

Construcción

CDI APARTADÓ  
Apartado  
Departamento  
Antioquia

Propietario

Módulo 4

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/m<sup>2</sup>, Carga viva sobre cubierta 50 Kg/m<sup>2</sup>, peso de muros 300 Kg/m<sup>2</sup>, acabados 150 KG/m<sup>2</sup>, 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/m<sup>2</sup>.

El método de calculo corresponde al de la resistencia última, y el análisis sísmico se desarrollo 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= 7,35 > 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

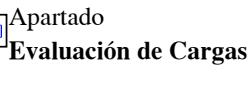
Categoría de exposición= B

Factor de ajuste altura  $\lambda$ = 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 <sup>2</sup>	0,00 Kg/m <sup>2</sup>
VIGUETAS	24,0 x b x h / S	0,00 KN/m <sup>2</sup>	0,00 Kg/m <sup>2</sup>
ALIGERAMIENTO		0,00 KN/m <sup>2</sup>	0,00 Kg/m <sup>2</sup>
ACABADOS		1,50 KN/m <sup>2</sup>	150,00 Kg/m <sup>2</sup>
MUROS y/o PARTICIONES		3,00 KN/m <sup>2</sup>	300,00 Kg/m <sup>2</sup>
CARGA MUERTA (CM)=		4,50 KN/m <sup>2</sup>	450,00 Kg/m <sup>2</sup>
CARGA VIVA (CV)=		2,00 KN/m <sup>2</sup>	200 Kg/m <sup>2</sup>
CARGA TOTAL (CT)=		6,50 KN/m <sup>2</sup>	650,00 Kg/m <sup>2</sup>

## 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	16	16,6
COL 0,15 x 1,05	0,15	1,05	2,7	4	4,1

 $\Sigma$  Peso Columnas= 20,7

## VIGAS

VIGA 0,4 x 0,4	0,4	0,4	12,6	14	67,47
VIGA 0,25 x 0,4	0,25	0,4	7,35	2	3,53

 $\Sigma$  Peso Vigas= 67,5

## LOSAS

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

 $\Sigma$  Peso Losas= 0,0

Muros	200 Kg /m <sup>2</sup>	mamp	375	75000
	150 Kg /m <sup>2</sup>	acaba	375	56250
cubierta	15 Kg /m <sup>2</sup>		375,00	5,6
				$\Sigma$ Peso Muros= 131,3

 $\Sigma$  Total= 225,0

CDI APARTADÓ

**masa participante**

Mode	Period	UX	UY	l SumUX	SumUY
1	19,00627		0,0434	0	0,0434
2	19,00627		8,8901	0	8,9335
3	18,994554		1,6214	0	10,5549
4	18,994553		7,0676	0	17,6225
5	18,851117		1,7313	0	19,3538
6	18,851117		6,8971	0	26,2509
7	18,851072		8,3484	0	34,5993
8	18,851071		0,287	0	34,8863
9	17,659546	3,1383	0	3,1383	34,8863
10	17,659547	5,5737	0	8,7119	34,8863
11	17,6372	1,6017	0	10,3136	34,8863
12	17,637199	6,8946	0	17,2083	34,8863
13	17,367152	3,8745	0	21,0828	34,8863
14	17,367152	12,6041	0	33,6869	34,8863
15	17,366989	0,0543	0	33,7412	34,8863
16	17,366988	0,2364	0	33,9777	34,8863
17	15,257624	0	0	33,9777	34,8863
18	15,257624	0	0	33,9777	34,8863
19	15,244055	0	0	33,9777	34,8863
20	15,244054	0	0	33,9777	34,8863
21	15,07956	0	0	33,9777	34,8863
22	15,079559	0	0	33,9777	34,8863
23	15,079526	0	0	33,9777	34,8863
24	15,079525	0	0	33,9777	34,8863
25	12,968835	0	0	33,9777	34,8863
26	12,968835	0	0	33,9777	34,8863
27	12,955772	0	0	33,9777	34,8863
28	12,955769	0	0	33,9777	34,8863
29	12,796701	0	0	33,9777	34,8863
30	12,796699	0	0	33,9777	34,8863
31	12,796658	0	0	33,9777	34,8863
32	12,796658	0	0	33,9777	34,8863
33	12,254414	0,0681	0	34,0458	34,8863
34	12,254414	1,0686	0	35,1144	34,8863
35	12,249594	0,0827	0	35,1972	34,8863
36	12,249594	1,0362	0	36,2333	34,8863
37	12,190418	1,9081	0	38,1414	34,8863
38	12,190418	0,1246	0	38,266	34,8863
39	12,190381	0,1132	0	38,3792	34,8863
40	12,190381	0,0915	0	38,4707	34,8863
41	12,074294	0	0	38,4707	34,8863
42	12,074298	0	0	38,4707	34,8863
43	12,069294	0	0	38,4707	34,8863
44	12,06929	0	0	38,4707	34,8863
45	12,010296	0	0	38,4707	34,8863

46	12,010295	0	0	38,4707	34,8863
47	12,01028	0	0	38,4707	34,8863
48	12,010279	0	0	38,4707	34,8863
49	10,95671	0	0,7719	38,4707	35,6582
50	10,956711	0	0,0772	38,4707	35,7354
51	10,942032	0	0,832	38,4707	36,5674
52	10,942034	0	0,0092	38,4707	36,5766
53	10,766447	0	0,7485	38,4707	37,3251
54	10,766448	0	0,0273	38,4707	37,3524
55	10,766397	0	0,6702	38,4707	38,0226
56	10,766395	0	0,1599	38,4707	38,1825
57	10,459059	0,0005	0	38,4712	38,1825
58	10,459059	0	0	38,4712	38,1825
59	10,451956	0,0004	0	38,4717	38,1825
60	10,451948	0	0	38,4717	38,1825
61	10,392089	0	0	38,4717	38,1825
62	10,392085	0	0	38,4717	38,1825
63	10,382374	0	0	38,4717	38,1825
64	10,382363	0	0	38,4717	38,1825
65	10,365687	0	0	38,4717	38,1825
66	10,365677	0,0001	0	38,4718	38,1825
67	10,365664	0	0	38,4718	38,1825
68	10,365677	0	0	38,4718	38,1825
69	10,263972	0	0	38,4718	38,1825
70	10,263973	0	0	38,4718	38,1825
71	10,263953	0	0	38,4718	38,1825
72	10,263955	0	0	38,4718	38,1825
73	10,249247	0	0	38,4718	38,1825
74	10,249255	0	0	38,4718	38,1825
75	10,247206	0	0	38,4718	38,1825
76	10,247203	0	0	38,4718	38,1825
77	10,222196	0	0	38,4718	38,1825
78	10,222184	0	0	38,4718	38,1825
79	10,222148	0	0	38,4718	38,1825
80	10,222144	0	0	38,4718	38,1825
81	10,185455	0	0	38,4718	38,1826
82	10,185453	0	0,0886	38,4718	38,2711
83	10,176549	0	0,0549	38,4718	38,326
84	10,176549	0	0,035	38,4718	38,3611
85	10,068801	0	0,1469	38,4718	38,508
86	10,068818	0	0,0482	99,0718	99,108
87	10,068814	0	0,0082	99,1018	99,138
88	10,068799	0	0,0079	99,1318	99,168
89	9,885528	0	0	99,1618	99,198
90	9,885514	0	0	99,1918	99,228

**CORTANTE DINAMICO**

Summation	0, 0, Base	DEAD	228756,53	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	0	0
EX		6 U1	0	0
EX		7 U1	0	0
EX		8 U1	0	0
EX		9 U1	611	0
EX		10 U1	1.084	0
EX		11 U1	312	0
EX		12 U1	1.341	0
EX		13 U1	754	0
EX		14 U1	2451,97	0,06
EX		15 U1	10,57	-0,01
EX		16 U1	46	0
EX		17 U1	0	0
EX		18 U1	0	0
EX		19 U1	0	0
EX		20 U1	0	0
EX		21 U1	0	0
EX		22 U1	0	0
EX		23 U1	0	0
EX		24 U1	0	0
EX		25 U1	0	0
EX		26 U1	0	0
EX		27 U1	0	0
EX		28 U1	0	0
EX		29 U1	0	0
EX		30 U1	0	0
EX		31 U1	0	0
EX		32 U1	0	0
EX		33 U1	13,26	0
EX		34 U1	207,88	-0,01
EX		35 U1	16,1	0
EX		36 U1	201,57	0,03
EX		37 U1	371,19	0,03
EX		38 U1	24,24	-0,01
EX		39 U1	22,03	0
EX		40 U1	17,8	0
EX		41 U1	0	0
EX		42 U1	0	0
EX		43 U1	0	0
EX		44 U1	0	0
EX		45 U1	0	0
EX		46 U1	0	0
EX		47 U1	0	0
EX		48 U1	0	0
EX		49 U1	0	0
EX		50 U1	0	0
EX		51 U1	0	0,01
EX		52 U1	0	0

EX	53 U1	0	-0,01
EX	54 U1	0	0
EX	55 U1	0	-0,01
EX	56 U1	0	-0,01
EX	57 U1	0,1	0
EX	58 U1	0	0
EX	59 U1	0,08	0
EX	60 U1	0,01	0
EX	61 U1	0	0
EX	62 U1	0	0
EX	63 U1	0	0
EX	64 U1	0	0
EX	65 U1	0,01	0
EX	66 U1	0,02	0
EX	67 U1	0	0
EX	68 U1	0	0
EX	69 U1	0	0
EX	70 U1	0	0
EX	71 U1	0	0
EX	72 U1	0	0
EX	73 U1	0	0
EX	74 U1	0	0
EX	75 U1	0	0
EX	76 U1	0	0
EX	77 U1	0	0
EX	78 U1	0	0
EX	79 U1	0	0
EX	80 U1	0	0
EX	81 U1	0	0
EX	82 U1	0	0
EX	83 U1	0	0
EX	84 U1	0	0
EX	85 U1	0	0
EX	86 U1	0	0,01
EX	87 U1	0	0
EX	88 U1	0	0
EX	89 U1	0	0
EX	90 U1	0	0
EX	All	All	35259
EXX	1 U1	0	0
EXX	2 U1	0	0,01
EXX	3 U1	0	0,01
EXX	4 U1	0	-0,02
EXX	5 U1	0	0
EXX	6 U1	0	-0,01
EXX	7 U1	0	-0,01
EXX	8 U1	0	0,02
EXX	9 U1	488,53	-0,03
EXX	10 U1	867,65	0,01
EXX	11 U1	249,34	0,01
EXX	12 U1	1073,28	-0,02
EXX	13 U1	603,14	-0,01
EXX	14 U1	1962,08	0,05
EXX	15 U1	8,46	0
EXX	16 U1	36,81	0
EXX	17 U1	0	0
EXX	18 U1	0	0

EXX	19 U1	0	0
EXX	20 U1	0	0
EXX	21 U1	0	0
EXX	22 U1	0	0
EXX	23 U1	0	0
EXX	24 U1	0	0
EXX	25 U1	0	0
EXX	26 U1	0	0
EXX	27 U1	0	0
EXX	28 U1	0	0
EXX	29 U1	0	0
EXX	30 U1	0	0
EXX	31 U1	0	0
EXX	32 U1	0	0
EXX	33 U1	10,61	0
EXX	34 U1	166,35	-0,01
EXX	35 U1	12,88	0
EXX	36 U1	161,3	0,02
EXX	37 U1	297,03	0,03
EXX	38 U1	19,4	-0,01
EXX	39 U1	17,63	0
EXX	40 U1	14,25	0
EXX	41 U1	0	0
EXX	42 U1	0	0
EXX	43 U1	0	0
EXX	44 U1	0	0
EXX	45 U1	0	0
EXX	46 U1	0	0
EXX	47 U1	0	0
EXX	48 U1	0	0
EXX	49 U1	0	0
EXX	50 U1	0	0
EXX	51 U1	0	0,01
EXX	52 U1	0	0
EXX	53 U1	0	-0,01
EXX	54 U1	0	0
EXX	55 U1	0	-0,01
EXX	56 U1	0	-0,01
EXX	57 U1	0,08	0
EXX	58 U1	0	0
EXX	59 U1	0,07	0
EXX	60 U1	0	0
EXX	61 U1	0	0
EXX	62 U1	0	0
EXX	63 U1	0	0
EXX	64 U1	0	0
EXX	65 U1	0	0
EXX	66 U1	0,01	0
EXX	67 U1	0	0
EXX	68 U1	0	0
EXX	69 U1	0	0
EXX	70 U1	0	0
EXX	71 U1	0	0
EXX	72 U1	0	0
EXX	73 U1	0	0
EXX	74 U1	0	0
EXX	75 U1	0	0

EXX	76 U1	0	0
EXX	77 U1	0	0
EXX	78 U1	0	0
EXX	79 U1	0	0
EXX	80 U1	0	0
EXX	81 U1	0	0
EXX	82 U1	0	0
EXX	83 U1	0	0
EXX	84 U1	0	0
EXX	85 U1	0	0
EXX	86 U1	0	0,01
EXX	87 U1	0	0
EXX	88 U1	0	0
EXX	89 U1	0	0
EXX	90 U1	0	0
EXX	All	All	5350,7
EY	1 U2	0	8,44
EY	2 U2	0,01	1729,45
EY	3 U2	0,01	315,43
EY	4 U2	-0,03	1374,91
EY	5 U2	0	336,81
EY	6 U2	-0,01	1341,73
EY	7 U2	-0,01	1624,07
EY	8 U2	0,02	55,83
EY	9 U2	-0,04	0
EY	10 U2	0,02	0
EY	11 U2	0,01	0
EY	12 U2	-0,03	0
EY	13 U2	-0,01	0
EY	14 U2	0,06	0
EY	15 U2	-0,01	0
EY	16 U2	0	0
EY	17 U2	0	0
EY	18 U2	0	0
EY	19 U2	0	0
EY	20 U2	0	0
EY	21 U2	0	0
EY	22 U2	0	0
EY	23 U2	0	0
EY	24 U2	0	0
EY	25 U2	0	0
EY	26 U2	0	0
EY	27 U2	0	0
EY	28 U2	0	0
EY	29 U2	0	0
EY	30 U2	0	0
EY	31 U2	0	0
EY	32 U2	0	0
EY	33 U2	0	0
EY	34 U2	-0,01	0
EY	35 U2	0	0
EY	36 U2	0,03	0
EY	37 U2	0,03	0
EY	38 U2	-0,01	0
EY	39 U2	0	0
EY	40 U2	0	0
EY	41 U2	0	0

EY	42 U2	0	0
EY	43 U2	0	0
EY	44 U2	0	0
EY	45 U2	0	0
EY	46 U2	0	0
EY	47 U2	0	0
EY	48 U2	0	0
EY	49 U2	0	150,17
EY	50 U2	0	15,02
EY	51 U2	0,01	161,86
EY	52 U2	0	1,78
EY	53 U2	-0,01	145,61
EY	54 U2	0	5,31
EY	55 U2	-0,01	130,38
EY	56 U2	-0,01	31,11
EY	57 U2	0	0
EY	58 U2	0	0
EY	59 U2	0	0
EY	60 U2	0	0
EY	61 U2	0	0
EY	62 U2	0	0
EY	63 U2	0	0
EY	64 U2	0	0
EY	65 U2	0	0
EY	66 U2	0	0
EY	67 U2	0	0
EY	68 U2	0	0
EY	69 U2	0	0
EY	70 U2	0	0
EY	71 U2	0	0
EY	72 U2	0	0
EY	73 U2	0	0
EY	74 U2	0	0
EY	75 U2	0	0
EY	76 U2	0	0
EY	77 U2	0	0
EY	78 U2	0	0
EY	79 U2	0	0
EY	80 U2	0	0
EY	81 U2	0	0,01
EY	82 U2	0	17,23
EY	83 U2	0	10,68
EY	84 U2	0	6,82
EY	85 U2	0	28,59
EY	86 U2	0,01	9,37
EY	87 U2	0	1,6
EY	88 U2	0	1,54
EY	89 U2	0	0
EY	90 U2	0	0
EY	All	0,05	34342
EYY	1 U2	0	6,75
EYY	2 U2	0,01	1383,92
EYY	3 U2	0,01	252,41
EYY	4 U2	-0,02	1100,21
EYY	5 U2	0	269,51
EYY	6 U2	-0,01	1073,66
EYY	7 U2	-0,01	1299,59

EYY	8 U2	0,02	44,68
EYY	9 U2	-0,03	0
EYY	10 U2	0,01	0
EYY	11 U2	0,01	0
EYY	12 U2	-0,02	0
EYY	13 U2	-0,01	0
EYY	14 U2	0,05	0
EYY	15 U2	0	0
EYY	16 U2	0	0
EYY	17 U2	0	0
EYY	18 U2	0	0
EYY	19 U2	0	0
EYY	20 U2	0	0
EYY	21 U2	0	0
EYY	22 U2	0	0
EYY	23 U2	0	0
EYY	24 U2	0	0
EYY	25 U2	0	0
EYY	26 U2	0	0
EYY	27 U2	0	0
EYY	28 U2	0	0
EYY	29 U2	0	0
EYY	30 U2	0	0
EYY	31 U2	0	0
EYY	32 U2	0	0
EYY	33 U2	0	0
EYY	34 U2	-0,01	0
EYY	35 U2	0	0
EYY	36 U2	0,02	0
EYY	37 U2	0,03	0
EYY	38 U2	-0,01	0
EYY	39 U2	0	0
EYY	40 U2	0	0
EYY	41 U2	0	0
EYY	42 U2	0	0
EYY	43 U2	0	0
EYY	44 U2	0	0
EYY	45 U2	0	0
EYY	46 U2	0	0
EYY	47 U2	0	0
EYY	48 U2	0	0
EYY	49 U2	0	120,17
EYY	50 U2	0	12,02
EYY	51 U2	0,01	129,52
EYY	52 U2	0	1,43
EYY	53 U2	-0,01	116,52
EYY	54 U2	0	4,25
EYY	55 U2	-0,01	104,33
EYY	56 U2	-0,01	24,9
EYY	57 U2	0	0
EYY	58 U2	0	0
EYY	59 U2	0	0
EYY	60 U2	0	0
EYY	61 U2	0	0
EYY	62 U2	0	0
EYY	63 U2	0	0
EYY	64 U2	0	0

EYY	65 U2	0	0
EYY	66 U2	0	0
EYY	67 U2	0	0
EYY	68 U2	0	0
EYY	69 U2	0	0
EYY	70 U2	0	0
EYY	71 U2	0	0
EYY	72 U2	0	0
EYY	73 U2	0	0
EYY	74 U2	0	0
EYY	75 U2	0	0
EYY	76 U2	0	0
EYY	77 U2	0	0
EYY	78 U2	0	0
EYY	79 U2	0	0
EYY	80 U2	0	0
EYY	81 U2	0	0,01
EYY	82 U2	0	13,79
EYY	83 U2	0	8,55
EYY	84 U2	0	5,45
EYY	85 U2	0	22,87
EYY	86 U2	0,01	7,5
EYY	87 U2	0	1,28

Construcción : CDI APARTADÓ  
Localidad : Apartado

Área : 224 m<sup>2</sup> Resumen análisis de carga

#### Viento

V<sub>s</sub> = 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

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

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

$$\begin{aligned} T &= 0,1225 & \text{seg} \\ S_a &= 1,016 & g \\ R &= 5,25 & \text{tante Basal=} & 205678 \text{ Kgs} \\ D_L &= 225,02 & \text{Ton} & 32908 \text{ derivas} \\ V_s &= 205,68 & \text{Ton} & \text{Cortante Basal} \\ E &= 35,26 & \text{Ton} & 90\% FHE/R & 185110,0 \end{aligned}$$

#### Carga viva

Carga viva placa 200 Kgf/m<sup>2</sup>

Carga Muerta		
		wi ton
Columnas		20,67
vigas		67,47
LOSA		0,00
acab y muros	193,0	131,25
Cubierta		5,63
		225,02
$\Sigma = 225,0 \text{ Ton}$		

#### Cortante dinamico

OutputCase	CaseType	StepType	GlobalFX	GlobalFY	GlobalFZ
Text	Text	Text	Kgf	Kgf	Kgf
DEAD	LinStatic		1,024E-11	2,177E-11	228756,53
Ex	LinRespSpec	Max	34695		2609
Ey	LinRespSpec	Max	0	34342	1302
Exx	LinRespSpec		34695		
Eyy	LinRespSpec		34342		

Obtencion de factores para combinaciones			
	cortante Basal F.Horizontal	cortante Basal Dinamico	Factor ajuste
	Kgf	Kgf	
D	225015	228757	0,984
Ex Diseño	35259	34695	<b>0,190</b> =Vs/Vsx dinamico/R
Ey Diseño	35259	34342	<b>0,190</b> =Vs/Vsy dinamico/R
ExDeriva	32908	34695	1,000 =Vs(1)/Vsx dinamico**
EyDeriva	32908	34342	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

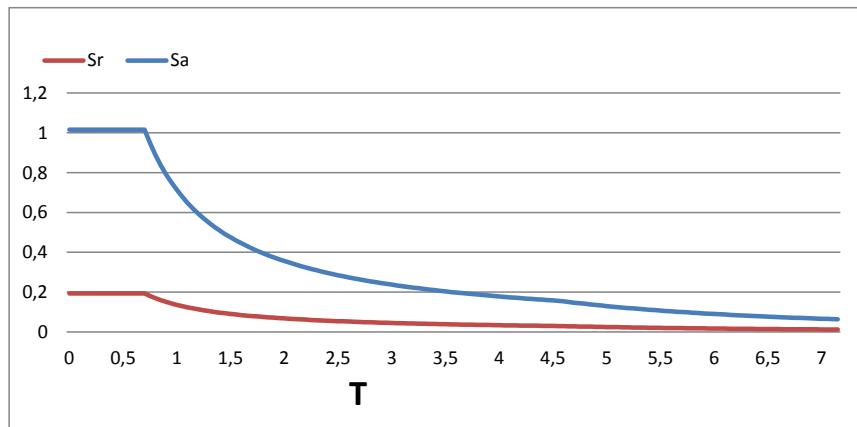
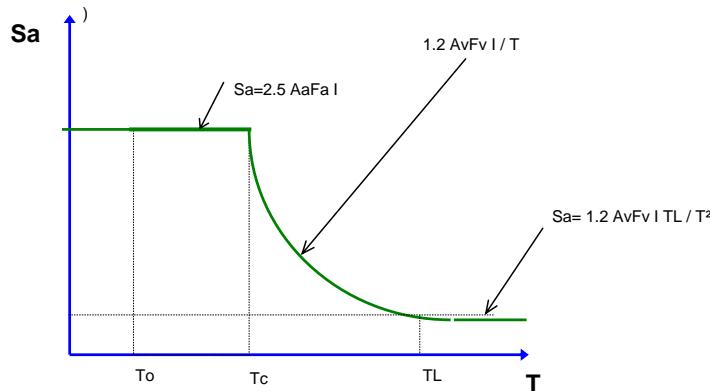
Aa= 0,25	Fa= 1,3
Av= 0,25	Fv= 1,90
Ad= 0,06	I= 1,25

0,8125

Dinamico	S/N
S	

Suelo tipo : suelo 025 D

To= 0,146	R <sub>o</sub> = 7,0
Tc= 0,70	$\Omega_o$ = 3,0
Tl= 4,56	
h= 2,90	Cu= 1,18
Ct= 0,047	
$\alpha$ = 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' =

**7,00**

Irregularidad en planta ( $\phi_p$ ) = **1,00** (TABLA A.3-6)

Irregularidad en Altura ( $\phi_a$ ) = **1,00** (TABLA A.3-7)

Irregularidad x redund. ( $\phi_r$ ) = **0,75** (TABLA A.3-7)

Coeficiente de Capacidad de Disipación de Energia de Diseño ( $R'$ ) =  $\phi_p * \phi_a * \phi_r * R_o'$  (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 = 225,02 Ton      Vs= M g x Sa= 225,02 x 1,015625 X .9= 205,68  
Vs= 205,68 Ton

**Factor de ajuste**

Cortante Dinamico      Vsx= 34,69 Ton      Vs/Vsx-> 5,928  
Vsy= 34,34 Ton      Vs/Vsy-> 5,989

**Capitulo A.5.4.5**

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

(A.5.4-4)

Proyecto CDI APARTADÓ  
Ubicación Apartado

0,000253 0,000217

Derivas de piso

Story	Item	Load	Point	X	Y	Z	DriftX	DriftY
STORY1	Max Drift X	DER1		68	0	7,35	2,7	0,000135
STORY1	Max Drift Y	DER1		75	39,22	7,35	2,7	0,000144
STORY1	Max Drift X	DER2		68	0	7,35	2,7	0,000253
STORY1	Max Drift Y	DER2		70	12,13	7,35	2,7	0,000136
STORY1	Max Drift X	DER3		68	0	7,35	2,7	0,000253
STORY1	Max Drift Y	DER3		70	12,13	7,35	2,7	0,000136
STORY1	Max Drift X	DER4		77	51,35	7,35	2,7	0,000131
STORY1	Max Drift Y	DER4		70	12,13	7,35	2,7	0,000217
STORY1	Max Drift X	DER5		77	51,35	7,35	2,7	0,000131
STORY1	Max Drift Y	DER5		70	12,13	7,35	2,7	0,000217
STORY1	Max Drift X	DER6		68	0	7,35	2,7	0,000214
STORY1	Max Drift Y	DER6		70	12,13	7,35	2,7	0,000092
STORY1	Max Drift X	DER7		68	0	7,35	2,7	0,000214
STORY1	Max Drift Y	DER7		70	12,13	7,35	2,7	0,000092
STORY1	Max Drift X	DER8		77	51,35	7,35	2,7	0,000092
STORY1	Max Drift Y	DER8		70	12,13	7,35	2,7	0,000173
STORY1	Max Drift X	DER9		77	51,35	7,35	2,7	0,000092
STORY1	Max Drift Y	DER9		70	12,13	7,35	2,7	0,000173

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

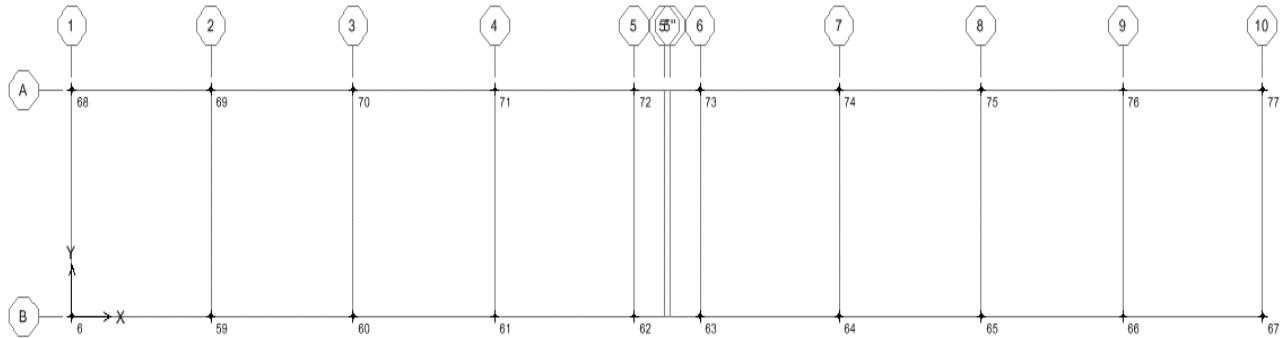
Ax= # e= 0,050

SISMO EN Y

EJE DE	46	42	1Pa	1Pb		$\Phi_p$
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

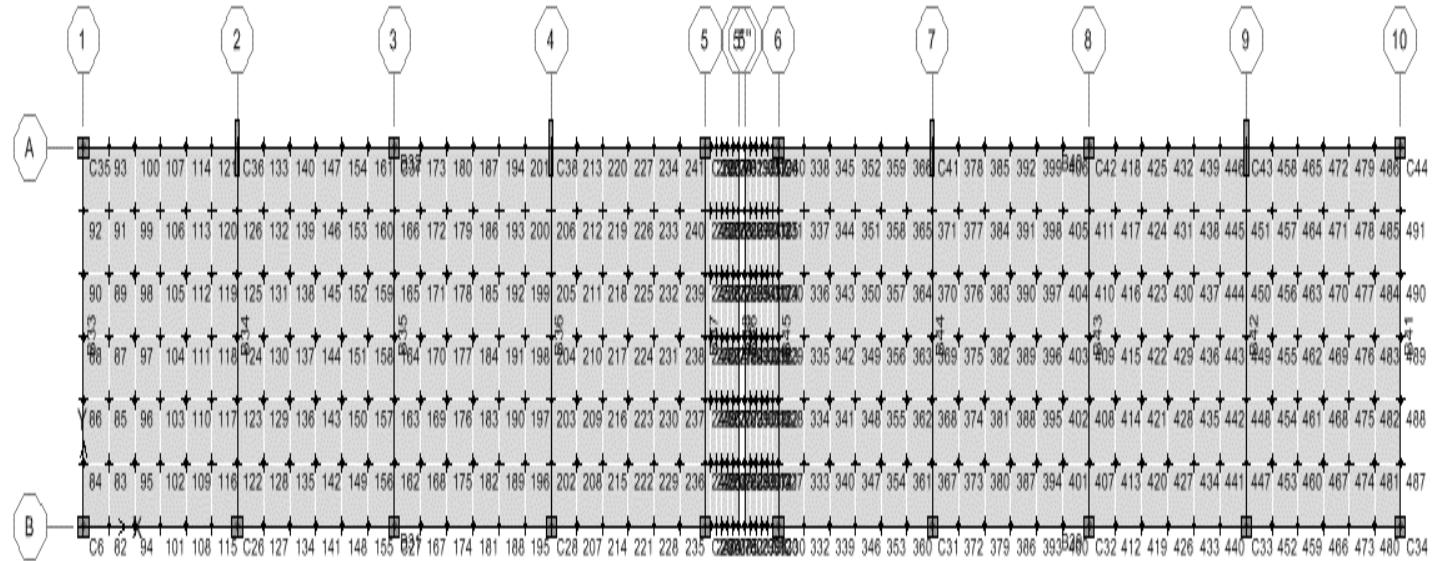
Ax= # e= 0,050

**. REVISIÓN DE LA IRREGULARIDAD TORSIONAL -**

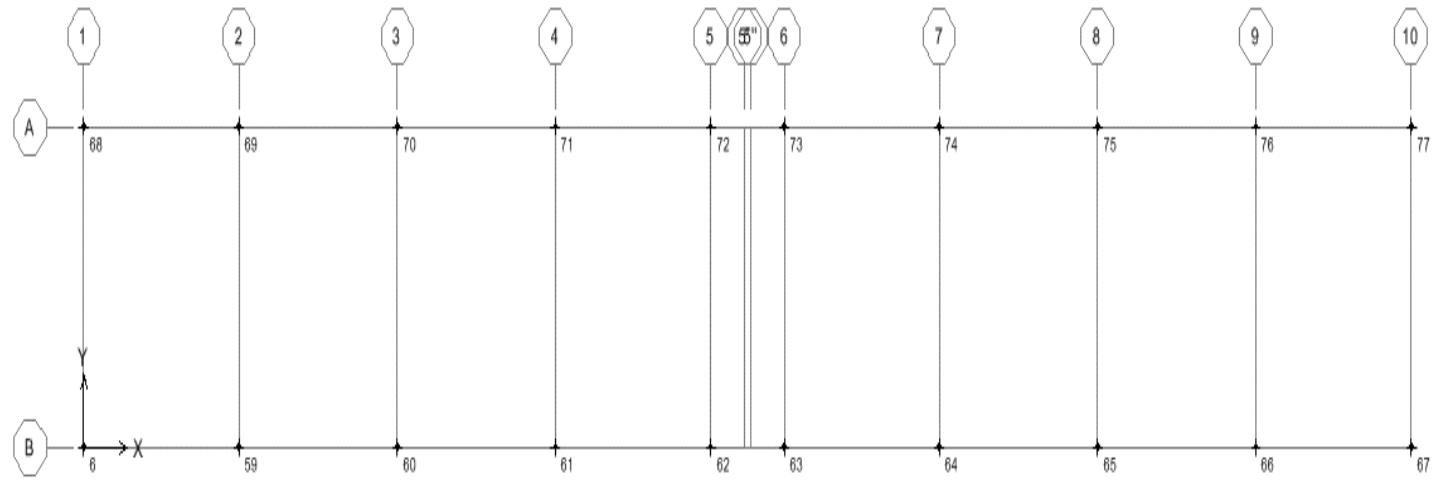


Story	Point	Load	UX	UY	UZ	RX	RY	RZ
STORY1	6 EX		0,007	0	0	0	0,00224	0
STORY1	6 EY		0,0002	0,0108	0	0,004	0,00006	0,00044
STORY1	43 EX		0,007	0	0	0	0,00224	0
STORY1	43 EY		0,0002	0,0108	0	0,004	0,00006	0,00044
STORY1	47 EX		0,0069	0	0	0	0,0014	0
STORY1	47 EY		0,0002	0,0072	0	0,003	0,00004	0,00045
STORY1	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

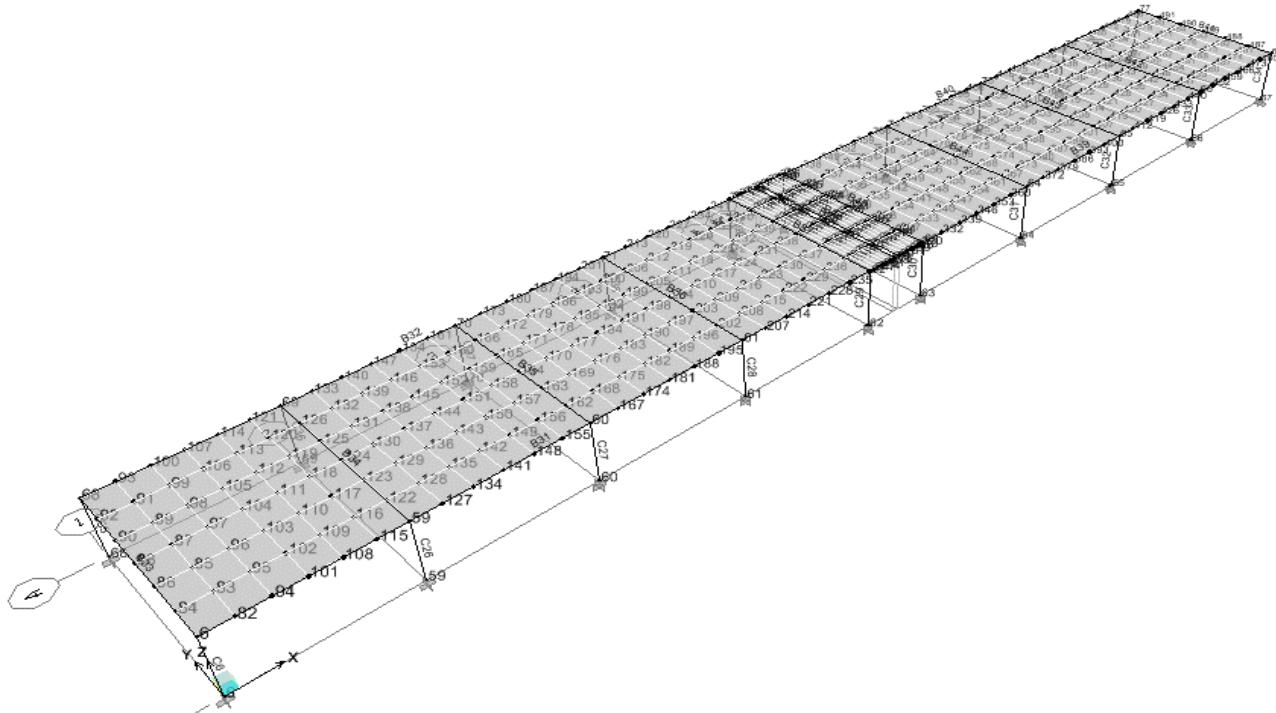
BASE	51 EX	0	0	0	0	0
BASE	51 EY	0	0	0	0	0
BASE	52 EX	0	0	0	0	0
BASE	52 EY	0	0	0	0	0
BASE	53 EX	0	0	0	0	0
BASE	53 EY	0	0	0	0	0
BASE	54 EX	0	0	0	0	0
BASE	54 EY	0	0	0	0	0
BASE	55 EX	0	0	0	0	0
BASE	55 EY	0	0	0	0	0
BASE	56 EX	0	0	0	0	0
BASE	56 EY	0	0	0	0	0
BASE	57 EX	0	0	0	0	0
BASE	57 EY	0	0	0	0	0
BASE	58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



Planta entrepiso      Elementos



Puntos en la base



Configuración















Refuerzo Vigas				Listado											
STORY1	B45	VIGA40X40	2,042 No Message	COMB1	0,000174	0,000174	COMB2	0,000365	0,000365	COMB18	0 COMB2	0,0006	COMB2		
STORY1	B45	VIGA40X40	2,45 No Message	COMB1	0,000174	0,000174	COMB2	0,000482	0,000482	COMB18	0 COMB2	0,0006	COMB2		
STORY1	B45	VIGA40X40	2,45 No Message	COMB1	0,000174	0,000174	COMB2	0,000482	0,000482	COMB18	0 COMB2	0,0005	COMB2		
STORY1	B45	VIGA40X40	2,858 No Message	COMB1	0,000174	0,000174	COMB2	0,000482	0,00049	COMB18	0 COMB2	0,0005	COMB2		
STORY1	B45	VIGA40X40	3,267 No Message	COMB1	0,000174	0,000174	COMB2	0,000482	0,000571	COMB18	0 COMB2	0,0005	COMB2		
STORY1	B45	VIGA40X40	3,675 No Message	COMB1	0,000174	0,000174	COMB2	0,000482	0,000646	COMB18	0 COMB2	0,0005	COMB2		
STORY1	B45	VIGA40X40	3,675 No Message	COMB1	0,000174	0,000174	COMB2	0,000482	0,000647	COMB18	0 COMB2	0,0005	COMB2		
STORY1	B45	VIGA40X40	4,083 No Message	COMB1	0,000174	0,000174	COMB2	0,000482	0,000625	COMB18	0 COMB2	0,0005	COMB2		
STORY1	B45	VIGA40X40	4,492 No Message	COMB1	0,000174	0,000174	COMB2	0,000482	0,000598	COMB18	0 COMB2	0,0005	COMB2		
STORY1	B45	VIGA40X40	4,9 No Message	COMB1	0,000174	0,000174	COMB2	0,000482	0,000564	COMB18	0 COMB2	0,0005	COMB2		
STORY1	B45	VIGA40X40	4,9 No Message	COMB1	0,000174	0,000174	COMB2	0,000482	0,000564	COMB18	0 COMB2	0,0006	COMB2		
STORY1	B45	VIGA40X40	5,308 No Message	COMB1	0,000174	0,000174	COMB2	0,000482	0,000482	COMB18	0 COMB2	0,0006	COMB2		
STORY1	B45	VIGA40X40	5,717 No Message	COMB1	0,000174	0,000174	COMB2	0,00035	0,00035	COMB18	0 COMB2	0,0006	COMB2		
STORY1	B45	VIGA40X40	6,125 No Message	COMB1	0,000174	0,000174	COMB1	0,000174	0,000174	COMB18	0 COMB2	0,0006	COMB2		
STORY1	B45	VIGA40X40	6,125 See ErrMsg	COMB1	0,000174	0,000174	COMB1	0,000174	0,000174	COMB3	7,4E-05	COMB2	0,0008	COMB2	
STORY1	B45	VIGA40X40	6,467 See ErrMsg	COMB1	0,000174	0,000174	COMB1	0,000174	0,000174	COMB3	8,8E-05	COMB2	0,0008	COMB2	
STORY1	B45	VIGA40X40	6,808 See ErrMsg	COMB1	0,000436	0,000436	COMB1	0,000174	0,000174	COMB3	0,0001	COMB2	0,0008	COMB2	
STORY1	B45	VIGA40X40	7,15 See ErrMsg	COMB1	0,000482	0,000539	COMB1	0,000351	0,000351	COMB3	0,00012	COMB2	0,0008	COMB2	
STORY1	B46	VIGA25X40	0 No Message	COMB1	0,000136	0,000136	COMB1	0,000067	0,000067	COMB18	0 COMB2	0,0004	COMB2	8,5E-05	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	4,08 No Message	COMB1	0,000046	0,000046	COMB1	0,000034	0,000034	COMB18	0 COMB2	0,0004	COMB2	8,5E-05	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	8,17 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB2	0,000042	0,000042	COMB18	0 COMB2	0,0004	COMB2	8,5E-05	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	1,225 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB1	0,000117	0,000117	COMB18	0 COMB2	0,0004	COMB2	8,5E-05	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	1,225 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB1	0,000117	0,000117	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	1,633 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB1	0,000175	0,000175	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	2,042 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB1	0,000227	0,000227	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	2,45 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB1	0,000275	0,000275	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	2,45 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB1	0,000275	0,000275	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	2,858 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB1	0,0003	0,0003	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	3,267 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB2	0,000301	0,000301	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	3,675 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB10	0,000301	0,000301	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	4,083 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB2	0,000301	0,000301	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	4,492 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB1	0,000301	0,000301	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	4,9 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB1	0,000285	0,000285	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	4,9 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB1	0,000285	0,000285	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	5,308 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB1	0,00024	0,00024	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	5,717 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB1	0,000191	0,000191	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	6,125 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB1	0,000136	0,000136	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	6,125 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB1	0,000136	0,000136	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	6,533 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB2	0,000061	0,000061	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	6,942 No Message	COMB1	0,000034	0,000034	COMB1	0,000034	0,000034	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message
STORY1	B46	VIGA25X40	7,35 No Message	COMB1	0,000108	0,000108	COMB1	0,000054	0,000054	COMB18	0 COMB18	0	COMB18	0	No Message



Proyecto  
Ubicación

CDI APARTADÓ  
Apartado

Diseño de Columnas

										f'c=	21	MPA	
										fy=	420	MPA	
5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	<b>0,0016</b>	STORY1	STOR'C40	COL40X4	2,3	No Messag COMB18	0,0016
5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	<b>0,001575</b>	STORY1	STOR'C41	MURO1!	0	No Messag COMB18	0,001575
5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	<b>0,001575</b>	STORY1	STOR'C41	MURO1!	1,15	No Messag COMB18	0,001575
5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	<b>0,001575</b>	STORY1	STOR'C41	MURO1!	2,3	No Messag COMB18	0,001575
5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	<b>0,0016</b>	STORY1	STOR'C42	COL40X4	0	No Messag COMB18	0,0016
5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	<b>0,0016</b>	STORY1	STOR'C42	COL40X4	1,15	No Messag COMB18	0,0016
5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	<b>0,0016</b>	STORY1	STOR'C42	COL40X4	2,3	No Messag COMB2	0,0016
5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	<b>0,001575</b>	STORY1	STOR'C43	MURO1!	0	No Messag COMB18	0,001575
5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	<b>0,001575</b>	STORY1	STOR'C43	MURO1!	1,15	No Messag COMB18	0,001575
5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	<b>0,001575</b>	STORY1	STOR'C43	MURO1!	2,3	No Messag COMB18	0,001575
5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	<b>0,0016</b>	STORY1	STOR'C44	COL40X4	0	No Messag COMB18	0,0016
5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	<b>0,0016</b>	STORY1	STOR'C44	COL40X4	1,15	No Messag COMB18	0,0016
5674,5	0,714364	40,54	ok	8	#	8	<b>0,0016</b>	STORY1	STOR'C44	COL40X4	2,3	No Messag COMB18	0,0016

## CDI APARTADÓ

Apartado

Reacciones con envolvente de CIMENTACION

**TABLE: Joint Reactions**

Story	Point	Load	FX	FY	FZ (Kg)	MX	MY	MZ
BASE	6	CIM1	1738,98	3358,78	6.314,0	-2984,375	1.254	5
BASE	59	CIM1	-406,19	6194,98	15.361,1	-5492,401	-578	9
BASE	60	CIM1	-135,24	6053,11	10.438,6	-5462,915	-312	5
BASE	61	CIM1	-366,55	6.156	14.741,5	-5497,798	-486,938	-6,851
BASE	62	CIM1	-851,27	4270,08	9.387,1	-3837,057	-891	28
BASE	63	CIM1	851,27	4270,08	9.387,1	-3837,057	891	-28
BASE	64	CIM1	366,55	6156,09	14.741,5	-5497,798	487	7
BASE	65	CIM1	135,24	6053,11	10.438,6	-5462,915	312	-5
BASE	66	CIM1	406,19	6194,98	15.361,1	-5492,401	578	-9
BASE	67	CIM1	-1738,98	3358,78	6.314,0	-2984,375	-1.254	-5
BASE	68	CIM1	1961,36	-3358,14	8.010,1	2781,655	1.362	13
BASE	69	CIM1	-172,73	-6181,76	11.371,2	2620,881	-198	5
BASE	70	CIM1	-369,09	-6087,55	15.557,2	4962,624	-587	3
BASE	71	CIM1	-111,97	-6148,38	11.493,1	2334,31	-133	0
BASE	72	CIM1	-1287,3	-4257,2	11.704,4	3487,26	-1.327	-26
BASE	73	CIM1	1287,3	-4257,2	11.704,4	3487,26	1.327	26
BASE	74	CIM1	112	-6148,38	11.493,1	2334,31	133	0
BASE	75	CIM1	369,09	-6087,55	15.557,2	4962,62	587	-3
BASE	76	CIM1	172,73	-6181,76	11.371,2	2620,88	198	-5
BASE	77	CIM1	-1961,36	-3358,14	8.010,1	2781,66	-1.362	-13

Proyecto: CDI APARTADÓ  
Ubicación: Apartado

Diseño Placa cimentación

$\sigma$  admisible losas= 8500 Kg/m<sup>2</sup> f'c= 21 MPA  
8500 Kg/m<sup>2</sup> fy= 420 MPA

reacc Kgs

6	6.314,0	Dimension del predio
59	15.361,1	ancho= 7,35
60	10.438,6	largo= 25,55
61	14.741,5	Area= 187,793 m <sup>2</sup>
62	9.387,1	
63	9.387,1	Comparado con el area necesaria de
64	14.741,5	zapatas de acuerdo con la capacidad
65	10.438,6	admisible
66	15.361,1	<u>13,23</u> = 7% < 60%
67	6.314,0	187,79
68	8.010,1	
69	11.371,2	
70	15.557,2	
71	11.493,1	
72	11.704,4	
73	11.704,4	
74	11.493,1	
75	15.557,2	
76	11.371,2	
77	8.010,1	

$\Sigma$  Reacciones 112.485 Kgs

$\Sigma$  Reacciones 13,23 Area necesaria si se usaran zapatas  
 $\sigma$  admisible z

coincidencia del centro de gravedad de las cargas

2,94  
4,39  
De acuerdo con lo anterior la placa no deberá de tener sus lados  
desiguales para hacer coincidir el centro de gravedad

geometrico de la misma.

Predimension altura de placa

No= 1 Placas

H= 45 cms

l1= 4,90 m At= 71,05 ok  
l2= 19,60 m A1= 28,42 ok  
w= 5,80 m A2= 42,63 ok  
3,48

Distancia entre columnas maxima  
L= 965,00 cms  
L/16= 45 < 45  
asi la altura minima 45 cms

Proyecto: CDI APARTADÓ  
Ubicación: Apartado

Diseño Placa cimentación

5,825

asumimos H= 45 cms ok

Cargas

Losa superior 0,15 240 Kg/m<sup>2</sup>

$\Sigma$  Peso Placa = 1423 Kg/m<sup>2</sup>

$\Sigma$  Carga Columnas = 1362 Kg/m<sup>2</sup>

E/S Descarga por excavacion = -1690 Kg/m<sup>2</sup>

$\Sigma$  Cargas al suelo = 1095 Kg/m<sup>2</sup>

1095 < 5200 ok

Diseño Viguetas

Long maxima 3,5 long aferente= 0,96  
 $M_{umax}(+)$  859 k= 0,0005  $\rho$ = 0,0033  
 $M_{umax}(-)$  -1648 k= 0,001  $\rho$ = 0,0039

Ast(-)= 13,53 utilizar 1 barra N° 6

Ast(+)= 15,99 utilizar 1 barra N° 6

Vu= 2598,8  $\nu u$ = 0,6339 Kg/cm<sup>2</sup>  
 $\Delta \nu u$ = -5,906 Kg/cm<sup>2</sup>

Ast= 0,71  
1 ramal 3/8" s= -4 cm = .32 ok  
Ra = 1839,8 Kg

Cargas en vigas

R(350)= 18,4 kg  
R(178)= 0,9 kg  
Carga 19,3 kg @.96

Mu= 726,8 K= 0,0005  
 $\rho$ = 0,001532

Ast= 2,51  
2 barras #5 en doble fila= 3,98 cm<sup>2</sup>

cortante

$\nu u$ = 44532  $\nu u$ = 19,278 Kg/cm<sup>2</sup>  
 $\Delta \nu u$ = 12,738 Kg/cm<sup>2</sup>  
Ast= 2,16  
4#8mm/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/m<sup>2</sup> 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/mm<sup>2</sup> Mpa 248,193 Mpa  
E= 20400 Kg/mm<sup>2</sup>

109,88

Diseño de correas	Perfil tipo	PHR-C 2x254x67x18mm
t= 2 mm		
distancia max	6,00 m	
Ancho aferent	1,05 m	
Peso unitario	9,2 Kgs /m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	D	1,4 49,89	1,2 42,76	1,2 42,76	1,2 42,76
Peso propio	8,76 Kgs / m <sup>2</sup>	D	1,4 12,86	1,2 11,02	1,2 11,02	1,2 11,02
Carga Viva cut	100,00 Kgs / m <sup>2</sup>	Le	1,7 178,18	0,00	0,00	0,00
Carga Viva	35,00 Kgs / m <sup>2</sup>	Lr	0 0,00	0,5 18,34	1,4 51,36	0,5 18,34
Viento	17,99 Kgs / m <sup>2</sup>	W	0 0,00	0,00 0,8	15,11 1,3	24,56 0,00
	4,01 Kgs / m <sup>2</sup>	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	1084,17	10635710	N_mm		

	Comb1	Comb2	Comb3	Comb4	Comb5	Comb6
Pu=	7227,80 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	65,05	638143 N_mm	14,46	4,33	7,65 4,33 3,23 -3,05



C.-Vano adyacente centro de la luz		σc= 2228,032745 Kg cm <sup>2</sup>
Mun= 978,46 Kg x m	KxLx rx	= 49,2, λc= 0,551060659 φFc= 2859,680028 Kg /angulo
h'= 399,249		
Pun= 2450,760422 Kg	Pu=	0,085329477 <.2
T -- C	KyLy ry	= 13,3,
σ= 1623,0 kg/cm <sup>2</sup>	KzLz rz	= 38,2,
fy= 4211,0 kg/cm <sup>2</sup>		
ok		
Por angulo		
Pun= 1225,380211 Kg		

B.-Vano centro de la luz		0,043+ ( 0,1359+0,04)= 0,049 < 1 ok
A.-Vano adjunto al de apoyo		

Tabla de cargas			
X	A 2,4700	C 0,57	B 2,85
Mu=	194,84	71,41	198,37
Pu=	488,03	178,87	496,86
Mx=	2,90	3,48	1,45
My=	-32,60	26,08	8,15

A.-Vano adjunto al de apoyo

Pu= 0,031274478 <2

0,016+ ( 0,1132+0,05)= 0,055 < 1 ok

CORTANTE	Vu= 724,08 Kg	h/tw= 8,00 <	350V <sub>y</sub> 69,58374259	hw= 25,4 mm
En cada angulo	362,04 Kg	φVn= 1101,77199 Kgs	>>	362,04 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 <sup>2</sup>	$f'm =$	1750 Kg/cm <sup>2</sup>
$A_s =$	0,71 cm <sup>2</sup>	$b =$	12 cm
$h =$	2,7 m	$P =$	2,32 Ton
$\gamma =$	1,8 ton/m <sup>2</sup>	$W_u =$	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

<b>ax=</b>	1,48
<b>ap=</b>	2,50 (Tabla A-9-2)
<b>Rp=</b>	1,50

Peso del muro

Fy=	4211 Kg/cm <sup>2</sup>	f'm =	1750 Kg/cm <sup>2</sup>
As=	0,71 cm <sup>2</sup>	b =	12 cm
h=	2,7 m	P =	1,13 Ton
γ=	1,8 ton/m <sup>2</sup>	W <sub>u</sub> =	0,16 Ton/m
e=	0,15 m	M <sub>u</sub> =	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 <sub>u</sub> =	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	M <sub>u</sub> =	30,22 ton-cm
L=	2,7 m	ØMn=	32,2056 ton-cm ok
<b>b</b>	15	V <sub>u</sub> =	453,6 K
<b>h</b>	15	Vn=	1249 Kg ok