

DESCRIPCIÓN

El proyecto corresponde a una edificación destinada a uso Institucional y cubierta de las zonas de circulación con losa con una altura a partir de los 2,90m.

La Estructura propuesta corresponde, al cerramiento superior de las zonas de circulación en primer nivel, a cuales constan de vigas apoyadas sobre ménulas, y empotradas a sistema de soportes con paral metálico.

Las cargas consideradas para el diseño son las estipuladas en el capitulo B de la norma NSR-10, asi: Carga viva sobre losas 250 Kg/m², Carga viva sobre cubierta 50 Kg/m², peso de muros 300 Kg/m², acabados 150 KG/m², salvo aquellos espacios abiertos en los cuales se hizo la ponderación de la carga de muros para cada circnstancia.

Las especificaciones de los materiales son: concretos de $f'c= 21\text{MPA}$ para vigas y $f'c= 21\text{MPA}$ para columnas , y acero de refuerzo $f_y= 420 \text{ MPa}$

La cimentacion estara conformada por losa flotante con vigas de cimentación . La capacidad admisible del suelo es de 3,00 ton/m².

El método de calculo corresponde al de la resistencia última, y el análisis sísmico se desarollo por el método modal.

Para la modelación del módulo se utilizaron elementos tipo Frame en la ubicación de vigas y columnas con el fin de evaluar su comportamiento, elemento tipo Shell para la modelación de cubierta que en este caso al tratarse de una losa de cubierta se supuso como diafragma rígido en su plano, todos los elementos de soporte se encuentran empotrados en el nivel 0.00m. El análisis de comportamiento se realizó con la herramienta ETABS 9,7,3.

El predio esta ubicado en un sector especial de acuerdo al estudio de sitio realizado y a la entrega de las características y condiciones de la zona especificados en el estudio de suelos de acuerdo con la Noma de Construcción Sismoresistente de 2010, Amenaza de riesgo Sísmico Alto. $A_a = 0.25$, $F_a = 1.30$, $I = 1,25$,

CDI APARTADÓ

DERIVAS

Indice deriva permitida 1%

Obs	Alt h=(mts)	Deriva		ubic	comb	Ux m	Uy m	δx		δy	
		permitida d (cms)	Calculada d (cms)								
Ok	3,06	3,06	0,01	A6--306	der1	Combination	0,000053	-0,00002	0,000053	-0,00002	
Ok	3,06	3,06	1,29	A6--306	der2	Com Max	0,012948	0,000105	0,012948	0,000105	
Ok	3,06	3,06	1,29	A6--306	der3	Com Max	0,012948	0,000105	0,012948	0,000105	
Ok	3,06	3,06	1,37	A6--306	der4	Com Max	0,000647	0,013709	0,000647	0,013709	
Ok	3,06	3,06	1,37	A6--306	der5	Com Max	0,000647	0,013709	0,000647	0,013709	
Ok	3,06	3,06	1,29	A6--306	der6	Com Max	0,012938	0,00011	0,012938	0,00011	
Ok	3,06	3,06	1,29	A6--306	der7	Com Max	0,012938	0,00011	0,012938	0,00011	
Ok	3,06	3,06	1,37	A6--306	der8	Com Max	0,000637	0,013713	0,000637	0,013713	
Ok	3,06	3,06	1,37	A6--306	der9	Com Max	0,000637	0,013713	0,000637	0,013713	
Ok	3,21	3,21	0,01	A6--627	der1	Combination	0,00014	-0,00006	0,000087	-0,00004	
Ok	3,21	3,21	2,62	A6--627	der2	Com Max	0,039132	0,000259	0,026184	0,000154	
Ok	3,21	3,21	2,62	A6--627	der3	Com Max	0,039132	0,000259	0,026184	0,000154	
Ok	3,21	3,21	1,88	A6--627	der4	Com Max	0,001583	0,032501	0,000936	0,018792	
Ok	3,21	3,21	1,88	A6--627	der5	Com Max	0,001583	0,032501	0,000936	0,018792	
Ok	3,21	3,21	2,62	A6--627	der6	Com Max	0,039102	0,000271	0,026164	0,000161	
Ok	3,21	3,21	2,62	A6--627	der7	Com Max	0,039102	0,000271	0,026164	0,000161	
Ok	3,21	3,21	1,88	A6--627	der8	Com Max	0,001553	0,032513	0,000916	0,0188	
Ok	3,21	3,21	1,88	A6--627	der9	Com Max	0,001553	0,032513	0,000916	0,0188	
Ok	3,06	3,06	0,01	A9--306	der1	Combination	0,000075	-0,00002	0,000075	-0,00002	
Ok	3,06	3,06	1,29	A9--306	der2	Com Max	0,012928	0,000105	0,012928	0,000105	
Ok	3,06	3,06	1,29	A9--306	der3	Com Max	0,012928	0,000105	0,012928	0,000105	
Ok	3,06	3,06	1,37	A9--306	der4	Com Max	0,000646	0,013709	0,000646	0,013709	
Ok	3,06	3,06	1,37	A9--306	der5	Com Max	0,000646	0,013709	0,000646	0,013709	
Ok	3,06	3,06	1,29	A9--306	der6	Com Max	0,012912	0,00011	0,012912	0,00011	
Ok	3,06	3,06	1,29	A9--306	der7	Com Max	0,012912	0,00011	0,012912	0,00011	
Ok	3,06	3,06	1,37	A9--306	der8	Com Max	0,000631	0,013713	0,000631	0,013713	
Ok	3,06	3,06	1,37	A9--306	der9	Com Max	0,000631	0,013713	0,000631	0,013713	
Ok	3,21	3,21	0,02	A9--627	der1	Combination	0,000311	-0,000045	0,000236	-0,000025	
Ok	3,21	3,21	2,67	A9--627	der2	Com Max	0,039668	0,000273	0,02674	0,000168	
Ok	3,21	3,21	2,67	A9--627	der3	Com Max	0,039668	0,000273	0,02674	0,000168	
Ok	3,21	3,21	1,88	A9--627	der4	Com Max	0,00171	0,032514	0,001064	0,018805	
Ok	3,21	3,21	1,88	A9--627	der5	Com Max	0,00171	0,032514	0,001064	0,018805	
Ok	3,21	3,21	2,67	A9--627	der6	Com Max	0,039603	0,000283	0,026691	0,000173	
Ok	3,21	3,21	2,67	A9--627	der7	Com Max	0,039603	0,000283	0,026691	0,000173	
Ok	3,21	3,21	1,88	A9--627	der8	Com Max	0,001645	0,032523	0,001014	0,01881	
Ok	3,21	3,21	1,88	A9--627	der9	Com Max	0,001645	0,032523	0,001014	0,01881	

Ok	3,06	3,06	0,01	F6--306	der1	Combination	0,000053	5,893E-06	0,000053	5,893E-06
Ok	3,06	3,06	1,29	F6--306	der2	Com Max	0,012948	0,000226	0,012948	0,000226
Ok	3,06	3,06	1,29	F6--306	der3	Com Max	0,012948	0,000226	0,012948	0,000226
Ok	3,06	3,06	1,28	F6--306	der4	Com Max	0,000647	0,012801	0,000647	0,012801
Ok	3,06	3,06	1,28	F6--306	der5	Com Max	0,000647	0,012801	0,000647	0,012801
Ok	3,06	3,06	1,29	F6--306	der6	Com Max	0,012938	0,000225	0,012938	0,000225
Ok	3,06	3,06	1,29	F6--306	der7	Com Max	0,012938	0,000225	0,012938	0,000225
Ok	3,06	3,06	1,28	F6--306	der8	Com Max	0,000637	0,012799	0,000637	0,012799
Ok	3,06	3,06	1,28	F6--306	der9	Com Max	0,000637	0,012799	0,000637	0,012799
Ok	3,21	3,21	0,01	F6--627	der1	Combination	0,000061	-0,00008	0,000008	-8,5893E-05
Ok	3,21	3,21	2,61	F6--627	der2	Com Max	0,039073	0,000515	0,026125	0,000289
Ok	3,21	3,21	2,61	F6--627	der3	Com Max	0,039073	0,000515	0,026125	0,000289
Ok	3,21	3,21	1,87	F6--627	der4	Com Max	0,001502	0,031476	0,000855	0,018675
Ok	3,21	3,21	1,87	F6--627	der5	Com Max	0,001502	0,031476	0,000855	0,018675
Ok	3,21	3,21	2,61	F6--627	der6	Com Max	0,039062	0,000532	0,026124	0,000307
Ok	3,21	3,21	2,61	F6--627	der7	Com Max	0,039062	0,000532	0,026124	0,000307
Ok	3,21	3,21	1,87	F6--627	der8	Com Max	0,001492	0,031492	0,000855	0,018693
Ok	3,21	3,21	1,87	F6--627	der9	Com Max	0,001492	0,031492	0,000855	0,018693
Ok	3,06	3,06	0,01	F9--306	der1	Combination	0,000075	5,893E-06	0,000075	5,893E-06
Ok	3,06	3,06	1,29	F9--306	der2	Com Max	0,012928	0,000226	0,012928	0,000226
Ok	3,06	3,06	1,29	F9--306	der3	Com Max	0,012928	0,000226	0,012928	0,000226
Ok	3,06	3,06	1,28	F9--306	der4	Com Max	0,000646	0,012801	0,000646	0,012801
Ok	3,06	3,06	1,28	F9--306	der5	Com Max	0,000646	0,012801	0,000646	0,012801
Ok	3,06	3,06	1,29	F9--306	der6	Com Max	0,012912	0,000225	0,012912	0,000225
Ok	3,06	3,06	1,29	F9--306	der7	Com Max	0,012912	0,000225	0,012912	0,000225
Ok	3,06	3,06	1,28	F9--306	der8	Com Max	0,000631	0,012799	0,000631	0,012799
Ok	3,06	3,06	1,28	F9--306	der9	Com Max	0,000631	0,012799	0,000631	0,012799
Ok	3,21	3,21	0,02	F9--627	der1	Combination	0,000232	-0,000069	0,000157	-7,4893E-05
Ok	3,21	3,21	2,67	F9--627	der2	Com Max	0,039641	0,000537	0,026713	0,000311
Ok	3,21	3,21	2,67	F9--627	der3	Com Max	0,039641	0,000537	0,026713	0,000311
Ok	3,21	3,21	1,87	F9--627	der4	Com Max	0,001632	0,031497	0,000986	0,018696
Ok	3,21	3,21	1,87	F9--627	der5	Com Max	0,001632	0,031497	0,000986	0,018696
Ok	3,21	3,21	2,67	F9--627	der6	Com Max	0,039595	0,000551	0,026683	0,000326
Ok	3,21	3,21	2,67	F9--627	der7	Com Max	0,039595	0,000551	0,026683	0,000326
Ok	3,21	3,21	1,87	F9--627	der8	Com Max	0,001586	0,03151	0,000955	0,018711
Ok	3,21	3,21	1,87	F9--627	der9	Com Max	0,001586	0,03151	0,000955	0,018711

CDI APARTADÓ
Analisis de torsion

. REVISIÓN DE LA IRREGULARIDAD TORSIONAL -

ESQUINAS

SISMO EN X

NIVEL 1

EJE DE	860	866	1Pa	1Pb		Φp
PISO	DERIVA DE ANÁLISIS Δ1 (cm)	DERIVA DE ANÁLISIS Δ2 (cm)	1.2* (Δ1 + Δ2)	1.4* (Δ1 + Δ2)	OBSERVACIÓN	
PISO	3,10	2,99	3,65	4,26	REGULAR	1,0

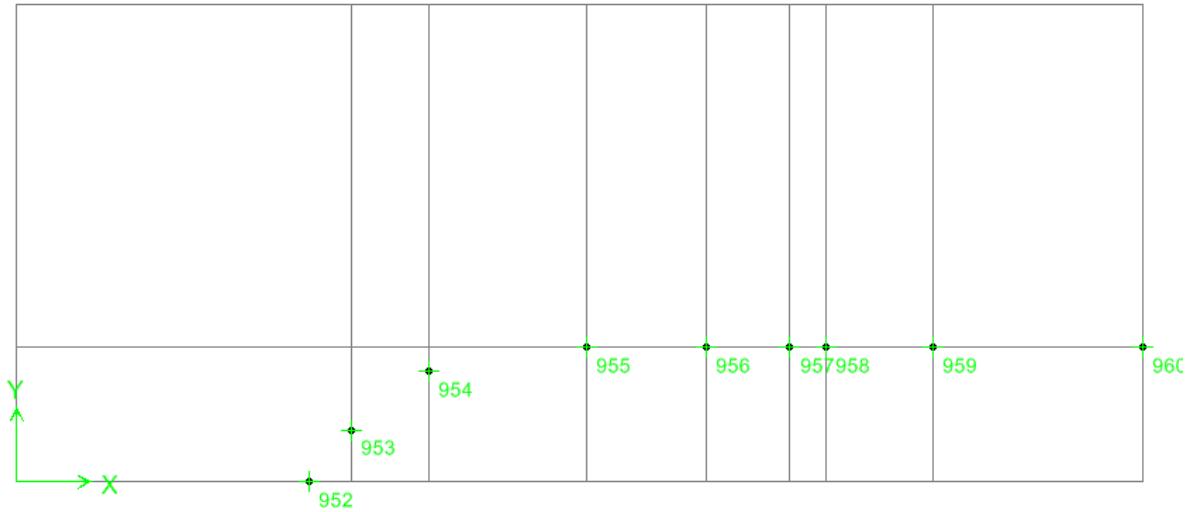
Ax= # e= 0,050

SISMO EN Y

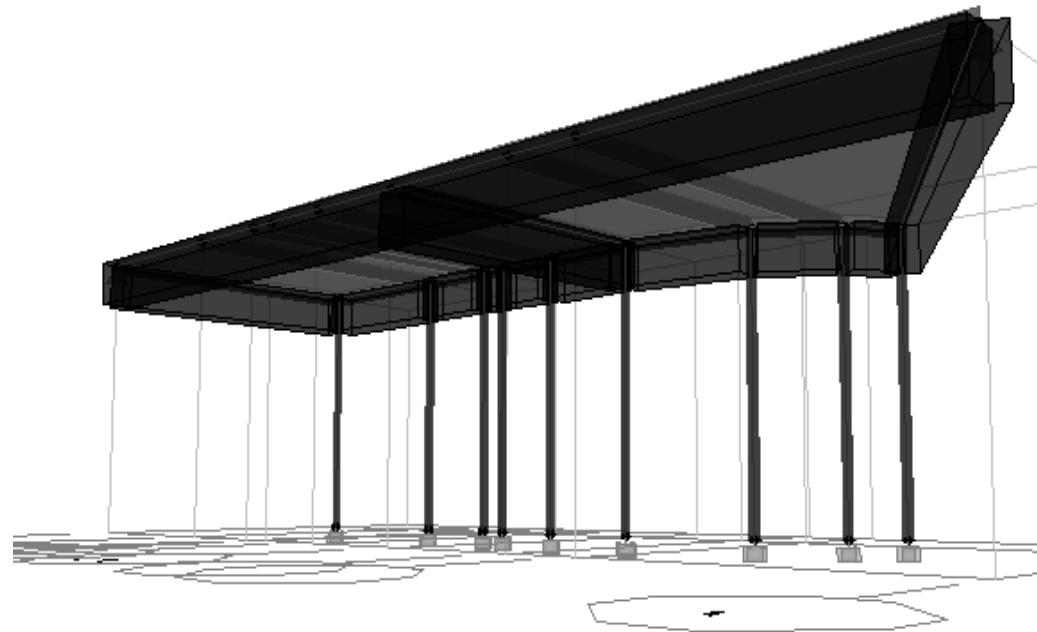
EJE DE	865	866	1Pa	1Pb		Φ_p
PISO 1	DERIVA DE ANÁLISIS $\Delta 1$ (cm)	DERIVA DE ANÁLISIS $\Delta 2$ (cm)	1.2* ($\Delta 1 + \Delta 2$) 2	1.4* ($\Delta 1 + \Delta 2$) 2	OBSERVACIÓN	
PISO	3,25	3,01	3,756	4,38	REGULAR	1,0

Ax= # e= 0,050

. REVISIÓN DE LA IRREGULARIDAD TORSIONAL -



Story	Point	Load	UX	UY	UZ	RX	RY	RZ
STORY2	860 EX		0,031	0,0132	0,0001	0,001	0,00349	0,00104
STORY2	860 EY		0,0093	0,0301	0,0002	0,002	0,00102	0,00149
STORY2	865 EX		0,0299	0,0097	0,0002	2E-04	0,00123	0,00104
STORY2	865 EY		0,0088	0,0325	0,0003	5E-04	0,00031	0,0015
STORY2	866 EX		0,0299	0,0132	0,0002	2E-04	0,00191	0,00104
STORY2	866 EY		0,0088	0,0301	0,0003	4E-04	0,00044	0,0015
STORY1	Max Drift X EY		884	14,6	0	2,65	0,002546	
STORY1	Max Drift Y EY		884	14,6	0	2,65		0,007938

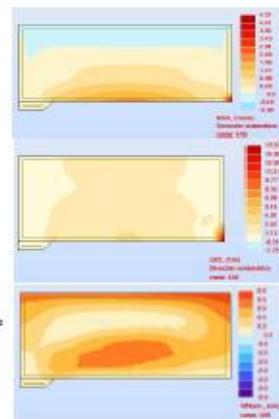


Modelo Crítico

DISEÑO DE MUROS TANQUE DE AGUA

MOMENTO (MXX)

$b = 100 \text{ cm}$
 $h = 20 \text{ cm}$
 $d = 15 \text{ cm}$
 $f_y = 4200 \text{ Kg/cm}^2$
 $f_c = 210 \text{ Kg/cm}^2$
 Momento resistente con
cuarta mínima = **2.70 Tm**
 $M_u = 2.25 \text{ Tm}$
 $M_d = 225 \text{ Tm}$
 $K = M_d / (b \cdot d^2) = 0.0100 \text{ Tcm}^2$
 $\rho = 0.0027$
 $A_s = \rho \cdot b \cdot d = 4.04 \text{ cm}^2$



CORTANTE (QXX)

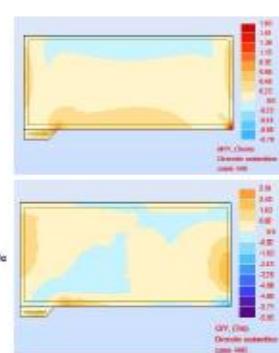
$V_u = 8.20 \text{ Tm}$
 $v_u = 5.47 \text{ Kg/cm}^2$
 $\delta \cdot V_d = 6.52 \text{ Kg/cm}^2$ **OK, v_u ES MENOR QUE V_d**

DEFLEXION EN VOLADIZO

$L = 4.38 \text{ m}$
 Deflexion = **0.10 cm**
 $Luz / deflexion = 8700.00$ Voladizo: **OK**

MOMENTO (MYY)

$b = 100 \text{ cm}$
 $h = 20 \text{ cm}$
 $d = 15 \text{ cm}$
 $f_y = 4200 \text{ Kg/cm}^2$
 $f_c = 210 \text{ Kg/cm}^2$
 Momento maximo con cuarta
mínima = **2.70 Tm**
 $M_u = 2.60 \text{ Tm}$
 $M_d = 260 \text{ Tm}$
 $K = M_d / (b \cdot d^2) = 0.0116 \text{ Tcm}^2$
 $\rho = 0.0031$
 $A_s = \rho \cdot b \cdot d = 4.69 \text{ cm}^2$



CORTANTE (QYY)

$V_u = 10.65 \text{ Tm}$
 $v_u = 7.10 \text{ Kg/cm}^2$
 $\delta \cdot V_d = 6.52 \text{ Kg/cm}^2$ **OJO v_u ES MAYOR QUE V_d**

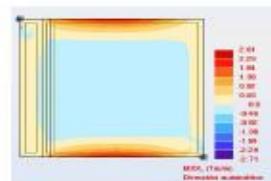
DEFLEXION 1/2 DE LUZ

$L = 4.38 \text{ m}$
 Deflexion = **0.10 cm**
 $Luz / deflexion = 4350.00$ OK

DISEÑO DE PLACA BASE TANQUE DE AGUA

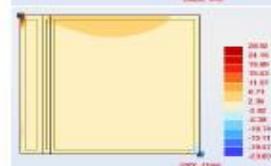
MOMENTO (MXX)

$b = 100 \text{ cm}$
 $h = 20 \text{ cm}$
 $d = 15 \text{ cm}$
 $f_y = 420 \text{ Kgm}^2$
 $f_c = 210 \text{ Kgm}^2$
 Momento resistente con cuarta mínima = **2.70 T-m**
 $M_u = 2.61 \text{ Tm}$
 $M_u = 261 \text{ Tm}$
 $K = M_u / (b d^2) = 0.0172 \text{ Tbm}^2$
 $p = 0.0001$
 $A_s = p b d = 4.71 \text{ cm}^2$



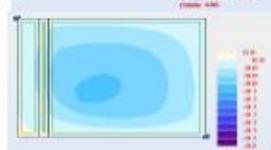
CORTANTE (QXX)

$V_u = 2.54 \text{ Tm}$
 $v_u = 1.56 \text{ Kgm}^2$
 $\delta V_c = 8.52 \text{ Kgm}^2$ OK, ya es MENOR QUE V_c



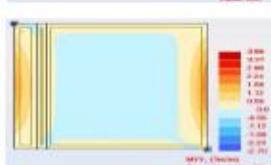
DEFLEXION EN VOLADIZO

$L = 4.36 \text{ m}$
 Deflexión = **0.20 cm**
 $Luz / deflexión = 4350.00$ Voladizo OK



MOMENTO (MYY)

$b = 100 \text{ cm}$
 $h = 20 \text{ cm}$
 $d = 15 \text{ cm}$
 $f_y = 420 \text{ Kgm}^2$
 $f_c = 210 \text{ Kgm}^2$
 Momento máximo con cuarta mínima = **2.70 T-m**
 $M_u = 3.66 \text{ Tm}$
 $M_u = 366 \text{ Tm}$
 $K = M_u / (b d^2) = 0.0172 \text{ Tbm}^2$
 $p = 0.0047$
 $A_s = p b d = 7.12 \text{ cm}^2$



CORTANTE (QYY)

$V_u = 6.12 \text{ Tm}$
 $v_u = 4.08 \text{ Kgm}^2$
 $\delta V_c = 8.52 \text{ Kgm}^2$ OK, ya es MENOR QUE V_c



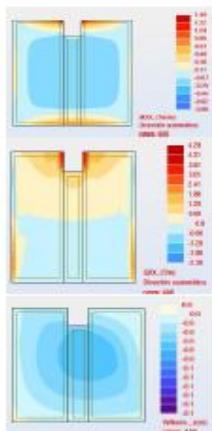
DEFLEXION 1/2 DE LUZ

$L = 4.36 \text{ m}$
 Deflexión = **0.20 cm**
 $Luz / deflexión = 2175.00$ OK

DISEÑO DE TAPA TANQUE DE AGUA

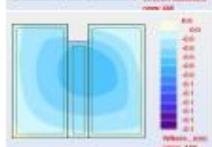
MOMENTO (MXX)

$b = 100 \text{ cm}$
 $h = 20 \text{ cm}$
 $d = 15 \text{ cm}$
 $f_y = 4200 \text{ Kilon}^2$
 $f_c = 210 \text{ Kilon}^2$
 Momento resistente con cuanta mínima = **2.70 T-m**
 $M_u = 1.45 \text{ Tm}$
 $M_d = 140 \text{ Tm}$
 $K = M_u / (b \cdot d^2) = 0.0082 \text{ T/m}^2$
 $\rho = 0.0017$
 $A_s = \rho \cdot b \cdot d = 2.51 \text{ cm}^2$



CORTANTE (QXX)

$V_u = 4.28 \text{ T/m}$
 $v_u = 2.05 \text{ Kilon}^2$
 $\delta V_c = 6.52 \text{ Kilon}^2 \text{ OK, } v_u \text{ ES MENOR QUE } V_c$

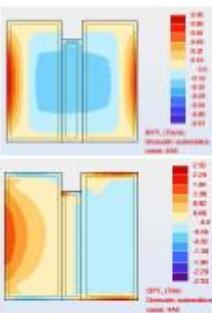


DEFLEXION EN VOLADIZO

$L = 4.35 \text{ m}$
 Deflexion = **0.36 cm**
 $Luz / deflexion = 2416.67 \text{ Voladizo OK}$

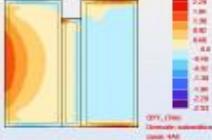
MOMENTO (MYY)

$b = 100 \text{ cm}$
 $h = 20 \text{ cm}$
 $d = 15 \text{ cm}$
 $f_y = 4200 \text{ Kilon}^2$
 $f_c = 210 \text{ Kilon}^2$
 Momento maximo con cuanta mínima = **2.70 T-m**
 $M_u = 0.98 \text{ Tm}$
 $M_d = 98 \text{ Tm}$
 $K = M_u / (b \cdot d^2) = 0.0048 \text{ T/m}^2$
 $\rho = 0.0012$
 $A_s = \rho \cdot b \cdot d = 1.75 \text{ cm}^2$



CORTANTE (QYY)

$V_u = 2.63 \text{ T/m}$
 $v_u = 1.09 \text{ Kilon}^2$
 $\delta V_c = 6.52 \text{ Kilon}^2 \text{ OK, } v_u \text{ ES MENOR QUE } V_c$



DEFLEXION 1/2 DE LUZ

$L = 4.35 \text{ m}$
 Deflexion = **0.36 cm**
 $Luz / deflexion = 1206.33 \text{ OK}$

Proyecto
Ubicación

CDI APARTADÓ
Apartado

Diseño de Columnas

Flexo Compresion	f'c=	21	MPA
	fy=	420	MPA
Barras cms			
% Ast	cant diam Ast Neces Story	ColLir SecID Status PMMComb PRatio MMajRat MMinRat	
5674,5 0,4018298 22,80 ok	8 # 6 0,006 STORY1	C65 TUBERIA4INC No Mess DSTLS7(C)	0,019 0,005 0,006
5674,5 0,4018298 22,80 ok	8 # 6 0,004 STORY1	C66 TUBERIA4INC No Mess DSTLS7(C)	0,022 0,003 0,004
5674,5 0,4018298 22,80 ok	8 # 6 0,003 STORY1	C67 TUBERIA4INC No Mess DSTLS7(C)	0,023 0,001 0,003
5674,5 0,4018298 22,80 ok	8 # 6 0,001 STORY1	C68 TUBERIA4INC No Mess DSTLS7(C)	0,02 0 0,001
5674,5 0,4018298 22,80 ok	8 # 6 0,002 STORY1	C69 TUBERIA4INC No Mess DSTLS7(C)	0,014 0,001 0,002
5674,5 0,4018298 22,80 ok	8 # 6 0,003 STORY1	C70 TUBERIA4INC No Mess DSTLS7(C)	0,012 0 0,003
5674,5 0,4018298 22,80 ok	8 # 6 0,003 STORY1	C71 TUBERIA4INC No Mess DSTLS7(C)	0,013 0,001 0,003
5674,5 0,4018298 22,80 ok	8 # 6 0,003 STORY1	C72 TUBERIA4INC No Mess DSTLS7(C)	0,02 0,001 0,003
5674,5 0,4018298 22,80 ok	8 # 6 0,001 STORY1	C73 TUBERIA4INC No Mess DSTLS7(C)	0,019 0,001 0,001

CDI APARTADÓ

Apartado

Reacciones con envolvente de CIMENTACION

TABLE: Joint Reactions

Story	Point	Load	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ
STORY1	961	CIM1	0	0	2040,53	0	0	0
STORY1	962	CIM1	0	0	5381,98	0	0	0
STORY1	963	CIM1	0	0	2260,46	0	0	0
BASE	952	CIM1	-4,28	5	996	-4,282	-3,692	0
BASE	953	CIM1	-2,7	3,63	1179,17	-3,13	-2	0
BASE	954	CIM1	-1,22	2,54	1260,85	-2,195	-1	0
BASE	955	CIM1	-0,66	1,35	1102,41	-1,167	-1	0
BASE	956	CIM1	-0,57	2,04	777,47	-1,764	0	0
BASE	957	CIM1	0,23	2,61	706,55	-2,249	0	0
BASE	958	CIM1	0,65	2,76	758,57	-2,384	1	0
BASE	959	CIM1	0,94	2,71	1.105	-2,341	1	0
BASE	960	CIM1	-1,42	1,24	1051,97	-1,072	-1	0

Proyecto: CDI APARTADÓ
Ubicación: Apartado

Diseño Placa cimentación

σ admisible losas= 8500 Kg/m² f'c= 21 MPA
8500 Kg/m² fy= 420 MPA

reacc Kgs

961	13170,5	Dimension del predio
962	9704,9	ancho= 2,8
963	21417,4	largo= 25,5
952	14440,0	Area= 71,4 m ²
953	21399,4	
954	20871,9	Comparado con el area necesaria de
955	35283,2	zapatas de acuerdo con la capacidad
956	24524,4	admisible
957	12231,2	<u>21,84</u> = 31% < 60%
958	12606,1	71,4
959	14161,9	
960	15536,5	

Σ Reacciones = 185.649 Kgs

m²

Σ Reacciones = 21,84 Area necesaria si se usaran zapatas
 σ admisible z

Coordenadas del centro de gravedad de las cargas

X= 3,49

Predimension altura de placa

Y= 3,79

De acuerdo con lo anterior la placa no deberá de tener sus lados
desiguales para hacer coincidir el centro de gravedad

H1= 15 cms
No= 1 Placas

geometrico de la misma.

H= 45 cms

I1= 4,90 m At= 71,05 ok

Distancia entre columnas maxima

I2= 19,60 m A1= 28,42 ok

L= 965,00 cms

w= 5,80 m A2= 42,63 ok

L/16= 45 < 45

x= 3,48

asi la altura minima 45 cms

y= 5,825

asumimos H= 45 cms ok

Proyecto: CDI APARTADÓ

Ubicación: Apartado

Diseño Placa cimentación

Cargas

Losa superior 0,15 240 Kg/m²

Σ Peso Placa = 1423 Kg/m²

Σ Carga Columnas = 2134 Kg/m²

E/S Descarga por excavacion = -1690 Kg/m²

Σ Cargas al suelo = 1867 Kg/m²

Cargas en vigas

R(350)= 31,4 kg

R(178)= 1,6 kg

Carga = 33,0 kg @.96

M_u= 726,8 kg-m K= 0,0005

ρ= 0,001532

A_{st}= 2,51 cm²

2 barras #5 en doble fila= 3,98 cm²

cortante

v_u= 44532 Kg v_u= 19,278 Kg/cm²

Δv_u= 12,738 Kg/cm²

A_{st}= 2,16 cm²

4#3/8"/m s= 17,3 cm <.33 ok

CDI APARTADÓ

DISEÑO PLACA CUBIERTA

Contiene : Verificacion placa maciza entrepiso

Kgs / cm ²	Kgs / cm ²
fc= 211	fy= 4211 kg/cm ²
Kgs / cm ²	Kgs / cm ²
fc= 211	fy= 4211 kg/cm ²

Dimensiones criticas , se toma el panel de mayor tamaño

La= 9,80	perimetro =	27,4	1,37
Lb= 3,90	area =	38,22 m ²	

$\alpha = w/l = 2,51$ Se calcula en dos direcciones
tabla C-9-3 y tablas cap 13 (c13-5ac13-8) caso 8

t = ln/36	Placa maciza	
t = 0,10833333	d= 4 cms	b*d ² = 1600
=> 8 cms	Ok -	

Cargas	Peso propio	192,0 Kgs / m ²
	acabados	160,0 Kgs / m ²
	Tanques	0,0 Kgs / m ²
	Wd=	Carga Muerta 352,0 Kgs / m ²
$\psi = 1,83333333$	WI=	Carga Viva 180,0 Kgs / m ²
		Total 352,00 Kgs / m ²
	Wu=	Wu= 798,80 Kgs / m ²

Negativo positivo	dir a		dir b		
	Wu	Ca	M	Cb	M
		0,043	3298,82 Kg x m	0,052	631,79 Kg x m
	L	0,025	734,71 Kg x m	0,019	88,43 Kg x m
	D	0,035	1656,50 Kg x m	0,024	218,44 Kg x m

M(+)= 239,12 Ton-cm	M(+)= 30,69 Ton-cm
M(-)= 329,88 Ton-m	M(-)= 63,18 Ton-m

	(+)	(-)		(+)	(-)
	Mu K 239,1204 0,14945	329,8820 0,20618 ton/cm ²		Mu K 30,6871 0,01918	63,1787 0,03949 ton/cm ²

sentido	3,90	0,0	barras Nº 4	1 c/ 28	cms	>25 Ok
sentido	9,80	0,0	barras Nº 4	1 c/ 28	cms	> 25 Ok

De acuerdo con el calculo se necesitan barras 1/2" una cada 28cms
de 1/2" cada 25 cms en cada sentido

Área que se asemeja a una malla electrosoldada de 15x15x8mm, en ambas caras