

FLEXIÓN CURVA.

Actúa simultáneamente en una viga una carga de momento flector y un cortante. En la viga se producen tensiones normales y tangenciales como consecuencia del momento flector y del esfuerzo cortante.

En Resistencia de materiales: la comprobación de secciones se hace suponiendo que las tensiones deben resistir por un lado el momento flector y por otro independiente del autor el esfuerzo cortante.

El autor se limita los valores de estos esfuerzos es por las máximas tensiones normales y tangenciales que permiten de las admissibles por el material.

Estas tensiones máximas admissibles se obtienen de proba equívoca.

En teoría práctica: se admite que la tensión normal y la tangencial actúan simultáneamente y se la participación de una fibra o de una sección se puede por determinar relaciones entre la tensión normal y la tangencial.

Esta relación entre las tensiones para un punto del autor conocido. (Trosca, von Mises...)

Si consideramos la circunferencia de Mohr, un diámetro vale:

$$D = 2 \sqrt{\left(\frac{\sigma}{2}\right)^2 + \tau^2} = \sqrt{\sigma^2 + 4\tau^2}$$

y basándonos en la ley de deformación de un sólido:

$$\sigma^2 + 4\tau^2 \leq \sigma_p^2$$

Por ello generalizamos: $\boxed{\sigma^2 + K\tau^2 \leq \sigma_p^2}$

donde n $K=4$ — autor de Trosca

$K=3$ — autor de von Mises

$$\text{si } \tau=0 \rightarrow \sigma^2 \leq \sigma_p^2$$

$$\text{si } \sigma=0 \rightarrow \tau \leq \frac{\sigma_p}{\sqrt{K}}$$

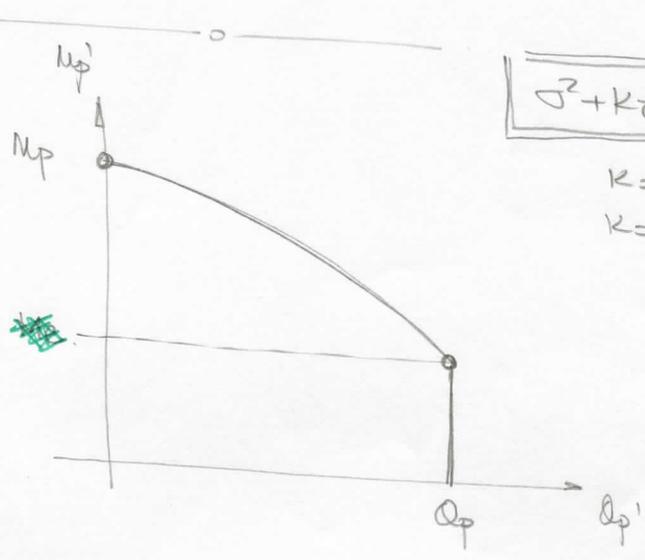
en adición de los dos casos obtenidos la tensión de participación de una fibra tal y como los hemos obtenidos anteriormente.

- En plasticidad las curvas tangenciales se parten de acuerdo con la naturaleza de materiales pero solo cuando la sección se mantiene elástica después de aplicar el momento M .

- Las fibras plasticadas por flexión no sufren más deformación alfa.

- Cuando aplicamos $\sigma = \frac{M \cdot Q}{I}$ debemos usarla con los puntos correspondientes solo a la pte de sección que permanece elástica, como si la zona plasticada hubiese desaparecido.

DIAGRAMA $M_p - Q_p$



$$\sigma^2 + K \tau^2 = \sigma_p^2$$

$K=3 \leftarrow$ ~~RANKINE~~ TRESCA
 $K=4 \leftarrow$ ~~TRESCA~~ RANKINE.

UNIVERSIDAD ALFONSO X EL SABIO
INGENIERÍA DE CAMINOS, CANALES Y PUERTOS

3. La viga de la figura es de sección constante con las características, dimensiones y cargas que se indican en la figura adjunta. Debido a un fallo en la cimentación, se ha producido un descenso en el apoyo central que produce la rotura de la viga. El material posee las propiedades que se facilitan en la figura adjunta.

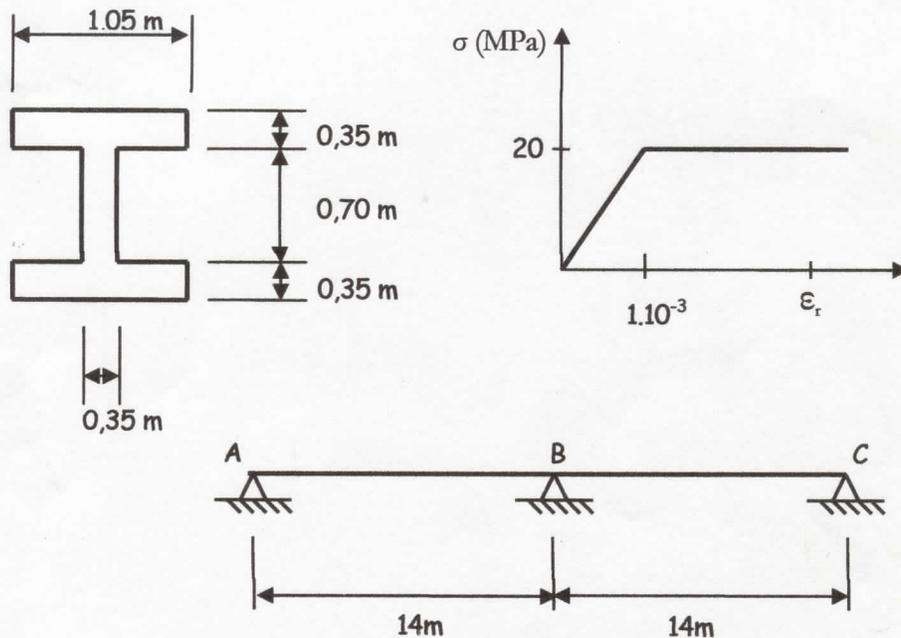
Se pide:

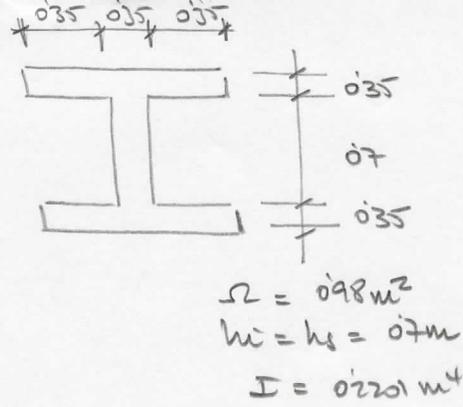
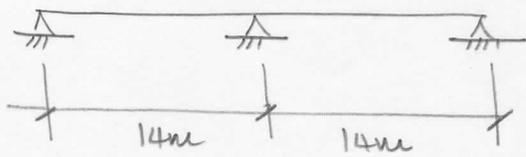
- 1) Determinar la deformación de rotura que ha de tener el material para que al producirse la rotura de la viga se encuentren parcialmente plastificadas todas las secciones en una longitud igual a la cuarta parte de la longitud total de la viga.
- 2) Dibujar las leyes de momentos flectores y de esfuerzos cortantes en la viga en el instante de rotura.
- 3) Calcular el descenso del apoyo B que produce la rotura. Para ello se admite linealizar la ley de curvaturas entre la curvatura elástica y la de rotura.

Nota: Para la resolución de los apartados anteriores se prescindirá de la influencia de los esfuerzos cortantes donde fuera preciso.

- 4) Determinar la máxima tensión tangencial que se producirá en la sección sobre el apoyo B, considerando el criterio de plastificación del material

$$\sigma^2 + 3\tau^2 \leq 2\sigma_y^2 \text{ (MPa)}$$

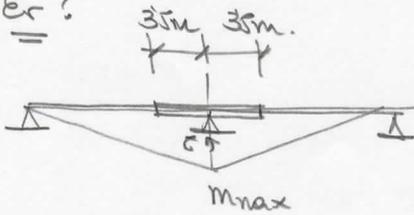




$$J_p = 2.10^4 \frac{KJ}{m^2}$$

$$E_e = 10^3$$

a) E_r ?



$$\frac{1}{4} 28 = 7m.$$

ley de flexion de la viga:

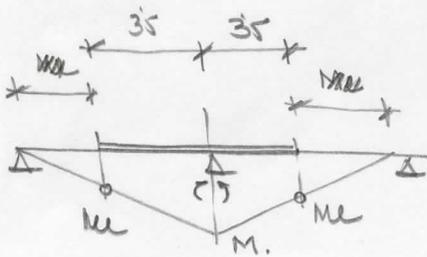


$$\theta_B^+ = \frac{M \cdot L}{3EI} + \frac{V_B}{L}$$

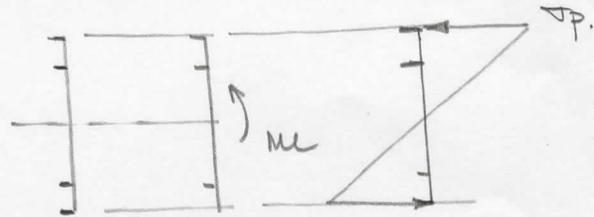
$$\theta_B^- = -\frac{M \cdot L}{3EI} + \frac{V_B}{L}$$

$$\frac{ML}{3EI} - \frac{V_B}{L} = -\frac{ML}{3EI} + \frac{V_B}{L}$$

$$\frac{2ML}{3EI} = \frac{2V_B}{L} \quad M = \frac{3V_B EI}{L^2}$$



MOMENTO ELASTICO:

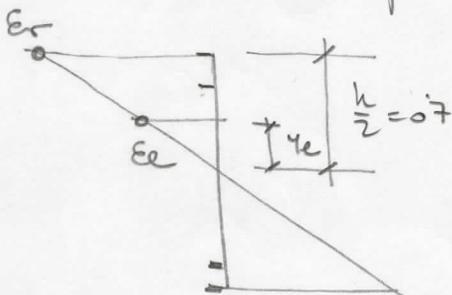


$$J_p = \frac{M_e \cdot L}{I} \quad 2.10^4 = \frac{M_e \cdot 0.7}{0.2201}$$

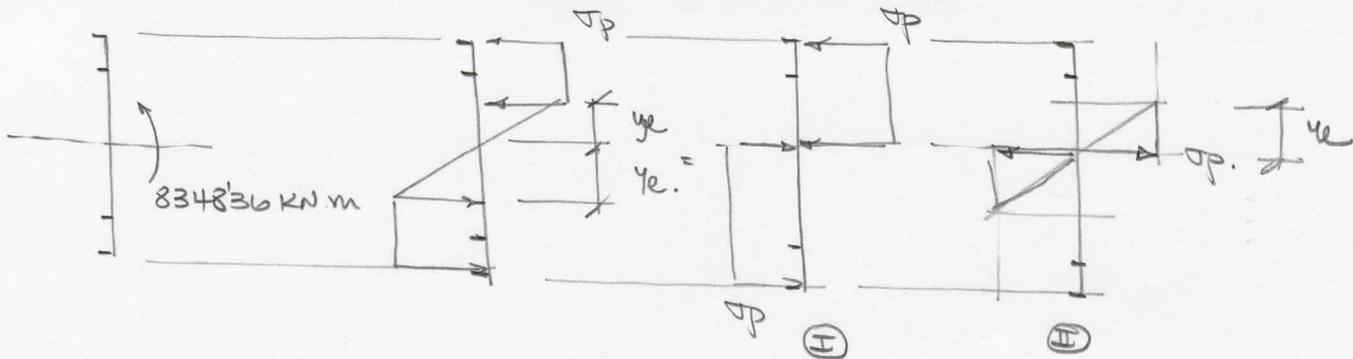
$$M_e = 6288.27 \text{ KN.m}$$

$$\frac{14}{M} = \frac{(14-3.5)}{M_e} \quad M = 8348.36 \text{ KN.m}$$

Rotura \rightarrow Diagrama de deformaciones.



$$\frac{E_r}{0.7} = \frac{E_e}{y_e} \quad \rightarrow \quad E_r = \frac{0.7 E_e}{y_e}$$



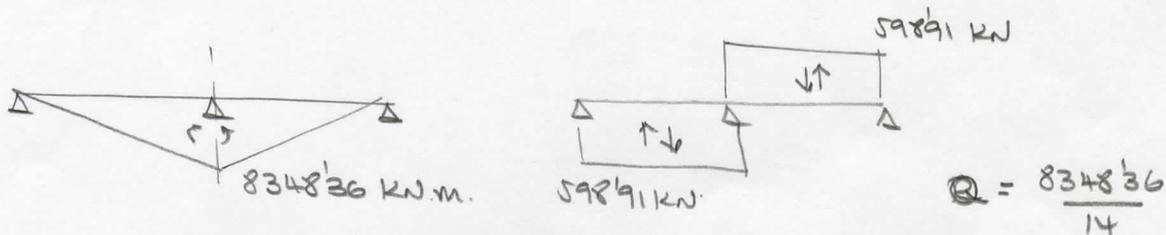
$$M = 8348.36 \text{ kN}\cdot\text{m}$$

$$M_1 = M_p = 20p \cdot \left[10.5 \cdot 0.35 \cdot \left(0.35 + 0.35 \frac{2}{3} \right) + 0.35 \cdot 0.35 \cdot \frac{0.35}{2} \right] = 8575 \text{ kN}\cdot\text{m}$$

$$M_2 = 20p \cdot \left[\frac{1}{2} y_e \cdot 0.35 \cdot \frac{1}{3} \cdot 0.35 \right]$$

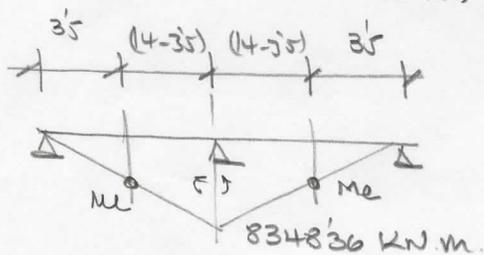
$$M = M_1 + M_2 \rightarrow \boxed{y_e = 0.286 \text{ m}} \quad \boxed{E_r = 245 \cdot 10^{-3}}$$

(2)



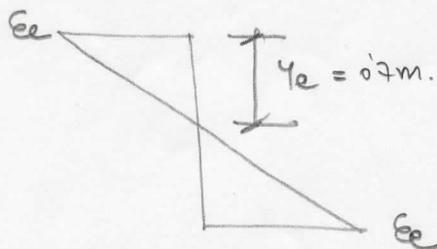
$$Q = \frac{8348.36}{14}$$

(3) Descans (VA) de rotam:



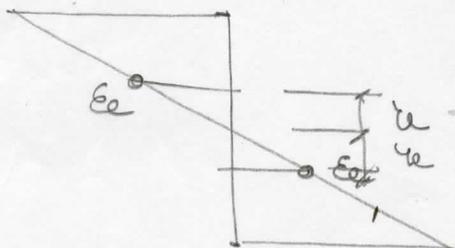
ANGUSTIAS:

$$\boxed{M_e} \quad M_e = 6288.27 \text{ kN}\cdot\text{m}$$

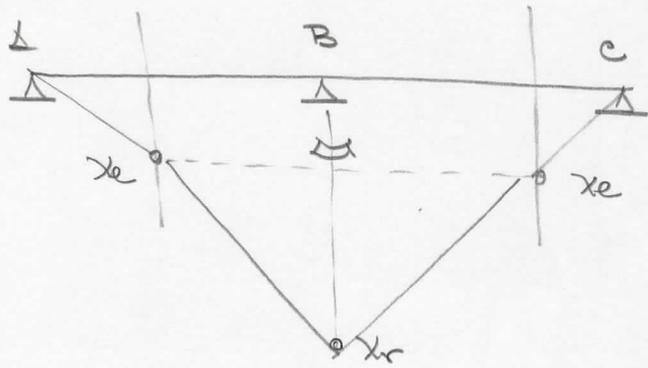


$$X_e = \frac{E_e}{y_e} = 1.428 \cdot 10^{-3} \frac{\text{rad}}{\text{m}}$$

$$\boxed{M} \quad M = 8348.36 \text{ kN}\cdot\text{m}$$



$$X_r = \frac{E_e}{y_e} = \frac{10^3}{0.286} = 3497 \cdot 10^{-3} \frac{\text{rad}}{\text{m}}$$



$$v_c = v_B + \theta_B \cdot d + \int x \cdot d\theta \cdot ds$$

$$0 = v_B + \dots \quad v_B = 0.16 \text{ m}$$

④ $\sigma_p^2 + 3\tau^2 \leq 2\sigma^2 \text{ MPa}$ — relación entre tensiones normales y tangenciales.

$$\sigma^2 + K\tau^2 = \sigma_p^2$$

K=3 TRESCA

K=4 RANKINE

En ciertos plásticos las tensiones tangenciales se opten de acuerdo con la mezcla de materiales pero solo cuando la resina se mantiene elástica después de aplicar el M.

- las fibras plásticas por flexión no sufren tensión tangencial alguna.
- Cuando aplicamos $\tau = \frac{Q \cdot M}{b \cdot I}$ debemos usarla con los puntos solo de la parte de resina que permanece elástica como si la zona plástica hubiera desaparecido.

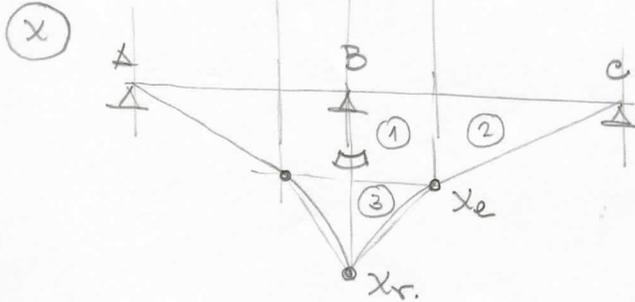
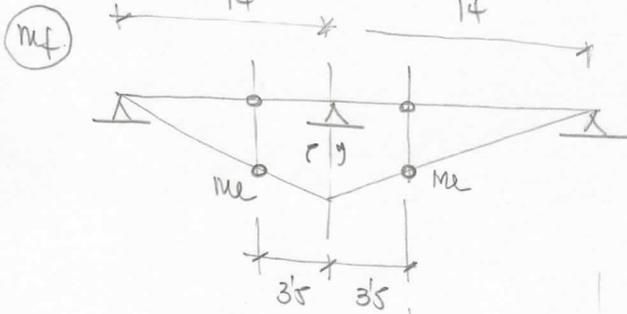
Fibras candidatas a plásticas por cortante:

- fibra cuspideada al edg. (τ_{max})
- fibra exterior (σ_{max})
- fibra de unión de ala con el alma. (normal y tangencial próximas a las máximas)

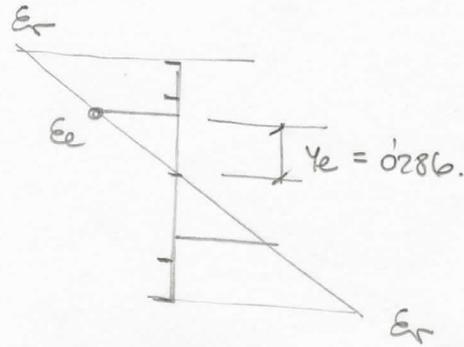
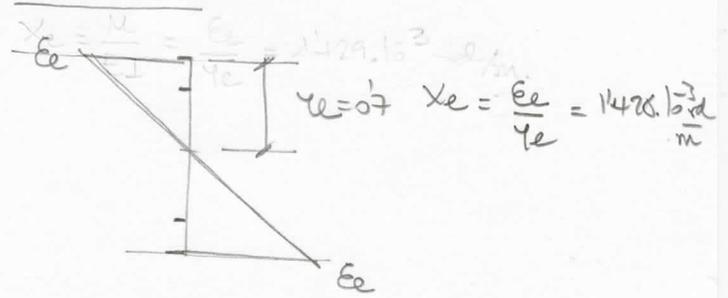
en B: $M_B = 838.436 \text{ KN}\cdot\text{m}$ $Q_B = 589.91 \text{ KN}$

$$\sigma^2 + 3\tau^2 = 2\sigma^2 \rightarrow$$

(c) V_B ? ROTURA.



DEFORMACIONES.



$$X_r = \frac{E_e}{Y_e} = \frac{10^3}{0.286} = 3497.10^3 \frac{\text{rd}}{\text{m}}$$

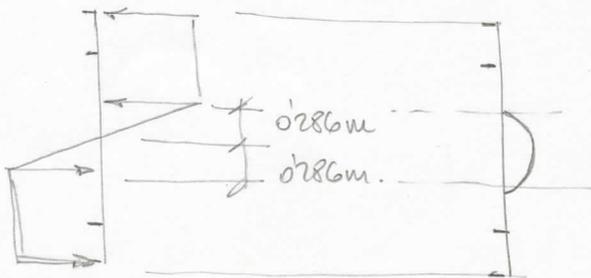
$$V_C = V_B + Q_B \cdot d + \int X \cdot ds \cdot ds.$$

$$0 = V_B - [X_e \cdot 3.5 (105 + \frac{1}{2} \cdot 3.5) + \frac{1}{2} X_e \cdot 105 \cdot (\frac{2}{3} \cdot 105) + \frac{1}{2} (X_r - X_e) \cdot 3.5 \cdot (105 + \frac{2}{3} \cdot 3.5)]$$

$$V_B = 0.16 \text{ m}$$

$$(d) \sigma_p^2 + 3\tau_p^2 \leq 2\sigma^2 \text{ (MPa)}$$

$$\text{en B} \rightarrow M_{\text{max}} = 8384.36 \text{ kN}\cdot\text{m}, Q_B = 3989.1 \text{ kN}.$$



$$I = \frac{1}{12} ab^3 = \frac{1}{12} \cdot 0.35 \cdot [2 \times 0.286]^3$$

$$\tau_{\text{max}} = \frac{Q \cdot M_e}{b \cdot y} = \frac{[3989.1] \cdot [0.35 \cdot y_e \cdot \frac{1}{2} y_e]}{0.35 \cdot I} = 4.94 \cdot 10^3 \text{ kN} = 4.94 \text{ MPa}$$

$$\sigma_p^2 + 3\tau_p^2 \leq 2\sigma^2.$$

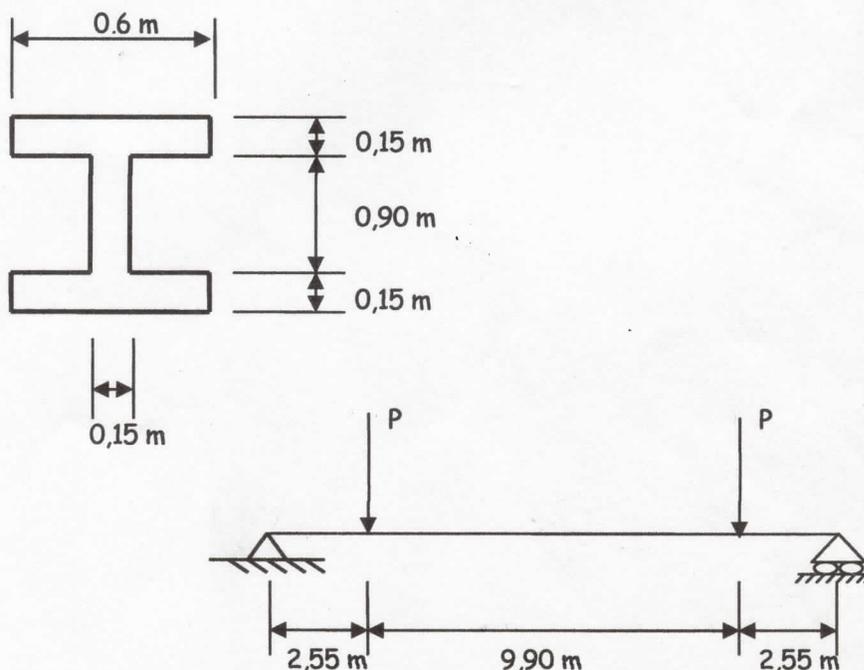
$$\sigma_p = 0 \rightarrow \tau_p = \sqrt{\frac{2\sigma^2}{3}} = 11.4 \text{ MPa}$$

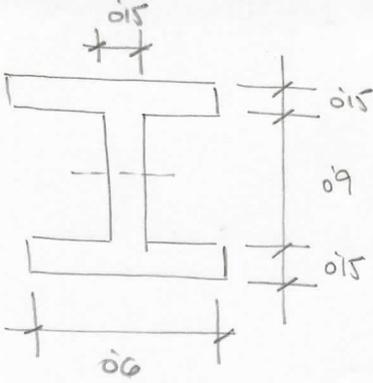
UNIVERSIDAD ALFONSO X EL SABIO
INGENIERÍA DE CAMINOS, CANALES Y PUERTOS

1. La viga de la figura es de sección constante a lo largo de toda ella en doble T y está constituida por un material cuyo criterio de plastificación es : $\sigma^2 + 3\tau^2 = (30.000)^2$ para tensiones tangenciales y normales expresadas en kN/m^2 . La viga está solicitada por las cargas que se muestran en la figura adjunta..

Se pide:

- 1) Determinar los cuatro puntos especificados del diagrama de interacción Momento-Cortante de la sección dada y dibujarlos sobre el propio diagrama con las dimensiones dadas en la figura.
 - El cortante de plastificación con su momento concomitante.
 - El momento elástico con su cortante concomitante.
 - El momento plástico con su cortante concomitante.
 - El momento que plastifica las alas con su cortante concomitante.
- 2) Determinar el valor de P de las cargas puntuales que producen el colapso de la viga, considerando que las secciones plastifican por la acción de los esfuerzos cortante y flector.





$$\sigma_p^2 + 4\tau_p^2 = (30.000)^2$$

$$\sigma_p = 30.000 \text{ KN/m}^2 = 30 \text{ MPa}$$

$$\tau_p = \frac{30.000}{2} = 15.000 \text{ KN/m}^2 = 15 \text{ MPa}$$

CARACT. MECANICAS.

$$A = 0.315 \text{ m}^2$$

$$W_x = W_y = 0.06 \text{ m}$$

$$I = 5906.10^{-2} \text{ m}^4$$



(a) CORTANTE DE PLASTIFICACION + MOMENTO CONCOMITANTE.

$$Q = 2128.3 \text{ KN}$$

$$M = 2573.81 \text{ KN.M}$$

El cortante de plastificación es aquel que actuando solo plastifica la pieza.

$$\tau_p = 15000 \text{ KN/m}^2$$

$$\tau = \frac{Q \cdot W_e}{b \cdot I}$$

① τ_{max} en el cdg:

$$15.10^3 = Q \cdot [0.15 \cdot 0.06]$$

$$15.10^3 = \frac{Q \cdot [0.15 \cdot 0.06 \cdot (0.045 + \frac{0.15}{2}) + 0.045 \cdot 0.15 \cdot \frac{0.045}{2}]}{0.15 \cdot 5906.10^{-2}}$$

$$Q = 2128.3 \text{ KN} \quad \tau = 0$$

② Tensión en la unión ala-alma. — Comprobamos con el cortante anterior.

$$Q = 2128.3 \text{ KN}$$

$$\tau = \frac{(2128.3) \cdot (0.06 \cdot 0.15 \cdot [\frac{0.045 + 0.15}{2}])}{0.15 \cdot 5906.10^{-2}} = 11351.41 \text{ KN/m}^2 < 15.10^3$$

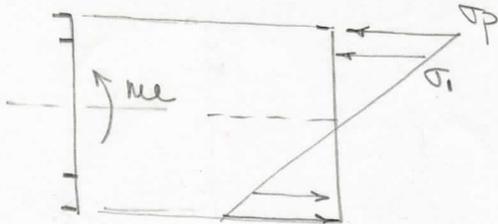
$$\sigma^2 + 4(11351.41)^2 = (30.000)^2$$

$$\sigma = 19610.76 \text{ KN/m}^2$$

$$\sigma = \frac{M \cdot y}{I} = \frac{M \cdot 0.045}{5906.10^{-2}}$$

$$M = 2573.81 \text{ KN.M}$$

(b) MOMENTO ELASTICO + CORTANTE C.



$$\sigma_p = \frac{M_e \cdot y}{I}$$

$$30.10^3 = \frac{M_e \cdot 0.06}{5906.10^{-2}}$$

$$M_e = 2953 \text{ KN.M}$$

en la unión ala-alma.

$$\sigma_1 = \frac{M_e \cdot y}{I} = \frac{2953 \cdot 0.045}{5906.10^{-2}} = 22500 \text{ KN/m}^2$$

$$M = 2953 \text{ KN.M}$$

$$Q = 1860 \text{ KN}$$

$$\sigma^2 + 4\tau^2 = [30.10^3]^2$$

$$(22500)^2 + 4\tau^2 = (30.10^3)^2$$

$$\tau = 9921.56 \text{ KN/m}^2$$

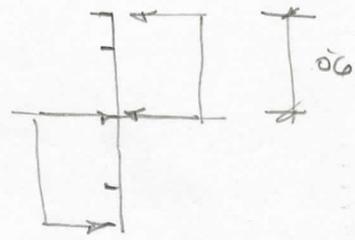
$$\tau = \frac{Q \cdot W_e}{b \cdot I} \Rightarrow 9921.56 = \frac{Q \cdot [0.15 \cdot 0.06 \cdot (0.045 + \frac{0.15}{2})]}{0.15 \cdot 5906.10^{-2}}$$

$$Q = 1860 \text{ KN} < Q_p$$

(c) MOMENTO PLÁSTICO + CONSTANTE.

$$M_p = 2\sigma_p \left[0,6 \cdot 0,15 \cdot \left(0,45 + \frac{0,15}{2} \right) + 0,15 \cdot 0,45 \cdot \frac{0,45}{2} \right] =$$

$$= \boxed{3746,25 \text{ KN}\cdot\text{m}}$$



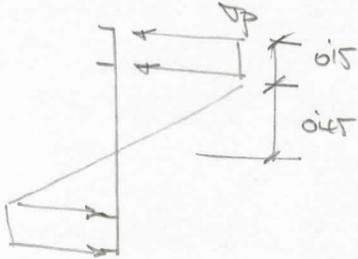
$\sigma = \sigma_p \rightarrow \epsilon = 0$: no puede actuar constante.

(c)

$$\boxed{M = 3746,25}$$

$$\boxed{Q = 0}$$

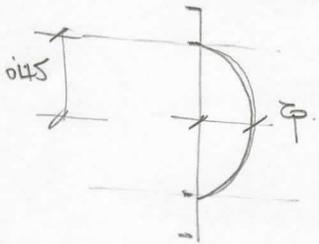
(d) MOMENTO DE PLÁSTICA LÍNEAL + CONSTANTE.



$$M = 2\sigma_p \left[0,15 \cdot 0,6 \left(0,45 + \frac{0,15}{2} \right) + \frac{1}{2} \cdot 0,45 \cdot 0,15 \cdot \frac{2}{3} \cdot 0,45 \right] =$$

$$= \boxed{3442,5 \text{ KN}\cdot\text{m}}$$

el constante concomitante deben producir una ley de tensiones en la zona no plastificada exclusivamente.



$$\sigma_c^2 + 4\epsilon^2 = (30 \cdot 10^3)^2 \text{ en el cdg } \sigma = 0 \quad \epsilon = 15000 \text{ KN/m}^2$$

$$15000 = \frac{Q \cdot (0,15 \cdot 0,45 \cdot \frac{0,45}{2})}{0,15 \cdot 911 \cdot 10^3}$$

$$\boxed{Q = 1350 \text{ KN}}$$

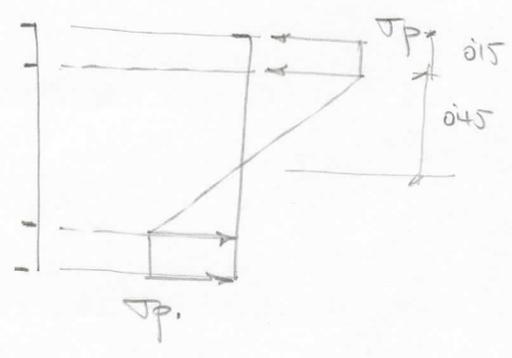
$$I = \frac{1}{12} \cdot 0,15 \cdot 0,6^3 = 911 \cdot 10^3 \text{ m}^4$$

(d)

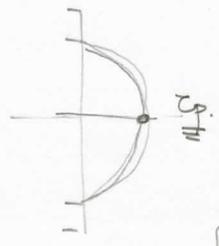
$$\boxed{M = 3442,5 \text{ KN}\cdot\text{m}}$$

$$\boxed{Q = 1350 \text{ KN}}$$

d) Ma. : momento se plastifica las alas.



— como el momento ha plastificado las alas, no podemos aumentar la fuerza en esa zona por compresión.
 El restante convenientemente deberá poder una ley de tensiones en la zona no plastificada exclusivamente.



$$M = 2 \cdot \sigma_p \cdot \left[0.15 \cdot 0.06 \cdot \left(0.45 + \frac{0.15}{2} \right) + \frac{1}{2} \cdot 0.45 \cdot 0.015 \cdot \frac{2}{3} \cdot 0.45 \right] =$$

$$= \boxed{3442.5 \text{ KN}\cdot\text{m}}$$

$$\left[\tau = \frac{Q \cdot M}{b \cdot I} \right]$$

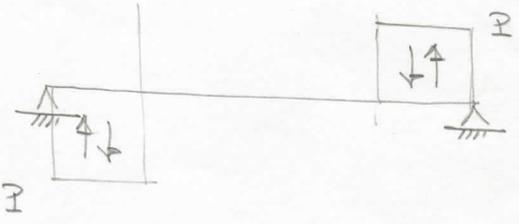
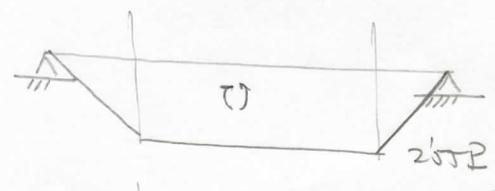
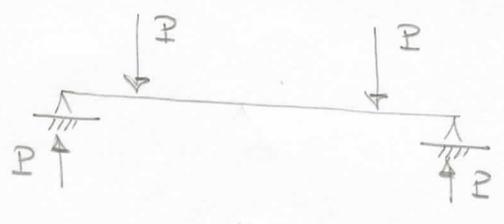
$\sigma^2 + 4\tau^2 = (30.000)^2$ — en el cdg $\sigma = 0$; $\tau = 15000 \text{ KN}/\text{m}^2$

$I = 911.15^2 \text{ m}^4$
 $\left(\frac{1}{12} \cdot 0.15 \cdot 0.93 \right)$

$$15000 = \frac{Q \cdot (0.15 \cdot 0.45 \cdot 0.45/2)}{0.15 \cdot 911.15^2}$$

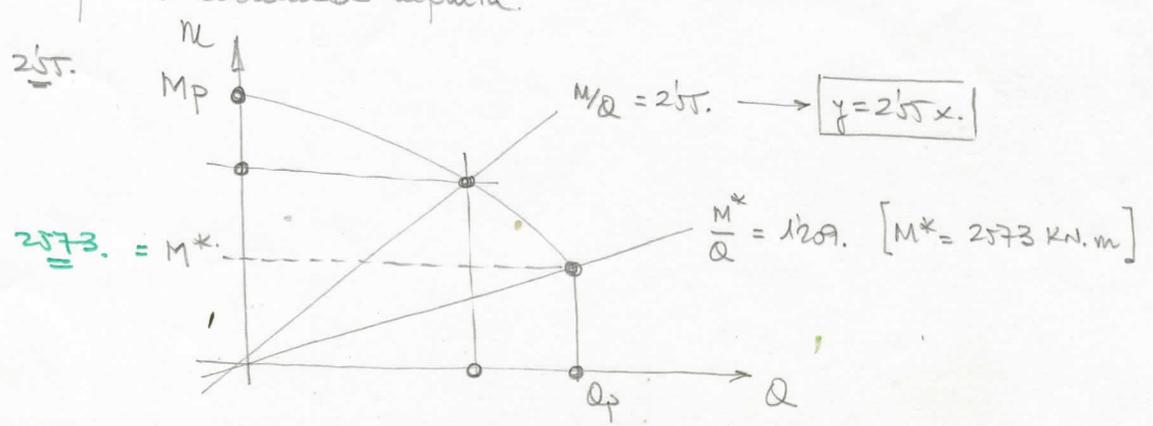
$Q = 1300 \text{ KN}$

P? colapso de la viga.



— no nos da nada respecto de la ductilidad refutada.

$$M/Q = \frac{2.5P}{P} = 2.5$$

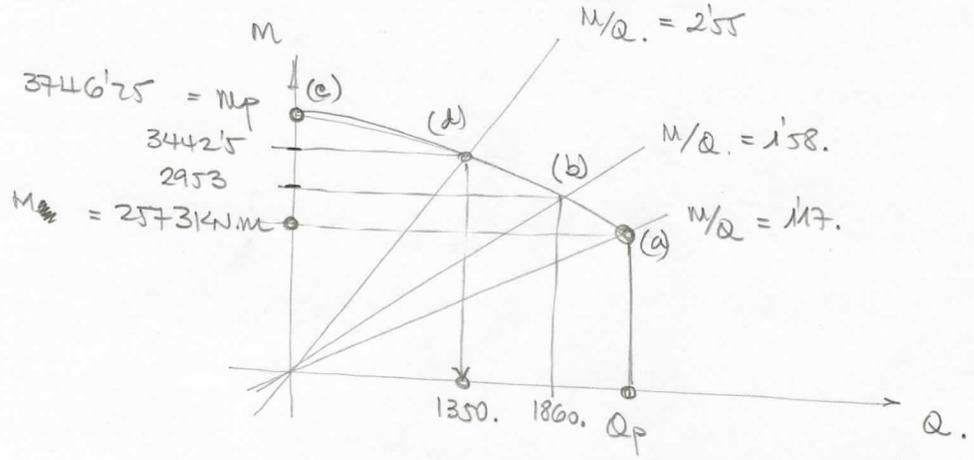


PUNTO (a) : $Q_p = 2182'3 \text{ KN}$. $M = 2573 \text{ KN.m}$.

PUNTO (b) : $M_e = 2953 \text{ KN.m}$ $Q = 1860 \text{ KN}$.

PUNTO (c) : $M_p = 3746'25 \text{ KN.m}$ $Q = 0$.

PUNTO (d) : $M = 3442'5 \text{ KN.m}$ $Q = 1350 \text{ KN}$.



$\frac{M}{Q} = 2'55 \rightarrow \left\{ \begin{array}{l} M = 3442'5 \text{ KN.m} \\ Q = 1350 \text{ KN} \end{array} \right.$

causado en el punto (d)

$\boxed{P = 1350 \text{ KN}}$

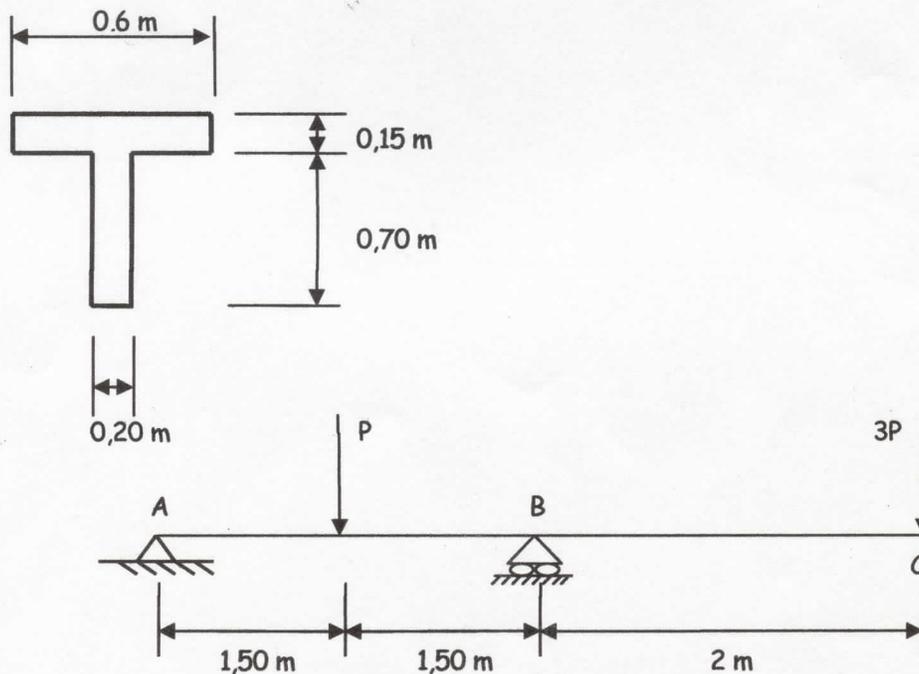
UNIVERSIDAD ALFONSO X EL SABIO
INGENIERÍA DE CAMINOS, CANALES Y PUERTOS

2. La viga de la figura es de sección constante con las características, dimensiones y cargas que se indican en la figura adjunta. Se considera que el comportamiento del material que la constituye es bilineal y su criterio de plastificación viene dado por la ecuación : $\sigma^2 + 3\tau^2 = 40$ (MPa)

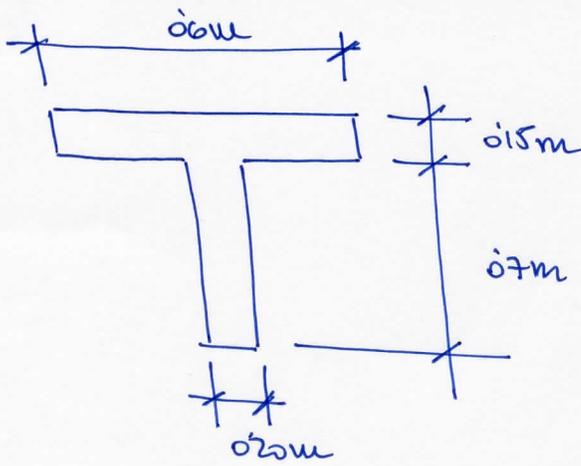
- 1) Determinar el valor de P que produce la rotura de la viga, teniendo en cuenta la actuación exclusiva del momento flector.
- 2) Determinar el valor de P que produce la rotura de la viga, teniendo en cuenta la actuación conjunta del momento flector y del cortante.

Previamente se calcularán los siguientes puntos para la linealización del diagrama de interacción Momento-Cortante:

- El cortante de plastificación con el momento que le acompaña.
- El momento plástico.
- El momento que plastifica el ala con su cortante concomitante.



ESFACOT. MECANICA.



$$\Omega = 0.23 \text{ m}^2$$

$$h_c = 0.516 \text{ m}$$

$$h_s = 0.85 - 0.516 = 0.334 \text{ m}$$

$$I = 158.15^4 \text{ m}^4$$

$$\sigma^2 + 3\tau^2 = \sigma_0 \text{ (MPa)}$$

$$\sigma_p = \sqrt{4\sigma_0} = 6324 \text{ MPa}$$

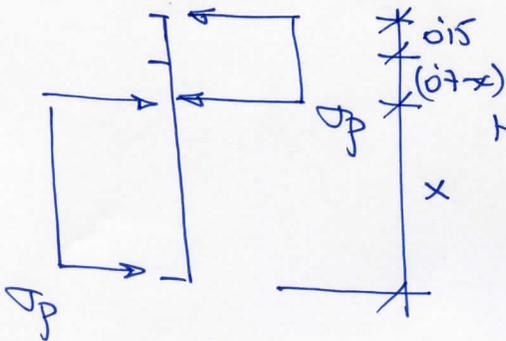
$$\tau_p = \sqrt{\frac{4\sigma_0}{3}} = 3651 \text{ MPa}$$

Me

$$\sigma_p = \frac{M_e \cdot h_c}{I}$$

$$M_e = \frac{6324 \cdot 10^3 \cdot 157.15^4}{0.516} = \boxed{192'44 \text{ KN}\cdot\text{m}}$$

Mp



Posición de la línea neutra:

$$N=0$$

(Simpos en el alma.)

$$0.6 \cdot 0.015 + (0.7 - x) \cdot 0.02 = 0.02 \cdot x$$

$$x = 0.575 \text{ m}$$

$$4\sigma_0 - (0.02 \cdot x) = 0.23 - (0.02 \cdot x) \quad x = 0.575 \text{ m}$$

Mp — como se flexiona por tramos sucesivos desde sus de la junta. (en la línea neutra)

$$M_p = 0.15 \cdot 0.6 \cdot \left[(0.7 - x) + \frac{0.015}{2} \right] + (0.7 - x) \cdot 0.02 \cdot \frac{0.7 - x}{2} + 0.02 \cdot x \cdot \frac{x}{2} = \boxed{332'74 \text{ KN}\cdot\text{m}}$$

Qp

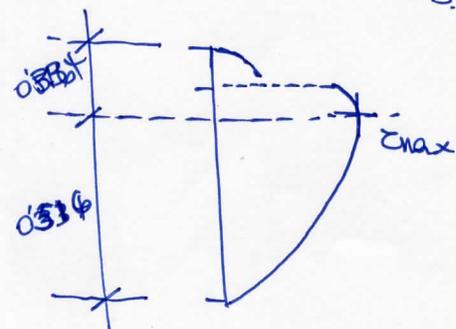
$$\tau_p = \frac{Q_p \cdot M_e}{b \cdot I}$$

la tensión tangencial máxima se obtiene en el centro de gravedad de la sección.

$$(3651 \cdot 10^3) = \frac{Q_p \cdot 0.516 \cdot 0.02 \cdot \frac{0.516}{2}}{0.02 \cdot 158.15^4}$$

~~Qp = 433'31 KN~~

$$\boxed{Q_p = 433'31 \text{ KN}}$$



Tambié hay que ver la unión ala-alua:

$$\tau = \frac{Q \cdot M_s}{b \cdot I} = \frac{(43331)(0.06 \cdot 0.15 \cdot (\frac{0.334 - 0.15}{2}))}{0.2 \cdot 0.0158} = \underline{\underline{316'35 \text{ KN/m}^2}}$$

$$\sigma^2 + 3\tau^2 = 40 \rightarrow \sigma^2 = 40 - 3\tau^2 = 40 - 3(316'35)^2$$

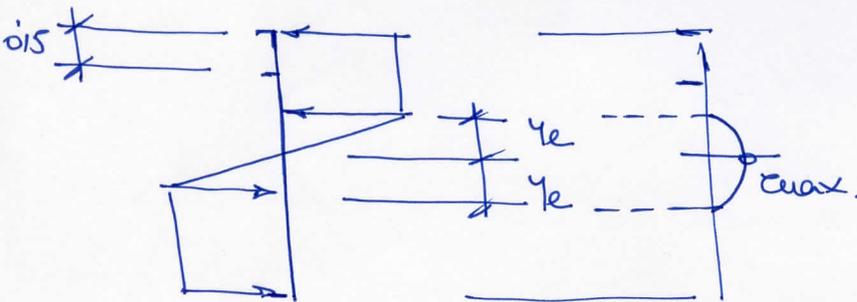
$$\sigma = 3'057 \text{ MPa}$$

$$\sigma = \frac{M \cdot y}{I} \rightarrow M = \frac{\sigma \cdot I}{y} = \frac{(3'057) \cdot 10^3 \cdot 158 \cdot 10^4}{(0.334 - 0.15)}$$

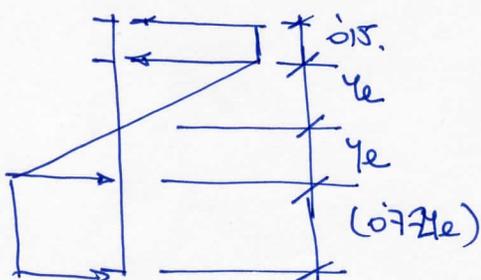
$$\boxed{M = 262'57 \text{ KN.m.} > M_{el.}}$$

Al ser M mayor se el momento elástico, cuando actúa este momento plástico una parte de la sección por lo que el constante, en este caso, no actúa sobre todo el canto.

M = 262'57 KN.m. —> después de la flexión se convierte en el alua.



momento de plastificación del ala:



$$N = 0$$

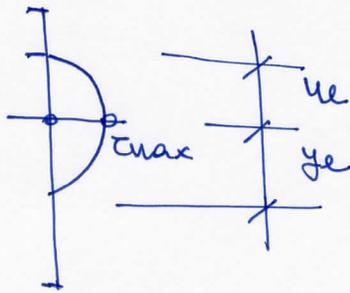
$$(0.15 \cdot 0.06) + \frac{1}{2} y_e \cdot 0.2 = \frac{1}{2} y_e \cdot 0.2 + (0.17 - 2y_e) \cdot 0.2$$

$$\boxed{y_e = 0.125 \text{ m.}}$$

$$M = \sigma_p \cdot \left[0.15 \cdot 0.06 \cdot (y_e + \frac{0.15}{2}) + \left[\frac{1}{2} y_e \cdot 0.2 \cdot \frac{2}{3} y_e \right] + (0.17 - 2y_e) \cdot 0.2 \cdot (y_e + \frac{0.17 - 2y_e}{2}) \right]$$

$$\boxed{M^* = 326'19 \text{ m.kN}}$$

constante anulado:



$$I = \frac{1}{12} \cdot 0.2 \cdot (24e)^3 =$$

en la flange $\tau = \tau_{max}$ $\sigma = 0$.

$$\tau = \tau_f = 3651.10^3 \text{ KN/m}^2.$$

$$3651.10^3 = \frac{Q \cdot [ye \cdot 0.2 \cdot \frac{4e}{2}]}{I}$$

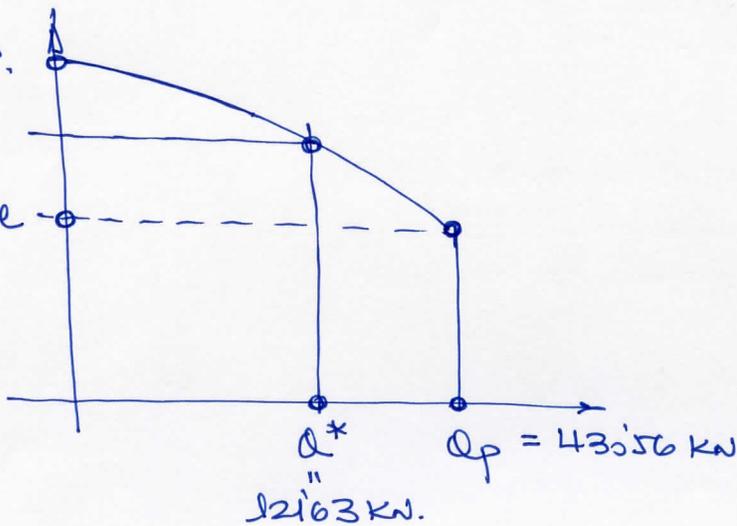
$$\boxed{Q^* = 12163 \text{ KN}}$$

M (KN.m)

$$332'79 = M_p.$$

$$326'19 = M^*$$

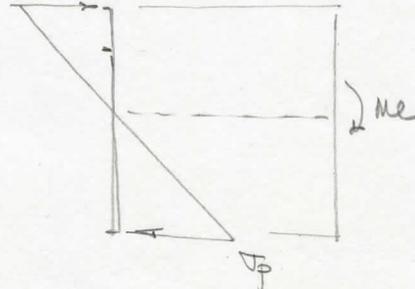
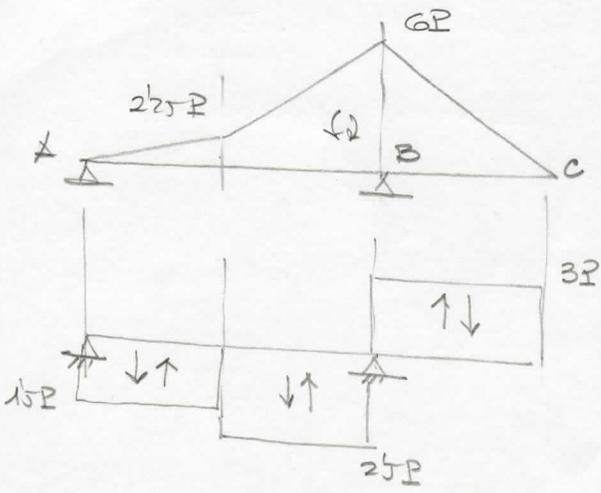
$$192'44 = M_e$$



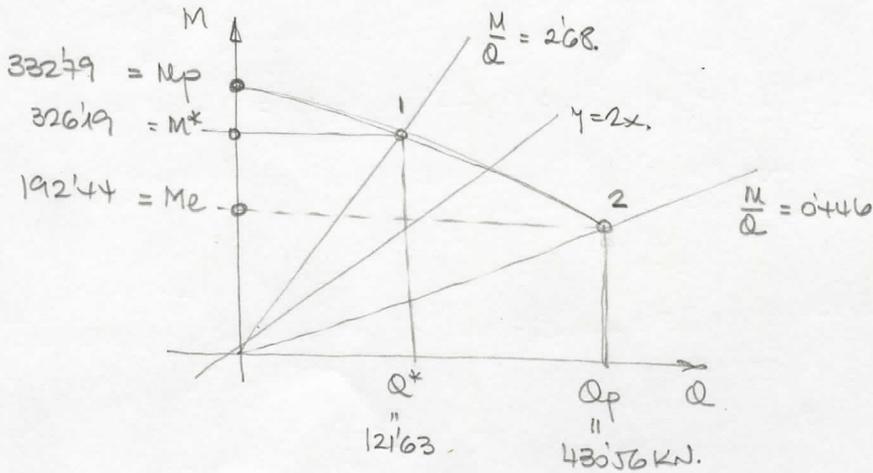
P? ROTURA VIGA.

Perfil más desfavorable:

$M = 6P$
 $Q = 3P$



$Me = \frac{6324 \cdot 10^3 \cdot I}{0.16} = 19244 \text{ KN}\cdot\text{m}$



1) ROTURA POR AGUJACIÓN SOLO DEL Mf.

$M_f = M_p = 33279 \text{ KN}\cdot\text{m}$ $6P = 33279$

$P = 5546 \text{ KN}$

2) ROTURA M-Q.

$M = 6P$
 $Q = 3P$ $\frac{M}{Q} = \frac{6P}{3P} = 2$ $y = 2x$

RECTA 1,2. $x = 12163$ $y = 32619$
 $x = 43056$ $y = 19244$ $y = -0.433x + 37865$

INTERSECCIÓN $x = 15191$

$Q = 15191 = 3P$ $P = 52 \text{ KN}$



UNIVERSIDAD ALFONSO X EL SABIO
INGENIERÍA DE CAMINOS, CANALES Y PUERTOS

La viga de la figura está sustentada por un empotramiento en el punto A y por un apoyo móvil en C. Está articulada en B y es de sección constante cuyas dimensiones se reflejan en la figura adjunta.

Si la sometemos a una carga uniformemente repartida de P (kN/m) y consideramos que el material del que está hecha presenta un diagrama bilineal con un criterio de plastificación dado según la ecuación:

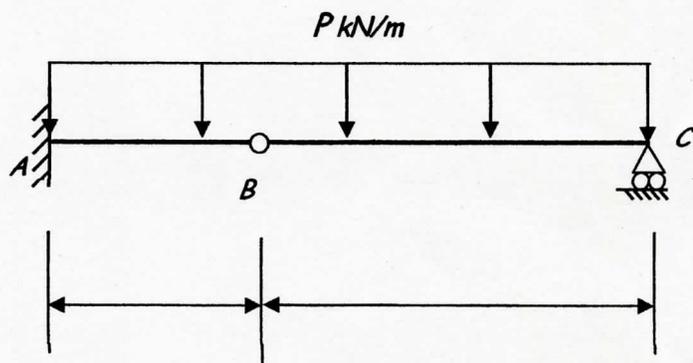
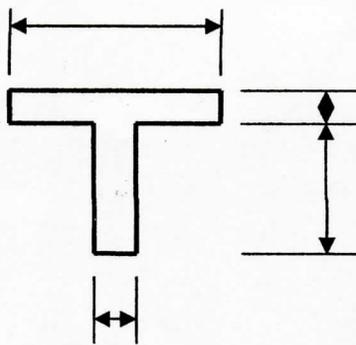
$$\sigma^2 + 3\tau^2 = 40 \text{ (MPa)}$$

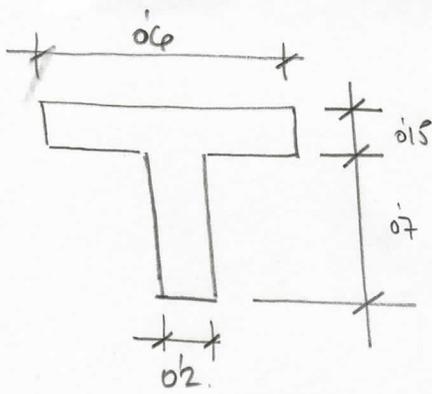
Se pide:

- 1.- Determinar el valor de P que produce la rotura de la viga, teniendo en cuenta la actuación exclusiva del momento flector. (3,5 puntos)
- 2.- Determinar el valor de P que produce la rotura de la viga, teniendo en cuenta la actuación conjunta del momento flector y del cortante. (6,5 puntos)

Nota: Para la resolución del problema se permite la linealización del diagrama de interacción entre el momento plástico y el momento que acompaña al cortante de plastificación.

El alumno calculará los puntos que considere oportunos del citado diagrama.



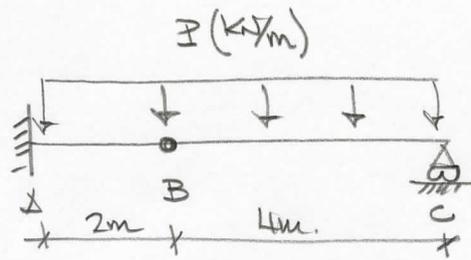


CÁLCULO MECÁNICO.

$$\Omega = 0.23 \text{ m}^2$$

$$h_i = 0.516 \text{ m} \quad h_s = 0.334$$

$$I = 157.15 \text{ m}^4$$

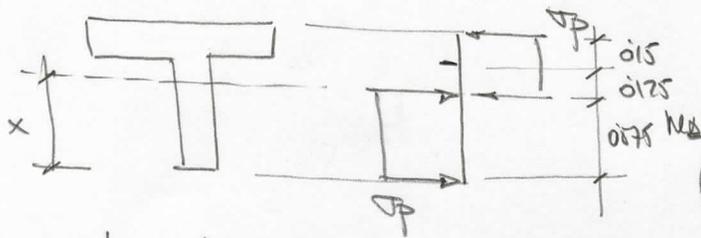


$$\sigma^2 + 3\tau^2 = 40 \text{ (MPa)}$$

$$\sigma_p = \sqrt{40} \text{ MPa} = 6.324 \text{ MPa}$$

$$\tau_p = \sqrt{\frac{40}{3}} \text{ MPa} = 3.651 \text{ MPa}$$

a) Trabamos el M_p al máximo cuando de la viga

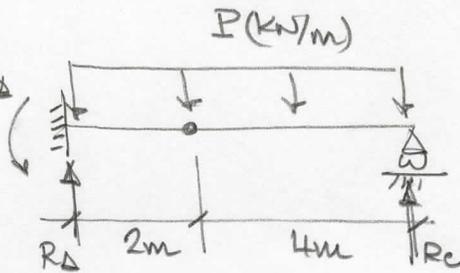


$$0.2x = 0.23 - (0.2x)$$

$$x = 0.575 \text{ m} \quad x_s = 0.275 \text{ m}$$

$$M_p = 6.324 \cdot 10^3 \left[0.15 \cdot 0.6 \cdot \left(0.125 + \frac{0.15}{2} \right) + 0.075 \cdot 0.2 \cdot \frac{1}{2} \cdot 0.125 + \frac{1}{2} \cdot 0.575^2 \cdot 0.2 \right]$$

$$M_p = 332.79 \text{ kN.m}$$



$$\sum \bar{M}_{rot} = 0 \quad 4R_C - P \cdot 4 \cdot 2 = 0$$

$$R_C = 2P$$

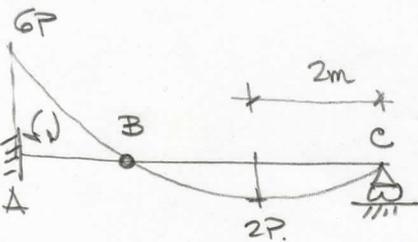
$$\sum \bar{F}_v = 0 \quad R_A + R_C = 6P$$

$$R_A = 6P - 2P = 4P$$

$$\sum \bar{M}_{rot}^+ = 0$$

$$M_A + 2P \cdot 1 - 2R_A = 0$$

$$M_A = 2R_A - 2P = 6P$$



$$M_p = 6P$$

$$332.79 = 6P \rightarrow P = \frac{332.79}{6} = 55.465 \text{ kN}$$

$$M(x) + P \cdot x \cdot \frac{x}{2} - 2Px = 0$$

$$M(x) = 2Px - \frac{Px^2}{2}$$

$$\frac{dM}{dx} = 2P - Px = 0 \quad |x=2|$$

$$M(x=2) = 4P - 2P = 2P$$

b) Dibujamos el diagrama M/Q .

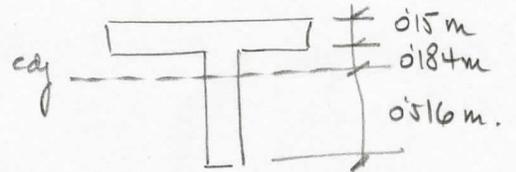
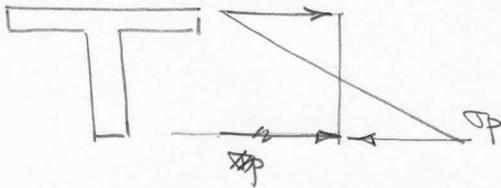
$$3657.10^3 = \frac{Q_p \cdot (0.516 \cdot 0.2 \cdot \frac{1}{2} \cdot 0.516)}{I \cdot 0.2}$$

$$Q_p = 43056 \text{ KN}$$

$$\tau_{\text{max}} = \frac{Q_p \cdot [0.6 \cdot 0.15 (0.184 + \frac{1}{2} \cdot 0.15)]}{I \cdot 0.2} = 3196.10^3 \frac{\text{KN}}{\text{m}^2} = 3196 \text{ MPa}$$

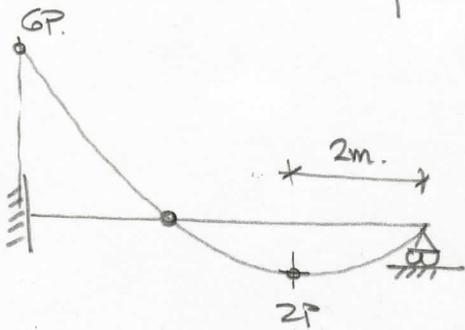
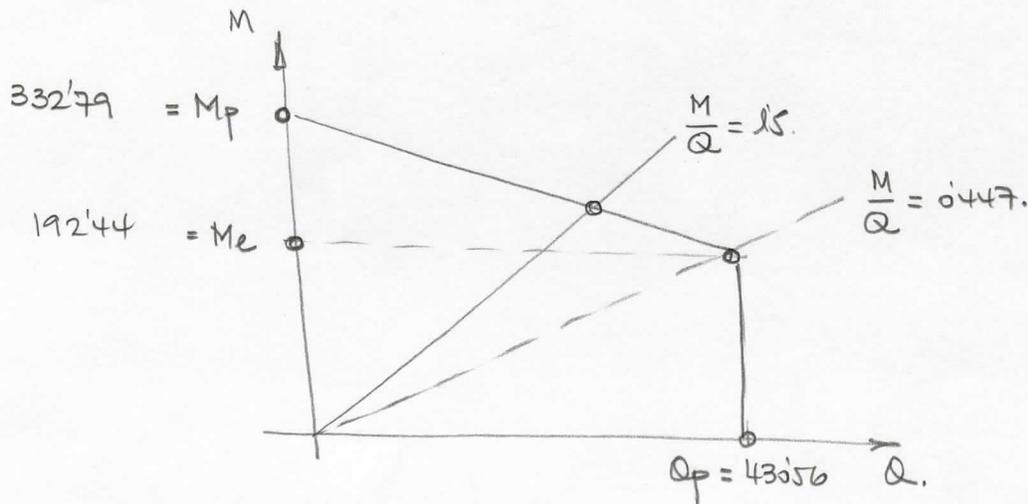
$$\sigma^2 + 3\tau^2 = 40 \rightarrow \sigma_{\text{max}} = 3058 \text{ MPa} \Rightarrow 3058 = \frac{M \cdot 0.184}{I} \quad M^* = 26092 \text{ KN}\cdot\text{m}$$

Momento elástico.

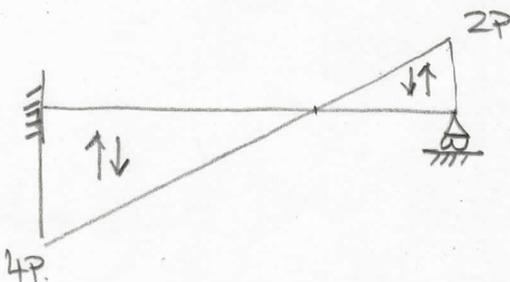


$$6324.10^3 = \frac{M_e \cdot 0.516}{I}$$

$$M_e = 19244 \text{ KN}\cdot\text{m} < M^*$$



$$\frac{M}{Q} = \frac{6P}{4P} = \frac{3}{2} = 1.5$$



$$\begin{aligned} x=0 \\ y=33279 \\ x=43056 \\ y=19244 \end{aligned}$$

$$y = ax + b \quad b = 33279$$

$$19244 = 43056 \cdot a + 33279$$

$$a = -0.326$$

$$y = -0.326x + 33279$$

$$y = 1.5x$$

$$(1.5x) = -0.326x + 33279$$

$$x = 18275 \Rightarrow Q = 4P = 18275 \quad P = 4556 \text{ KN/m}$$

$$M = 6P = 27337 \text{ KN}\cdot\text{m}$$