



UNIVERSIDAD DE BUENOS AIRES
FACULTAD DE INGENIERIA
DEPARTAMENTO DE ESTABILIDAD



ESTABILIDAD II "A" - 64.02 y ESTABILIDAD II - 84.03

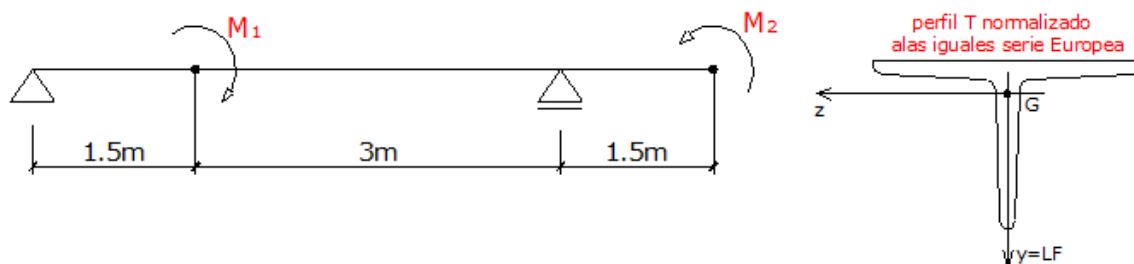
TRABAJO PRACTICO N° 5:

"SOLICITACIÓN POR FLEXIÓN EN RÉGIMEN ELÁSTICO - SF"

ABCDE= número de legajo de un integrante del GRUPO (si algún número es cero tomar diez)

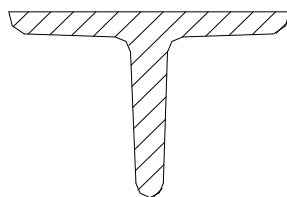
EJERCICIO N° 1: Dimensionar la sección más comprometida de la estructura propuesta adoptando un perfil T normalizado. Trazar los diagramas de características. Trazar el diagrama de tensiones.

DATOS: $M_1 = 500 \text{ daN.m}$ $M_2 = 600 \text{ daN.m}$ $\sigma_{adm} = 1400 \text{ daN/cm}^2$

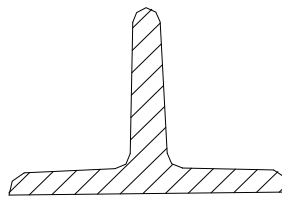


EJERCICIO N° 2: Ídem 1, pero adoptando la posición más racional a o b, para las condiciones de resistencia que se indican.

DATOS: $\sigma_{adm} \text{ compresión} = 1400 \text{ daN/cm}^2$ $\sigma_{adm} \text{ tracción} = 700 \text{ daN/cm}^2$



a



b

05	Solicitud por Flexión en Régimen Elástico - SF	2013*	2º	001	Pág.: 1
TP N°	DENOMINACION	AÑO	CUATRIM.	CURSO	de: 11



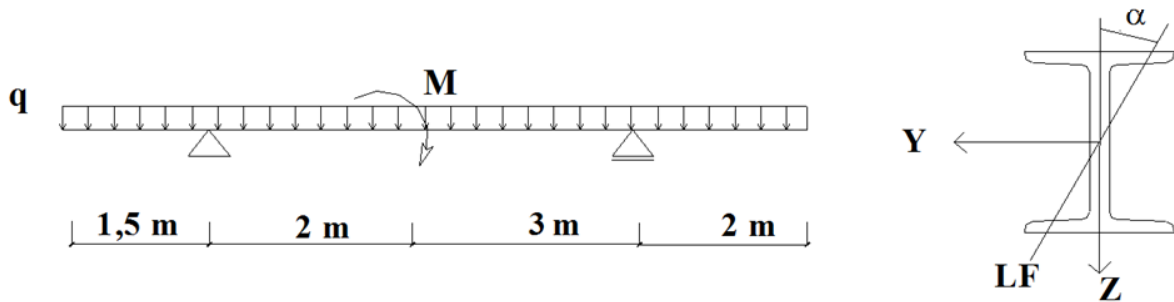
UNIVERSIDAD DE BUENOS AIRES
FACULTAD DE INGENIERIA
DEPARTAMENTO DE ESTABILIDAD



ESTABILIDAD II "A" - 64.02 y ESTABILIDAD II - 84.03

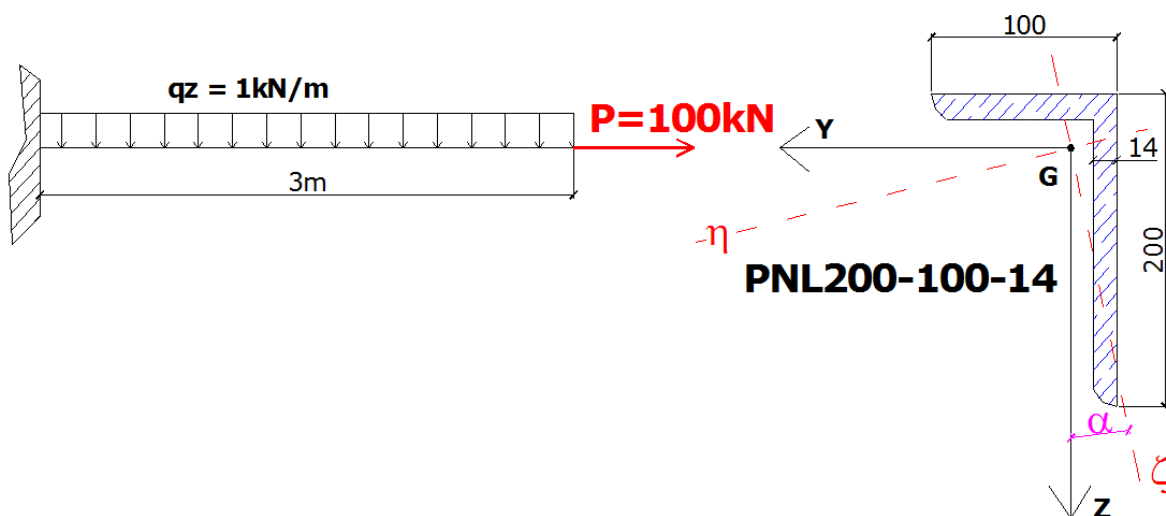
EJERCICIO N° 3: Dado el sistema de la figura se pide dimensionar la sección más comprometida de la sección, adoptando un perfil "I" de modo que la Línea de Fuerza forme un ángulo α con el eje de simetría del perfil. Trazar los diagramas de características.

DATOS: $\alpha = 30^\circ$ $q = 10 \text{ kN/m}$ $M = 5 \text{ Kn.m,}$ $\sigma_{adm} = 1400 \text{ daN/cm}^2$



EJERCICIO N° 4: Para la barra cuyo esquema se indica en la figura, se pide:

- Verificar la sección L de alas desiguales del sistema dato para la condición de resistencia $\sigma_{m\acute{a}x} \leq \sigma_{adm} = 140 \text{ MPa}$. Trazar los diagramas de características.
- Trazar el diagrama de tensiones normales parciales y totales de la sección estudiada.
- Determinar analíticamente el centro de presión, la ecuación del eje neutro y graficar sus posiciones.
- Determinar el núcleo central.



05	Solicitud por Flexión en Régimen Elástico - SF	2013*	2º	001	Pág.: 2
TP N°	DENOMINACION	AÑO	CUATRIM.	CURSO	de: 11



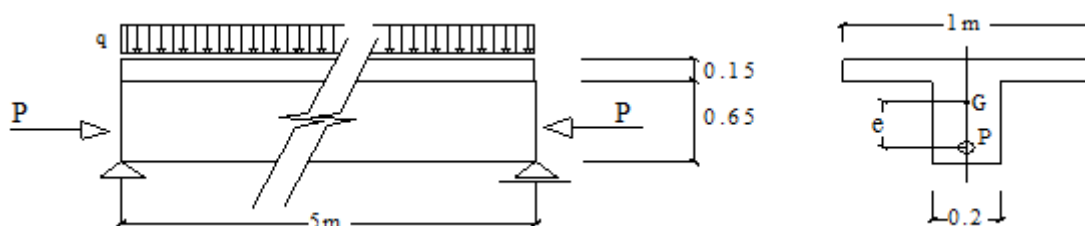
UNIVERSIDAD DE BUENOS AIRES
FACULTAD DE INGENIERIA
DEPARTAMENTO DE ESTABILIDAD



ESTABILIDAD II "A" - 64.02 y ESTABILIDAD II - 84.03

EJERCICIO N° 5: Para la viga de la figura se requiere:

- Máxima excentricidad de la carga P para que resulten tensiones normales al eje de la barra de un único signo, si $P=10 \text{ kN}$ y $q=0$
- Ubicada $P=10 \text{ kN}$ con la excentricidad calculada en [a], hallar "q" máxima para igual requisito de tensiones.
- Determinar el núcleo central de la sección.

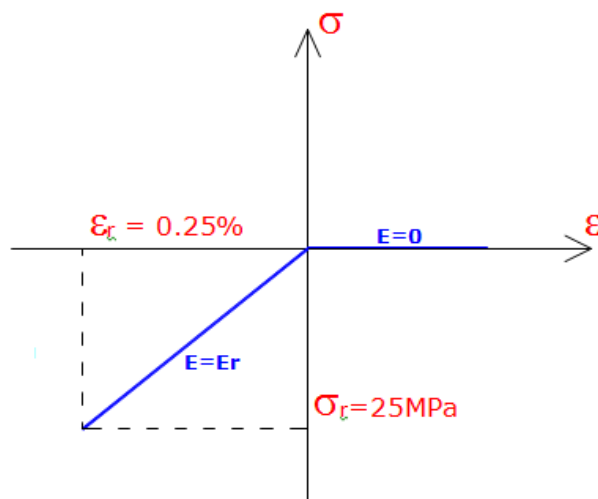
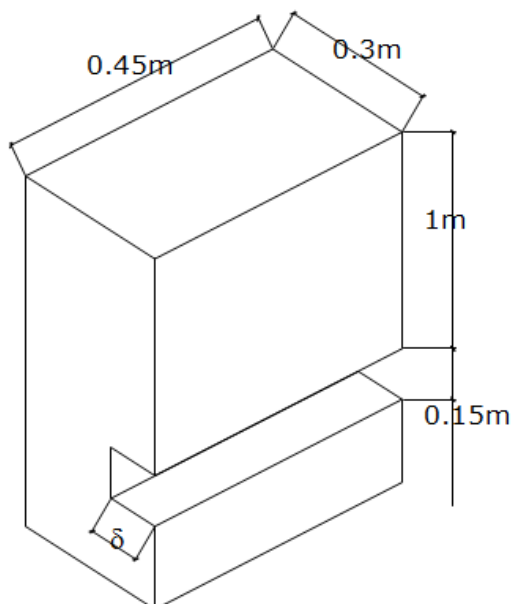


EJERCICIO N° 6: Para el pilar de mampostería indicado, hallar la máxima caladura que puede practicarse (δ máxima).

NOTA IMPORTANTE: Resolver este ejercicio con teoría de flexión para un material con 2 módulos diferentes. ($E_{\text{comp}} = E_r$; $E_{\text{tracc}} = 0$).

DATOS:

$$\gamma = 20 \text{ kN/m}^3$$



05	Solicitación por Flexión en Régimen Elástico - SF	2013*	2º	001	Pág.: 3
TP N°	DENOMINACION	AÑO	CUATRIM.	CURSO	de: 11



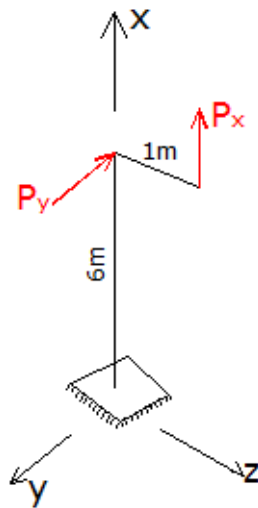
UNIVERSIDAD DE BUENOS AIRES
FACULTAD DE INGENIERIA
DEPARTAMENTO DE ESTABILIDAD



ESTABILIDAD II "A" - 64.02 y ESTABILIDAD II - 84.03

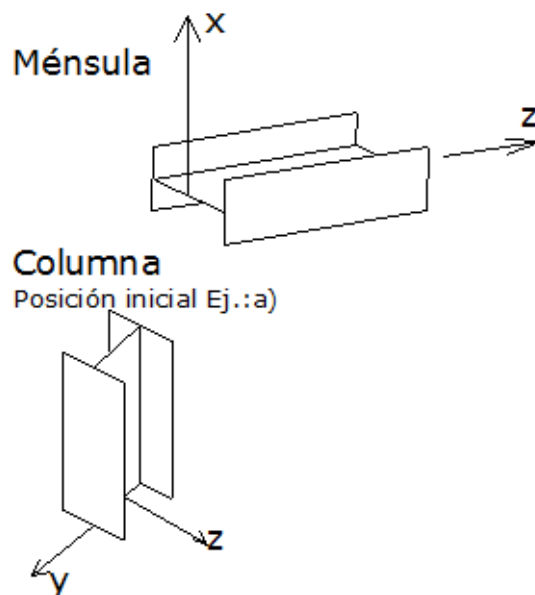
EJERCICIO N° 7: Dada la figura indicada a continuación se solicita:

- Dimensionar la estructura de barras adoptando un perfil laminado IPN, debiéndose asegurar que en todos los puntos de las secciones normales al eje de la barra la tensión normal sea inferior a 160 Mpa. Adoptar el mismo perfil para la ménsula y la columna, ubicado como se indica.
- Para la sección del empotramiento, indicar y graficar la posición del centro de presión C.P. y la ecuación del eje neutro E.N., al igual que el diagrama final y los diagramas parciales de tensiones normales, en valor y signo σ_x .
- Justificar para la columna, cuál sería la posición que al orientar da el perfil más económico.



$$P_y = \frac{P_x}{2}$$

$$P_x = 3 \text{ kN} + [(\text{último número de padrón})/10] \text{ kN}$$



05	Solicitación por Flexión en Régimen Elástico - SF	2013*	2º	001	Pág.: 4
TP N°	DENOMINACION	AÑO	CUATRIM.	CURSO	de: 11



UNIVERSIDAD DE BUENOS AIRES
FACULTAD DE INGENIERIA
DEPARTAMENTO DE ESTABILIDAD



ESTABILIDAD II "A" - 64.02 y ESTABILIDAD II - 84.03

EJERCICIO N° 8: Calcular el espesor que debe tener una presa de hormigón armado de 2 m de altura en los dos esquemas siguientes, comparar resultados en una tabla.

- a. Para que no aparezcan tensiones de tracción ni en el suelo, ni en el Hormigón.- Determinar la seguridad al vuelco.
 NOTA IMPORTANTE: Resolver este ejercicio con teoría de flexión para 1 material y con 2 módulos diferentes.
 ($E_{\text{comp}} = E_r$; $E_{\text{tracc}} = 0$).
- b. Para lograr una seguridad mínima al vuelco $\gamma_{\text{vuelco}} = M_E/M_V \geq 1.5$

NOTA:

1. trazado de los diagramas de características completos.
2. trazado de los diagramas de tensiones normales en la sección estudiada.

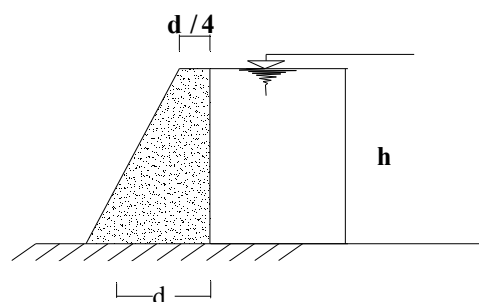
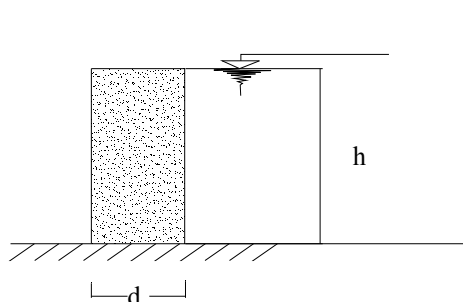
DATOS:

$$\gamma = 20 \text{ kN/m}^3$$

$$\gamma_{\text{agua}} = 10 \text{ KN/m}^3$$

$$\sigma_{\text{adm suelo}} = 2 \text{ kg/cm}^2$$

$$\sigma_{\text{adm H}^\circ} \gg \sigma_{\text{adm suelo}}$$



EJERCICIO N° 9: Para la viga de la figura sometida a una carga P_z , siendo su sección transversal de madera, reforzada con una planchuela de acero, como se indica, se pide determinar la carga P_{max} que cumpla la condición de resistencia. Trazar diagramas σ y ε de la sección analizada.

DATOS:

$$\sigma_{\text{acero}} \leq 140 \text{ Mpa},$$

$$E_a = 2,1 \times 10^5 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{\text{madera}} \leq 10 \text{ Mpa},$$

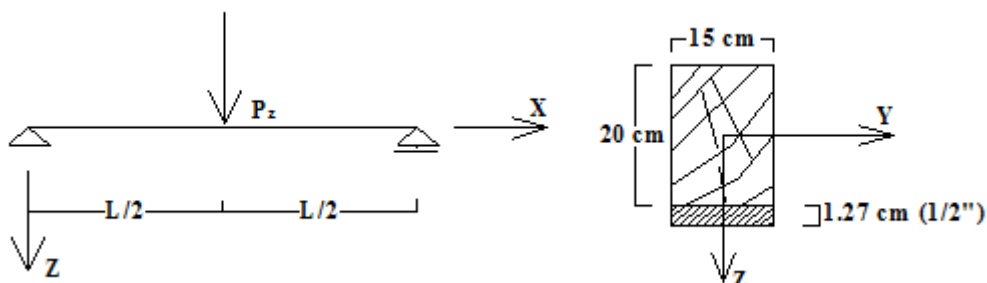
$$E_m = 1,05 \times 10^4 \text{ MPa}$$

$$L = 4,00 \text{ m} + (\text{último n}^\circ \text{ de padrón}) / 10 \quad (\text{si es cero adoptar diez})$$

05	Solicitud por Flexión en Régimen Elástico - SF	2013*	2º	001	Pág.: 5
TP N°	DENOMINACION	AÑO	CUATRIM.	CURSO	de: 11



ESTABILIDAD II "A" - 64.02 y ESTABILIDAD II - 84.03



EJERCICIO N° 10: Calcular la carga por m² que soporta una losa de hormigón armado, con una armadura de 5 ϕ 10 mm c/m, considerando que el hormigón no trabaja a la tracción. Trazar los diagramas de σ y ϵ de la sección analizada.

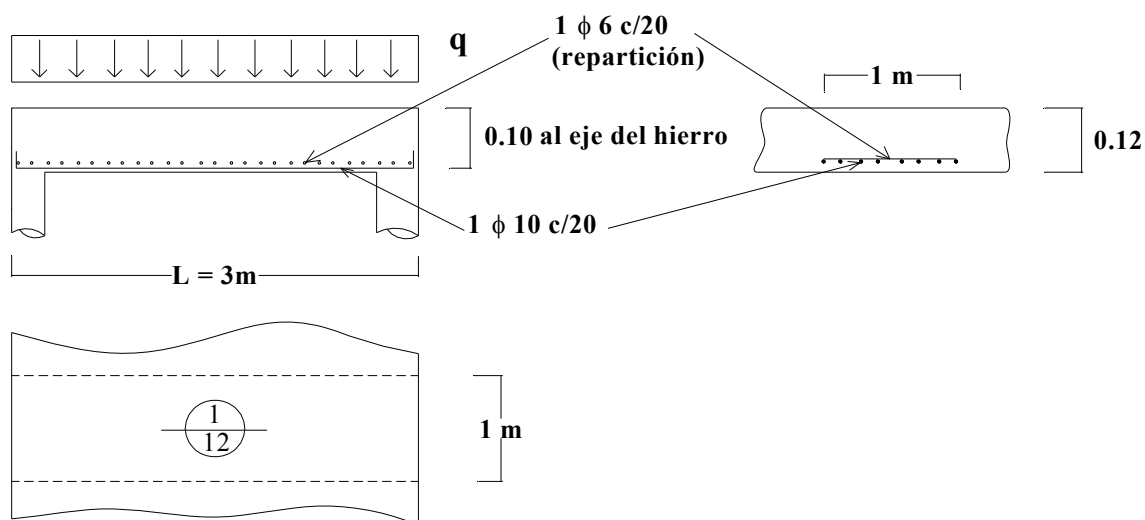
DATOS:

$$\sigma_{adm b} \leq 94 \text{ kg/cm}^2 \text{ (H}^\circ\text{)},$$

$$E_b = 0,25 \times 10^6 \text{ kg/cm}^2$$

$$\sigma_{adm a} \leq 2400 \text{ kg/cm}^2 \text{ (ADN 420)},$$

$$E_a = 2,1 \times 10^6 \text{ kg/cm}^2$$



05	Solicitud por Flexión en Régimen Elástico - SF	2013*	2º	001	Pág.: 6
TP N°	DENOMINACION	AÑO	CUATRIM.	CURSO	de: 11



UNIVERSIDAD DE BUENOS AIRES
FACULTAD DE INGENIERIA
DEPARTAMENTO DE ESTABILIDAD

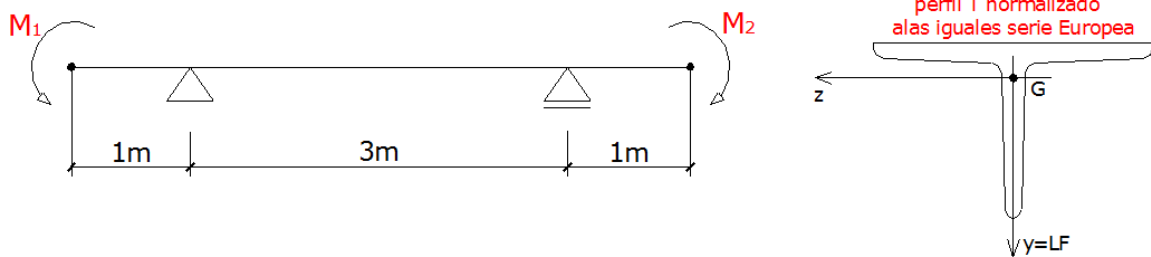


ESTABILIDAD II "A" - 64.02 y ESTABILIDAD II - 84.03

EJERCICIOS OPTATIVOS:

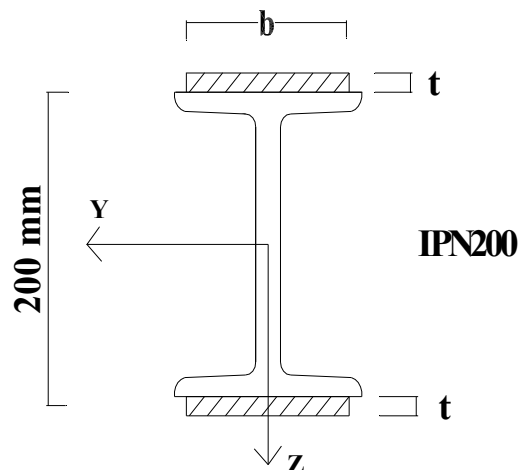
EJERCICIO N° 11: Dimensionar la sección más comprometida de la estructura propuesta adoptando un perfil T normalizado. Trazar los diagramas de características. Trazar el diagrama de tensiones.

DATOS: $M_1 = 500 \text{ daN.m}$ $M_2 = 600 \text{ daN.m}$ $\sigma_{adm} = 1400 \text{ daN/cm}^2$



EJERCICIO N° 12: Una viga de sección I se encuentra sometida a un momento flexor M_y . Calcular las platabandas que deben colocarse simétricamente arriba y abajo del perfil para las condiciones de resistencia que se indican.

DATOS: $\sigma_{adm} \leq 1400 \text{ daN/cm}^2$ $M = [38 + (\text{último n° del padrón})] \text{ kNm}$
 $b = \text{ancho de platabanda} = (\text{ancho de ala del perfil} - 20 \text{ mm}) = 70 \text{ mm}$



05	Solicitud por Flexión en Régimen Elástico - SF	2013*	2º	001	Pág.: 7
TP N°	DENOMINACION	AÑO	CUATRIM.	CURSO	de: 11



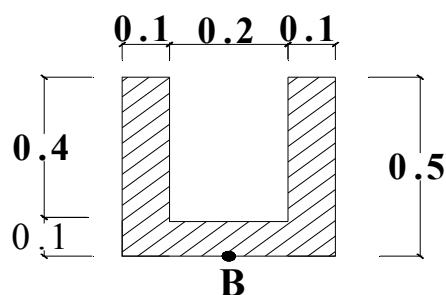
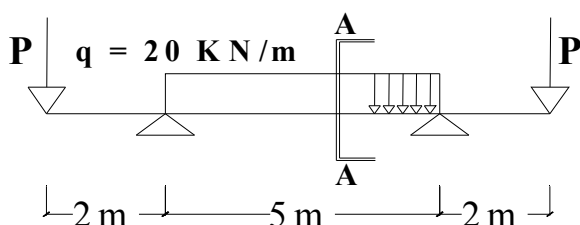
UNIVERSIDAD DE BUENOS AIRES
FACULTAD DE INGENIERIA
DEPARTAMENTO DE ESTABILIDAD



ESTABILIDAD II "A" - 64.02 y ESTABILIDAD II - 84.03

EJERCICIO N° 13: Determinar los valores máximos de la fuerza P que satisfacen, para el esquema de la figura, las condiciones de resistencia indicadas en todos los puntos de las secciones normales al eje de la barra.- Se solicita que se indiquen para las secciones que se analicen los diagramas de tensiones normales.- Representar en una circunferencia de Mohr, el estado de deformación que se genera en el punto B de la sección sobre uno de los apoyos.

DATOS: $|\sigma_{xt}| \leq 3 \text{ MPa}$, $|\sigma_x| \leq 15 \text{ MPa}$, $E = 200.000 \text{ MPa}$, $\mu = 0.1$



Seccion A - A

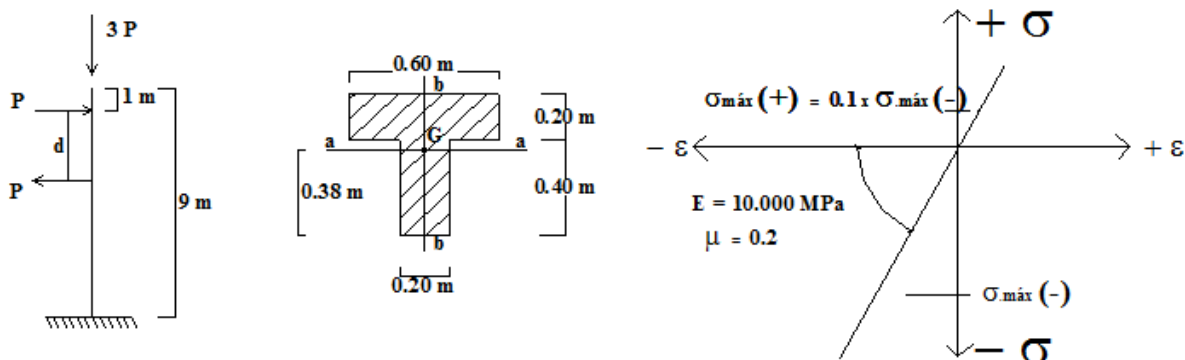
EJERCICIO N° 14: Para la estructura que se esquematiza a continuación, se pide:

- Trazar los diagramas de características.
- Orientar la sección transversal de forma que se logre el máximo valor de P (pasando por G) asegurando las condiciones de resistencia establecidas. Indicar claramente mediante ejes la orientación elegida.
- Para la sección en estudio trazar los diagramas de σ_x , indicando L.F., L.N., Y C.P.
- Determinar el núcleo central de la figura.

DATOS:

Nro. interno del alumno impar:	d = 2 m	$\sigma_{\max (-)} = 10 \text{ MPa}$
Nro. interno del alumno par:	d = 4 m	$\sigma_{\max (-)} = 20 \text{ MPa}$
$J_{aa} = 5.79 \times 10^{-3} \text{ m}^4$	$J_{bb} = 3.87 \times 10^{-3} \text{ m}^4$	

05	Solicitud por Flexión en Régimen Elástico - SF	2013*	2º	001	Pág.: 8
TP N°	DENOMINACION	AÑO	CUATRIM.	CURSO	de: 11

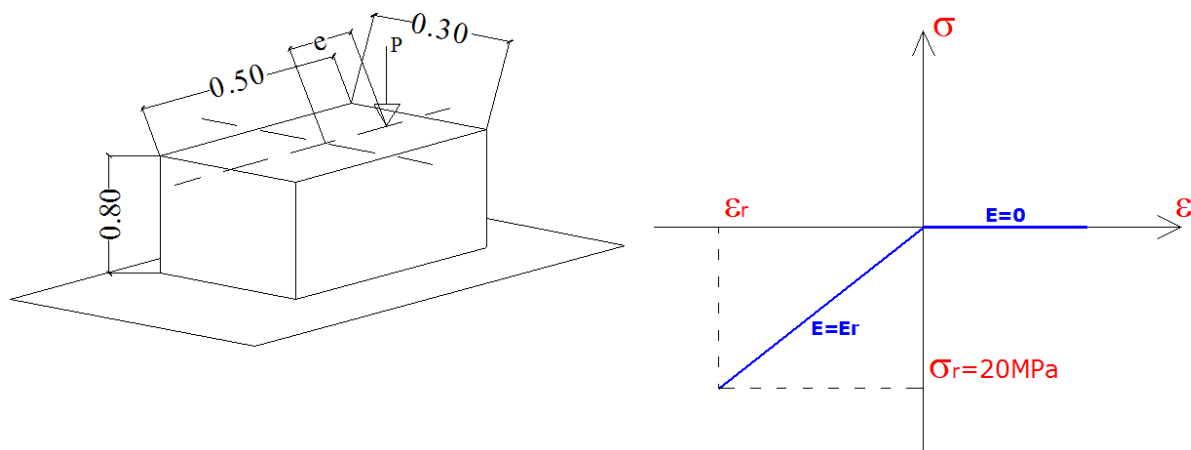


EJERCICIO N° 15: Determinar la máxima carga P que puede aplicarse en la estructura cuyo modelo se indica en la figura.

NOTA IMPORTANTE: Resolver este ejercicio con teoría de flexión para 1 material y con 2 módulos diferentes. ($E_{\text{compr}} = E_r$; $E_{\text{tracc}} = 0$).

- Despreciando el peso propio.
- Ídem pero sin despreciar el peso propio del bloque con $\gamma = 14 \text{ kN/m}^3$.
- ¿Qué seguridad al vuelco se tiene para ambos casos?

DATOS: $e = 0.15 \text{ m}$

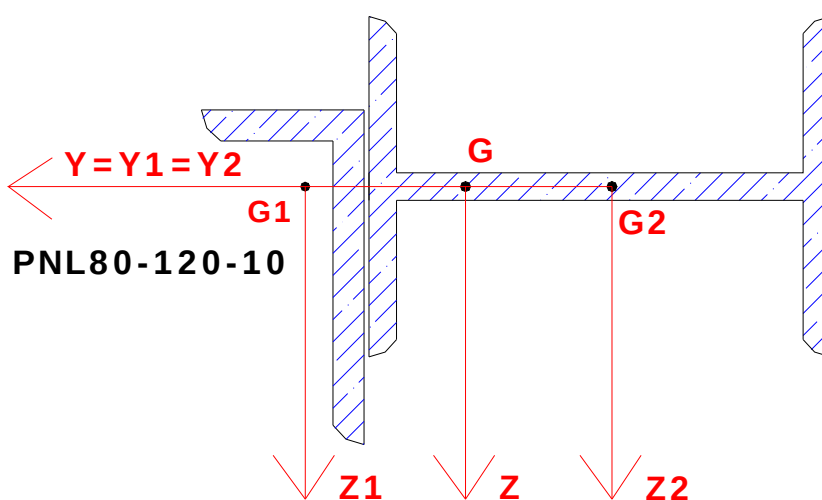


05	Solicitud por Flexión en Régimen Elástico - SF	2013*	2º	001	Pág.: 9
TP N°	DENOMINACION	AÑO	CUATRIM.	CURSO	de: 11



EJERCICIO N° 16: Si a la sección del empotramiento encontrada en el punto a) del ejercicio N° 7 se le agrega un perfil normal L-80-120-10, se pide hallar los nuevos diagramas de tensiones normales σ_x , parciales y total, la ubicación del eje neutro E.N., del centro de presión C.P. y el trazado del núcleo central N.C. de la figura compuesta.

Nota: el PNI puede tener ala menor que el L. P_x conserva su posición inicial. (a 1m del eje X pasante por G2 , inicialmente G).

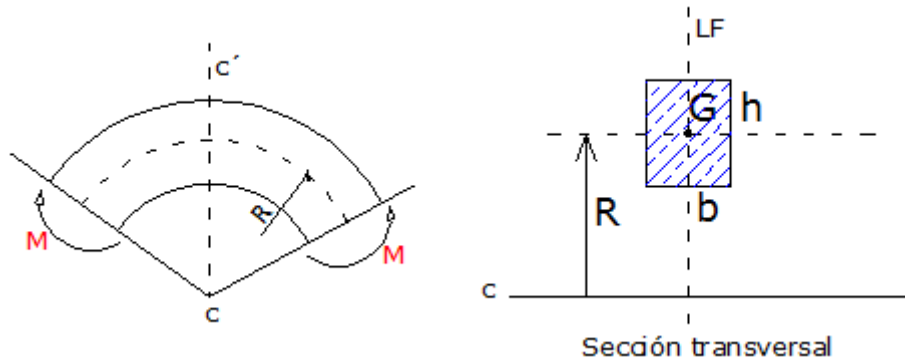


EJERCICIO N° 17: Para el esquema indicado se pide:

- Determinar las tensiones en una sección rectangular con las dimensiones indicadas y un radio de curvatura determinado, solicitada por un momento flector M . La línea de fuerzas coincide con uno de los ejes de simetría de la sección transversal. Graficar σ_y y σ_x .
- ¿Cuánto debe valer R para que el error sea $\leq$ al 5% con teoría de barras rectas?
- ¿Cuál es el máximo valor de N (de tracción) que puede adicionarse en la sección cc' si $\sigma_{adm} = 1,6 \text{ t/cm}^2$?
- Trazar diagramas σ_y y σ_x de la sección analizada.

DATOS: $b = 14 \text{ cm}$ $h = 20 \text{ cm}$ $R = 30 \text{ cm}$
 $M = 1000 \text{ t.cm} + 2 \times (\text{último n}^\circ \text{ padrón})$

05	Solicitud por Flexión en Régimen Elástico - SF	2013*	2º	001	Pág.: 10
TP N°	DENOMINACION	AÑO	CUATRIM.	CURSO	de: 11



EJERCICIO N° 18: Para un par de ejes baricéntricos perpendiculares y, z de una sección, que no sean principales de inercia, determinar la expresión general para barras, de las tensiones normales en flexión pura.

05	Solicitud por Flexión en Régimen Elástico - SF	2013*	2º	001	Pág.:	11
TP N°	DENOMINACION	AÑO	CUATRIM.	CURSO	de:	11