

DISEÑO ESTRUCTURAL II

Carrera de **Arquitectura**

Facultad de Ingeniería – Universidad Nacional de Cuyo



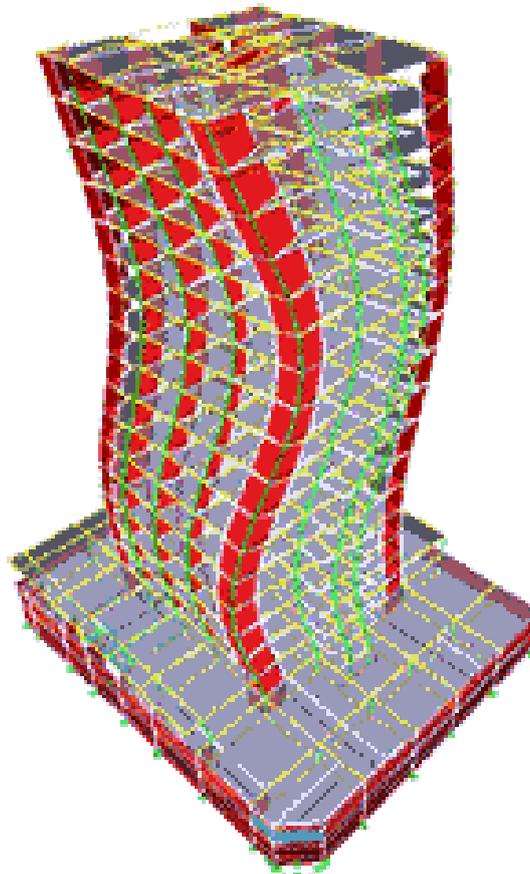
UNCUYO
UNIVERSIDAD
NACIONAL DE CUYO



**FACULTAD DE
INGENIERÍA**

UNIDAD 5

DISEÑO SISMICO - EJEMPLO



Arq. Horacio Saldaño
Dr. Ing. Gonzalo Torrissi

2020

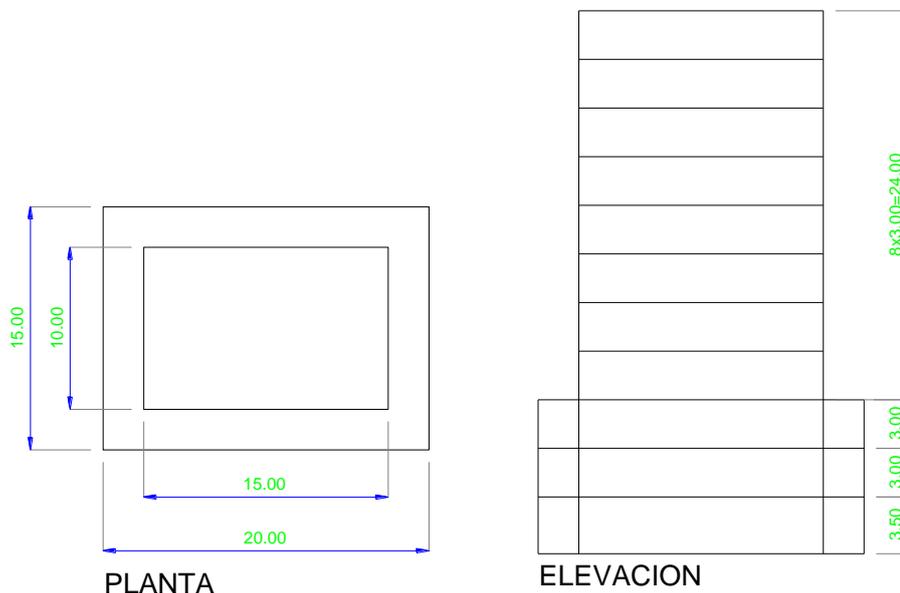
INTRODUCCION

Se desea predimensionar la estructura de un edificio en altura ubicado en la ciudad de Mendoza.

El edificio posee un basamento de 3 pisos con alturas de 3.50m para el primer piso y 3.00m para los pisos 2 y 3. Además posee una torre de 8 niveles de 3.00m de altura de cada piso.

Se ha pensado en una estructura de pórticos de hormigón armado en dirección X-X y de tabiques de hormigón armado en dirección Y-Y.

La planta del edificio y las vistas se ven a continuación.



MASA REACTIVA.

El período de la estructura y el corte en la base dependen del peso del edificio. El peso total está constituido por la suma de los pesos de cada nivel.

El peso de cada nivel se puede calcular como la carga superficial multiplicada por el área de la planta. Esta carga está compuesta por:

Carga D:

- Peso propio de la losa.
- Peso de la carga sobrepuesta (piso, contrapiso, cielorraso, etc.)
- Peso de cerramientos y divisiones.
- Peso de muros, vigas, columnas, tabiques, etc.

Carga L:

-Sobrecarga de uso o destino.

Entonces: $q=D+f_1L$

Donde f_1 considiera cuanta carga viva esta presente cuando actua la acción sísmica.
 $f_1=0.25 - 0.50$

En general, para edificios comunes $q=0.90 \text{ t/m}^2$ a 1.10 t/m^2 . En promedio $q=1.0 \text{ t/m}^2$.

Por lo tanto, el peso de cada nivel es:

$Q_i=\text{Area_planta} \times q$

En nuestro caso:

Nivel	Area (m ²)	Peso nivel Qi (ton)
1	300	300
2	300	300
3	300	300
4	150	150
5	150	150
6	150	150
7	150	150
8	150	150
9	150	150
10	150	150
11	150	150

Peso total del edificio=sume de todos los pisos= $Q=2100 \text{ t}$

PERIODO DE LA ESTRUCTURA

El período se puede evaluar en forma aproximada de acuerdo a las características del sistema estructural mediante las expresiones dadas en el reglamento INPRES-CIRSOC 103-PARTE 1 (año 2013)

$$T = C_r H^x$$

Donde H=Altura total del edificio, en este caso $H=3.50+10+3.00=33.50\text{m}$

Para pórticos de hormigón armado :

$$C_r=0.0466 \quad x=0.90 \quad T=0.0466 \times 33.50^{0.90}=1.10 \text{ seg}$$

Usando la fórmula aproximada $T=n^a p/10=11/10=1.10$ seg

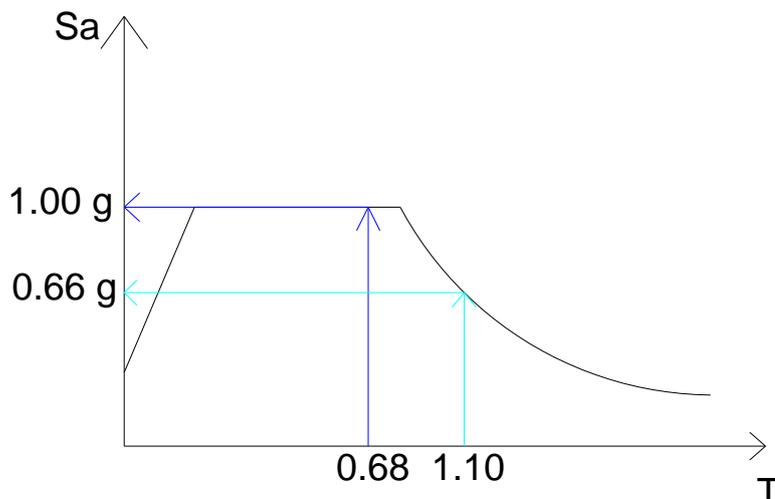
Para tabiques de hormigón armado :

$$C_r=0.0488 \quad x=0.75 \quad T=0.0488 \times 33.50^{0.75}=0.68 \text{ seg}$$

Usando la fórmula aproximada $T=n^a p/18=11/18=0.61$ seg

ACELERACION ESPECTRAL

La máxima aceleración elástica a la que va a estar sometido el edificio se puede obtener del espectro de diseño.



Para zona sísmica 4 y suelo SD,

$$C_a=0.4N_a, \text{ con } N_a=1.0 \rightarrow C_a=0.4$$

$$C_v=0.59N_v \text{ con } N_v=1.2 \rightarrow C_v=0.71$$

$$a_s=0.35$$

$$T_2=C_v/(2.5C_a)=0.71 \text{ s}$$

$$T_1=0.2 \quad T_2 = 0.14 \text{ s}$$

$$C=2.5C_a \gamma_r / R \text{ si } T < T_2$$

$$C=S_a \gamma_r / R \text{ si } T > T_2$$

$$\text{Para } T_x=1.10 \text{ seg} \Rightarrow S_a=C_v/T=0.65 \text{ g}$$

$$\text{Para } T_y=0.68 \text{ seg} \Rightarrow S_a=2.5C_a=1.00 \text{ g}$$

Estas aceleraciones son elásticas y no consideran el comportamiento no lineal ni la disipación de energía o ductilidad. Para tener en cuenta estos efectos es necesario reducir las aceleraciones mediante el factor de comportamiento R.

Del reglamento I-C-.103-1 (2013)

Para pórticos de hormigón armado: $R=7.0$

Para tabiques de hormigón armado: $R=4.0$

COEFICIENTE SISMICO Y CORTE BASAL

El coeficiente sísmico se calcula como:

$$C=2.5C_a\gamma_r/R \text{ si } T<T_2$$

$$C=S_a\gamma_r/R \text{ si } T>T_2$$

Donde γ_r es el coeficiente de riesgo o destino y para edificios de vivienda $\gamma_r = 1$.

$$c_x = \frac{S_a\gamma_r}{R} = \frac{0.65 \times 1.00}{7.0} = 0.093$$

$$c_y = \frac{2.5C_a\gamma_r}{R} = \frac{1.00 \times 1.00}{4.0} = 0.25$$

Se debe verificar el valor mínimo de C.

En dirección X $c > 0.8a_s N_v / R = 0.8 \times 0.35 \times 1.2 / 7 = 0.048$ que cumple con $c = 0.093$

El corte basal se calcula como:

$V_o = c \cdot Q$ y vale

$$V_{ox} = c_x \cdot Q = 0.093 \times 2100 \text{ t} = 195.30 \text{ t}$$

$$V_{oy} = c_y \cdot Q = 0.25 \times 2100 \text{ t} = 525.00 \text{ t}$$

AREA NECESARIA DE LA ESTRUCTURA

El corte basal en planta baja debe ser resistido por un área de estructura acorde.

El valor de esta área es $A_{nec} = V_o / v$, donde v es la tensión de corte límite del material y del tipo estructural. En nuestro caso

Para pórticos de hormigón armado: $v = 65 \text{ t/m}^2$

Para tabiques de hormigón armado: $v = 100 \text{ t/m}^2$

$$A_{nec_x} = 195.3 \text{ t} / 65 \text{ t/m}^2 = 3.00 \text{ m}^2$$

$$A_{nec_y} = 525.00 \text{ t} / 100 \text{ t/m}^2 = 5.25 \text{ m}^2$$

Estas áreas se deben disponer en planta baja de tal forma de no generar excentricidad de rigidez.

DISTRIBUCIÓN EN ALTURA

Es posible encontrar las fuerzas sísmicas actuantes en cada nivel y el corte sísmico en cada nivel de esta forma calcular el área necesaria de estructura en esos niveles y así ir disminuyéndola a medida que se sube de piso.

La fuerza en cada nivel se calcula como:

$$F_i = \frac{Q_i h_i}{\sum_{i=1}^{numpisos} (Q_i h_i)} V_o$$

Las expresiones a utilizar son:

$$\alpha_i = \frac{Q_i h_i}{\sum_{i=1}^{numpisos} (Q_i h_i)}$$

$$F_i = \alpha_i V_o$$

V_i =Suma de todas las fuerzas por encima del nivel.

$$A_{nec_i} = V_i/v$$

En dirección X (pórticos)

Nivel	Peso Q_i (ton)	Altura h_i (m)	$Q_i h_i$ (tm)	α_i	F_i (ton)	V_i (ton)	Anec _i (m ²)	Area nec. Respecto a PB
11	150.0	33.50	5025	0.150	29.30	29.30	0.44	15%
10	150.0	30.50	4575	0.137	26.76	56.06	0.84	29%
9	150.0	27.50	4125	0.123	24.03	80.09	1.21	41%
8	150.0	24.50	3675	0.109	21.29	101.38	1.53	52%
7	150.0	21.50	3225	0.096	18.75	120.13	1.81	64%
6	150.0	18.50	2775	0.083	16.21	136.34	2.05	70%
5	150.0	15.50	2325	0.070	13.67	150.01	2.26	77%
4	150.0	12.50	1875	0.056	10.94	160.95	2.42	82%
3	300.0	9.50	2850	0.085	16.60	177.55	2.67	91%
2	300.0	6.50	1950	0.058	11.32	188.87	2.84	97%
1	300.0	3.50	1050	0.031	6.04	195.3	2.94	100%
SUMA	2100.0		33450	1.00	195.3			

En dirección Y (tabiques)

Nivel	Peso Q_i (ton)	Altura h_i (m)	$Q_i h_i$ (tm)	α_i	F_i (ton)	V_i (ton)	$Anec_i$ (m ²)	Area nec. Respecto a PB
11	150.0	33.50	5025	0.150	78.75	78.75	0.79	15%
10	150.0	30.50	4575	0.137	71.93	149.63	1.50	29%
9	150.0	27.50	4125	0.123	64.58	214.21	2.14	41%
8	150.0	24.50	3675	0.109	57.23	271.44	2.71	52%
7	150.0	21.50	3225	0.096	50.40	321.84	3.22	64%
6	150.0	18.50	2775	0.083	43.58	365.42	3.65	70%
5	150.0	15.50	2325	0.070	36.75	402.17	4.02	77%
4	150.0	12.50	1875	0.056	29.40	431.57	4.32	82%
3	300.0	9.50	2850	0.085	44.63	476.20	4.76	91%
2	300.0	6.50	1950	0.058	30.45	506.65	5.07	97%
1	300.0	3.50	1050	0.031	16.28	525.93	5.26	100%
SUMA	2100.0		33450	1.00	525.00			