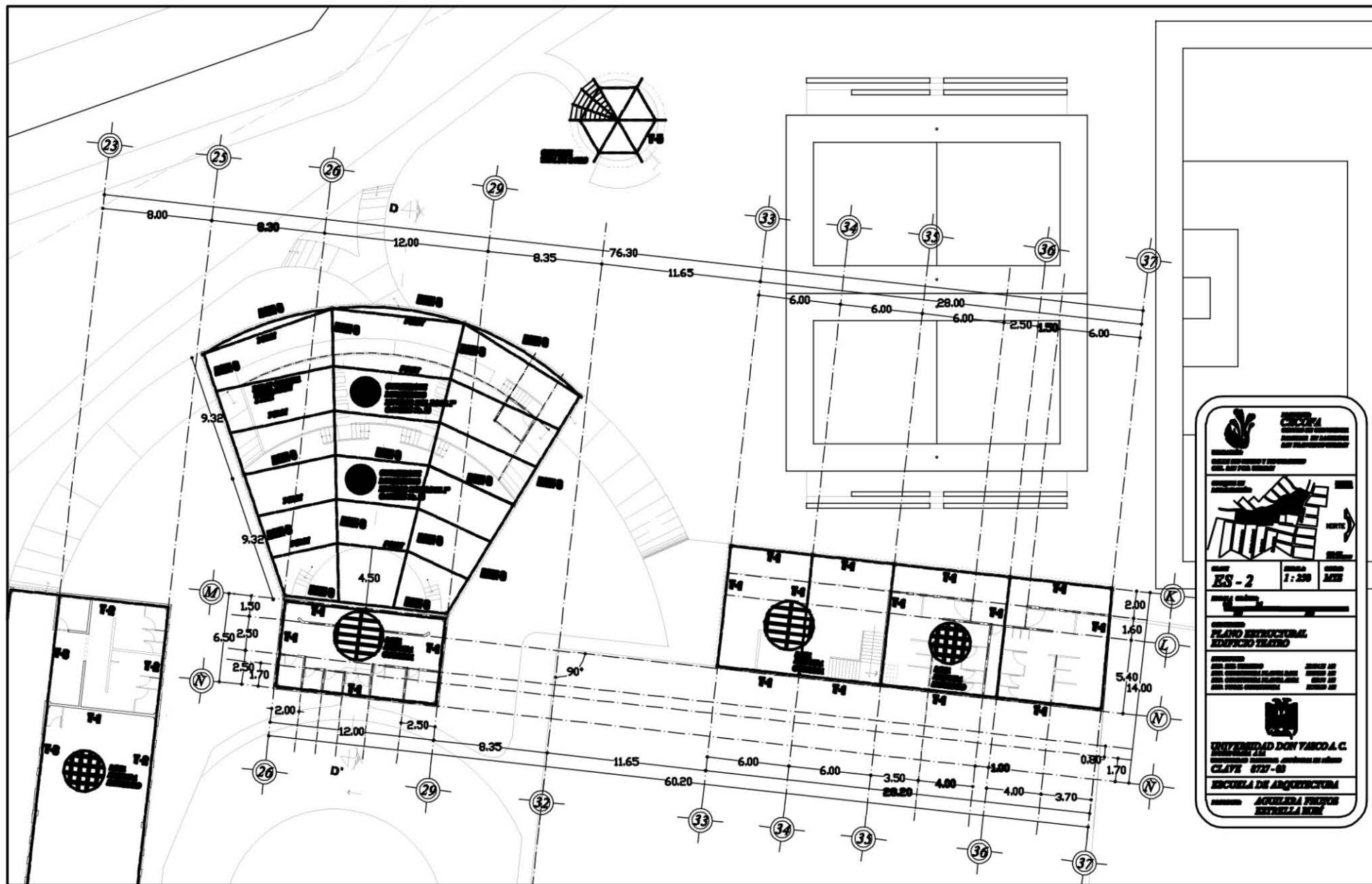


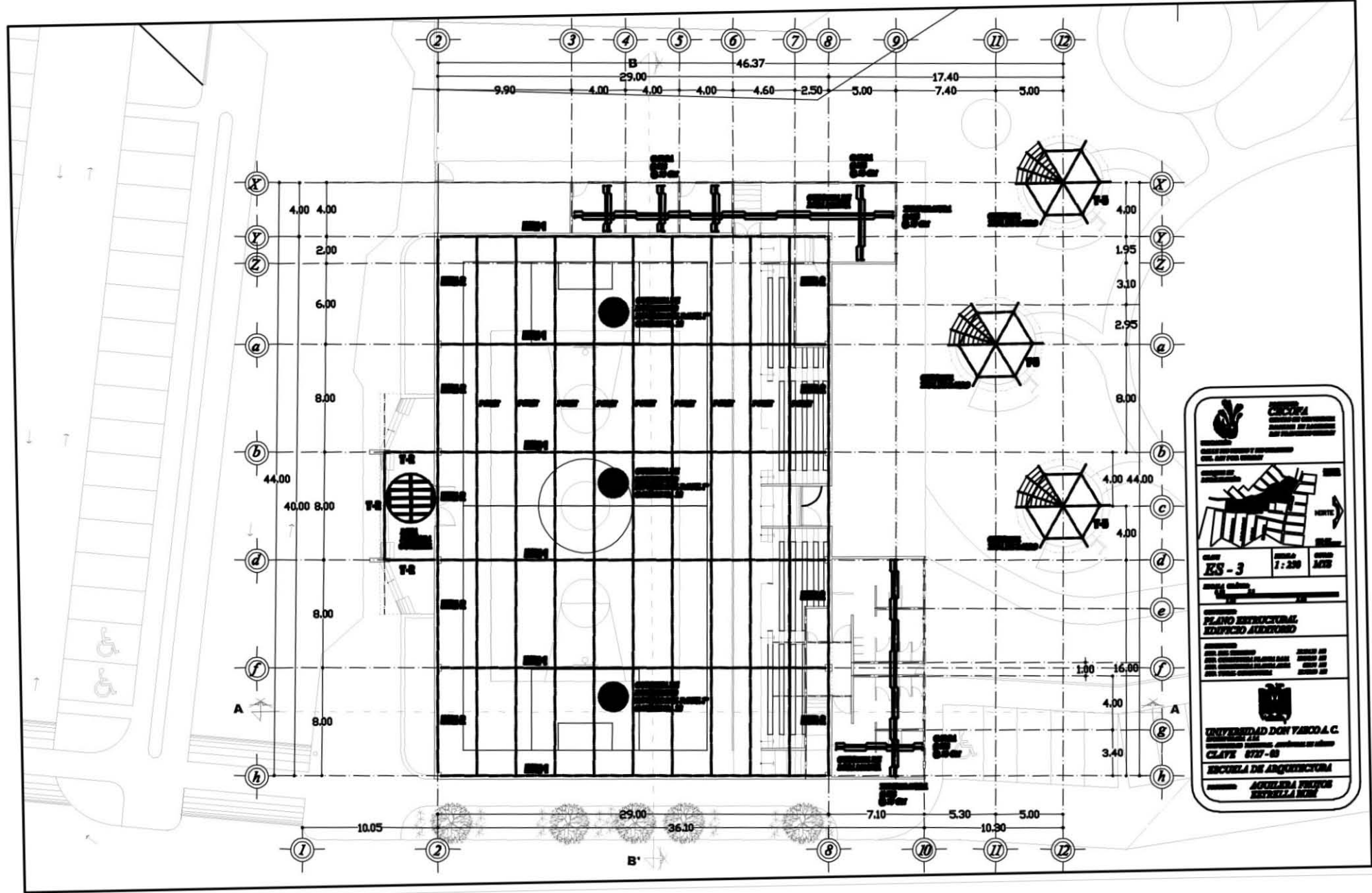
DETALLE A



DETALLE B







UNIVERSIDAD DON YACOB A.C.
ESCUELA DE ARQUITECTURA
CLAVE 8737-83

PROYECTO: PLANO ESTRUCTURAL EDIFICIO ADJUNTO

ES - 3

ESCALA: 1:250

FECHA: 1977-83

PROYECTADO POR: [Signature]

REVISADO POR: [Signature]

APROBADO POR: [Signature]

PROFESOR: [Signature]

ALUMNO: [Signature]

MUR
CANTO
10 CM
12 CM

PAVIMENTO
10 CM
12 CM

ESTRIBO

MALLA ELECTRODOSCABLE

REF. DEL. No. 3 @ 10 cm.

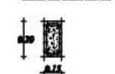
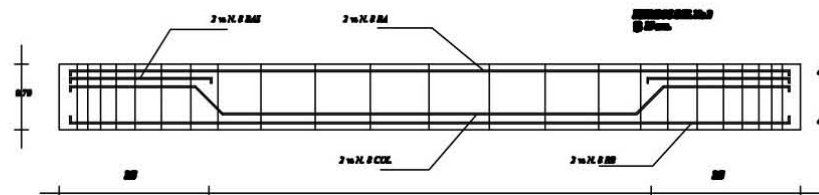
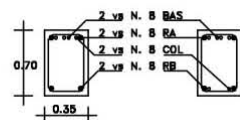
ACERO DE REFUERZO 3 x 10.3

REF. DEL. No. 3 @ 10 cm.

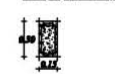
Diagrama de un sistema de cubierta con teja de barro sobre una estructura de madera. El diagrama muestra una sección transversal de la cubierta inclinada a un ángulo de 25° . Las etiquetas incluyen:

- CUBIERTA CON TEJA DE BARRO
- ESTRUCTURA DE MADERA
- INCLINACION MINIMA 25°
- TRABE DE MADERA

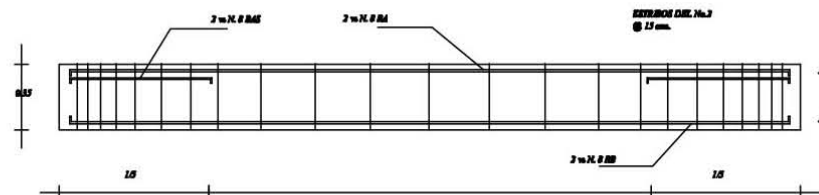
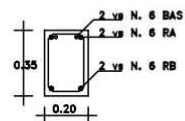
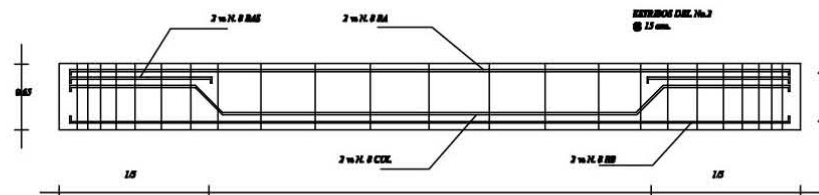
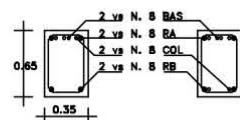
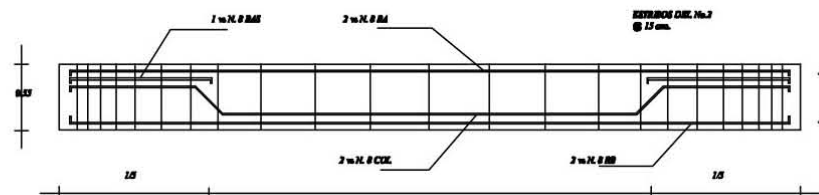
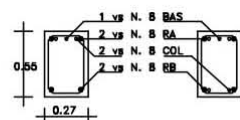
 ESCUELA DE ARQUITECTURA DE LA UNIVERSIDAD DON YACOBÓ C.	
PROYECTO PLAN DE ORDEN DE FACHADA CAL. CENTRO - SUR	
PROYECTANTE 	
CLASE ES - 3	OT ANUAL
FECHA ACTO	
OTRO COMENTARIO	
DETALLES DE ARQUITECTURA	
REVISIONES FECHA DEL TRABAJO FECHA DEL TRABAJO FECHA DEL TRABAJO FECHA DEL TRABAJO REVISADO REVISADO REVISADO REVISADO	
 UNIVERSIDAD DON YACOBÓ C. 1119 CARRILLO DE ALBAZOLA DE ALBAZOLA CLAVE 0727-02	
ESCUELA DE ARQUITECTURA	
PROYECTO AGUERA FUENTES DETALLE DE	



4 BNA
RETRABOS DEL N. 3
30 cm CENTRO
19 cm RETRABO L4



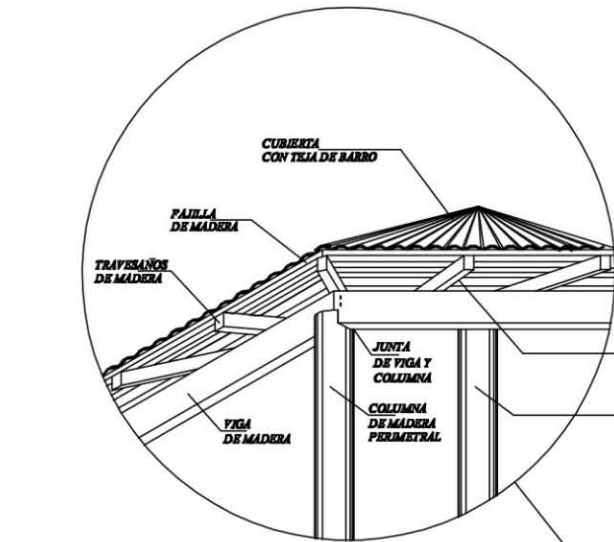
4 8714
EXTREMOS DEL N. 3
3 20 — CENTRO
3 70 — EXTREMO L4



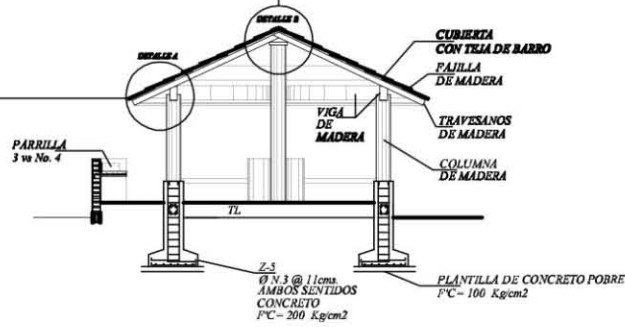
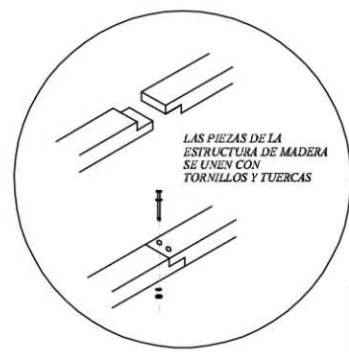
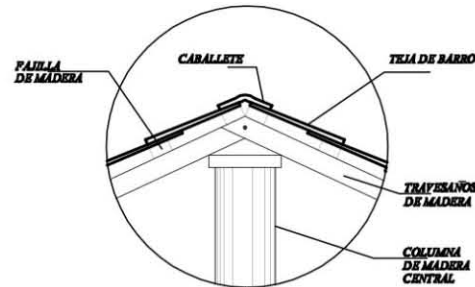
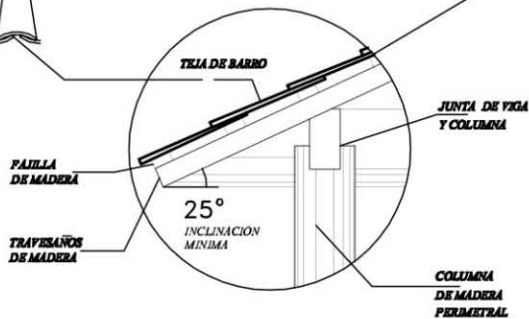
CENADORES

DEALLE B

TIPO DE JUNTA
EN MADERA



DEALLE A



CENADORES



UNIVERSIDAD DON BOSCO
FACULTAD DE INGENIERIA
CARRERA DE INGENIERIA CIVIL

PROYECTO: CENADORES

GRUPO: ES-10

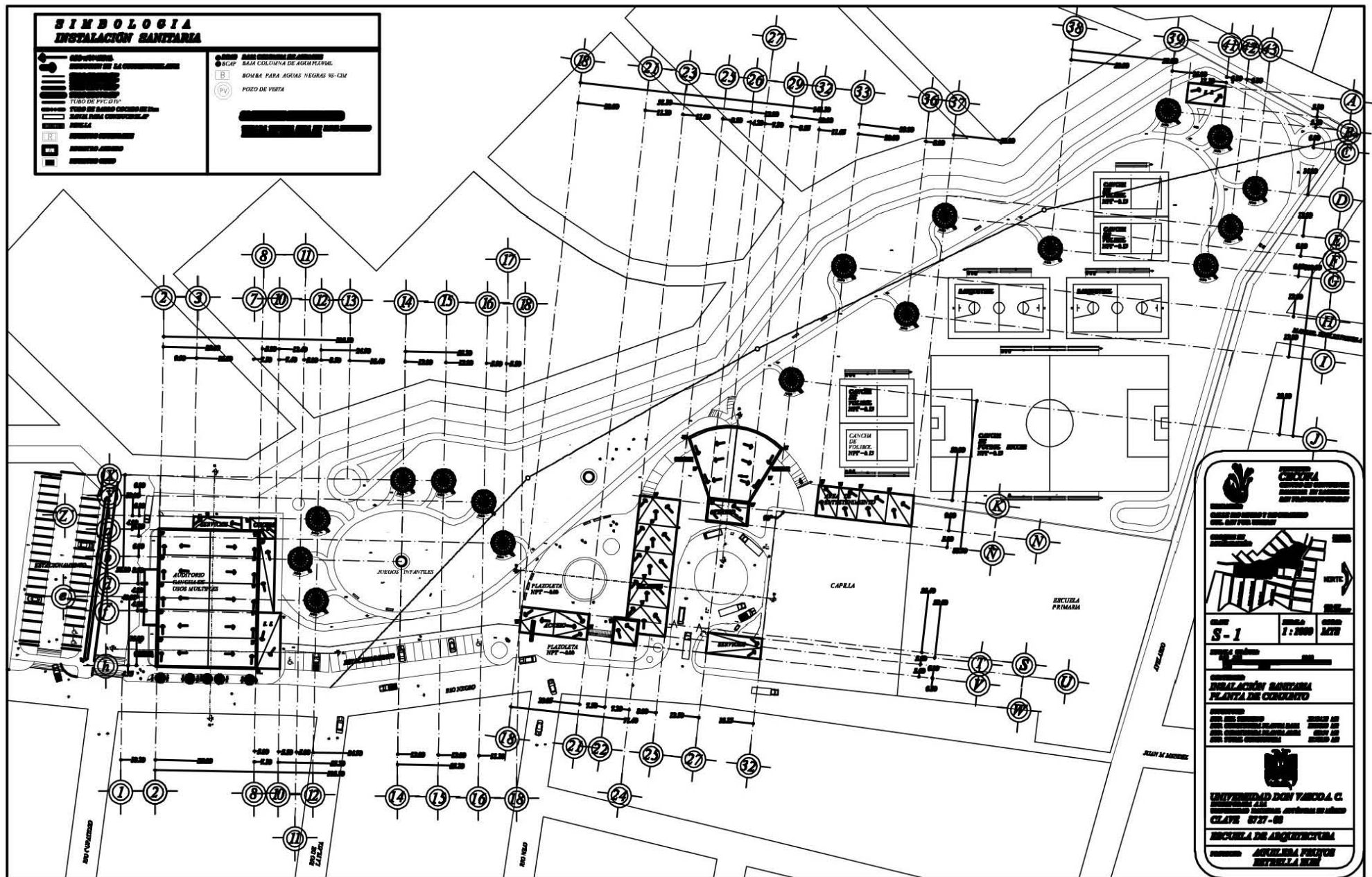
FECHA: 1:100

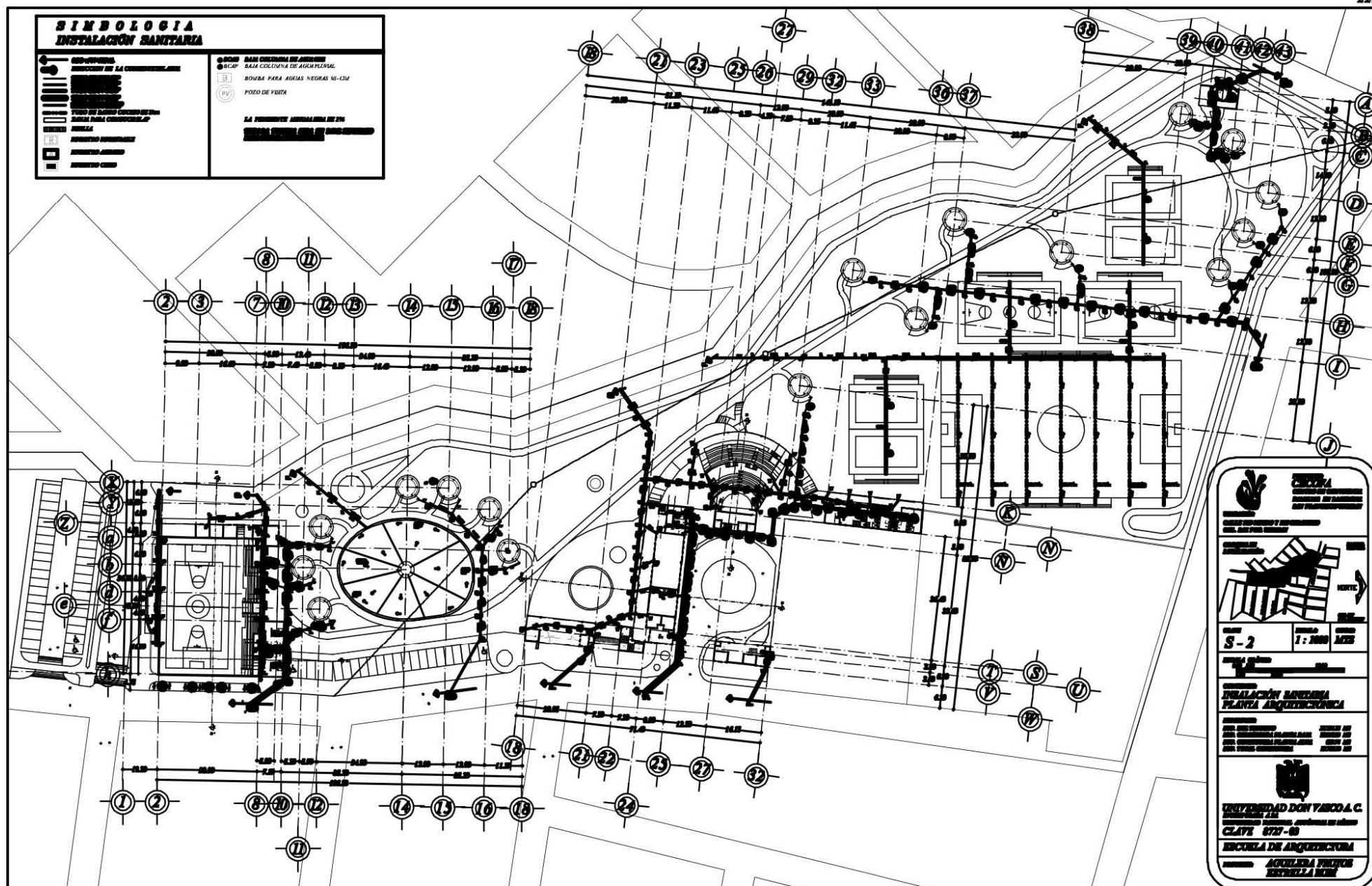
PROFESOR: AGUERA

DETALLES ESTRUCTURALES

UNIVERSIDAD DON BOSCO & C.
CARRERA DE INGENIERIA CIVIL
CLAVE 8727-05

ESCUELA DE ARQUITECTURA
AGUERA FERRER
ESTRELLA RUIZ







POZO DE VISITA

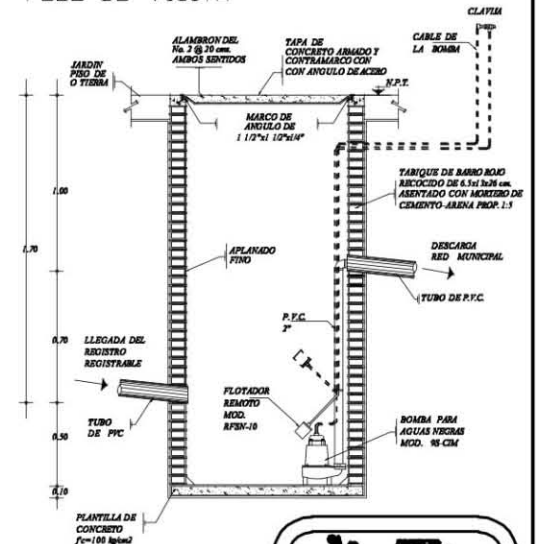
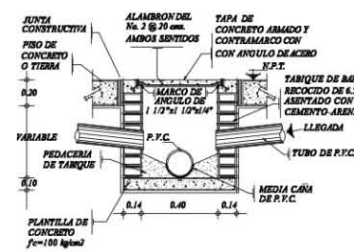
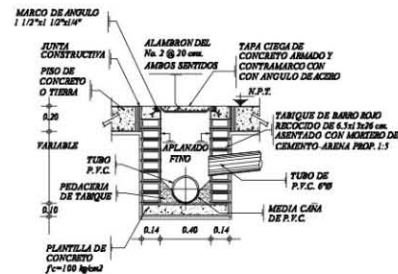
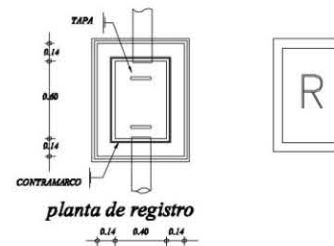
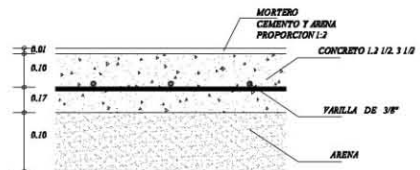
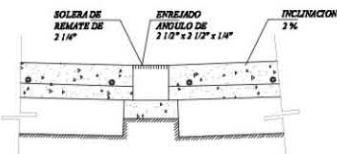


Diagrama de la estructura de la pista de tenis, mostrando la solera de cemento de 21/4", el enrejado de acero de 2 1/2" x 2 1/2" x 1/4", y la inclinación de 3%.



PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

CÁLCULO DE INSTALACIÓN HIDRÁULICA

Especificaciones del Reglamento de Construcciones para El D.f.

talleres	educación y cultura	25 lts
auditorio	entretenimiento	6 lts
deportivo	deporte al aire libre con	
	baños y vestidores	150 lts
teatro	entretenimiento	6 lts
(68)		

Aljibe No 1

talleres	
● personas (25 lts) (3 dias) =	1 1,625.00 lts
deportivo	
● personas (150 lts) (3 dias) =	112,500.00 lts
juegos infantiles	
100 personas (6 lts) (3 dias) =	1,800.00 lts
teatro	
300 personas (6 lts) (3 dias) =	5,400.00 lts
total =	131,325.00 lts
	132,.00 m3

Capacidad Tinaco No 1

empleados	
1 velador	} 6 personas (100 lts) (3 dias) = 1,800 lts
1 jardinero	
1 mantenimiento	
3 aseo	

Capacidad Tinaco No 2

repcionista	} 6 personas (100 lts) (3 dias) = 1,800 lts
enfermera	
vigilancia	
secretaria	
contador	
administrador	

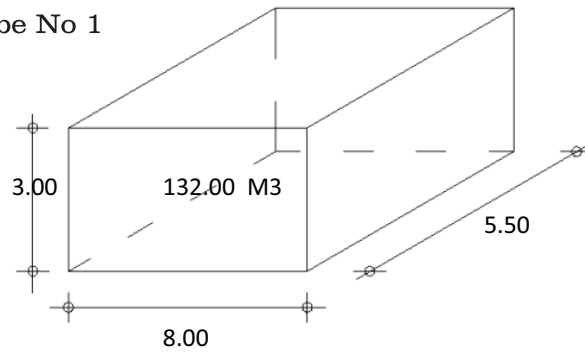
Aljibe No 2

27 = muebles	
● auditorio	
300 personas (25 lts) (3 dias) =	22,500.00 lts
total =	22,00000 lts
	22.50 m3

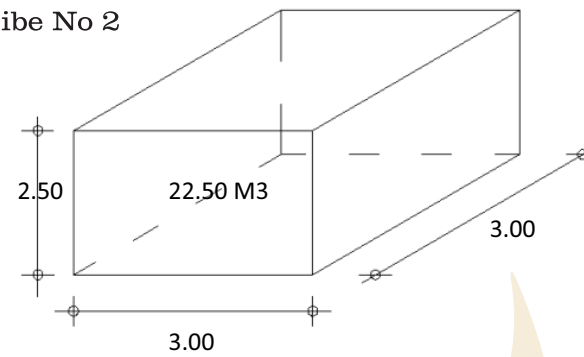
PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO
CÁLCULO DE INSTALACIÓN HIDRÁULICA

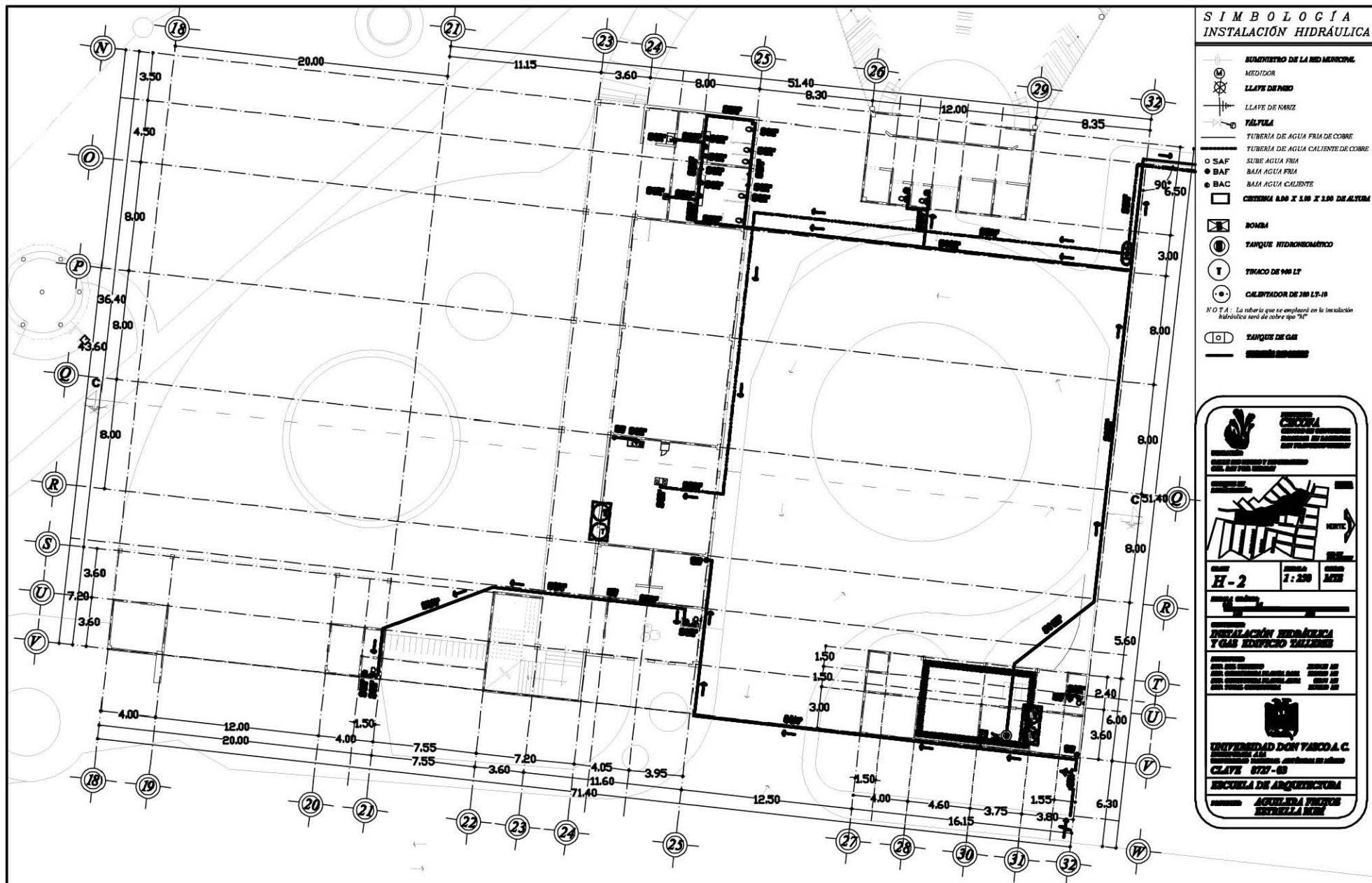
Placa Teatro

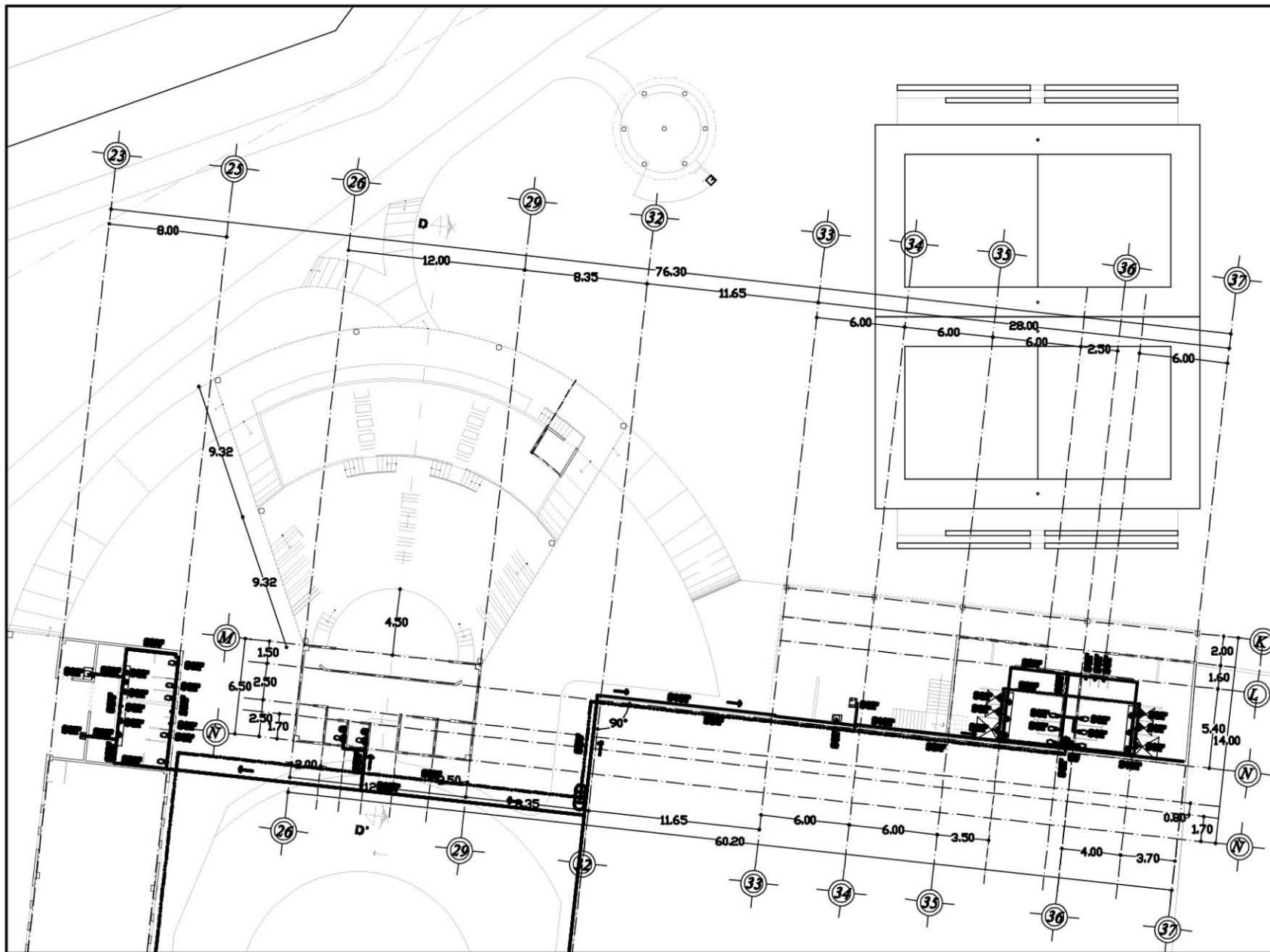
Aljibe No 1



Aljibe No 2







SIMBOLOGÍA INSTALACIÓN HIDRÁULICA

- INCREMENTO DE LA MED. MENCION.
- MEDIDOR
- LLAVE DE MANO
- LLAVE DE NARIZ
- VALVULA
- TUBERÍA DE AGUA FRÍA DE COBRE
- TUBERÍA DE AGUA CALIENTE DE COBRE
- SAF SUBE AGUA FRÍA
- BAF BAJA AGUA FRÍA
- BAC BAJA AGUA CALIENTE
- CALENTADOR DE 200 L.T.-10

NOTA: La altura que se empleará en la instalación

- TANQUE DE GAS
- SEÑAL DE EMERGENCIA

UNIVERSIDAD DON BOSCO
INSTITUTO TECNOLÓGICO DE INGENIERÍA Y ARQUITECTURA

FACULTAD DE INGENIERÍA Y ARQUITECTURA

H-3

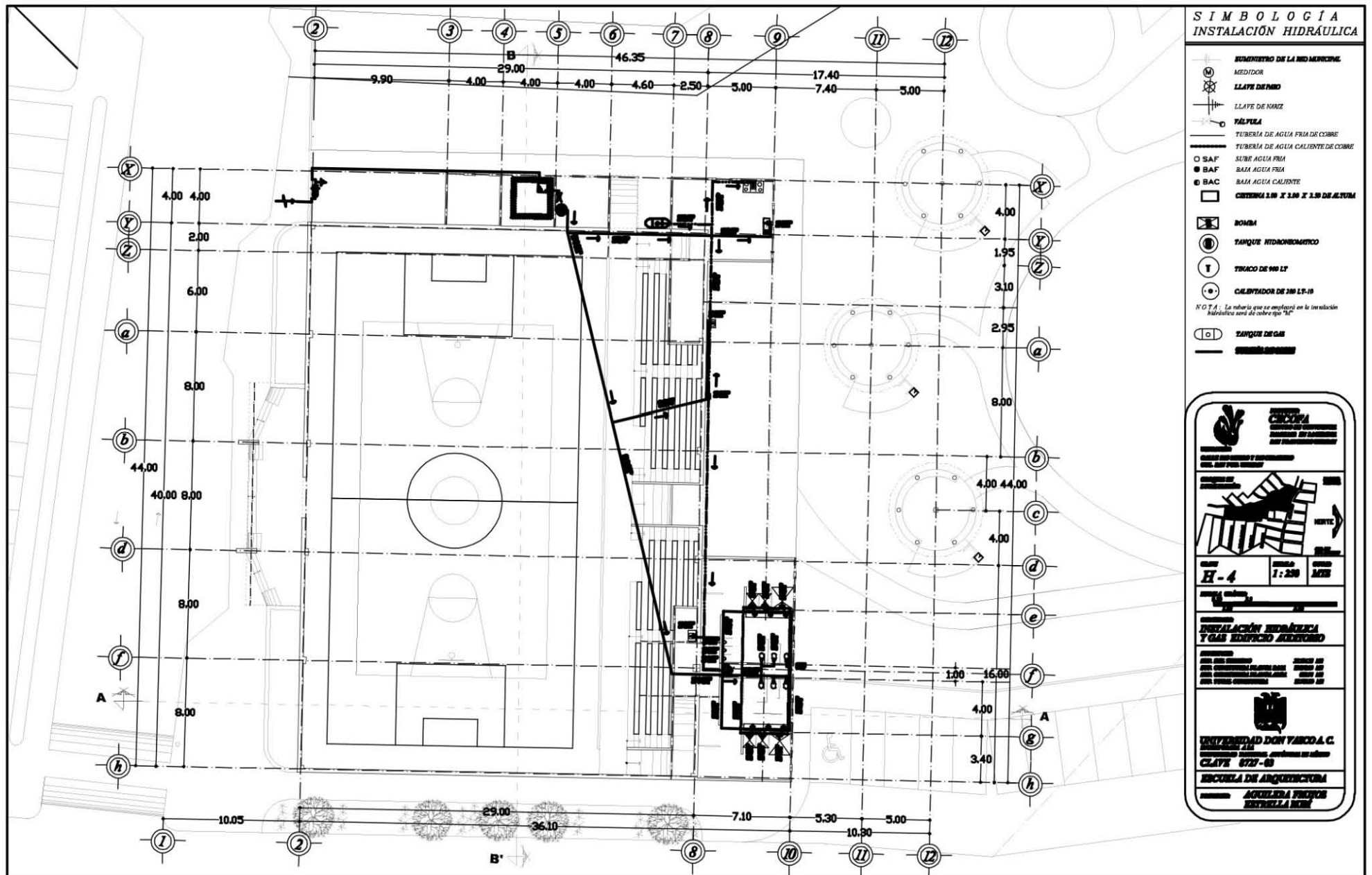
1:250

ACT

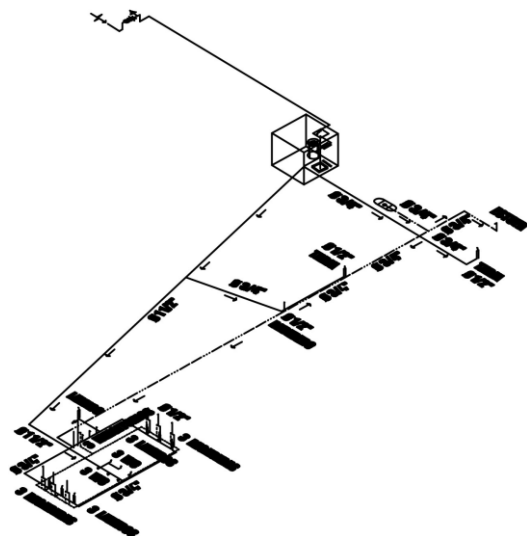
INSTALACIÓN HIDRÁULICA Y GAS EDIFICIO TIATRO

UNIVERSIDAD DON BOSCO A.C.
CARRERAS DE INGENIERÍA Y ARQUITECTURA
CLAVE 6727-05

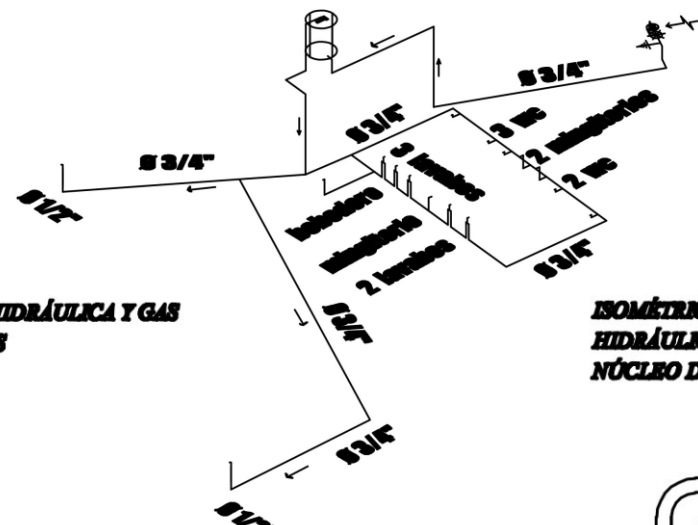
ESCUELA DE ARQUITECTURA
ACADEMIA TÉCNICA
ESTRELLA ROJA



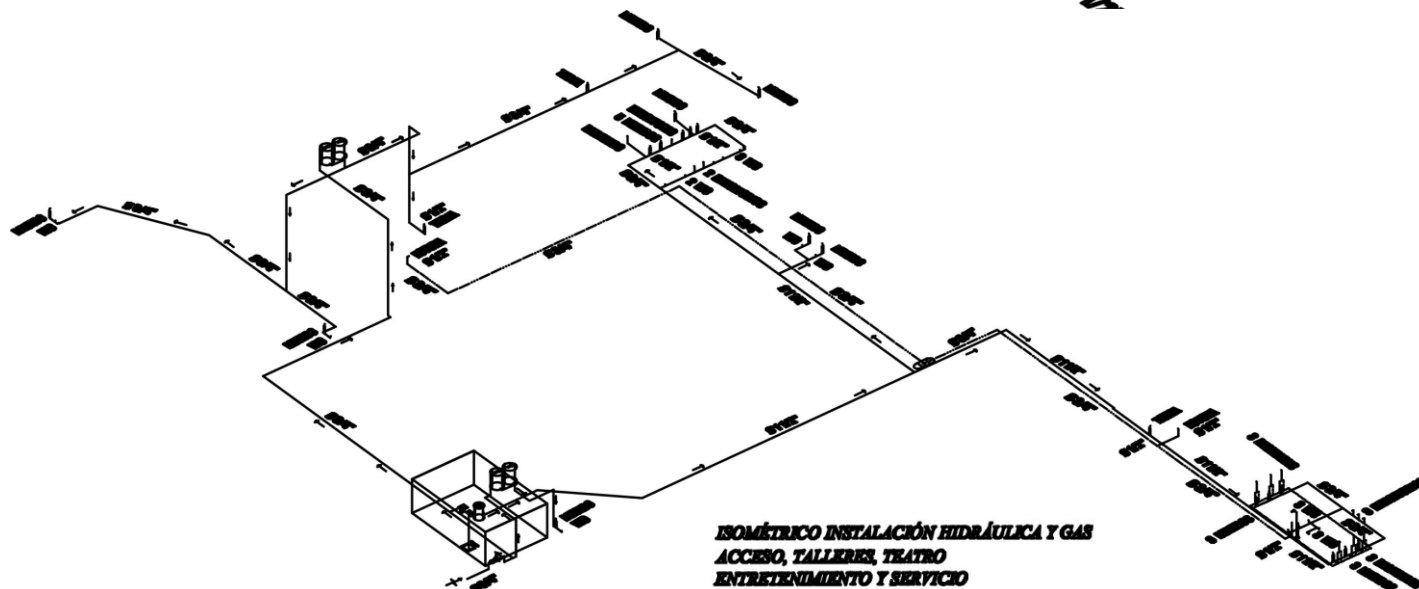
239



**ISOMÉTRICO INSTALACIÓN HIDRÁULICA Y GAS
AUDITORIO - SALÓN DE USOS
MÚLTIPLES**



**ISOMÉTRICO INSTALACIÓN
HIDRÁULICA
NÚCLEO DE SANITARIOS**



**ISOMÉTRICO INSTALACIÓN HIDRÁULICA Y GAS
ACCESO, TALLERES, TEATRO
ENTRETENIMIENTO Y SERVICIO**

 UNIVERSIDAD DON BOSCO INSTITUTO VECESINO DE INVESTIGACIÓN Y DESARROLLO TECNOLÓGICO	
CARRERA DE INGENIERÍA EN SISTEMAS DE INGENIERÍA Y TECNOLOGÍA CARRERA DE INGENIERÍA	
	
CLASE H-6	SEMESTRE 6º
ASIGNATURA ISOMÉTRICO DE INSTALACIÓN HIDRÁULICA Y GAS	
AUTORES DR. JOSÉ MANUEL DR. JOSÉ MANUEL DR. JOSÉ MANUEL	ASISTENTES DR. JOSÉ MANUEL DR. JOSÉ MANUEL DR. JOSÉ MANUEL
 UNIVERSIDAD DON BOSCO A. C. INSTITUTO VECESINO DE INVESTIGACIÓN Y DESARROLLO TECNOLÓGICO CLAVE 8727-05	
ESCUELA DE ARQUITECTURA PROFESOR: AGUSTÍN FLORES ESTUDIANTE: NÚMERO	

PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

CÁLCULO DE SISTEMA DE RIEGO

Especificaciones del Reglamento de Construcciones para El D.F.

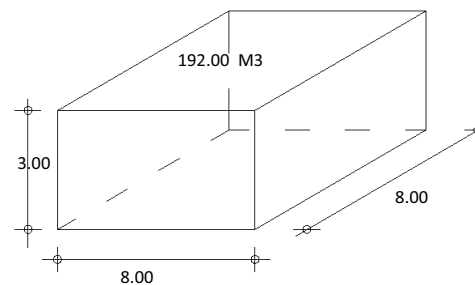
Las necesidades de riego se consideran 5 lts x m² césped / día

Aljibe No 1 & No 2

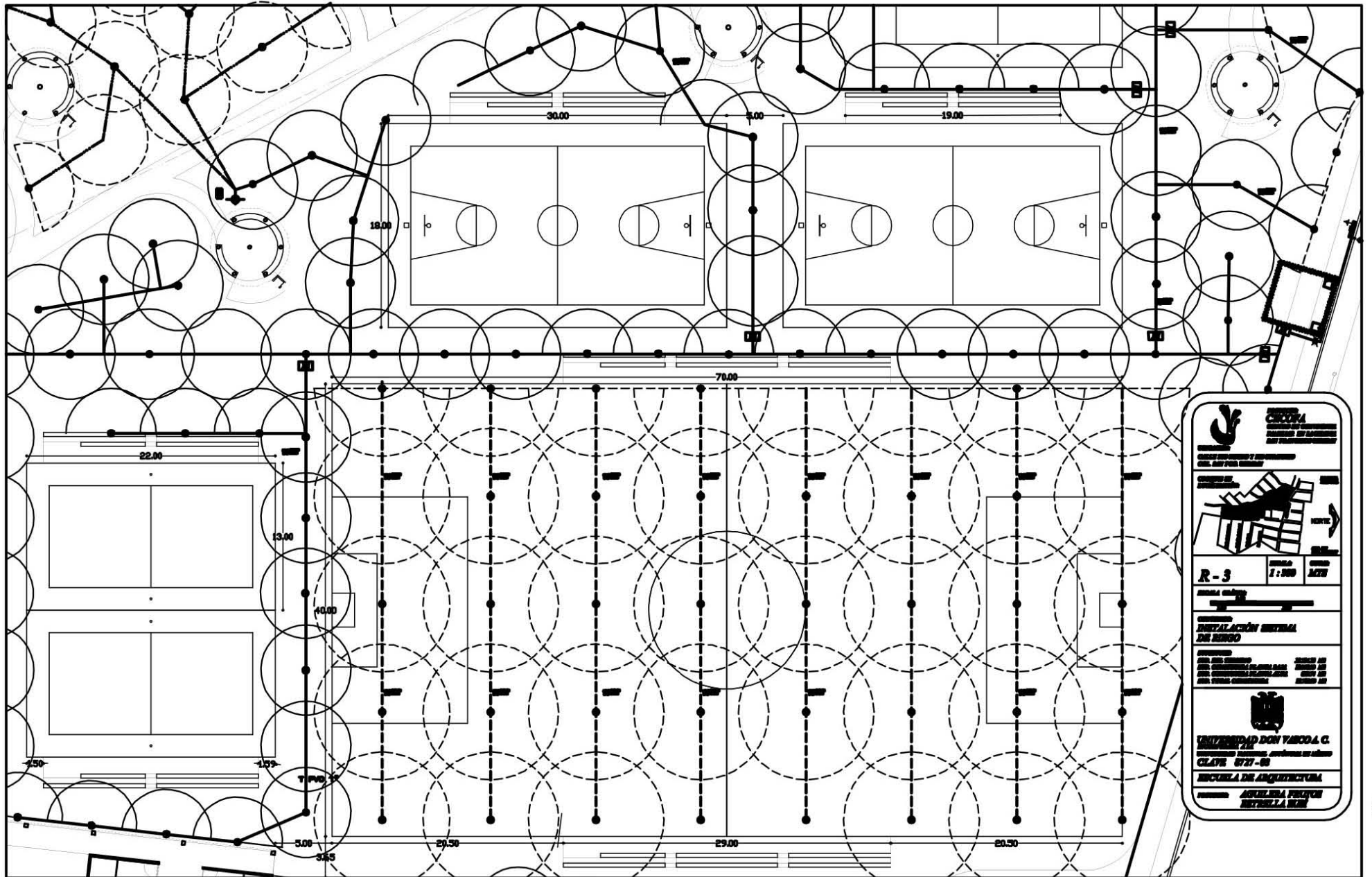
$$5 \text{ Lts (25,809.43 M}^2 \text{) (3 días) } = 387,141.45 \text{ lts}$$

$$387.14 \text{ M}^3$$

$$\text{entre dos aljibes} = 193.57 \text{ M}^3$$



70) Reglamento de Construcciones para el D. F. .,Edit. Porrúa,, México 2000, 24a edición , pp. 160



UNIVERSIDAD DON YACOB
INSTITUTO DE INVESTIGACIONES Y DESARROLLO

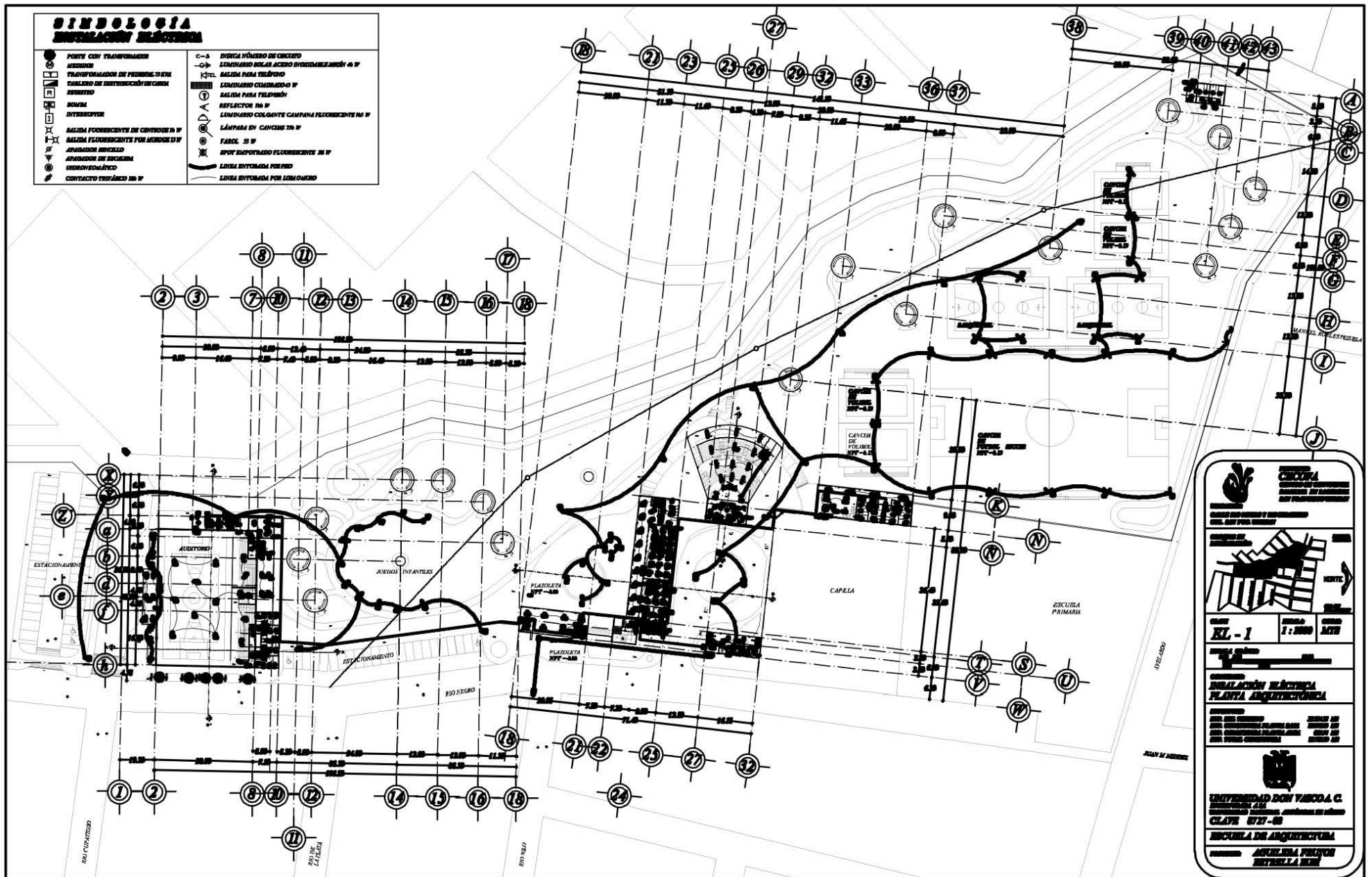
PROYECTO: **INSTALACIÓN DEPORTIVA DEL MUNDO**

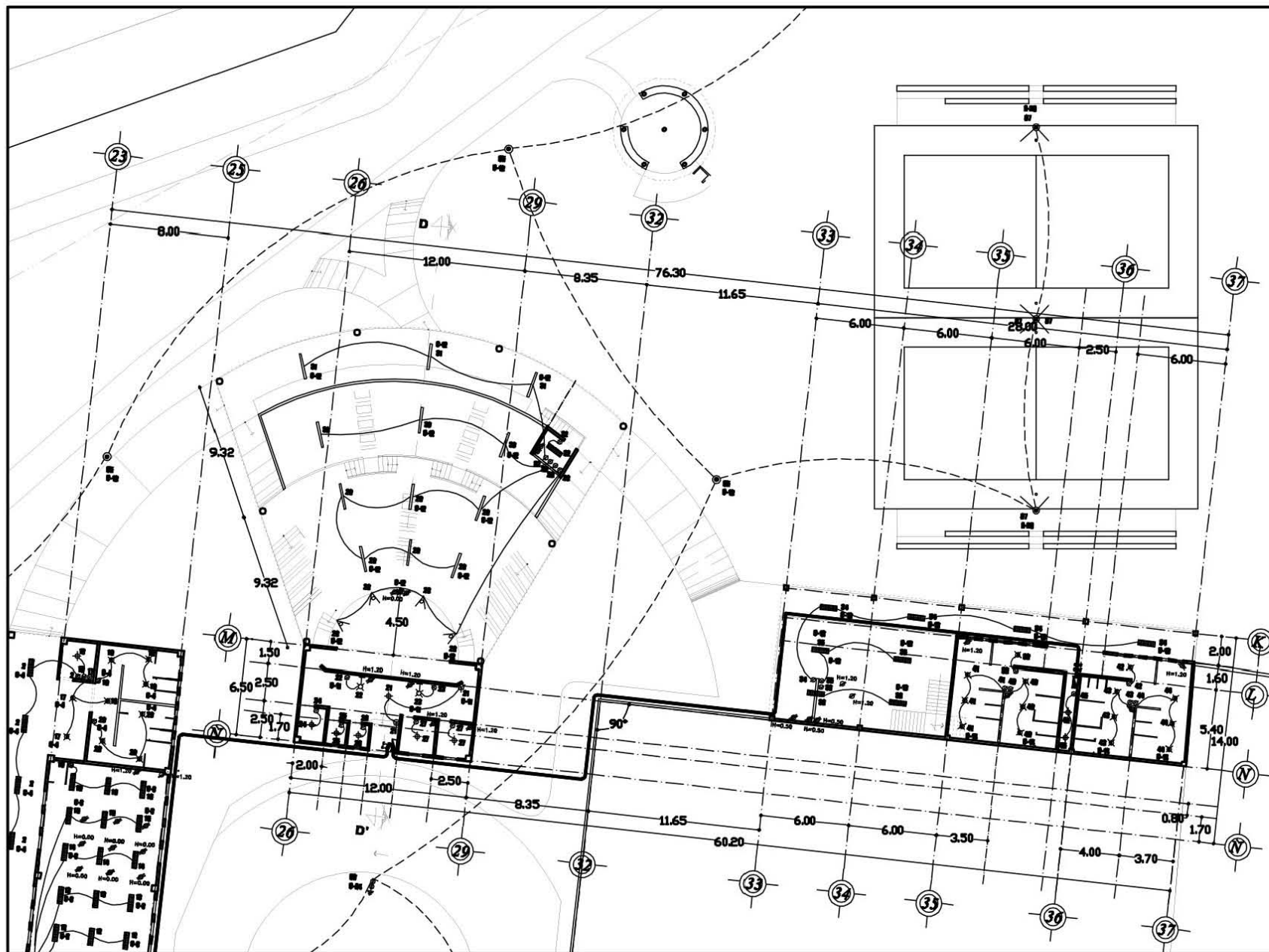
R-3 **1:500** **ACTO**

FECHA: **1977-85**

UNIVERSIDAD DON YACOB & C.
INSTITUTO DE INVESTIGACIONES Y DESARROLLO
CLAVE: 8777-85

INSTITUTO DE INVESTIGACIONES Y DESARROLLO
INSTITUTO DE INVESTIGACIONES Y DESARROLLO





SIMBOLOGÍA INSTALACIÓN ELÉCTRICA

- PUNTO CON TRANSFORMADOR
- ⊕ MEDIDOR
- ⊞ TRANSFORMADOR DE POTENCIA 75 KVA
- ⊞ TABLERO DE DISTRIBUCIÓN DE CARGA REGIONAL
- ⊞ BOMBA (AGUA NEGRA)
- ⊞ BOMBA (AGUA)
- ⊞ INTERRUPTOR
- ⊞ SALIDA FLUORESCENTE DE CIRCUITO DE 15 W
- ⊞ SALIDA FLUORESCENTE POR MEDIO DE 15 W
- ⊞ APAGADOR SENCILLO
- ⊞ APAGADOR DE EMERGENCIA
- ⊞ HIDROTERMOSTATO
- ⊞ CONTACTO TRIFÁSICO 100 W
- ⊞ INDICA NÚMERO DE CIRCUITO
- ⊞ LUMINARIO SOLAR ACERO INOXIDABLE
- ⊞ JARDÍN 40 W
- ⊞ SALIDA PARA TELEFONO
- ⊞ LUMINARIO CUADRADO 40 W
- ⊞ SALIDA PARA TELEFONIA
- ⊞ REFLECTOR 100 W
- ⊞ LUMINARIO COLOANTE CAMPANA
- ⊞ FLUORESCENTE 100 W
- ⊞ LAMPARA EN CANCHAS 750 W
- ⊞ FAROL 55 W
- ⊞ SPOT EMPOTRADO FLUORESCENTE 30 W
- ⊞ LINEA ENTERRADA POR MEDIO
- ⊞ LINEA ENTERRADA POR LOMA O MEDIO



UNIVERSIDAD DON BOSCO
INSTITUTO DE INVESTIGACIONES Y DESARROLLO TECNOLÓGICO

UNIVERSIDAD DON BOSCO
INSTITUTO DE INVESTIGACIONES Y DESARROLLO TECNOLÓGICO

PROYECTO

EL-3

FECHA

1:200

ACTO

ACTO

TÍTULO

INSTALACIÓN ELÉCTRICA

ESPACIO TRABAJO

PROYECTISTA

UNIVERSIDAD DON BOSCO

INSTITUTO DE INVESTIGACIONES Y DESARROLLO TECNOLÓGICO

CLAVE 877-05

ESCUELA DE ARQUITECTURA

PROFESOR ANTONIO FELIX

ESTUDIANTE NINA

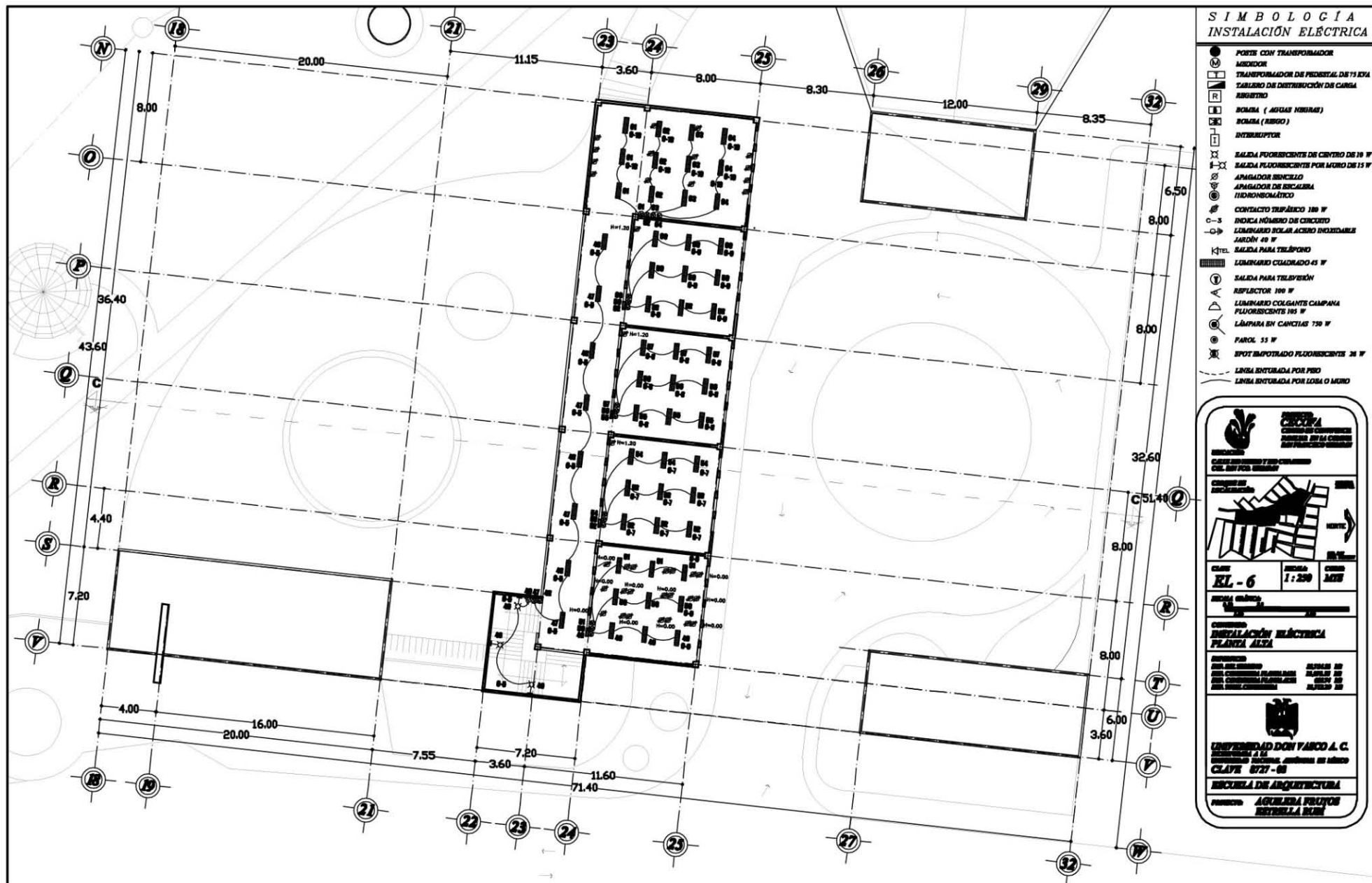


DIAGRAMA UNIFILIAR

The diagram shows a main bus at the top with various loads connected below it. The loads are categorized by zone and include specific equipment like transformers, motors, and lighting. The diagram is a single-line representation of the three-phase system.

CUADRO DE CARGAS
TRANSFORMADOR DE PEDESTAL
75 kva 13200/ 220 -127 mca. PROLEC

ZONA	CTD	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100	101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112	113	114	115	116	117	118	119	120	121	122	123	124	125	126	127	128	129	130	131	132	133	134	135	136	137	138	139	140	141	142	143	144	145	146	147	148	149	150	151	152	153	154	155	156	157	158	159	160	161	162	163	164	165	166	167	168	169	170	171	172	173	174	175	176	177	178	179	180	181	182	183	184	185	186	187	188	189	190	191	192	193	194	195	196	197	198	199	200	201	202	203	204	205	206	207	208	209	210	211	212	213	214	215	216	217	218	219	220	221	222	223	224	225	226	227	228	229	230	231	232	233	234	235	236	237	238	239	240	241	242	243	244	245	246	247	248	249	250	251	252	253	254	255	256	257	258	259	260	261	262	263	264	265	266	267	268	269	270	271	272	273	274	275	276	277	278	279	280	281	282	283	284	285	286	287	288	289	290	291	292	293	294	295	296	297	298	299	300	301	302	303	304	305	306	307	308	309	310	311	312	313	314	315	316	317	318	319	320	321	322	323	324	325	326	327	328	329	330	331	332	333	334	335	336	337	338	339	340	341	342	343	344	345	346	347	348	349	350	351	352	353	354	355	356	357	358	359	360	361	362	363	364	365	366	367	368	369	370	371	372	373	374	375	376	377	378	379	380	381	382	383	384	385	386	387	388	389	390	391	392	393	394	395	396	397	398	399	400	401	402	403	404	405	406	407	408	409	410	411	412	413	414	415	416	417	418	419	420	421	422	423	424	425	426	427	428	429	430	431	432	433	434	435	436	437	438	439	440	441	442	443	444	445	446	447	448	449	450	451	452	453	454	455	456	457	458	459	460	461	462	463	464	465	466	467	468	469	470	471	472	473	474	475	476	477	478	479	480	481	482	483	484	485	486	487	488	489	490	49
------	-----	---	---	---	---	---	---	---	---	---	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	----

PROYECTO TÉCNICO CONSTRUCTIVO

CÁLCULO DE INSTALACIÓN CONTRA INCENDIOS

Especificaciones del Reglamento de Construcciones para El D.f.

art. 98

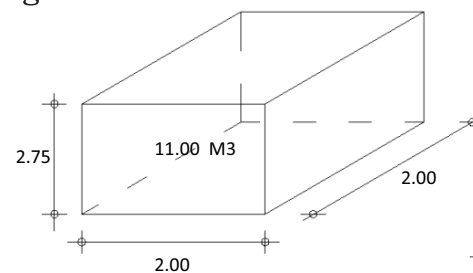
b) tanques o cisternas – almacena 5 lts x m²
construido o mínimo de 20,000 lts

Aljibe No 1

acceso	=	144.00 m ²
talleres	=	968.00 m ²
teatro	=	508.50 m ²
entretenimiento	=	396.00 m ²
servicio	=	96.90 m ²
2,113.40 m ² (5 lts)	=	10,567.00 lts

10.56 m³

Aljibe No 1

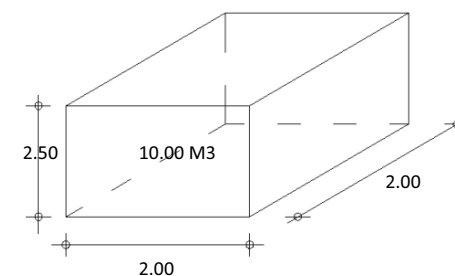


Aljibe No 2

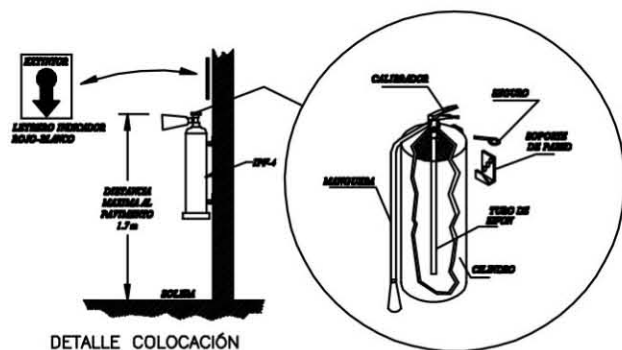
auditorio	=	1,299.75 m ²
servicio	=	329.60 m ²
1,629.35 m ² (5 lts)	=	8,146.75 lts

8.14 m³

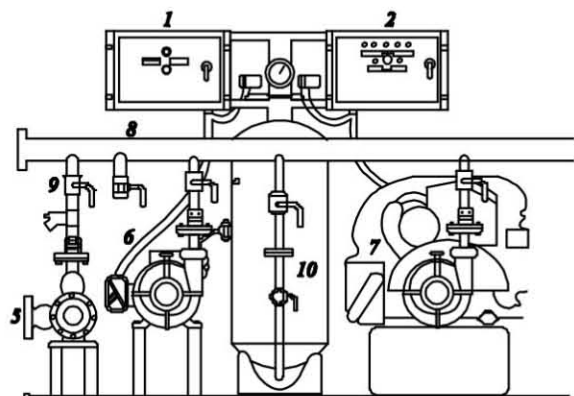
Aljibe No 2



DETALLES COLOCACIÓN EXTINTOR MANUAL

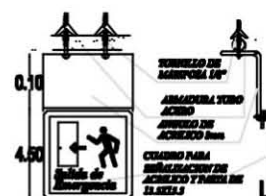


EQUIPO HIDRONUEMÁTICO CONTRAINCENDIOS

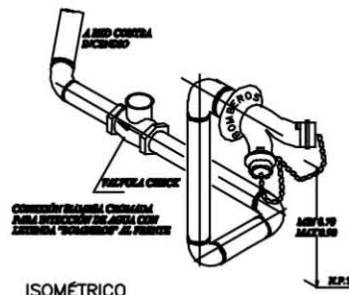
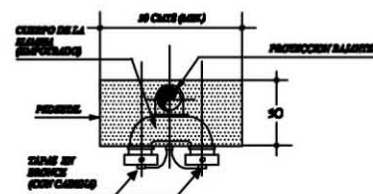
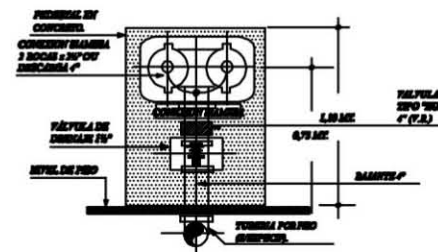
EQUIPO HIDROFUEGIFICO MISIONER
MOD. 825-725-371119
1.201.8 LITROS

1. *Tubero mambembé olerius*
2. *Tubero mambembé de condente*
3. *Procumbens*
4. *Manducora*
5. *mambembé pilos*
6. *mambembé príncip olerius*
7. *Manducora príncip de condente*
8. *Cabed de descarga*
9. *Filices y acortinas de descarga*
10. *Tiques prostratus*
11. *Bae o diam*

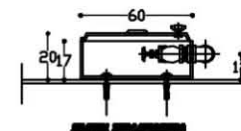
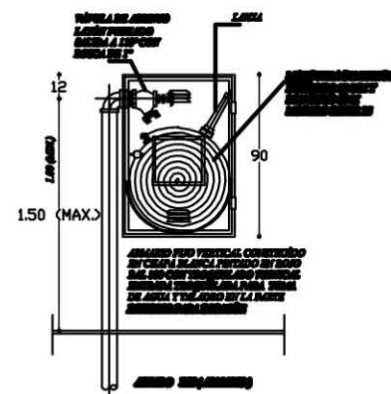
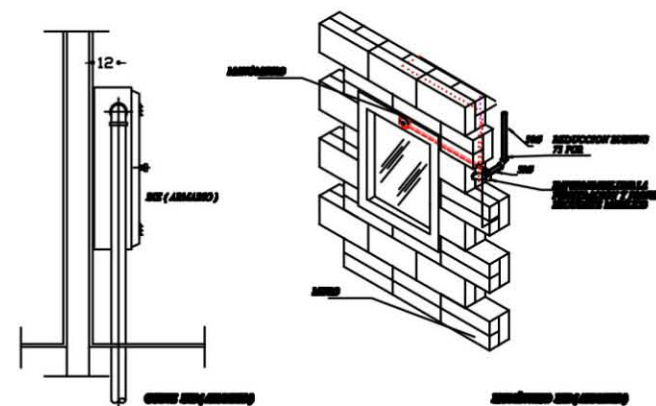
FIJACIÓN DE CUADROS EN TECHO



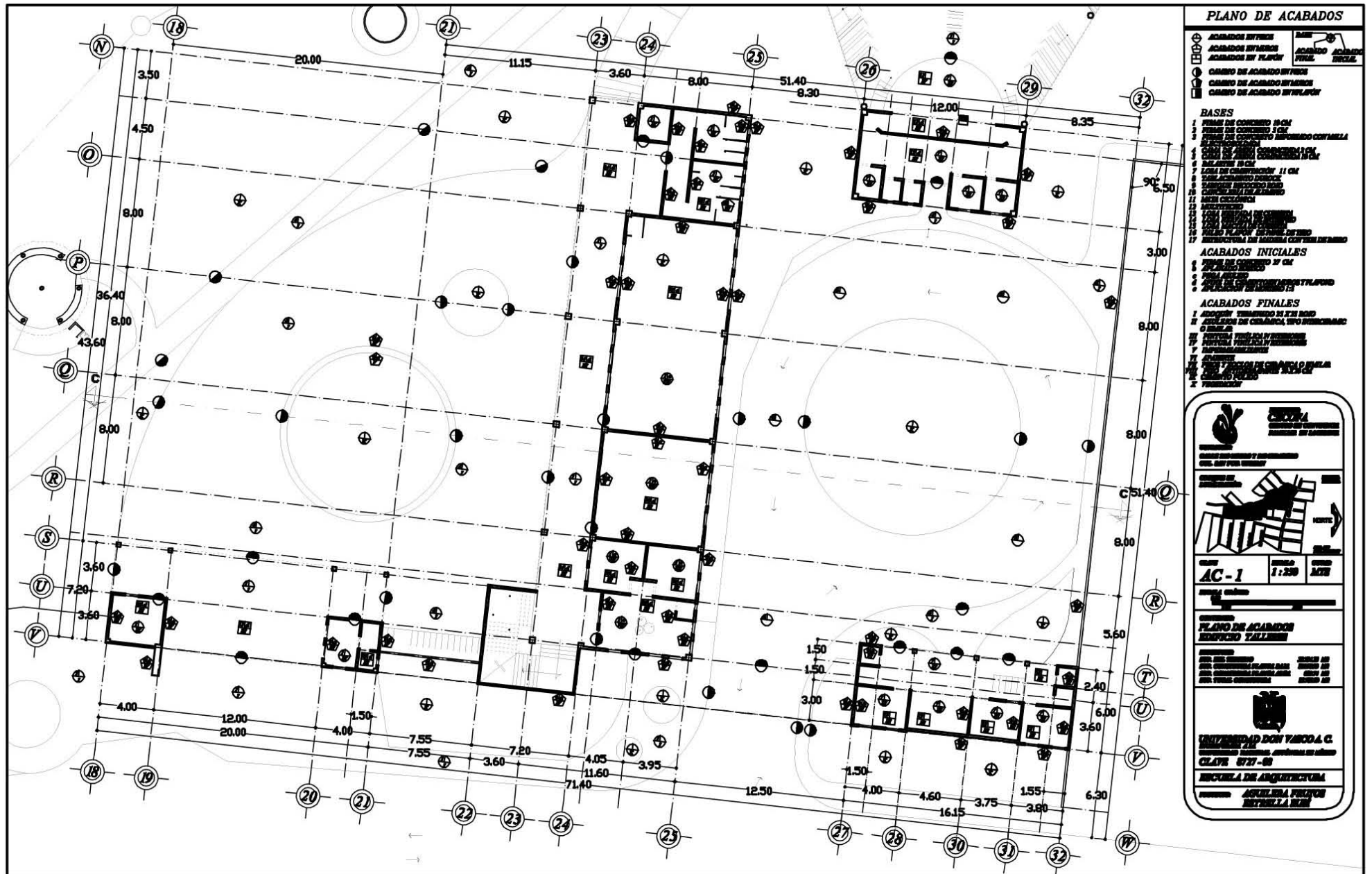
DETALLES PEDESTAL SIAMESA

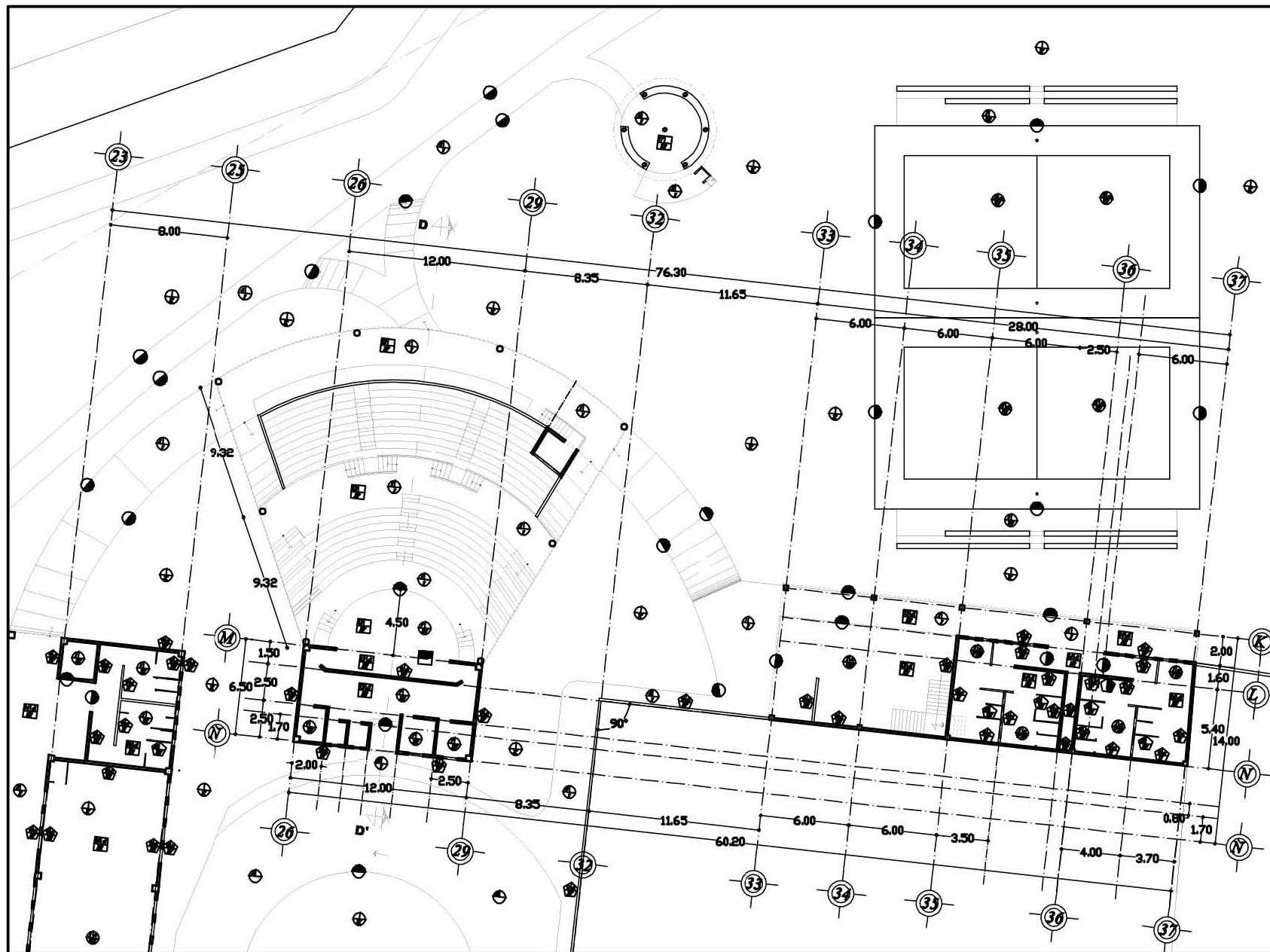


DETALLES HIDRANTE CON GABINETE SOBRE PUESTO



		UNIVERSIDAD DON BOSCO CENTRO DE INVESTIGACIONES Y DESARROLLO DE LA INGENIERIA	
ENCUESTA SOBRE INTERÉS Y CONOCIMIENTO DEL APT PUNTO DE VISTA			
ENCUESTADO 		FECHA _____	
CLASE I - 4		GRUPO ACTS	
ACTIVIDAD _____			
CONTENIDO DETALLES INSTALACIÓN CONTINUIDAD			
ENCUESTADO NOMBRE DEL ENCUESTADO _____ SEXO _____ NOMBRE DEL ENCUESTADOR _____ SEXO _____ NOMBRE DEL ENCUESTADOR _____ SEXO _____ NOMBRE DEL ENCUESTADOR _____ SEXO _____			
		UNIVERSIDAD DON BOSCO A.C. CALLE 714 GUAYMA, GUAYMA, GUAYMA DE GUAYMA CLAVE 3727-68	
ESCUELA DE INGENIERIA			
ENCUESTADO ACADEMIA INSTRUMENTAL			





PLANO DE ACABADOS

ACABADO INTERIOR	BASE	ACABADO EXTERIOR
ACABADO INTERIOR	ACABADO INTERIOR	ACABADO EXTERIOR
ACABADO EN PLAFÓN	ACABADO EN PLAFÓN	ACABADO EN PLAFÓN
CAMPO DE ACABADO INTERIOR	CAMPO DE ACABADO INTERIOR	CAMPO DE ACABADO INTERIOR
CAMPO DE ACABADO INTERIOR	CAMPO DE ACABADO INTERIOR	CAMPO DE ACABADO INTERIOR
CAMPO DE ACABADO INTERIOR	CAMPO DE ACABADO INTERIOR	CAMPO DE ACABADO INTERIOR

BASES

1. PISO DE CONCRETO 10 CM
2. PISO DE CONCRETO 10 CM
3. PISO DE CONCRETO ARMADO 10 CM
4. PISO DE CONCRETO ARMADO 10 CM
5. PISO DE CONCRETO ARMADO 10 CM
6. PISO DE CONCRETO ARMADO 10 CM
7. PISO DE CONCRETO ARMADO 10 CM
8. PISO DE CONCRETO ARMADO 10 CM
9. PISO DE CONCRETO ARMADO 10 CM
10. PISO DE CONCRETO ARMADO 10 CM
11. PISO DE CONCRETO ARMADO 10 CM
12. PISO DE CONCRETO ARMADO 10 CM
13. PISO DE CONCRETO ARMADO 10 CM
14. PISO DE CONCRETO ARMADO 10 CM
15. PISO DE CONCRETO ARMADO 10 CM
16. PISO DE CONCRETO ARMADO 10 CM
17. PISO DE CONCRETO ARMADO 10 CM

ACABADOS INICIALES

1. PISO DE CONCRETO 10 CM
2. PISO DE CONCRETO 10 CM
3. PISO DE CONCRETO 10 CM
4. PISO DE CONCRETO 10 CM

ACABADOS FINALES

1. ACABADO TERMINADO EN 10 CM
2. ACABADO DE CEMENTO 10 CM
3. ACABADO DE CEMENTO 10 CM
4. ACABADO DE CEMENTO 10 CM
5. ACABADO DE CEMENTO 10 CM
6. ACABADO DE CEMENTO 10 CM
7. ACABADO DE CEMENTO 10 CM
8. ACABADO DE CEMENTO 10 CM
9. ACABADO DE CEMENTO 10 CM
10. ACABADO DE CEMENTO 10 CM
11. ACABADO DE CEMENTO 10 CM
12. ACABADO DE CEMENTO 10 CM
13. ACABADO DE CEMENTO 10 CM
14. ACABADO DE CEMENTO 10 CM
15. ACABADO DE CEMENTO 10 CM
16. ACABADO DE CEMENTO 10 CM
17. ACABADO DE CEMENTO 10 CM

UNIVERSIDAD DON BOSCO

INSTITUTO DE INVESTIGACIONES

DEL SANTO SACRAMENTO

AC-2

1:200

AC-2

PLANO DE ACABADOS

EDIFICIO TRATADO

UNIVERSIDAD DON BOSCO S.C.

INSTITUTO DE INVESTIGACIONES

CLAVE 877-85

ESCUELA DE ARQUITECTURA

PROFESOR: ANTONIO FELIX

ESTUDIANTE: ANTONIO FELIX

