

Construcción

CDI APARTADÓ
Apartado
Departamento
Antioquia

Propietario

Módulo 3

Altura 1 Piso
 2,9 mts

Sistema estructural

Porticos de concreto resistente a momento
DES

Materiales

$f'c = 210 \text{ Kgf/cm}^2$ (3000PSI)
 $f_y = 4200 \text{ Kgf/cm}^2$ para barras Nº 3 y mayores

$f_y = 3500 \text{ Kgf/cm}^2$ para tubos rectangulares

Reglamentación

Decreto 926 de 2010 -- NSR 10--

Método de Diseño

Resistencia Ultima
Estados Límites

Método de Análisis sísmico

Modal

Calculista

Camilo Esteban Benavides
Matricula 25202 190656

Junio 2015

Junio 2015

Señores:
Oficina de Planeacion Municipal
La Ciudad

Estimados Señores

Ref: CDI APARTADÓ
Apartado

La presente tiene por objeto confrmar que los diseños para el proyecto de la refererencia , al que corresponden estas memorias de cálculo, fueron realizadas de acuerdo con La NORMA COLOMBIANA DE DIEÑO Y CONSTRUCCIÓN SISMO RESISTENTE (NSR 10), Y DECRETOS REGLAMENTARIOS, las consideraciones de cimentación y de caracterización están de acurdo con el estudio de suelos realizado en el sitio, declaramos que asumimos la responsabilidad por dichos dieños aqui consignados, y de acuerdo con lo anterior la revisión hecha por la Oficina de Planeacion Municipal , NO constituye una aprobación del diseño estructural , por parte suya , o por parte de la administración Municipal, sino una verificación del cumplimiento de las normas antes mencionadas.

Cordialmente

Camilo Esteban Benavides
Mat 25202 190656

DESCRIPCIÓN

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

La Estructura propuesta corresponde, a una configuración de portico de concreto resistente a momento con grado de disipación de energía (DES). Los entrepisos o losas de cubierta se encuentran conformadas por losas macizas. O por cubiertas Livianas.

Las cargas consideradas para el diseño son las estipuladas en el capítulo B de la norma NSR-10, así: 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. $A_a = 0.25$, $F_a = 1.30$, $I = 1,25$,

Para el calculo de la fuerza de viento se utiliza el método simplificado de acuerdo con las siguientes consideraciones

B.6.2

Clasificacion Edificio bajo

Altura media de a cubierta (h)= 2,7 < 18 mts Ok!
Menor dimension horizontal= 8,7 > 2.85 mts Ok!

Clasificacion Edificio Cerrado

Velocidad Basica de viento V= 100 km/h Dec 340 de 2012

B.6.4.1 (Región 2)

Coeficiente de Importancia I= 1,00

A.2.5. Educativo

Rugosidad del terreno= B H > 9.0 mts

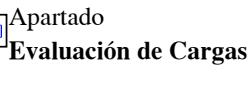
Categoría de exposición= B

Factor de ajuste altura λ = 1,0

B.6.4.2

B.6.5.7 H< 4.5-> Kzt= 1,0

$P_s = \lambda \cdot K_{zt} \cdot I \cdot P_{s10} = -0,23 \text{ KN/m}^2 \Rightarrow -23 \text{ Kg/m}^2 \quad -23 \text{ Kg/m}^2$
Se utiliza la minima $q = 0,4 \text{ KN/m}^2 \Rightarrow 40 \text{ Kg/m}^2$
de acuerdo con B.6.1.3

Proyecto: CDI APARTADÓ
 Apartado


Bloque: A

PLACA ALIGERADA

Espesor de tortas (t')=	0,00	(m)
Altura viguetas (h)=	0,00	(m)
Ancho Viguetas (b)=	0,00	(m)
Separación (S)=	0,00	(m)

SISTEMA INTERNACIONAL

DE UNIDADES

TORTAS SUPERIOR E INFERIOR	24,0 x t'	0,00 KN/m ²	0,00 Kg/m ²
VIGUETAS	24,0 x b x h / S	0,00 KN/m ²	0,00 Kg/m ²
ALIGERAMIENTO		0,00 KN/m ²	0,00 Kg/m ²
ACABADOS		1,50 KN/m ²	150,00 Kg/m ²
MUROS y/o PARTICIONES		3,00 KN/m ²	300,00 Kg/m ²
CARGA MUERTA (CM)=		4,50 KN/m ²	450,00 Kg/m ²
CARGA VIVA (CV)=		2,00 KN/m ²	200 Kg/m ²
CARGA TOTAL (CT)=		6,50 KN/m ²	650,00 Kg/m ²

CDI APARTADÓ

ANALISIS
PESO EDIFICACIONES

COLUMNAS

	ANCHO	LADO	ALTO	cant	peso
		m	mts		ton
COL 0,4 x 0,4	0,4	0,4	2,7	14	14,5

 Σ Peso Columnas= 14,5

VIGAS

VIGA 0,4 x 0,4	0,4	0,4	14,6	9	50,53
----------------	-----	-----	------	---	-------

 Σ Peso Vigas= 50,5

LOSAS

Placa Entrepiso	1	0,00	0,0
-----------------	---	------	-----

 Σ Peso Losas= 0,0

Muros	200 Kg /m ²	mamp	305,2	61039,2
cubierta	150 Kg /m ²	acaba	305,2	45779,4
				Σ Peso Muros= 106,8
	15 Kg /m ²		305,20	4,6

 Σ Total= 176,4

CDI APARTADÓ

masa participante

Mode	Period	UX	UY	l SumUX	SumUY
1	0,199165	0	39,0237	0	39,0237
2	0,190345	0	39,3621	0	78,3858
3	0,184005	0	16,9396	0	95,3255
4	0,171331	0	3,7271	0	99,0525
5	0,166908	99,9838	0	99,9838	99,0525
6	0,159187	0	0,0163	99,9838	99,0688

CORTANTE DINAMICO

Summation	0, 0, Base	DEAD	176238,78	0
Spec	Mode	Dir	F1	F2
EX		1 U1	0	0
EX		2 U1	0	0
EX		3 U1	0	0
EX		4 U1	0	0
EX		5 U1	170.244	0
EX		6 U1	0	0
EX	All	All	170.244	0
EXX		1 U1	0	0
EXX		2 U1	0	0
EXX		3 U1	0	0
EXX		4 U1	0	0
EXX		5 U1	136.230	0
EXX		6 U1	0	0
EXX	All	All	136229,86	0,01
EY		1 U2	0	66446,2
EY		2 U2	0	67022,49
EY		3 U2	0	28843,38
EY		4 U2	0	6346,12
EY		5 U2	0	0
EY		6 U2	0	27,74
EY	All	All	0,01	154576,95
EYY		1 U2	0	53170,51
EYY		2 U2	0	53631,65
EYY		3 U2	0	23080,58
EYY		4 U2	0	5078,19
EYY		5 U2	0	0
EYY		6 U2	0	22,2
EYY	All	All	0,01	123693,07

Construcción : CDI APARTADÓ
Localidad : Apartado

Área : 224 m² Resumen análisis de carga

Viento

V_s = 100 Kp/h Mapa B.6.5.1

$$P_s = \lambda \cdot K_{zt} \mid P_{s10} = -0,23 \text{ KN/m}^2 \Rightarrow$$

$$\Rightarrow -40 \text{ Kg/m}^2 \quad \text{Presión sobre cubierta}$$

Sismo

0,7015385

$$T = C_t \cdot H^a \quad a=0.9 \quad C_t = 0,047$$

$$H = 2,90 \quad \text{mts}$$

$$\begin{aligned} T &= 0,1225 & \text{seg} \\ S_a &= 1,016 & g \\ R &= 5,25 & \text{tante Basal=} & 161276 \text{ Kgs} \\ D_L &= 176,44 & \text{Ton} & 129021 \text{ derivas} \\ V_s &= 161,28 & \text{Ton} & \text{Cortante Basal} \\ E &= 27,65 & \text{Ton} & 90\% FHE/R & 145148,2 \end{aligned}$$

Carga viva

Carga viva placa 200 Kgf/m²

Carga Muerta		
		wi ton
Columnas		14,52
vigas		50,53
LOSA		0,00
acab y muros	193,0	106,82
Cubierta		4,58
		176,44
$\Sigma = 176,4 \text{ Ton}$		

Cortante dinamico

OutputCase	CaseType	StepType	GlobalFX	GlobalFY	GlobalFZ
Text	Text	Text	Kgf	Kgf	Kgf
DEAD	LinStatic		1,024E-11	2,177E-11	176238,78
Ex	LinRespSpec	Max	170244		2609
Ey	LinRespSpec	Max	0	154577	1302
Exx	LinRespSpec		170244		
Eyy	LinRespSpec			154577	

Obtencion de factores para combinaciones			
	cortante Basal F.Horizontal	cortante Basal Dinamico	Factor ajuste
	Kgf	Kgf	
D	176438	176239	1,001
Ex Diseño	27647	170244	0,190 =Vs/Vsx dinamico/R
Ey Diseño	27647	154577	0,190 =Vs/Vsy dinamico/R
ExDeriva	129021	170244	1,000 =Vs(1)/Vsx dinamico**
EyDeriva	129021	154577	1,000 =Vs(1)/Vsy dinamico**

** Vs(1) de deriva con l = 1.0

Vs = Cortante Basal segun fuerza horizontal

Combinaciones de carga	
Diseño Elementos	

COMB1	1.4D		
COMB2	1.2 D	+ 1.6 L	
COMB3	1.2 D	+ 1.0 L	+0,191Ex + 0,058Ey
COMB4	1.2 D	+ 1.0 L	+0,191Ex - 0,058Ey
COMB5	1.2 D	+ 1.0 L	-0,191Ex + 0,058Ey
COMB6	1.2 D	+ 1.0 L	-0,191Ex - 0,058Ey
COMB7	1.2 D	+ 1.0 L	+0,058Ex + 0,191Ey
COMB8	1.2 D	+ 1.0 L	+0,058Ex - 0,191Ey
COMB9	1.2 D	+ 1.0 L	-0,058Ex + 0,191Ey
COMB10	1.2 D	+ 1.0 L	-0,058Ex - 0,191Ey
COMB11	0.9 D		+0,191Ex + 0,058Ey
COMB12	0.9 D		+0,191Ex - 0,058Ey
COMB13	0.9 D		-0,191Ex + 0,058Ey
COMB14	0.9 D		-0,191Ex - 0,058Ey
COMB15	0.9 D		+0,058Ex + 0,191Ey
COMB16	0.9 D		+0,058Ex - 0,191Ey
COMB17	0.9 D		-0,058Ex + 0,191Ey
COMB18	0.9 D		-0,058Ex - 0,191Ey

Combinaciones de carga	
CALCULO DE DERIVA	

DER	1.2D + 1.6 L		
DER	1.2 D	+ 1.0 L	+1Ex
DER	1.2 D	+ 1.0 L	-1Ex
DER	1.2 D	+ 1.0 L	+1Ex
DER	1.2 D	+ 1.0 L	-1Ex
DER	0.90 D		+1Ex
DER	0.90 D		-1Ex
DER	0.90 D		+1Ex
DER	0.90 D		-1Ex

Combinaciones de carga	
Cimentacion	

COMB1	B.2.3.1	D	
COMB2	B.2.3.2	D + L	
COMB3	B.2.3.6	0.9 D	+0,134Ex + 0,04Ey +0,134Ex - 0,04Ey
COMB4		0.9 D	-0,134Ex + 0,04Ey
COMB5		0.9 D	-0,134Ex - 0,04Ey
COMB6		0.9 D	+0,04Ex + 0,134Ey
COMB7		0.9 D	+0,04Ex - 0,134Ey
COMB8		0.9 D	-0,04Ex + 0,134Ey
COMB9		0.9 D	-0,04Ex - 0,134Ey
COMB10		0.9 D	+0,134Ex + 0,04Ey +0,134Ex - 0,04Ey
COMB 11	B.2.3.4	D	+ .75 L
COMB12	B.2.3.9	0,6 D	
COMB13	B.2.3.10	0,6 D	+0,134Ex + 0,04Ey +0,134Ex - 0,04Ey
COMB14		0,6 D	-0,134Ex + 0,04Ey
COMB15		0,6 D	-0,134Ex - 0,04Ey
COMB16		0,6 D	+0,04Ex + 0,134Ey
COMB17		0,6 D	+0,04Ex - 0,134Ey
COMB18		0,6 D	-0,04Ex + 0,134Ey
COMB19		0,6 D	-0,04Ex - 0,134Ey
COMB20		0,6 D	+0,134Ex + 0,04Ey +0,134Ex - 0,04Ey

Diseño Elementos

Combinaciones para la verificacion de cortante en vigas
Verificacion de cortante en vigas 2 x E

cte1	1.2 D	+ 1.0 L	+0,381Ex + 0,115Ey
cte2	1.2 D	+ 1.0 L	+0,381Ex - 0,115Ey
cte3	1.2 D	+ 1.0 L	-0,381Ex + 0,115Ey
cte4	1.2 D	+ 1.0 L	-0,381Ex - 0,115Ey
cte5	1.2 D	+ 1.0 L	+0,115Ex - 0,381Ey
cte6	1.2 D	+ 1.0 L	-0,115Ex + 0,381Ey
cte7	1.2 D	+ 1.0 L	-0,115Ex - 0,381Ey
cte8	1.2 D	+ 1.0 L	+0,115Ex + 0,381Ey
cte9	0.9 D		+0,381Ex + 0,115Ey
cte10	0.9 D		+0,381Ex - 0,115Ey
cte11	0.9 D		-0,381Ex + 0,115Ey
cte12	0.9 D		-0,381Ex - 0,115Ey
cte13	0.9 D		+0,115Ex - 0,381Ey
cte14	0.9 D		-0,115Ex + 0,381Ey
cte15	0.9 D		-0,115Ex - 0,381Ey
cte16	0.9 D		+0,115Ex + 0,381Ey
ENVCTE			

Diseño Elementos

Combinaciones para la verificacion de cortante en Columnas

Verificacion de cortante en Columnas $\Omega \times E$, $\Omega_{o}= 3,0$
 $0.5 \times A_{ax} F_a = 0,1625$

ctec1	1.3625 D	+ 1.0 L	+0,572Ex + 0,172Ey
ctec2	1.3625 D	+ 1.0 L	+0,572Ex - 0,172Ey
ctec3	1.3625 D	+ 1.0 L	-0,572Ex + 0,172Ey
ctec4	1.3625 D	+ 1.0 L	-0,572Ex - 0,172Ey
ctec5	1.3625 D	+ 1.0 L	+0,172Ex + 0,572Ey
ctec6	1.3625 D	+ 1.0 L	+0,172Ex - 0,572Ey
ctec7	1.3625 D	+ 1.0 L	-0,172Ex + 0,572Ey
ctec8	1.3625 D	+ 1.0 L	-0,172Ex - 0,572Ey
ctec9	1.0625 D		+0,572Ex + 0,172Ey
ctec10	1.0625 D		+0,572Ex - 0,172Ey
ctec11	1.0625 D		-0,572Ex + 0,172Ey
ctec12	1.0625 D		-0,572Ex - 0,172Ey
ctec13	1.0625 D		+0,172Ex + 0,572Ey
ctec14	1.0625 D		+0,172Ex - 0,572Ey
ctec15	1.0625 D		-0,172Ex + 0,572Ey
ctec16	1.0625 D		-0,172Ex - 0,572Ey
ENVCTEcol			

CHEQUEO DE IRREGULARIDADES -

IRREGULARIDADES EN PLANTA

TIPO DE IRREGULARIDAD		SI	NO	\varnothing_p	
Irregularidad Torsional	1aP		X	1,0	
Irregularidad Torsional Extrema	1bP		X	1,0	
Retrocesos en las Esquinas	2P		X	1,0	
Discontinuidades en el Diafragma	3P		X	1,0	
Desplazamientos del Plano de Acción	4P		X	1,0	
Sistemas no Paralelos	5P		X	1,0	

$$\varnothing_p (\text{ADOPTADO}) = \quad \quad \quad 1,00$$

IRREGULARIDADES EN ALTURA

TIPO DE IRREGULARIDAD		SI	NO	\varnothing_a	
Piso Flexible	1aA		X	1,0	
Piso Flexible Extremo	1bA		X	1,0	
Irregularidad en Distorsión de Masas	2A		X	1,0	
Irregularidad Geométrica	3A		X	1,0	
Desplazamientos del Plano de Acción	4A		X	1,0	
Piso Debil	5aA		X	1,0	
Piso Debil Extremo	5bA		X	1,0	

$$\varnothing_a (\text{ADOPTADO}) = \quad \quad \quad 1,00$$

Teniendo en cuenta el tipo de irregularidad se tiene:

$$R = \varnothing_a * \varnothing_p * R_o$$

donde : $\varnothing_a = \quad \quad \quad 1,00$

$\varnothing_p = \quad \quad \quad 1,00$

Porticos de concreto resistente a momento $\varnothing_r = \quad \quad \quad 0,75$

DES

$R_o = \quad \quad \quad 7,00$

entonces : $R' = \quad \quad \quad 5,25$

Proyecto: CDI APARTADÓ
Ubicación: Apartado

Grupo de uso: III

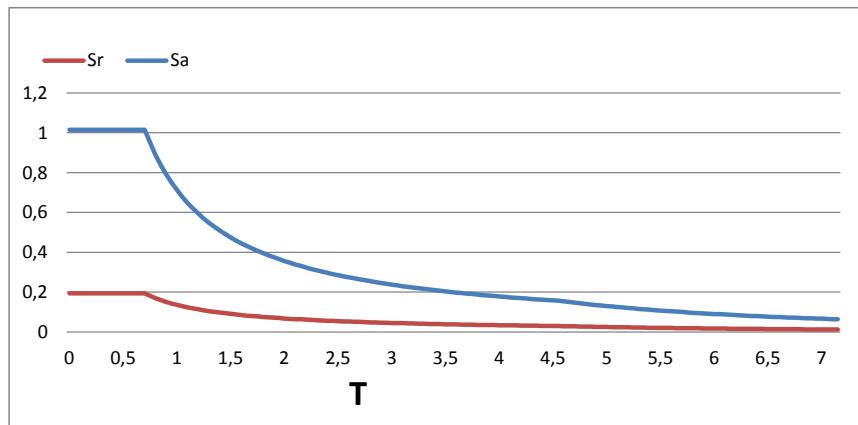
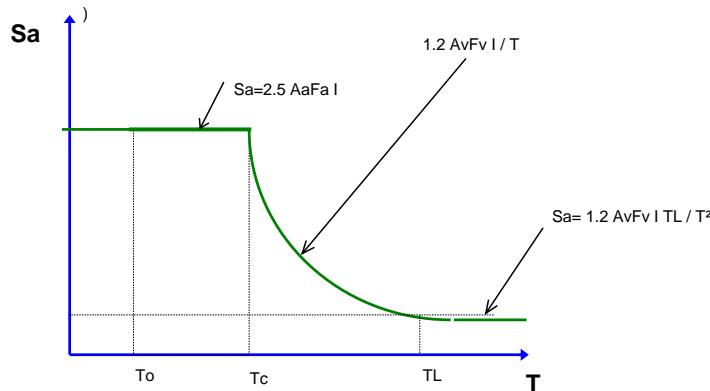
Aa= 0,25	Fa= 1,3
Av= 0,25	Fv= 1,90
Ad= 0,06	I= 1,25

0,8125

Dinamico	S/N
S	

Suelo tipo : suelo 025 D

To= 0,146	R _o = 7,0
Tc= 0,70	Ω_o = 3,0
Tl= 4,56	
h= 2,90	Cu= 1,18
Ct= 0,047	
α = 0,9	CuTa= 0,1446 <=
Ta= 0,1225 seg	



T	Sa	Sr
---	----	----

0,1225	1,0156	0,222257
T	Sa	Sr
0	1,0156	0,19345
0,05	1,0156	0,19345
0,1	1,0156	0,19345
0,15	1,0156	0,19345
0,2	1,0156	0,19345
0,25	1,0156	0,19345
0,3	1,0156	0,19345
0,35	1,0156	0,19345
0,4	1,0156	0,19345
0,45	1,0156	0,19345
0,5	1,0156	0,19345
0,55	1,0156	0,19345
0,6	1,0156	0,19345
0,65	1,0156	0,19345
0,7	1,0156	0,19345
0,75	0,95	0,18095
0,8	0,8906	0,16964
0,85	0,8382	0,15966
0,9	0,7917	0,15079
0,95	0,75	0,14286
1	0,7125	0,13571
1,05	0,6786	0,12925
1,1	0,6477	0,12338
1,15	0,6196	0,11801
1,2	0,5938	0,11131
1,25	0,57	0,10857
1,3	0,5481	0,1044
1,35	0,5278	0,10053
1,4	0,5089	0,09694
1,45	0,4914	0,0936
1,5	0,475	0,09048
1,55	0,4597	0,08756
1,6	0,4453	0,08482
1,65	0,4318	0,08225
1,7	0,4191	0,07983
1,75	0,4071	0,07755
1,8	0,3958	0,0754
1,85	0,3851	0,07336
1,9	0,375	0,07143
1,95	0,3654	0,0696
2	0,3563	0,06786
2,05	0,3476	0,0662
2,1	0,3393	0,06463

SISTEMA ESTRUCTURAL**Porticos de concreto resistente a momento**

Capacidad de disipacion de energia DES
(TABLA A.3-3)

Ro' =

7,00Irregularidad en planta (ϕ_p) = **1,00** (TABLA A.3-6)Irregularidad en Altura (ϕ_a) = **1,00** (TABLA A.3-7)Irregularidad x redund. (ϕ_r) = **0,75** (TABLA A.3-7)Coeficiente de Capacidad de Disipación de Energia de Diseño (R') = $\phi_p * \phi_a * \phi_r * R'$ (A.3.3.3)**R' = 5,25**

2,15	0,3314	0,06312
2,2	0,3239	0,06169
2,25	0,3167	0,06032
2,3	0,3098	0,05901
2,35	0,3032	0,05775
2,4	0,2969	0,05655
2,45	0,2908	0,05539
2,5	0,285	0,05429
2,55	0,2794	0,05322
2,6	0,274	0,0522
2,65	0,2689	0,05121
2,7	0,2639	0,05026
2,75	0,2591	0,04935
2,8	0,2545	0,04847
2,85	0,25	0,04762
2,9	0,2457	0,0468
2,95	0,2415	0,046
3	0,2375	0,04524
3,05	0,2336	0,0445
3,1	0,2298	0,04378
3,15	0,2262	0,04308
3,2	0,2227	0,04241
3,25	0,2192	0,04176
3,3	0,2159	0,04113
3,35	0,2127	0,04051
3,4	0,2096	0,03992
3,45	0,2065	0,03934
3,5	0,2036	0,03878
3,55	0,2007	0,03823

Verificación Factor de Ajuste**De acuerdo con el metodo de la fuerza horizontal X 90% (Diseño)**

Peso estructura = 176,44 Ton Vs= M g x Sa= 176,44 x 1,015625 X .9= 161,28
Vs= 161,28 Ton

Factor de ajuste

Cortante Dinamico Vsx= 170,24 Ton Vs/Vsx-> 1,000
Vsy= 154,58 Ton Vs/Vsy-> 1,043 **Capitulo A.5.4.5**

$0.80 \frac{V_s}{V_{ij}}$ para estructuras regulares

(A.5.4-4)

Proyecto CDI APARTADÓ
Ubicación Apartado

0,002744 0,003546

Derivas de piso

Story	Item	Load	Point	X	Y	Z	DriftX	DriftY
STORY1	Max Drift X	DER1		58	35,08	8,7	2,7	0,000012
STORY1	Max Drift Y	DER1		56	22,38	8,7	2,7	0,000006
STORY1	Max Drift X	DER2		58	35,08	8,7	2,7	0,002744
STORY1	Max Drift Y	DER2		55	15,88	8,7	2,7	0,000006
STORY1	Max Drift X	DER3		58	35,08	8,7	2,7	0,002744
STORY1	Max Drift Y	DER3		55	15,88	8,7	2,7	0,000006
STORY1	Max Drift X	DER4		58	35,08	8,7	2,7	0,000071
STORY1	Max Drift Y	DER4		52	35,08	0	2,7	0,003546
STORY1	Max Drift X	DER5		58	35,08	8,7	2,7	0,000071
STORY1	Max Drift Y	DER5		52	35,08	0	2,7	0,003546
STORY1	Max Drift X	DER6		58	35,08	8,7	2,7	0,002741
STORY1	Max Drift Y	DER6		55	15,88	8,7	2,7	0,000005
STORY1	Max Drift X	DER7		58	35,08	8,7	2,7	0,002741
STORY1	Max Drift Y	DER7		55	15,88	8,7	2,7	0,000005
STORY1	Max Drift X	DER8		58	35,08	8,7	2,7	0,000068
STORY1	Max Drift Y	DER8		52	35,08	0	2,7	0,003545
STORY1	Max Drift X	DER9		58	35,08	8,7	2,7	0,000068
STORY1	Max Drift Y	DER9		52	35,08	0	2,7	0,003545

CDI APARTADÓ
Analisis de torsion

. REVISIÓN DE LA IRREGULARIDAD TORSIONAL -

ESQUINAS

SISMO EN X

NIVEL 1

EJE DE	6	42	1Pa	1Pb		Φp
PISO	DERIVA DE ANÁLISIS Δ1 (cm)	DERIVA DE ANÁLISIS Δ2 (cm)	1.2* (Δ1 + Δ2)	1.4* (Δ1 + Δ2)	OBSERVACIÓN	
PISO	0,01	0,01	0,01	0,01	REGULAR	1,0

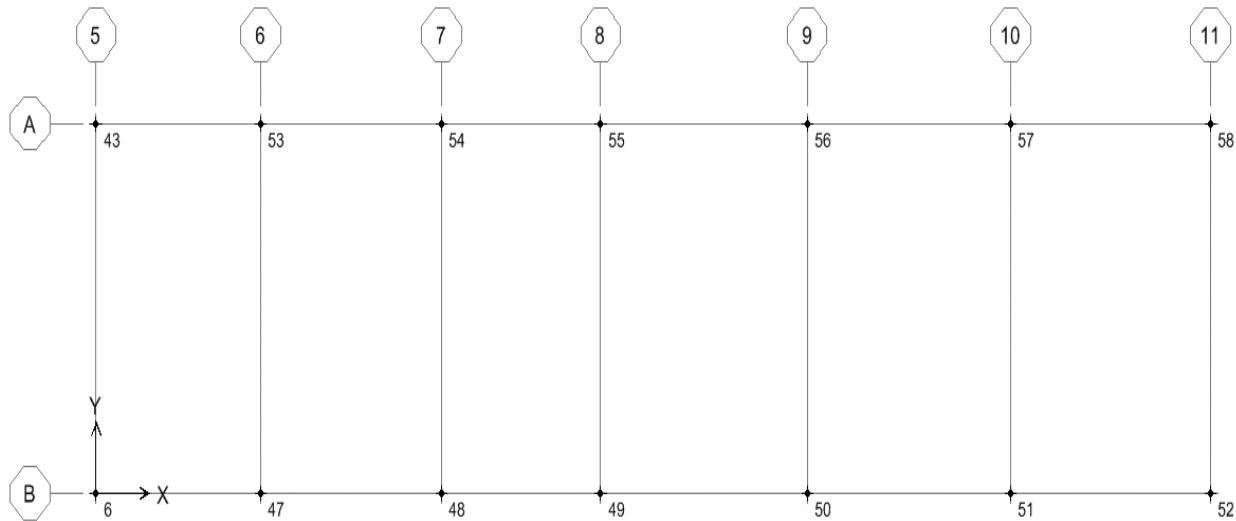
Ax= # e= 0,050

SISMO EN Y

EJE DE	46	42	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	0,01	0,01	0,014	0,02	REGULAR	1,0

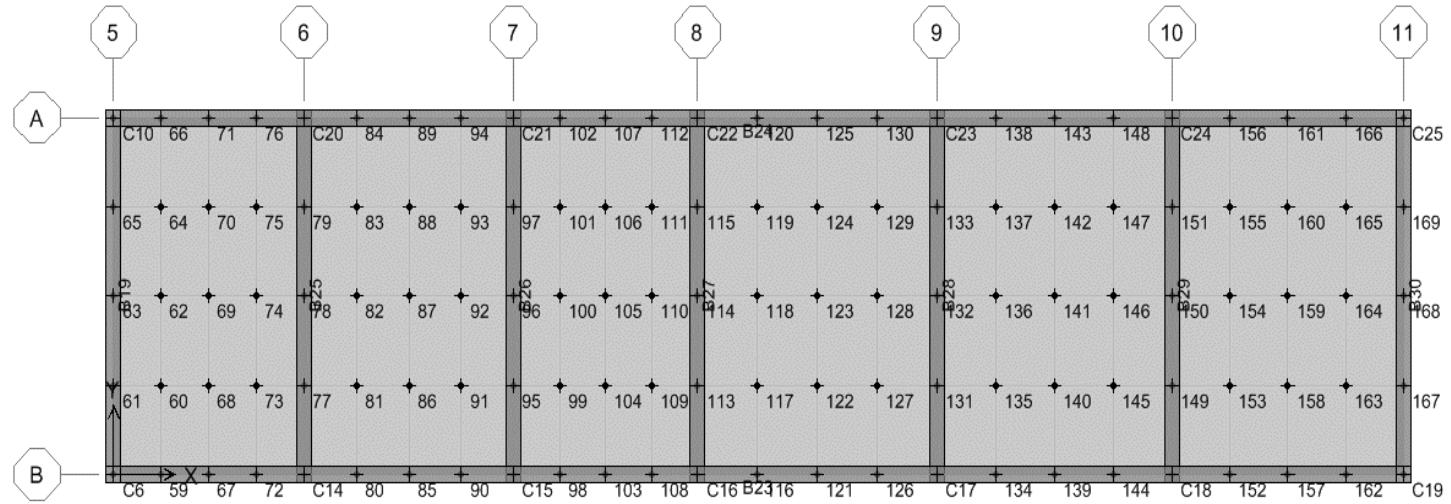
Ax= # e= 0,050

. REVISIÓN DE LA IRREGULARIDAD TORSIONAL -

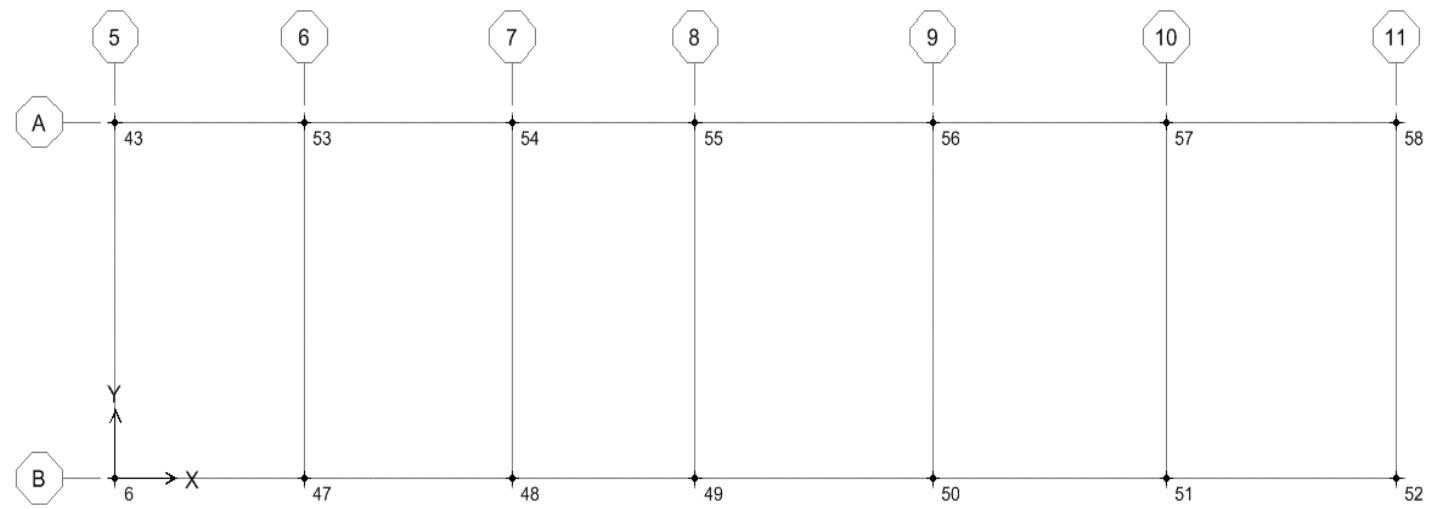


Story	Point	Load	UX	UY	UZ	RX	RY	RZ
STORY1	6 EX		0,007	0	0	0	0,00224	0
STORY1	6 EY		0,0002	0,0108	0	0,004	0,00006	0,00044
STORY1	43 EX		0,007	0	0	0	0,00224	0
STORY1	43 EY		0,0002	0,0108	0	0,004	0,00006	0,00044
STORY1	47 EX		0,0069	0	0	0	0,0014	0
STORY1	47 EY		0,0002	0,0072	0	0,003	0,00004	0,00045
STORY1	48 EX		0,0069	0	0	0	0,00148	0
STORY1	48 EY		0,0002	0,0068	0	0,003	0,00004	0,00018
STORY1	49 EX		0,007	0	0	0	0,00153	0
STORY1	49 EY		0,0002	0,0081	0	0,003	0,00004	0,00025
STORY1	50 EX		0,007	0	0	0	0,0017	0
STORY1	50 EY		0,0002	0,0095	0	0,003	0,00004	0,00031
STORY1	51 EX		0,0071	0	0	0	0,00158	0
STORY1	51 EY		0,0002	0,0088	0	0,003	0,00004	0,00048
STORY1	52 EX		0,0072	0	0	0	0,00248	0
STORY1	52 EY		0,0002	0,0117	0	0,004	0,00006	0,00039
STORY1	53 EX		0,0069	0	0	0	0,0014	0
STORY1	53 EY		0,0002	0,0072	0	0,003	0,00004	0,00045
STORY1	54 EX		0,0069	0	0	0	0,00148	0
STORY1	54 EY		0,0002	0,0068	0	0,003	0,00004	0,00018
STORY1	55 EX		0,007	0	0	0	0,00153	0
STORY1	55 EY		0,0002	0,0081	0	0,003	0,00004	0,00025
STORY1	56 EX		0,007	0	0	0	0,0017	0
STORY1	56 EY		0,0002	0,0095	0	0,003	0,00004	0,00031
STORY1	57 EX		0,0071	0	0	0	0,00158	0
STORY1	57 EY		0,0002	0,0088	0	0,003	0,00004	0,00048
STORY1	58 EX		0,0072	0	0	0	0,00248	0
STORY1	58 EY		0,0002	0,0117	0	0,004	0,00006	0,00039
BASE	6 EX		0	0	0	0	0	0
BASE	6 EY		0	0	0	0	0	0
BASE	43 EX		0	0	0	0	0	0
BASE	43 EY		0	0	0	0	0	0
BASE	47 EX		0	0	0	0	0	0
BASE	47 EY		0	0	0	0	0	0
BASE	48 EX		0	0	0	0	0	0
BASE	48 EY		0	0	0	0	0	0
BASE	49 EX		0	0	0	0	0	0
BASE	49 EY		0	0	0	0	0	0
BASE	50 EX		0	0	0	0	0	0
BASE	50 EY		0	0	0	0	0	0

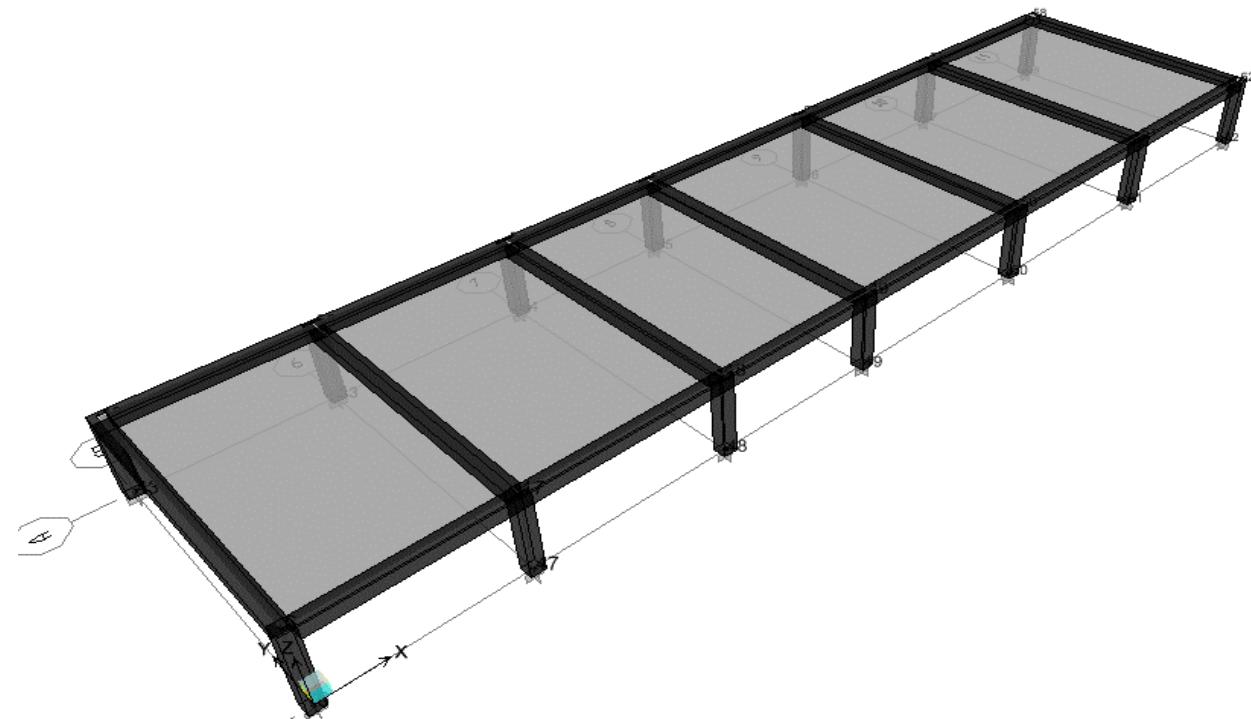
BASE	51 EX	0	0	0	0	0
BASE	51 EY	0	0	0	0	0
BASE	52 EX	0	0	0	0	0
BASE	52 EY	0	0	0	0	0
BASE	53 EX	0	0	0	0	0
BASE	53 EY	0	0	0	0	0
BASE	54 EX	0	0	0	0	0
BASE	54 EY	0	0	0	0	0
BASE	55 EX	0	0	0	0	0
BASE	55 EY	0	0	0	0	0
BASE	56 EX	0	0	0	0	0
BASE	56 EY	0	0	0	0	0
BASE	57 EX	0	0	0	0	0
BASE	57 EY	0	0	0	0	0
BASE	58 EX	0	0	0	0	0
BASE	58 EY	0	0	0	0	0



Planta entrepiso Elementos



Puntos en la base



Configuración

CDI APARTADÓ

CDI APARTADÓ

CDI APARTADÓ

CDI APARTADÓ

CDI APARTADÓ

Refuerzo Vigas				Listado											
STORY1	B30	VIGA40X40	4,35 No Message	COMB1	0,000238	0,000238	COMB2	0,000482	0,000923	COMB18	0 COMB2	0,0007	COMB2	0,00058 No Message	No Message
STORY1	B30	VIGA40X40	4,35 No Message	COMB1	0,000238	0,000238	COMB2	0,000482	0,000923	COMB18	0 COMB2	0,0007	COMB2	0,00058 No Message	No Message
STORY1	B30	VIGA40X40	4,785 No Message	COMB1	0,000238	0,000238	COMB2	0,000482	0,000826	COMB18	0 COMB2	0,0007	COMB2	0,00058 No Message	No Message
STORY1	B30	VIGA40X40	5,22 No Message	COMB1	0,000238	0,000238	COMB2	0,000482	0,000724	COMB18	0 COMB2	0,0007	COMB2	0,00058 No Message	No Message
STORY1	B30	VIGA40X40	5,655 No Message	COMB1	0,000238	0,000238	COMB2	0,000482	0,000617	COMB18	0 COMB2	0,0007	COMB2	0,00058 No Message	No Message
STORY1	B30	VIGA40X40	6,09 No Message	COMB1	0,000238	0,000238	COMB2	0,000482	0,000504	COMB18	0 COMB2	0,0007	COMB2	0,00058 No Message	No Message
STORY1	B30	VIGA40X40	6,525 No Message	COMB1	0,000238	0,000238	COMB2	0,000482	0,000482	COMB18	0 COMB2	0,0007	COMB2	0,00058 No Message	No Message
STORY1	B30	VIGA40X40	6,525 See ErrMsg	COMB1	0,000238	0,000238	COMB2	0,000482	0,000482	COMB1	0 COMB2	0,0016	COMB2	0,00131 No Message	No Message
STORY1	B30	VIGA40X40	7,019 See ErrMsg	COMB1	0,000238	0,000238	COMB1	0,000238	0,000238	COMB1	0 COMB2	0,0016	COMB2	0,00131 No Message	No Message
STORY1	B30	VIGA40X40	7,513 See ErrMsg	COMB1	0,000238	0,000238	COMB1	0,000238	0,000238	COMB1	0 COMB2	0,0016	COMB2	0,00131 No Message	No Message
STORY1	B30	VIGA40X40	8,006 See ErrMsg	COMB10	0,000482	0,000482	COMB1	0,000238	0,000238	COMB1	0 COMB2	0,0016	COMB2	0,00131 No Message	No Message
STORY1	B30	VIGA40X40	8,5 See ErrMsg	COMB1	0,000482	0,000749	COMB1	0,000482	0,000482	COMB1	0 COMB2	0,0016	COMB2	0,00131 No Message	No Message

Proyecto Ubicación

CDI APARTADÓ
Apartado

Diseño de Columnas

Flexo Compresion

$$f'_c = 21 \text{ MPa}$$

-	%	Ast	Barra			cms			ColLir	SecID	StnLoc	DesignOpt	PMMComl	AsMin	As	
			cant	diam	Ast	Neces	Story									
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C6	COL40X40	0	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C6	COL40X40	1	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C6	COL40X40	2	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C10	COL40X40	0	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C10	COL40X40	1	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C10	COL40X40	2	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C14	COL40X40	0	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C14	COL40X40	1	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,002372	STORY1	C14	COL40X40	2	Design	COMB1	0,0016	0,002372
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C15	COL40X40	0	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C15	COL40X40	1	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,002527	STORY1	C15	COL40X40	2	Design	COMB1	0,0016	0,002527
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C16	COL40X40	1	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0031	STORY1	C16	COL40X40	2	Design	COMB1	0,0016	0,0031
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,002038	STORY1	C17	COL40X40	0	Design	COMB2	0,0016	0,002038
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C17	COL40X40	1	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,003909	STORY1	C17	COL40X40	2	Design	COMB1	0,0016	0,003909
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,001708	STORY1	C18	COL40X40	0	Design	COMB2	0,0016	0,001708
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C18	COL40X40	1	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,00349	STORY1	C18	COL40X40	2	Design	COMB1	0,0016	0,00349
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C19	COL40X40	0	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C19	COL40X40	1	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,002361	STORY1	C19	COL40X40	2	Design	COMB1	0,0016	0,002361
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C20	COL40X40	0	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C20	COL40X40	1	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,002372	STORY1	C20	COL40X40	2	Design	COMB1	0,0016	0,002372
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C21	COL40X40	0	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C21	COL40X40	1	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,002527	STORY1	C21	COL40X40	2	Design	COMB1	0,0016	0,002527
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C22	COL40X40	0	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C22	COL40X40	1	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0031	STORY1	C22	COL40X40	2	Design	COMB1	0,0016	0,0031
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,002038	STORY1	C23	COL40X40	0	Design	COMB2	0,0016	0,002038
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C23	COL40X40	1	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,003909	STORY1	C23	COL40X40	2	Design	COMB1	0,0016	0,003909
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,001708	STORY1	C24	COL40X40	0	Design	COMB2	0,0016	0,001708
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C24	COL40X40	1	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,00349	STORY1	C24	COL40X40	2	Design	COMB1	0,0016	0,00349
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C25	COL40X40	0	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,0016	STORY1	C25	COL40X40	1	Design	COMB18	0,0016	0,0016
-	5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	0,002361	STORY1	C25	COL40X40	2	Design	COMB1	0,0016	0,002361

CDI APARTADÓ

Apartado

Reacciones con envolvente de CIMENTACION

TABLE: Joint Reactions

Story	Point	Load	FX	FY	FZ (Kg)	MX	MY	MZ
BASE	6	CIM1	1578,88	4280,43	7.296,81	-3663,874	1.323	-7
BASE	43	CIM1	1578,88	-4280,43	7.296,81	3663,874	1.323	7
BASE	47	CIM1	175,43	7385,5	14.042,24	-6324,396	129	-4
BASE	48	CIM1	-620,31	7.665	12.920,57	-6562,892	-528,104	-1,783
BASE	49	CIM1	1535,37	9358,54	14.113,12	-8013,848	1.373	-5
BASE	50	CIM1	-267,7	11470,49	15.660,57	-9823,191	-136	-2
BASE	51	CIM1	503,32	10502,68	15.753,90	-8994,483	593	6
BASE	52	CIM1	-2905	5798,09	8.332,18	-4963,296	-2.313	8
BASE	53	CIM1	175,43	-7385,5	14.042,24	6324,396	129	4
BASE	54	CIM1	-620,31	-7664,68	12.920,57	6562,892	-528	2
BASE	55	CIM1	1535,37	-9358,54	14.113,12	8013,848	1.373	5
BASE	56	CIM1	-267,7	-11470,49	15.660,57	9823,191	-136	2
BASE	57	CIM1	503,32	-10502,68	15.753,90	8994,483	593	-6
BASE	58	CIM1	-2905	-5798,09	8.332,18	4963,30	-2.313	-8

Proyecto: CDI APARTADÓ
Ubicación: Apartado

Diseño Placa cimentación

σ admisible losas= 3000 Kg/m² f'c= 21 MPA
3000 Kg/m² fy= 420 MPA

reacc Kgs

6	7.296,8	Dimension del predio
43	7.296,8	ancho= 8,7
47	14.042,2	largo= 35,08
48	12.920,6	Area= 305,196 m ²
49	14.113,1	
50	15.660,6	Comparado ocn el area necesaria de
51	15.753,9	zapatas de acuerdo con la capacidad
52	8.332,2	admisible
53	14.042,2	<u>40,79</u> = 13% < 60%
54	12.920,6	305,2
55	14.113,1	
56	15.660,6	
57	15.753,9	
58	8.332,2	

Σ Reacciones = 122.379 Kgs

Σ Reacciones = 40,79 Area necesaria si se usaran zapatas
 σ admisible z m²

Coordenadas del centro de gravedad de las cargas

X 3,22

Y 4,13

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

Predimension altura de placa

H1= 15 cms
No= 1 Placas

geometrico de la misma.

H= 45 cms

I1= 4,90 m At= 71,05 ok
I2= 19,60 m A1= 28,42 ok
w= 5,80 m A2= 42,63 ok
x 3,48
y 5,825

Distancia entre columnas maxima

L= 965,00 cms

L/16= 45 < 45

asi la altura minima 45 cms

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 = 1342 Kg/m²

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

Σ Cargas al suelo = 1075 Kg/m²

1075 < 5200 ok

Diseño Viguetas

Long maxima 3,5 ml long aferente= 0,96
M_{umax(+)} 843 kg-m k= 0,0005 ρ= 0,0033
M_{umax(-)} -1618 kg-m k= 0,001 ρ= 0,0039

Ast(-)= 13,53 utilizar 1 barra N° 6
Ast(+)= 15,99 utilizar 1 barra N° 6

V_u= 2550,8 Kg v_u= 0,6221 Kg/cm²
Δv_u= -5,918 Kg/cm²

A_{st}= 0,71 cm²
1 ramal 3/8" s= -4 cm = .32 ok
R_a = 1805,8 Kg

Cargas en vigas

R(350)= 18,1 kg
R(178)= 0,9 kg
Carga = 19,0 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#7,5mm/m s= 17,3 cm < .33 ok

Proyecto : CDI APARTADÓ
Localización: Apartado

Contiene : Análisis de Elementos de soporte de cubierta.

La cubierta está compuesta por tejas de plasticas termoacustic , o de especificacion equivalente que tiene un peso unitario de 5 Kgf/m² de acuerdo con la especificación del fabricante.
Esta cubierta estará apoyada sobre correas en perfiles tipo PHR C las cuales a su vez estarán apoyadas sobre las vigas de concreto. La longitud maxima de estas correas es de 5,6 metros, y el ancho aferente o distancia entre viguetas será de maximo 1,05 mts

Análisis de la vigueta :

Correa 1
fy = 25,3 Kg/mm² Mpa 248,193 Mpa
E= 20400 Kg/mm²

109,88

Diseño de correas	Perfil tipo	PHR-C 2x254x67x18mm
t= 2 mm		
distancia max	7,35 m	
Ancho aferent	1,05 m	
Peso unitario	9,2 Kgs /ml	603
Pendiente	6 %	40714
lb =	5,60 m	8694
Seno	0,060	
Coseno	0,998	
k=	1,000	
	Y 0,751 cm	
	X 0,751 cm	
	rx 0,773 cm	
	rz 0,497 cm	

Análisis de Cargas en la Cubierta:

	Comb1	Comb2	Comb3	Comb4	Comb5	Comb6
Cubierta	34,00 Kgs / m ²	D	1,4 49,89	1,2 42,76	1,2 42,76	1,2 42,76
Peso propio	8,76 Kgs / m ²	D	1,4 12,86	1,2 11,02	1,2 11,02	1,2 11,02
Carga Viva cut	100,00 Kgs / m ²	Le	1,7 178,18	0,00	0,00	0,00
Carga Viva	35,00 Kgs / m ²	Lr	0 0,00	0,5 18,34	1,4 51,36	0,5 18,34
Viento	17,99 Kgs / m ²	W	0 0,00	0,00 0,8	15,11 1,3	24,56 0,00
	4,01 Kgs / m ²	W(succ)	0 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 -1,3
wx (Kg/m)			240,93	72,13	120,25	96,68
Mx (Kg_m)	El mayor vertical =	240,93				
Mx (Kg_m)	Momento max simple apoyo	1626,93	15960212	N_mm		

	Comb1	Comb2	Comb3	Comb4	Comb5	Comb6
Pu=	10846,22 D	1,4 2,99	1,2 2,57	1,2 2,57	1,2 2,57	0,9 1,92
	D	1,4 0,77	1,2 0,66	1,2 0,66	1,2 0,66	0,9 0,50
L	1,7 10,69	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
Lr	0 0,00	0,5 1,10	1,6 3,52	0,5 1,10	0,00	0,00
W	0 0,00	0,00 0,8	0,91 1,3	0,00	0,00	0,00
wy (Kg/m)	El mayor horizontal =	14,46 W(succ)	0 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	-1,3 -5,47
My(Kg_m)	Momento max simple apoyo	97,62	957613 N_mm	14,46	4,33	7,65 4,33
						3,23 -3,05

Wn= 240,93 kg/m	241,36	altura de la correa	h/l<16	h= 0,459375 m	h adoptado= 0,40 m
Wt= 14,46 kg/m		Separación angulos		0,133333333 m<bw<	0,2 m
Wz= 80,07 kg/m				bw adoptado= 0,20	
Ww= 90,29 kg/m					
Inferior		e= apoyo=	0,15	g= L-2e	= 0,47 m
Angulo 1/2"		Cant vanos	n= 15	n	DIMENSIONES
As= 1,51 cm ²					

2 templetes sentido transversal	Dos angulos separados 0,2			
Lt= 2,350 m	d'= 9,249 cm	Sy= 26,01474206 cm ³		
3 tramos	r'= 9,281246145 cm	Mny= 658,17 ton xcm		
		Sx= 0,506 cm ³		
		Mnx= 25,60 ton xcm		

C-Vano adyacente centro de la luz

Mun= 1496,83 Kg x m h'= 399,249

Pun= 3749,120341 Kg Pu= 0,091272993 <2

T -- C

o= 2482,9 kg/cm²

fy= 4211,0 kg/cm²

ok

Por angulo

Pun= 1874,56017 Kg

0,046+ (-0,2079+0,061)=

0,056 < 1 ok

B.-Vano centro de la luz

0,046+ (0,0866+0,019)=

0,050 < 1 ok

A.-Vano adjunto al de apoyo

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Pu= 0,033452862 <2

0,017+ (0,1732+-0,076)=

0,055 < 1 ok

Proyecto : CDI APARTADÓ

Localidad: Apartado

Contiene : Análisis elementos no estructurales

$$a_x = 1,200$$

MUROS

$$1,480$$

Muro de mampostería reforzada de altura total

$a_x =$	1,48
$a_p =$	1,00 (Tabla A-9-2)
$R_p =$	1,50

Peso del muro

$F_y =$	4211 Kg/cm ²	$f'm =$	1750 Kg/cm ²
$A_s =$	0,71 cm ²	$b =$	12 cm
$h =$	2,7 m	$P =$	2,32 Ton
$\gamma =$	1,8 ton/m ²	$W_u =$	0,16 Ton/m
$e =$	0,15 m	$M_u =$	11,8 Ton-cm
$L =$	3,50 m	$\emptyset M_n =$	14,3 Ton-cm Ok
Dovelas	6 --1/c 0.7m	=	17,8 Ton-cm
		$V_u =$	0,19 ton
		=	2,13 ton
		$\emptyset V_n =$	1,28 ton

Muro de mamposteria reforzada de altura parcial

ax=	1,48
ap=	2,50 (Tabla A-9-2)
Rp=	1,50

Peso del muro

Fy=	4211 Kg/cm ²	f'm =	1750 Kg/cm ²
As=	0,71 cm ²	b =	12 cm
h=	2,7 m	P =	1,13 Ton
γ=	1,8 ton/m ²	W _u =	0,16 Ton/m
e=	0,15 m	M _u =	11,3 Ton-cm
L=	3,50 m	ØMn =	14,3 Ton-cm Ok
Dovelas	6 --1/c 0.7m		

$$M_n = A_s F_y \left[d - 0.59 \frac{A_s}{2b} \frac{F_y}{f'm} \right] = 17,8 \text{ Ton-cm}$$

V _u =	0,09 ton
=	2,13 ton
ØVn =	1,28 ton

Dinteles hasta 2.7 m

ap	1,00	wu=	0,336 ton/m
Rp	1,50	Mu=	30,22 ton-cm
L=	2,7 m	ØMn=	32,2056 ton-cm ok
b	15	Vu=	453,6 K
h	15	Vn=	1249 Kg ok