

Fecha de publicación de la preacta: 7 de Julio

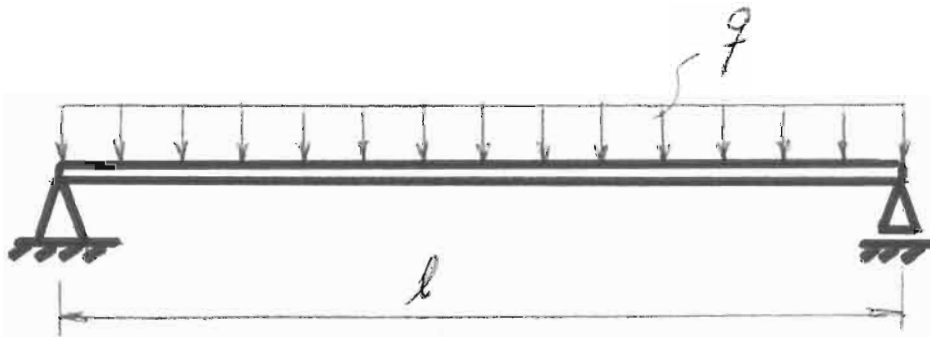
Fecha de revisión del examen: 10 de Julio

BLOQUE A

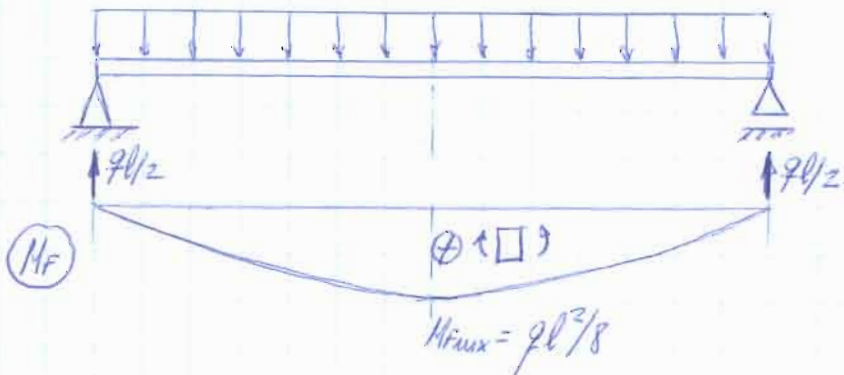
Cuestión A.1 (2,5 puntos)

Dimensionar la viga de la figura con un perfil IPN. Para la IPN seleccionada, determinar la expresión de la flecha y comprobar que su magnitud no sobrepasa el 1% de la longitud l .

DATOS: $q=10\text{kN/m}$; $l=10\text{m}$; $E=200\text{GPa}$; $\sigma_{adm}=200\text{MPa}$



SOLUCION:



$$\tau_{max} = \frac{M_{max}}{W} \leq \tau_{adm}$$

$$W > \frac{M_{max}}{\tau_{adm}} = \frac{q l^2 / 8}{\tau_{adm}} = 625 \text{ cm}^3$$

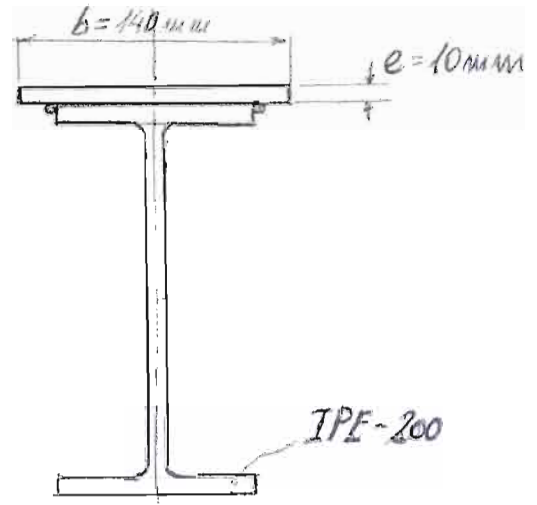
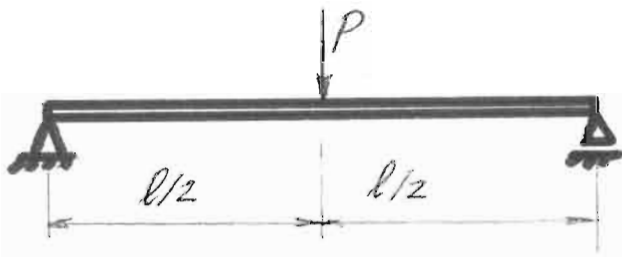
Tablas IPN \rightarrow IPN-300 ($I=9800 \text{ cm}^4$)

$$\text{Flecha: } f = \frac{5 q l^4}{384 EI} = \frac{5 \cdot 10 \text{ kN/m} \cdot 10^4 \text{ m}^4}{384 \cdot 200 \text{ GPa} \cdot 9800 \text{ cm}^4} = 66,4 \text{ mm}$$

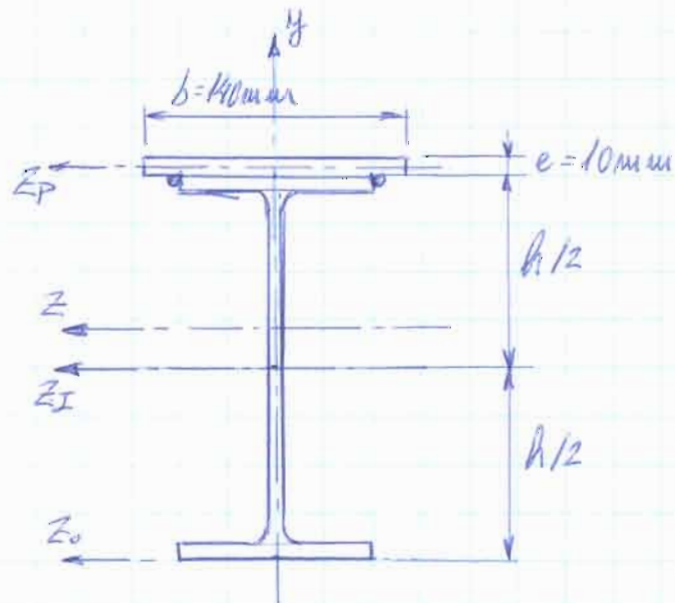
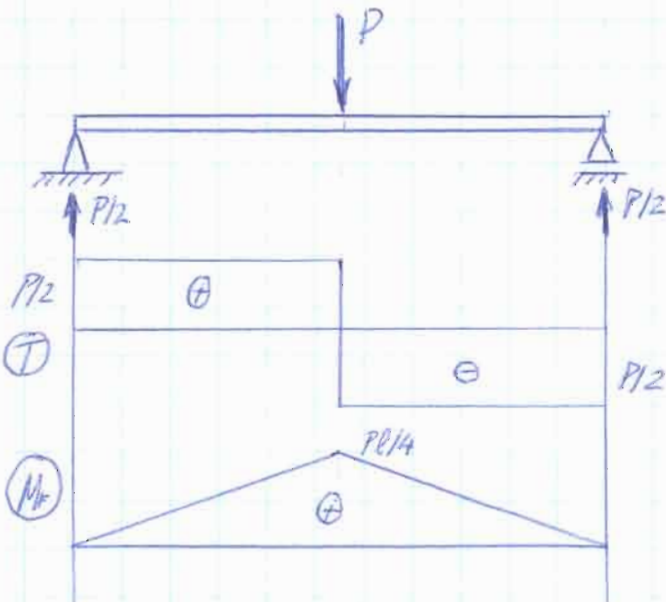
$$\frac{f}{l} \cdot 100 = \frac{66,4 \text{ mm}}{10000 \text{ mm}} \cdot 100 = 0,664 \% < 1\%$$

Cuestión A.2 (2,5 puntos)

La viga armada de la figura está soldada con cordones continuos de 5mm de espesor de garganta. Determinar el máximo valor de P (en kN) compatible con la resistencia de la soldadura. DATO: $\tau_{adm} = 100 \text{ MPa}$ (soldadura)



SOLUCION



TABLAS IPE-200 : $h = 200 \text{ mm}$; $A_I = 28,5 \text{ cm}^2$
 $I_{Z_I} = 1940 \text{ cm}^4$

Fórmula del espesor de garganta : $a = \frac{e}{5} \frac{\tau_{max} \cdot Mz}{2 \tau_{adm} \cdot I_z}$, al ser cordones continuos $\frac{e}{5} = 1$.

Determinación de la posición del eje baricéntrico Z tomando momentos estáticos respecto a z_0 :

$$Mz_0 = (b \cdot e \cdot \bar{z}_p \bar{z}_0 + A_I \cdot \bar{z}_I \bar{z}_0) = (b \cdot e + A_I) \bar{z} \bar{z}_0$$

$$\text{despejando : } \bar{z} \bar{z}_0 = \frac{b \cdot e \cdot \bar{z}_p \bar{z}_0 + A_I \bar{z}_I \bar{z}_0}{b + A_I} = \frac{140 \cdot 10 \cdot 205 + 2850 \cdot 100}{140 + 2850} = 134,6 \text{ mm}$$

Momento de inercia de la sección:

$$I_z = \left(\frac{1}{12} b e^3 + b e \bar{z}_p \bar{z}^2 \right) + \left(I_{z_I} + A_I \bar{z} \bar{z}_I^2 \right) = 2976,22 \cdot 10^4 \text{ mm}^4$$

Momento estático de la platabanda:

$$M_z = b \cdot e \cdot \bar{z}_p \bar{z} = 140 \cdot 10 (205 - 134,6) = 98560 \text{ mm}^3$$

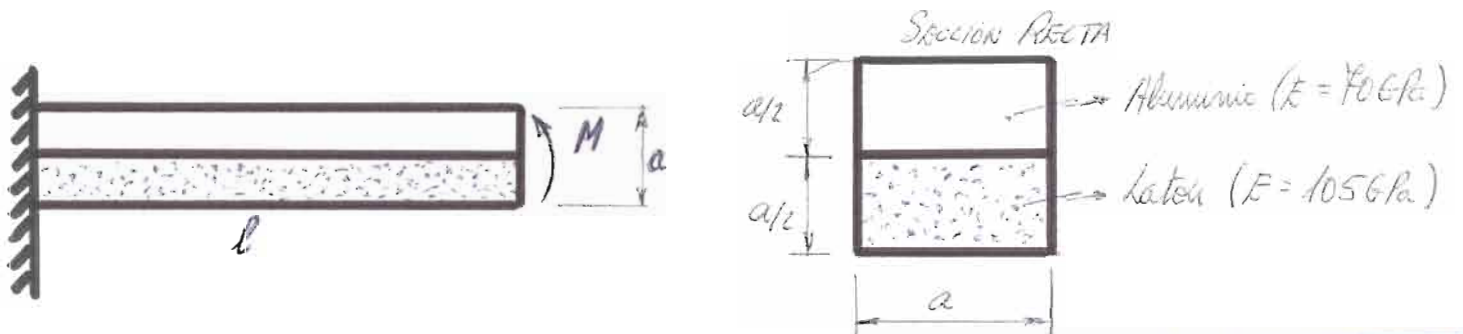
El esfuerzo normal máximo es: $T_{\text{max}} = P/2$

luego, el máximo valor de P es:

$$P = \frac{4 \cdot a \cdot \tau_{\text{adm}} \cdot I_z}{M_z} = \frac{4 \cdot 5 \text{ mm} \cdot 100 \text{ N/mm}^2 \cdot 2976,22 \cdot 10^4 \text{ mm}^4}{98560 \text{ mm}^3} = 603,94 \text{ kN}$$

Cuestión A.3 (2 puntos)

Para la viga compuesta de aluminio y latón de la figura, determinar el lugar geométrico de los puntos en los que el momento flector M no provoca tensiones



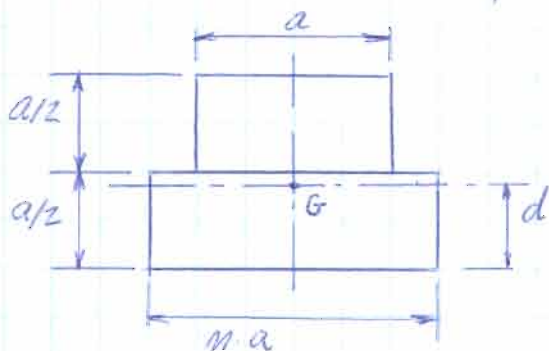
Solución: Al ser nulo el esfuerzo normal:

$$N = \iint_{Al} \sigma_{Al} \cdot dA + \iint_{Lat.} \sigma_{Lat.} \cdot dA = -\frac{E_{Al}}{\rho} \iint_{Al} y \, dA - \frac{E_{Lat.}}{\rho} \iint_{Lat.} y \, dA = 0.$$

Siendo ρ el radio de curvatura de la deformada provocada por la flexión. Al ser la flexión constante en todas las secciones, ρ es constante.

Quedando: $\iint_{Al} y \, dA + n \iint_{Lat.} y \, dA = 0$, con $n = \frac{E_{Lat.}}{E_{Al.}} = \frac{105}{70} = 1,5$

La sección de aluminio equivalente a la compuesta es:



Tomando momentos estáticos respecto al borde inferior:

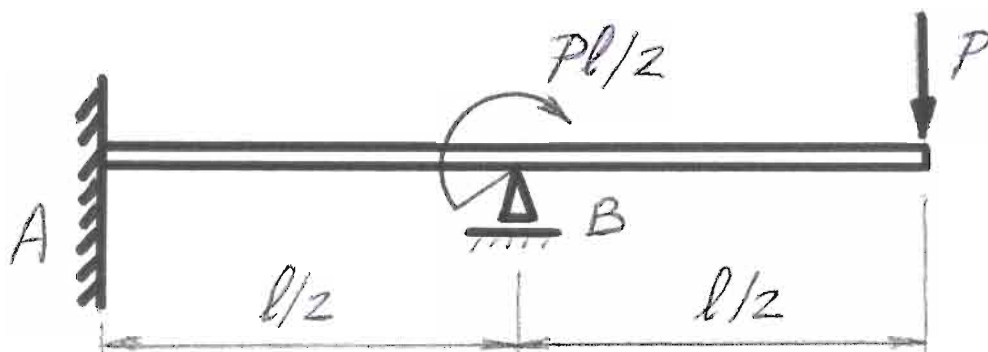
$$a \frac{a}{2} \left(\frac{a}{4} + \frac{a}{2} \right) + na \cdot \frac{a}{2} \frac{a}{4} = \left(a \cdot \frac{a}{2} + na \cdot \frac{a}{2} \right) d$$

de donde se despeja: $d = \frac{a}{4} \frac{3+n}{1+n} = 0,45a$.

El eje neutro (puntos a tensión normal nula) se encuentra en la zona del latón a $0,45a$ del borde inferior. El lugar geométrico pedido es el plano paralelo al borde inferior situado a $0,45a$ del mismo.

Cuestión A.4 (2 puntos)

Para la viga de la figura, hallar las reacciones en A y B en función de P y l

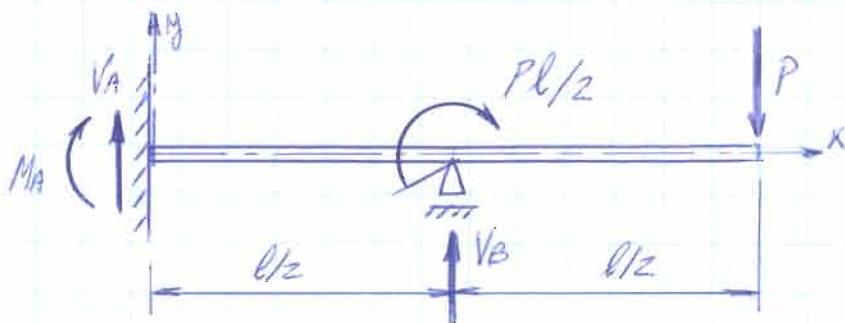


SOLUCION:

Ecuaciones de equilibrio:

$$V_A + V_B = P$$

$$M_A + Pl/2 - V_B \cdot l/2 + P \cdot 2 \cdot l/2 = 0$$



El sistema es hiperestático de grado 1. Aplicando la ecuación universal:

$$EI y = \cancel{EI y_0} + \cancel{EI \theta_0 x} + \frac{M_A}{2} x^2 + \frac{V_A}{6} x^3 + \frac{Pl/2}{2} \left\langle x - \frac{l}{2} \right\rangle^2 + \frac{V_B}{6} \left\langle x - \frac{l}{2} \right\rangle^3$$

condiciones de contorno: $\theta_0 = 0$, $y_0 = 0$, $y(l/2) = 0$

De la tercera: $EI y(l/2) = \frac{M_A}{2} \frac{l^2}{4} + \frac{V_A}{6} \frac{l^3}{8} = 0$

quedando: $M_A = -V_A l/6$

que, junto con las dos ecuaciones de equilibrio, permite obtener:

$$V_A = -3P$$

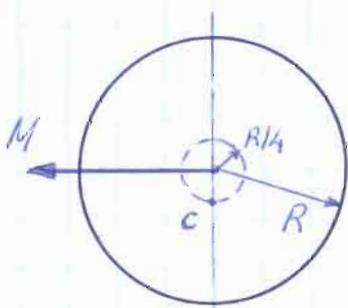
$$V_B = 4P$$

$$M_A = Pl/2$$

Cuestión A.5 (1 punto)

La base de una columna de sección circular de radio $R=0,5m$ soporta un momento flector $M=50.000m \cdot N$. Determinar el mínimo esfuerzo normal de compresión que debe superponerse para que no aparezca tensión de tracción en ningún punto de la base.

Solución:



La sección deberá estar sometida a flexión compuesta (M, N) con el centro de presiones C en el borde del núcleo central, es decir, a $R/4$ del centro.

Luego: $\frac{R}{4} = \frac{M}{N}$

$$N = \frac{4M}{R} = \frac{4 \cdot 50.000 \text{ mN}}{0,5 \text{ m}} = 400 \text{ kN}$$