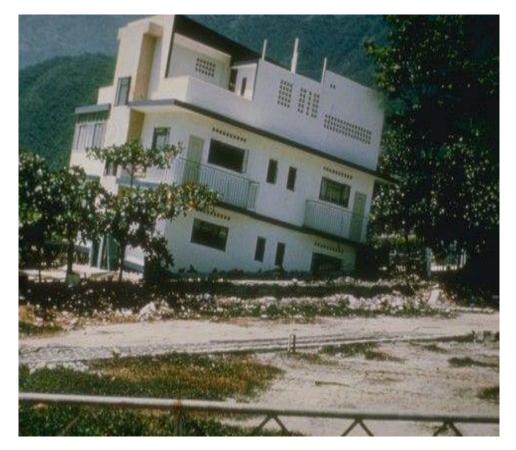


# ESTATICA Y RESISTENCIA DE MATERIALES

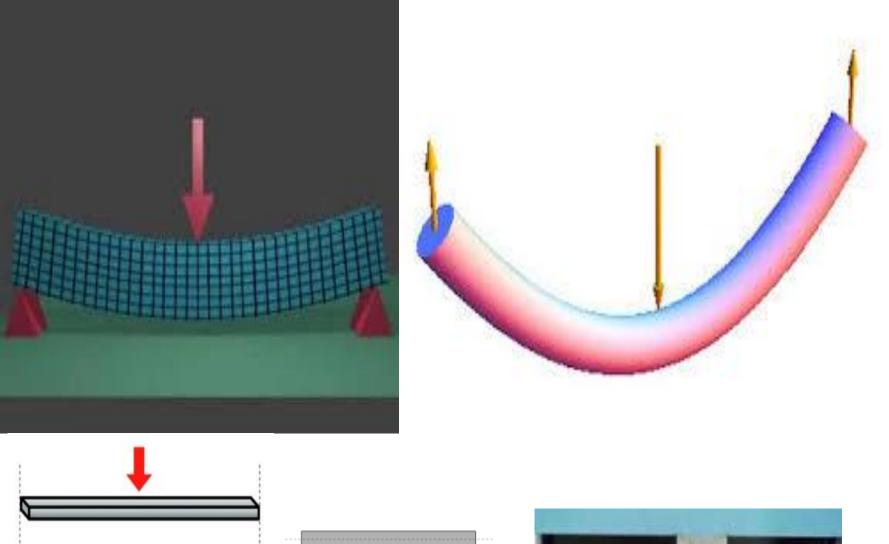
# UNIDAD Nº10 DEFORMACIONES EN LA FLEXIÓN

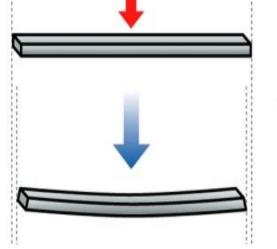




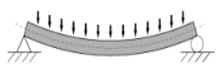
CALCULO DE DEFORMACIONES

**CALCULO DE FLECHAS** 











## INTRODUCCIÓN

Los elementos estructurales deben cumplir con tres condiciones:

-Condición de ESTABILIDAD: involucra que la estructura debe conservar una forma inicial determinada de equilibrio elástico, bajo la acción de todas las fuerzas exteriores.

-Condición de RESISTENCIA: indica que las tensiones máximas no deben superar las tensiones límites del material, con un adecuado margen de seguridad.

$$\sigma_{\max} \leq \sigma_{adm}; \tau_{\max} \leq \tau_{adm}$$

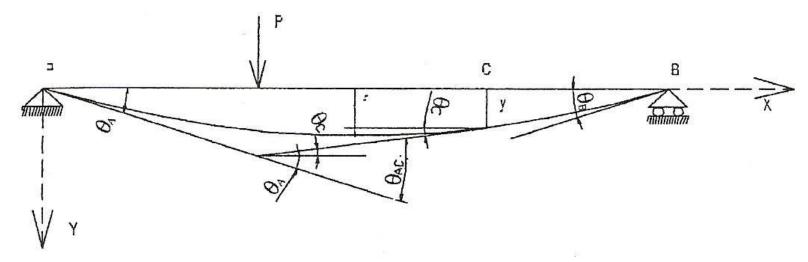
-Condición de RIGIDEZ: que da la capacidad a la estructura o a sus elementos a cambiar su forma ante la acción de cargas exteriores (cambio de forma y dimensiones).

No solo las tensiones máximas deben ser < que las admisibles, sino que además las deformaciones < que los valores fijados de acuerdo con las exigencias para la estructura. En algunos casos los reglamentos y en otros el destino de la pieza estructural fijan los valores máximos de deformaciones.

# **ECUACIÓN DIFERENCIAL DE LA LÍNEA ELÁSTICA**

#### **MARCO TEORICO**

Se denomina elástica de deformación, línea elástica o simplemente elástica, a la curva que forma el eje de la viga después de producida la deformación.

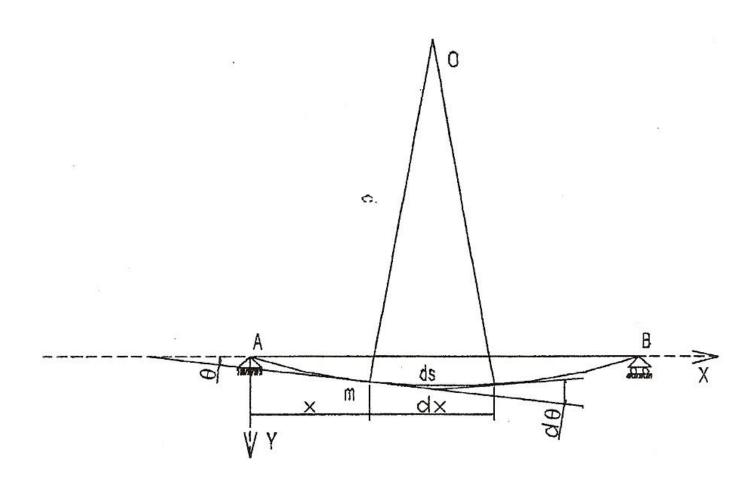


En el estudio de la flexión pura de una barra prismática vimos que la curvatura de la viga es:

$$\frac{1}{\rho} = \frac{M}{E \cdot I} \tag{1}$$

En la flexión pura M = cte es decir que el eje de la viga se curva según un arco circular (elástica circular).

Para expresar la ecuación de la línea elástica consideremos un tramo de viga curvada. Trazando los ejes X e Y por un punto O cualquiera de la línea elástica, de modo que X coincida con el eje originalmente recto de la viga, positiva a la derecha y hacia abajo.



Dos secciones planas y adyacentes, separadas una longitud dx sobre una viga inicialmente recta, giran un ángulo  $d\theta$  una respecto a la otra. El arco de longitud ds medido a lo largo de la elástica entre las dos secciones es igual a:

$$ds = \rho . d\theta$$

siendo  $\rho$  el radio de curvatura de la elástica en ese punto, será entonces:

$$\left| \frac{1}{\rho} = \left| \frac{d\theta}{ds} \right| \tag{2}$$

Con referencia al signo, debe observarse que el momento flector se toma positivo cuando produce tracción en la fibra inferior, o cuando hace que su centro de curvatura esté por encima de ella.

En este caso el ángulo  $\theta$  disminuye a medida que el punto m se mueva sobre la elástica de A a B.

Por lo tanto, a todo incremento positivo ds corresponde uno negativo d $\theta$ , teniendo en cuenta este ultimo aspecto, se modifica la equación (2), de forma tal que resulta:

$$\left| \frac{1}{\rho} = -\frac{d\theta}{ds} \right| \quad (3)$$

En la mayoría de los casos prácticos, las flechas son pequeñas en comparación con la longitud total de la barra, por lo que no se comete error apreciable suponer que:

$$ds \approx dx$$

$$ds \approx dx \qquad \theta \approx tg(\theta) = \frac{dy}{dx}$$

Reemplazando en la ecuación (3):

$$\frac{1}{\rho} = -\frac{d^2y}{dx^2} \tag{4}$$

Recordando la ecuación (1) la ecuación diferencial de la elástica resulta:

$$\left| \frac{d^2 y}{dx^2} = -\frac{M}{E \cdot I} \right| \tag{5}$$

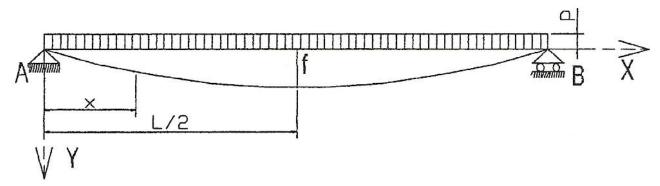
### MÉTODO DE LA DOBLE INTEGRACIÓN

En este método, el momento flector M se expresa en función de "x" y luego se hace una doble integración de la ecuación diferencial de la línea elástica para obtener la flecha "y".

Cada integración introduce una constante de integración, cuyos valores se determinan a partir de las condiciones de contorno o de borde del problema (en función del tipo de vínculo del miembro estructural).

Con la primera integración se obtiene el valor de la rotación  $\theta$ .

#### Ejemplo: viga simplemente apoyada con carga distribuida uniformemente.



En la sección X el momento flector vale:

$$\mathbf{M}(\mathbf{x}) = \frac{p \cdot L}{2} \cdot \mathbf{x} - \frac{p \cdot \mathbf{x}^2}{2} \tag{6}$$

Reemplazando en la ecuación diferencial de la elástica (5):

$$\mathbf{E} \cdot \mathbf{I} \cdot \frac{d^2 y}{dx^2} = \frac{p \cdot L}{2} \cdot x - \frac{p \cdot x^2}{2} \tag{7}$$

Integrando la ecuación anterior:

$$\mathbf{E} \cdot \mathbf{I} \cdot \frac{dy}{dx} = \frac{p \cdot L}{2} \cdot \frac{x^2}{2} - \frac{p}{2} \cdot \frac{x^3}{3} + C_1 \tag{8}$$

Volviendo a integrar la ecuación anterior:

$$E \cdot I \cdot \frac{dy}{dx} = \frac{p \cdot L}{4} \cdot \frac{x^3}{3} - \frac{p}{6} \cdot \frac{x^4}{4} + C_1 + C_2$$
 (9)

De las condiciones de contorno se verifica que para:

$$x = \frac{L_{2}}{dx} \qquad \theta = \frac{dy}{dx} = 0$$

entonces de la ecuación (8) se deduce que:

$$C_1 = \frac{p \cdot L^3}{24}$$

La constante C<sub>2</sub> se puede deducir de la ecuación 9, sabiendo que para:

$$x = 0 y = 0$$

Entonces reemplazando los valores de C<sub>1</sub> y C<sub>2</sub> en la ecuación 9:

$$y = \frac{p \cdot x}{24 \cdot E \cdot I} \left( L^3 - 2 \cdot L \cdot x^2 + x^3 \right)$$

La flecha máxima se obtiene para x = L/2:

$$f = \frac{5}{384} \cdot \frac{p \cdot L^4}{E \cdot I}$$

El signo positivo muestra que la flecha es del mismo sentido que el eje Y positivo.

La máxima rotación se dará para x = 0.

$$\theta_A = \frac{p \cdot L^3}{24 \cdot E \cdot I}$$

#### **VIGAS DE EJE RECTO ISOSTÁTICAS**

TABLAS DE M<sub>0</sub> - R - f

TIPO DE VIGA Y CARGA ACTUANTE	REACCIONES DE VÍNCULO	M <sub>0</sub> max en X <sub>0</sub>	FLECHA MÁX. en X <sub>1</sub>
A L B	$R_A = R_B = q \frac{L}{2}$	$\frac{q L^2}{8}$ $x_0 = \frac{L}{2}$	$f_{\text{max}} = \frac{5}{384} \text{ q } \frac{L^4}{\text{EI}}$ $x_1 = \frac{L}{2}$
↓ L/2 → L/2 → L → L	$R_A = R_B = \frac{P}{2}$	$\frac{PL}{4}$ $x_0 = \frac{L}{2}$	$f_{\text{max}} = \frac{1}{48} \frac{\text{PL}^3}{\text{EI}}$ $x_1 = \frac{L}{2}$
A L AB	R <sub>A</sub> = R <sub>B</sub> = P	P . a x <sub>0</sub> = de a hasta L - 2a	$f_{\text{max}} = \frac{Pa(3L^2 - 4a^2)}{24 \text{ EI}}$ $x_1 = \frac{L}{2}$
A B	$R_{A} = \frac{1}{6}qL$ $R_{B} = \frac{1}{3}qL$	$q = \frac{qL^2}{2} \\ x_0 = 0,577 L$	$f_{\text{max}} = \frac{0,00652 \text{ qL}^4}{\text{EI}}$ $x_1 = 0,519 \text{ L}$
→ P → b → A	$R_{A} = \frac{Pb}{L}$ $R_{B} = \frac{Pa}{L}$	$P\frac{ab}{L}$ $x_0 = a$	

<b>→</b>	R <sub>A</sub> = P	P. L x <sub>0</sub> = 0	$f_{\text{max}} = \frac{1}{3} \frac{PL^3}{EI}$ $x_1 = L$
^ L	R <sub>A</sub> = qL	$\frac{q L^2}{2}$ $x_0 = 0$	$f_{\text{max}} = \frac{1}{8} \frac{\text{q L}^4}{\text{EI}}$ $x_1 = \text{L}$
	$R_A = \frac{qL}{2}$	$\frac{q L^2}{6}$ $x_0 = 0$	$f_{\text{max}} = \frac{1}{30} \frac{q L^4}{E I}$ $x_1 = L$
<u> </u>	$R_A = R_B = \frac{qL}{4}$	$\frac{q L^2}{12}$ $x_0 = \frac{L}{2}$	$f_{\text{max}} = \frac{1}{60} \frac{P L^3}{E I}$ $x_1 = \frac{L}{2}$
L B	$R_A = R_B = q \frac{(L-a)}{2}$	$\frac{q L^2}{24} (3-4\alpha^2)$ $x_0 = \frac{L}{2}  \alpha = \frac{a}{L}$	

#### VALORES ADMISIBLES DE FLECHAS

#### **MADERAS**

Vigas para entrepisos de viviendas, oficinas:  $f \le \frac{L}{300}$ 

Vigas para techos (correas, cabios):  $f \le \frac{L}{200}$ 

# TRABAJO PRÁCTICO Nº8: DEFORMACIONES: CÁLCULO DE FLECHAS Y ROTACIONES

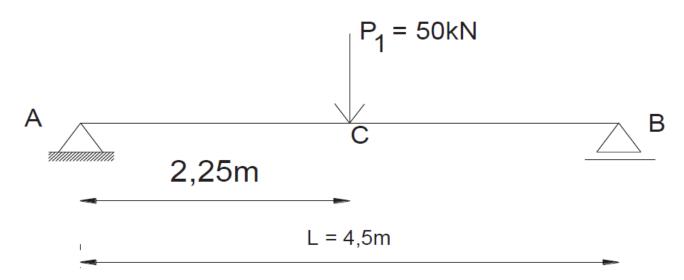
#### **Ejercicio N°1:**

Viga simplemente apoyada, con carga concentrada:

- a) Dimensionar
- b) Cálculo y verificación de flecha máxima. Adoptar  $f_{máx} = L/200$

#### Datos:

Acero tipo F24 - Tensión de fluencia  $\sigma_f$  = 240 Mpa (2400 Kgf/cm²)  $\sigma_{adm}$  = 1600 Kg/cm² = 160 Mpa E = 2100000 Kg/cm² = 210000 Mpa L = 4,5 m

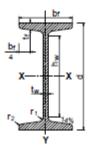


$$M_{\text{max}} = \frac{P \cdot L}{4} = \frac{50KN \cdot 4.5m}{4} = 56.25KNm = 5625KNcm$$

$$W_{nec} = \frac{M_{\text{max}}}{\sigma_{adm}} = \frac{5625KNcm}{16KN/cm^2} = 351.56cm^3$$

Adoptamos un perfil IPN 240 con:  $W_{adp} = 354 \text{ cm}^3$   $I = 4250 \text{ cm}^4$   $W_{adp} > W_{nec}$ 

IPN según IRAM-IAS U 500-511



Ag = Área bruta de la sección transversal.

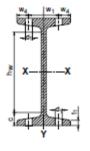
I = Momento de Inercia de la sección. respecto de los ejes principales.

$$\mathbf{r} = \sqrt{\frac{I}{A}}$$
 Radio de giro .

S = Módulo resistente elástico de la sección.

Q = Momento estático de media sección.

Z = Módulo plástico de la sección.



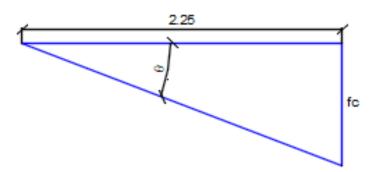
ación			Dimer	sione	s		Relac	iones	Ag	Peso	X - X Y - Y									Aguje el	ros en Ala	Distancia agujero al borde	Esp.		
signa	d	bf	tf	hw	tw=r <sub>1</sub>	r <sub>2</sub>	<u>bf</u> 2tf	hw			lx	Sx	rx	Qx	Zx	ly	Sy	ry	Qy	1,5.Sy	Zy	W <sub>1</sub>	d <sub>1</sub>	W <sub>4</sub>	t <sub>1</sub>
å	mm	mm	mm	mm	mm	mm	2tf	tw	cm <sup>2</sup>	Kg/m	cm <sup>4</sup>	cm <sup>3</sup>	cm	cm <sup>3</sup>	cm <sup>3</sup>	cm <sup>4</sup>	cm <sup>3</sup>	cm	cm <sup>3</sup>	cm <sup>3</sup>	cm <sup>3</sup>	mm	mm	mm	mm
80	80	42	5,9	59	3,9	2,3	3,56	15,1	7,57	5,94	77,8	19,5	3,20	11,4	22,8	6,29	3,00	0,91	2,46	4,50	4,93	22	6,4	10	4,43
100	100	50	6,8	75	4,5	2,7	3,68	16,7	10,6	8,34	171	34,2	4,01	19,9	39,8	12,2	4,88	1,07	4,02	7,32	8,04	28	6,4	11	5,05
120	120	58	7,7	92	5,1	3,1	3,77	18,0	14,2	11,1	328	54,7	4,81	31,8	63,6	21,5	7,41	1,23	6,12	11,12	12,24	32	8,4	13	5,67
140	140	66	8,8	109	5,7	3,4	3,84	19,1	18,2	14,3	573	81,9	5,61	47,7	95,4	35,2	10,7	1,40	8,85	16,05	17,70	34	11	16	6,29
160	160	74	9,5	125	6,3	3,8	3,89	19,8	22,8	17,9	935	117	6,40	68,0	136	54,7	14,8	1,55	12,28	22,20	24,55	40	11	17	6,91
180	180	82	10,4	142	6,9	4,1	3,94	20,6	27,9	21,9	1450	161	7,20	93,4	187	81,3	19,8	1,71	16,50	29,70	33,00	44	13	19	7,53
200	200	90	11,3	159	7,5	4,5	3,98	21,2	33,4	26,2	2140	214	8,00	125	250	117	26,0	1,87	21,58	39,00	43,16	48	13	21	8,15
220	220	98	12,2	176	8,1	4,9	4,02	21,7	39,5	31,1	3060	278	8,80	162	324	162	33,1	2,02	27,61	49,65	55,21	52	13	23	8,77
240	240	106	13,1	192	8,7	5,2	4,05	22,1	46,1	36,2	4250	354	9,59	206	412	221	41,7	2,20	34,68	62,55	69,37	56	17	25	9,39
260	260	113	14,1	208	9,4	5,6	4,01	22,1	53,3	41,9	5740	442	10,4	257	514	288	51,0	2,32	42,56	76,50	85,11	60	17	26,5	10,15
280	280	119	15,2	225	10,1	6,1	3,91	22,3	61,0	47,9	7590	542	11,1	316	632	364	61,2	2,45	51,07	91,80	102,1	62	17	28,5	11,04

$$f_{\text{max}} = \frac{L}{200} = \frac{450cm}{200} = 2.25cm$$

$$f_{c\'{a}lculo} = \frac{p \cdot L^{3}}{48 \cdot E \cdot I} = \frac{50KN \cdot (450cm)^{3}}{48 \cdot 21000 \frac{KN}{cm^{2}} \cdot 4250cm^{4}} = 1.06cm$$

$$f_{c\'alculo} \le f_{\max}$$

$$f_{c\'{a}lculo} \le f_{max}$$
  $1.06cm \le 2.25cm$ 



$$tg\theta = \frac{f_{calculo}}{L/2} \Rightarrow \theta = arctg \frac{f_{calculo}}{L/2} = arctg \frac{2.25cm}{225cm} = 0.0099$$

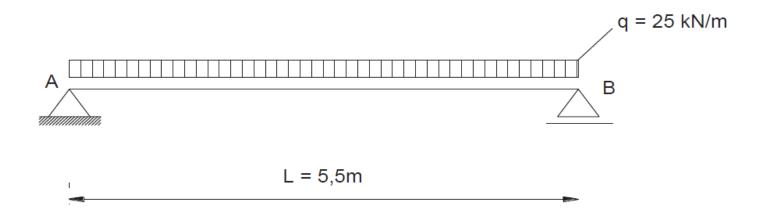
#### Ejercicio N°3:

Viga simplemente apoyada, con carga uniformemente repartida:

- a) Dimensionar
- b) Cálculo y verificación de flecha máxima. Adoptar  $f_{máx} = L/500$

#### Datos:

Acero tipo F24 - Tensión de fluencia  $\sigma_f$  = 240 Mpa (2400 Kgf/cm²)  $\sigma_{adm}$  = 1600 Kg/cm² = 160 Mpa E = 2100000 Kg/cm² = 210000 Mpa L = 5,5 m



$$M_{\text{max}} = \frac{q \cdot L^2}{8} = \frac{25KN / m \cdot (5.5m)^2}{8} = 94.53KNm = 9453KNcm$$

$$W_{\text{nec}} = \frac{M_{\text{max}}}{\sigma_{\text{adm}}} = \frac{9453KNcm}{16KN / cm^2} = 591cm^3$$

Adoptamos un perfil IPN 300 con:  $W_{adp} = 653 \text{ cm}^3$  I= 9800 cm<sup>4</sup>  $W_{adp} > W_{nec}$ 

Designación			Dimer	sione	s		Relac	iones	Ag	Peso	X - X Y - Y									Aguje el		Distancia agujero al borde	Esp.		
sign	d	bf	tf	hw	tw=r <sub>1</sub>	r <sub>2</sub>	<u>bf</u> 2tf	hw			lx	Sx	ГX	Qx	Zx	ly	Sy	ry	Qy	1,5.Sy	Zy	W <sub>1</sub>	d <sub>1</sub>	W <sub>4</sub>	t <sub>1</sub>
å	mm	mm	mm	mm	mm	mm	2tf	tw	cm <sup>2</sup>	Kg/m	cm <sup>4</sup>	cm <sup>3</sup>	cm	cm <sup>3</sup>	cm <sup>3</sup>	cm <sup>4</sup>	cm <sup>3</sup>	cm	cm <sup>3</sup>	cm <sup>3</sup>	cm <sup>3</sup>	mm	mm	mm	mm
80	80	42	5,9	59	3,9	2,3	3,56	15.1	7,57	5,94	77.8	19.5	3.20	11.4	22.8	6,29	3.00	0.91	2.46	4.50	4.93	22	6.4	10	4.43
100	100	50	6,8	75	4,5	2,7	3,68	16,7	10,6	8,34	171	34,2	4,01	19,9	39,8	12,2	4,88	1,07	4,02	7,32	8,04	28	6,4	11	5,05
400	400							40.0			200		4.04		00.0	24.5		4.00	0.40	44.40	40.04	20		40	5.07
120	120	58	7,7	92	5,1	3,1	3,77	18,0	14,2	11,1	328	54,7	4,81	31,8	63,6	21,5	7,41	1,23	6,12	11,12	12,24	32	8,4	13	5,67
140	140	66	8,6	109	5,7	3,4	3,84	19,1	18,2	14,3	573	81,9	5,61	47,7	95,4	35,2	10,7	1,40	8,85	16,05	17,70	34	11	16	6,29
160	160	74	9,5	125	6,3	3,8	3,89	19,8	22,8	17,9	935	117	6,40	68,0	136	54,7	14,8	1,55	12,28	22,20	24,55	40	11	17	6,91
180	180	82	10,4	142	6,9	4,1	3,94	20,6	27,9	21,9	1450	161	7,20	93,4	187	81,3	19,8	1,71	16,50	29,70	33,00	44	13	19	7,53
200	200	90	11,3	159	7,5	4,5	3,98	21,2	33,4	26,2	2140	214	8,00	125	250	117	26,0	1,87	21,58	39,00	43,16	48	13	21	8,15
220	220	98	12,2	176	8,1	4,9	4,02	21,7	39,5	31,1	3060	278	8,80	162	324	162	33,1	2,02	27,61	49,65	55,21	52	13	23	8,77
240	240	106	13,1	192	8,7	5,2	4,05	22,1	46,1	36,2	4250	354	9,59	206	412	221	41,7	2,20	34,68	62,55	69,37	56	17	25	9,39
260	260	113	14,1	208	9,4	5,6	4,01	22,1	53,3	41,9	5740	442	10,4	257	514	288	51,0	2,32	42,56	76,50	85,11	60	17	26,5	10,15
280	280	119	15,2	225	10,1	6,1	3,91	22,3	61,0	47,9	7590	542	11,1	316	632	364	61,2	2,45	51,07	91,80	102,1	62	17	28,5	11,04
300	300	125	16,2	241	10,8	6,5	3,86	22,3	69,0	54,2	9800	653	11,9	381	762	451	72,2	2,56	60,29	108,3	120,6	64	21	30,5	11,83
320	320	131	17,3	258	11,5	6,9	3,79	22,4	77,7	61,0	12510	782	12,7	457	914	555	84,7	2,67	70,96	127,1	141,9	70	21	30,5	12,72
340	340	137	18,3	274	12,2	7,3	3,74	22,5	86,7	68,0	15700	923	13,5	540	1080	674	98,4	2,80	82,35	147,6	164,7	74	21	31,5	13,51
360	360	143	19,5	290	13,0	7,8	3,67	22,3	97,0	76,1	19610	1090	14,2	638	1276	818	114	2,90	95,96	171,6	191,9	76	23	33,5	14,50

$$f_{\text{max}} = \frac{L}{500} = \frac{550cm}{500} = 1.10cm$$

$$f_{c\'{a}lculo} = \frac{5 \cdot q \cdot L^{4}}{384 \cdot E \cdot I} = \frac{5 \cdot 0.25 KN / cm \cdot (550 cm)^{4}}{384 \cdot 21000 KN / cm^{2} \cdot 9800 cm^{4}} = 1.45 cm$$

$$f_{c\'{a}lculo} > f_{max}$$
 1.45cm > 1.10cm

Como  $f_{calc} > f_{max}$  adoptamos un perfil I mayor IPN 340 con:  $W_{adp} = 923 \text{ cm}^3$  I= 15700cm<sup>4</sup>

$$f_{c\'{a}lculo} = \frac{5 \cdot q \cdot L^{4}}{384 \cdot E \cdot I} = \frac{5 \cdot 0.25 KN / cm \cdot (550 cm)^{4}}{384 \cdot 21000 KN / cm^{2} \cdot 15700 cm^{4}} = 0.90 cm$$

$$f_{c\'{a}lculo} \le f_{max}$$
  $0.90cm \le 1.10cm$ 

#### Ejercicio N°5:

Viga simplemente apoyada, con carga concentrada en el centro del tramo y con carga uniformemente repartida en toda su longitud

- a) Dimensionar
- b) Cálculo y verificación de flecha máxima. Adoptar  $f_{máx} = L/500$

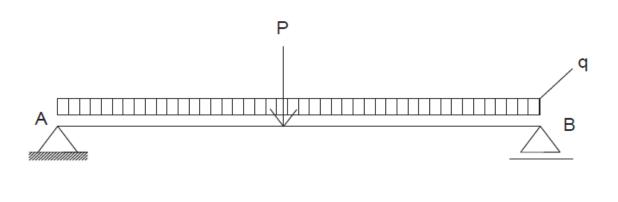
#### Datos:

Acero tipo F24 - Tensión de fluencia  $\sigma_f$  = 240 Mpa (2400 Kgf/cm<sup>2</sup>)

 $\sigma_{adm} = 1600 \text{ Kg/cm}^2 = 160 \text{ Mpa}$ 

 $E = 2100000 \text{ Kg/cm}^2 = 210000 \text{ Mpa}$ 

L = 6 m; P = 45 KN; q = 2.5 KN/m



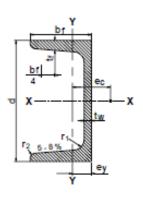
L = 6m

$$M_{\text{max}} = \frac{q \cdot L^2}{8} + \frac{P \cdot L}{4} = 78.75 KNm = 7875 KNcm$$
 $W_{nec} = \frac{M_{\text{max}}}{\sigma_{adm}} = \frac{7875 KNcm}{16 KN / cm^2} = 492.19 cm^3$ 

Adoptamos un perfil UPN 320 con:  $W_{adp} = 679 \text{ cm}^3$   $I = 10870 \text{ cm}^4$   $W_{adp} > W_{nec}$ 

UPN según IRAM-IAS U 500-509-2

Para U≤300 pend.=8% Para U>300 pend.=5%



Ag = Área bruta de la sección transversal.

 I = Momento de Inercia de la sección. respecto de los ejes principales.

$$r = \sqrt{\frac{I}{A}}$$
 Radio de giro.

S = Módulo resistente elástico de la sección.

Q = Momento estático de media sección.

Z = Módulo plástico de la sección.

 $e_Y = \overline{X}$  = Distancia al centro gravedad.

e<sub>c</sub> = Distancia al centro de corte.

ación			Dimen	siones	1		Relac	lones	Ag	Peso		x - x						,	Y-Y		Dista	nclas		jeros I ala	Distancia agujero al borde	
Designa	h	bf	tf=r1	hw	tw	Γ2	<u>bf</u> tr	<u>hw</u> tw			lx	Sx	гх	Qx	Zx	ly	Sy	гу	Qy	1,5.\$y	Zy	θγ	θo	W <sub>1</sub>	d	W <sub>4</sub>
		'		'	'	'	" "	LW		1				•			'	'			•		'		'	
220	220	80	12,5	167	9	6,5	6,40	18,6	37,40	29,40	2690	245	8,48	146	292	197	33,6	2,3	36,38	50,4	64,40	2,14	4,20	45	23	35
240	240	85	13	184	9,5	6,5	6,54	19,4	42,30	33,20	3600	300	9,22	179	358	248	39,6	2,42	43,30	59,4	76,02	2,23	4,39	45	25	40
260	260	90	14	200	10	7	6,43	20,0	48,30	37,90	4820	371	9,99	221	442	317	47,7	2,56	52,38	71,6	92,22	2,36	4,66	50	25	40
280	280	95	15	216	10	7,5	6,33	21,6	53,30	41,80	6280	448	10,90	266	532	399	57,2	2,74	62,03	85,8	109,9	2,53	5,02	50	25	45
300	300	100	16	232	10	8	6,25	23,2	58,80	46,20	8030	535	11,70	316	632	495	67,8	2,9	72,71	102	130,0	2,70	5,41	55	25	45
200	200	400	47.5	245				47.5	75.00	50.50	40070		40.40	***		507			04.53	404	450.0	0.50	4.00			45
320	320	100	17,5	246	14	8,75	5,71	17,6	75,80	59,50	10870	679	12,10	413	826	597	80,6	2,81	91,63	121	158,9	2,60	4,82	55	25	45
350	350	100	16	282	14	8	6,25	20,1	77,30	60,60	12840	734	12,90	459	918	570	75	2,72	88,72	113	149,6	2,40	4,45	55	25	45

$$f_{\text{max}} = \frac{L}{500} = \frac{600cm}{500} = 1.20cm$$

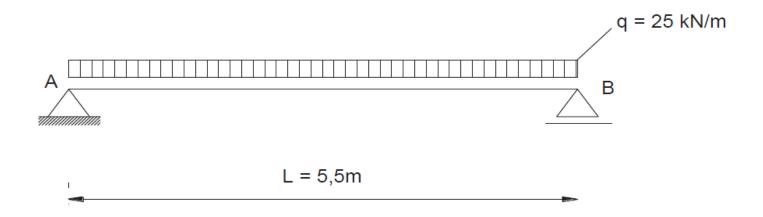
$$f_{c\'{a}lculo} = \frac{P \cdot L^{3}}{48 \cdot E \cdot I} + \frac{5 \cdot q \cdot L^{4}}{384 \cdot E \cdot I} = 0.83cm + 0.18cm = 1.06cm$$

$$f_{c\'{a}lculo} \le f_{max}$$
  $1.06cm \le 1.20cm$ 

#### Ejercicio N°6:

Adoptar uno de los casos anteriores y determinar las rotaciones de apoyo en forma analítica y/o mediante procedimientos computacionales

Tomamos el Ejercicio Nº3: IPN 340 con l= 15700cm<sup>4</sup>



$$\theta_{A} = \frac{p \cdot L^{3}}{24 \cdot E \cdot I} = \frac{0.25KN / cm \cdot (550cm)^{3}}{24 \cdot 21000 \frac{KN}{cm^{2}} \cdot 15700cm^{4}} = 5.25x10^{-3}$$