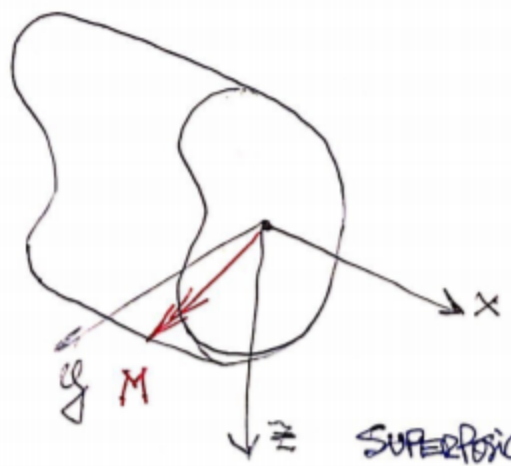


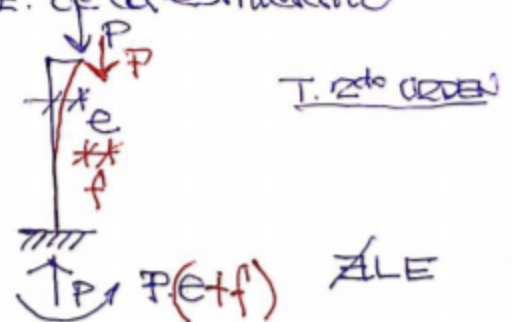
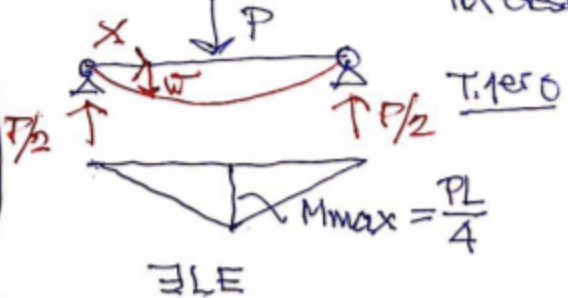
BARRES SOLICITADOS & FLEXION en R. elastico



SUPERPOSICION EFECTOS

M contenido y Z
Hipotesis

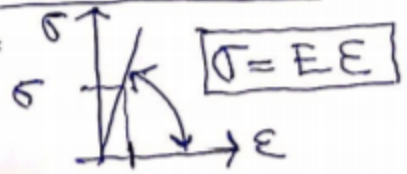
- LINEALIDAD ESTÁTICA: equilibrio planteado / considerant los desplaz. de la estructura



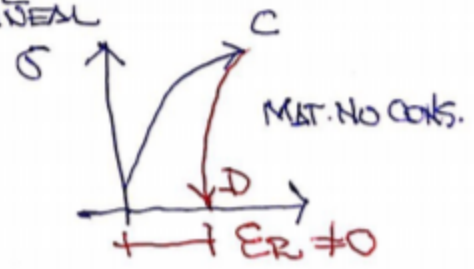
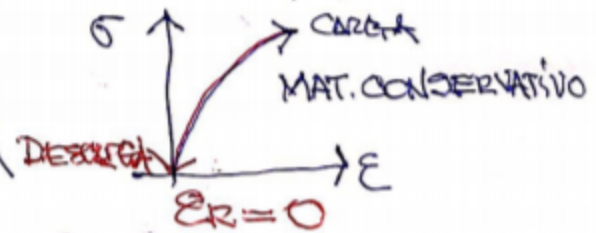
- LINEALIDAD CINEMÁTICA
LOS DESPLAZAMIENTOS DE LA ESTRUCTURA SON PEQUEÑOS

$\theta \cong \text{tg } \theta \cong \text{sen } \theta \quad \text{cos } \theta \cong 1$

- LINEALIDAD MECÁNICA



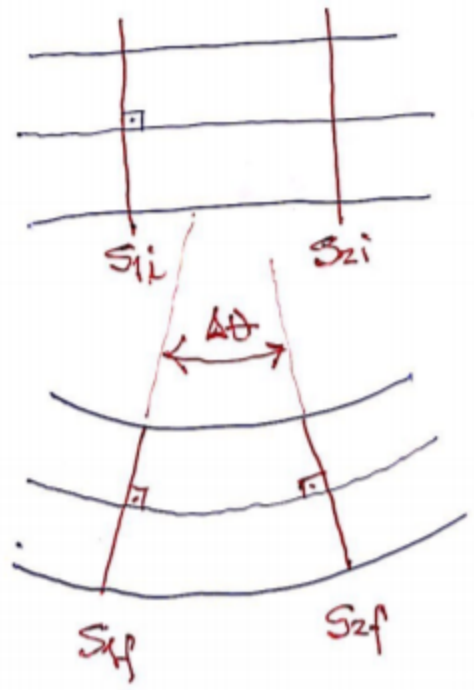
- MAT. CONTINUO; HOMOGÉNEO
ISOTROPÍA; ELÁSTICA LINEAL



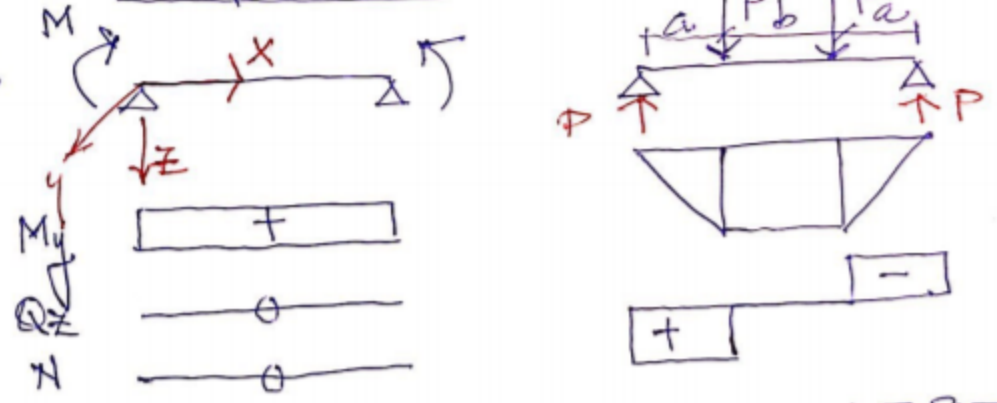
PRINCIPIO DE SAINT VENANT

Para punto suficientem. alejado de los pto aplicación de la carga las tensiones de un pto son independier de la forma aplicación de carga. —

HIPOTESIS DE SECCION PLANA

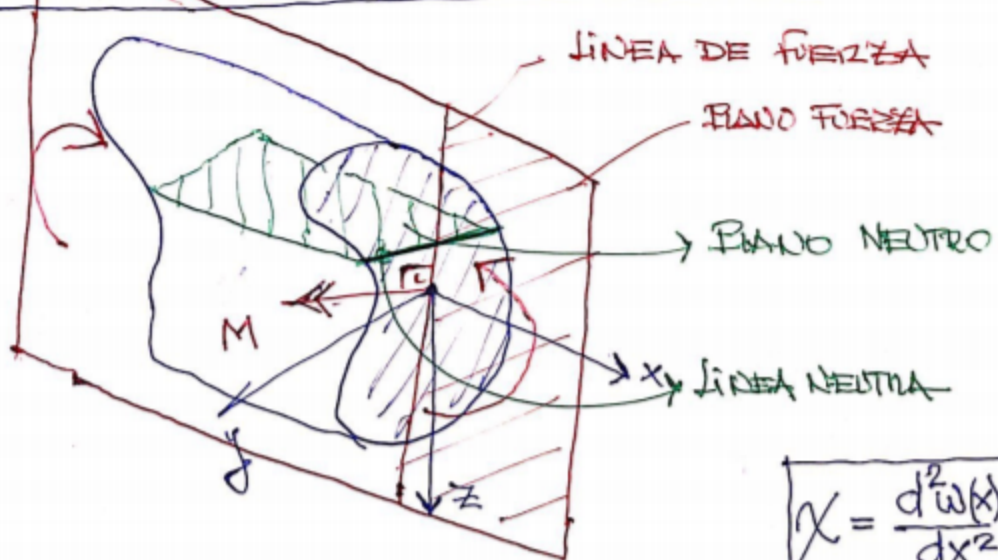


CLASIFICACION DE FLEXION

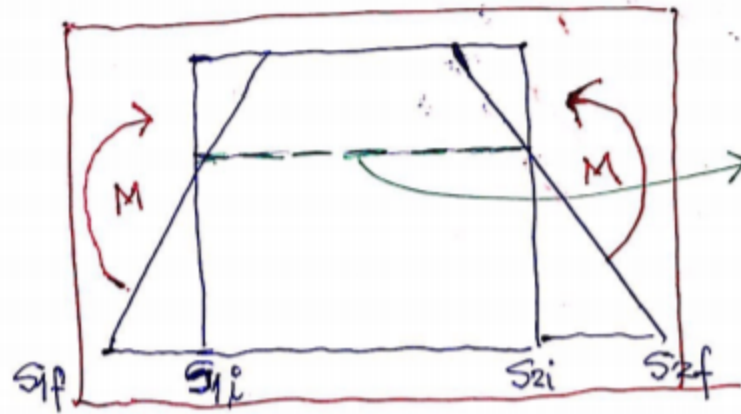


- [FLEXION CONSTANTE → F SIN CORTE → F. PURA
- [FLEXION VARIABLE → F. CON CORTE
- [FLEXION SIMPLE → $M \neq 0 ; N = 0$
- [FLEXION COMPUESTA → $M \neq 0 ; N \neq 0$
- [FLEXION RECTA → \bar{M} COINCIDA CON EPI
- [FLEXION OBLICUA → \bar{M} NO COINCIDA CON EPI

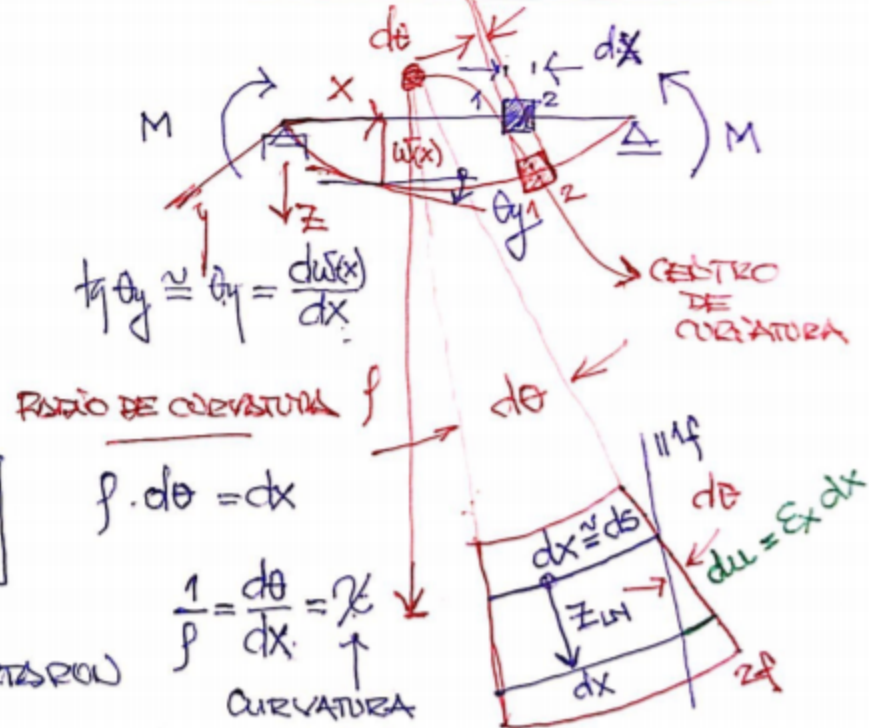
PLANOS DE FUERZAS Y PLANO NEUTRO



$$\chi = \frac{d^2 w(x)}{dx^2}$$



ESTUDIO DE LA DEFORMACION



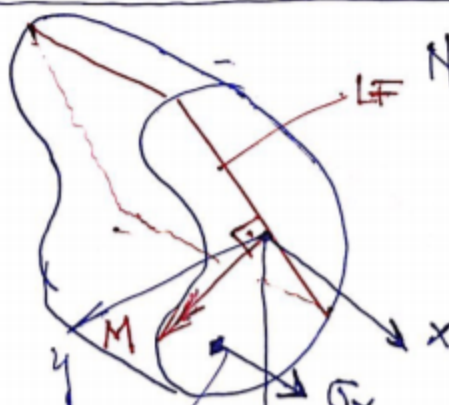
$$d\theta \cdot z_{LN} = \epsilon_x \cdot dx \rightarrow \epsilon_x = \frac{d\theta}{dx} \cdot z_{LN}$$

$$\epsilon_x = \chi \cdot z_{LN}$$

$$\sigma_x = E \epsilon_x \rightarrow \sigma_x = E \chi z_{LN}$$

ECUACIONES DE EQUIVALENCIA

ESFUERZO NORMAL $N=0$



$$N = \int_A dN = \int_A \underbrace{\sigma_x}_{(dF/A)_x} \cdot dA = \int_A E \chi \cdot z_{LN} \cdot dA = E \chi \int_A z_{LN} \cdot dA = 0$$

$$\int_A z_{LN} \cdot dA = 0 \quad \boxed{LN \text{ ES BARI-CENTRAL}}$$

$$S_{LN} = 0$$

$$\sigma_x = E \chi$$

$$\chi = \chi \cdot z_{LN}$$

$E = \text{cte}$
 $\chi = \text{cte}$

MOMENTO RESPECTO DE LA LN

β : ángulo e/LF y LN

MOMENTO RESPECTO A LF

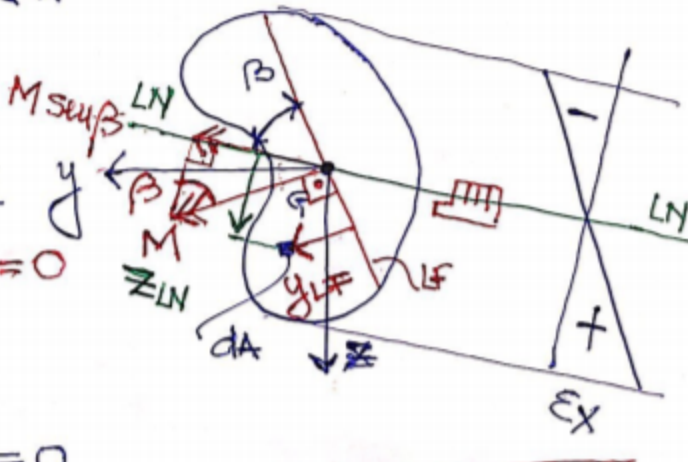
$$\int_A dM_{LF} = \int_A \sigma_x \cdot dA \cdot y_{LF} = M_{LF} = 0$$

$$\int_A E \chi \cdot z_{LN} \cdot dA \cdot y_{LF} = 0$$

$$E \chi \int_A z_{LN} \cdot y_{LF} \cdot dA = 0$$

$$J_{LN|LF} = 0$$

LF y LN son E. CONJUGADOS DE INERCIA



$$dM_{LN} = \int_A \underbrace{\sigma_x \cdot dA}_{(dF/A)_x} \cdot \underbrace{z_{LN}}_{\text{distancia}} = M_{LN}$$

$$M_{\text{seu } \beta} = \int_A E \chi \cdot z_{LN} \cdot dA \cdot z_{LN}$$

$$M_{\text{seu } \beta} = E \chi \int_A z_{LN}^2 \cdot dA$$

$$J_{LN}$$

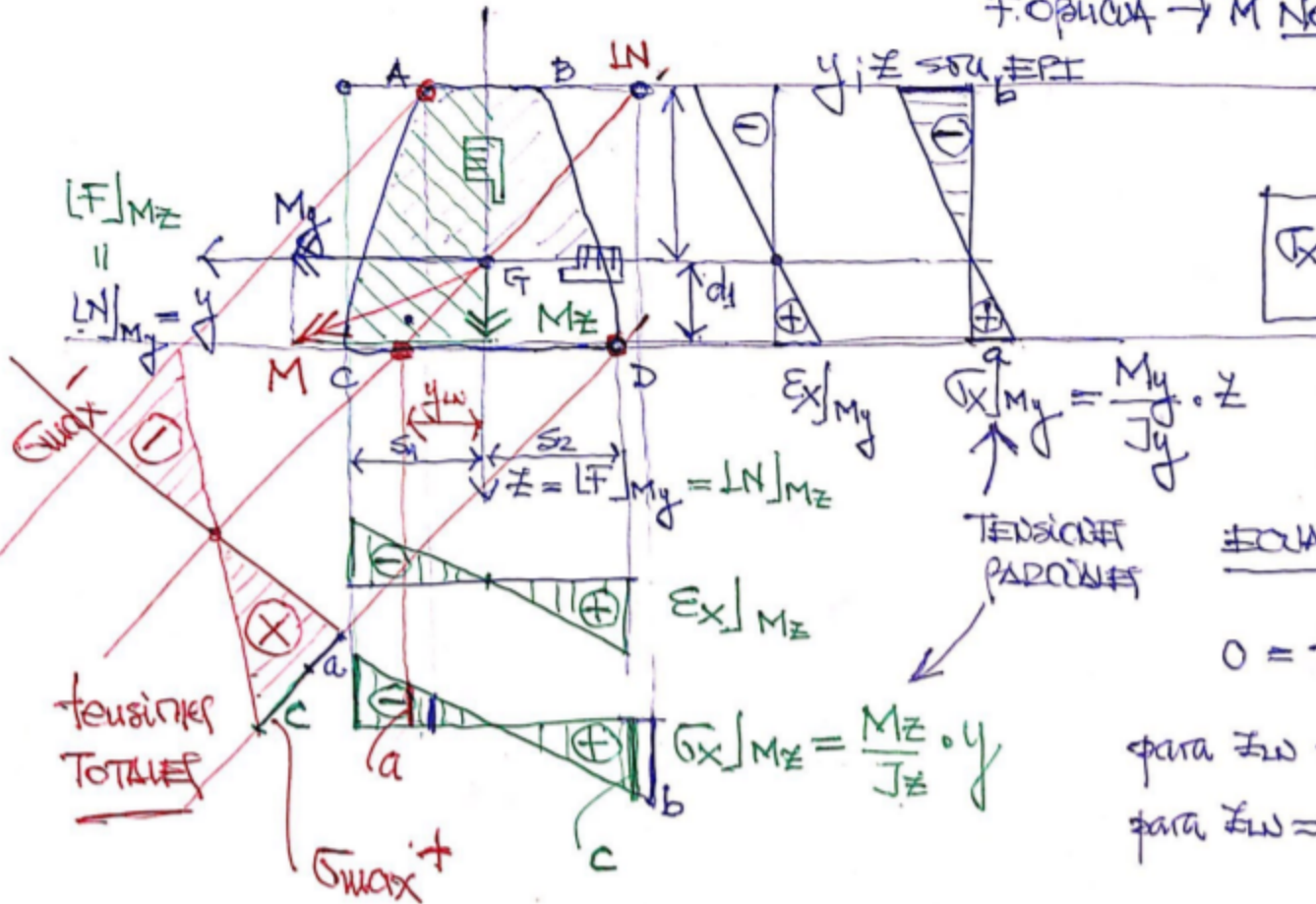
$$\sigma_x = \frac{M_{\text{seu } \beta}}{J_{LN}} \cdot z_{LN}$$

$$\chi = \frac{M_{\text{seu } \beta}}{E \cdot J_{LN}}$$

F. OBLICUA COMO SUMA 2 FLEXIONES RECTAS

F. RECTA \rightarrow M coincide con EPI $\rightarrow \beta = 90^\circ$

F. OBLICUA \rightarrow M NO coincide con EPI $\rightarrow \beta \neq 90^\circ$



$$\sigma_x = \frac{M \sin \beta}{J_{LN}} \cdot z_{LN}$$

$$\sigma_x = + \frac{M_y}{J_y} \cdot z - \frac{M_z}{J_z} \cdot y$$

$$\sigma_x|_{M_y} = \frac{M_y}{J_y} \cdot z$$

A $\rightarrow \sigma_{max}^-$
D $\rightarrow \sigma_{max}^+$

EQUACION DE LA LN

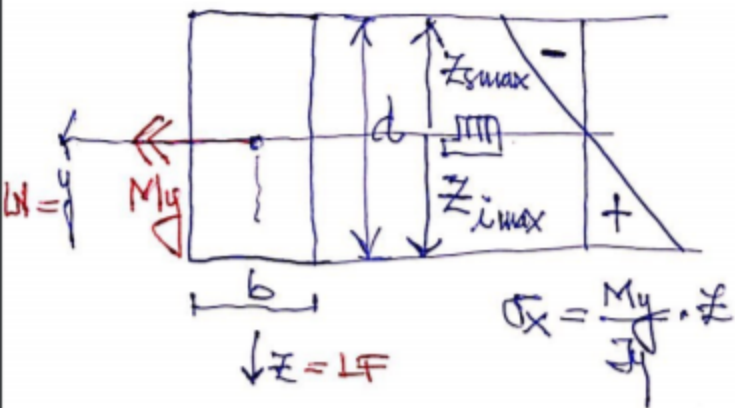
$$0 = + \frac{M_y}{J_y} \cdot z_{LN} - \frac{M_z}{J_z} \cdot y_{LN}$$

para $z_w = 0 \rightarrow y_w = 0 \rightarrow$ pasa G

$$\text{para } z_w = d_1 \rightarrow y_w = \frac{M_y}{J_y} \cdot d_1 \cdot \frac{J_z}{M_z}$$

~~sigma_max~~
~~sigma_max~~
tensores totales
 σ_{max}^+

FLEXIÓN PURA SECCIÓN RECTANGULAR



TIPOS DE PROBLEMA

DIMENSIONAR

DATOS → MATERIAL → σ_{FL} ó σ_{FR} → tensión rotura
 ↑ tensión flexión

$\sigma_{adm} = \frac{\sigma_{FL}}{CS}$ → COEF. DE SEGURIDAD

ACERO → $\sigma_{adm}^+ = \sigma_{adm}^-$

$\sigma_{max} = \frac{M_y}{W_y} \leq \sigma_{adm} \Rightarrow W_{y_{nec}} \geq \frac{M_y}{\sigma_{adm}}$
 establezco las dimensiones

TENSIONES MÁXIMAS

Fibra SUPERIOR → σ_{max}^-
 Fibra INFERIOR → σ_{max}^+

$\sigma_{max}^+ = \frac{M_y}{J_y} \cdot Z_{imax}$

siendo $Z_{imax} = d/2$

$\sigma_{max}^- = \frac{M_y}{J_y} \cdot Z_{smax}$

$Z_{smax} = -d/2$

$S_y = W_y = \frac{J_y}{Z_{imax}} = \frac{bd^3/12}{d/2} = \frac{bd^2}{6}$ $W_{ys} = -\frac{bd^2}{6}$

↑ módulo resistente, elástico

VERIFICAR

DATOS → SECCIÓN; MATERIAL; M_y

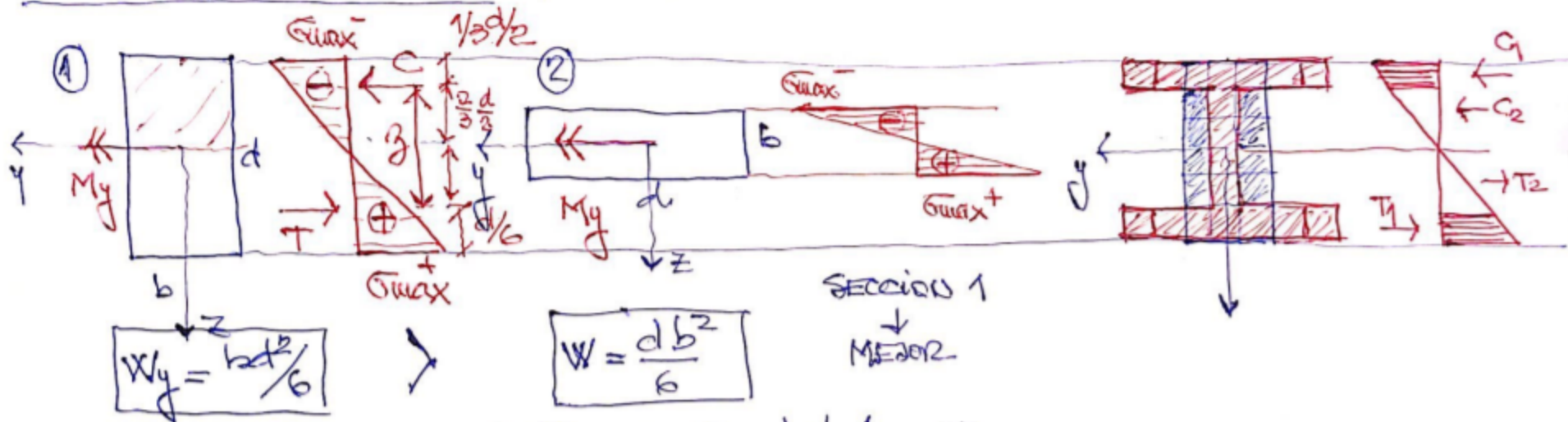
$\sigma_{max} = \frac{M_y}{W_y} \leq \sigma_{adm}$

CONDICIÓN DE RESISTENCIA

VERIFICAR DESPLAZAMIENTOS

COMPATIBLE CON EL USO

EFICIENCIA DE LA SECCIÓN → ORIENTACIÓN



$$M_y = \sigma_{max} \cdot W_y = \sigma_{max} \frac{bd^2}{6}$$

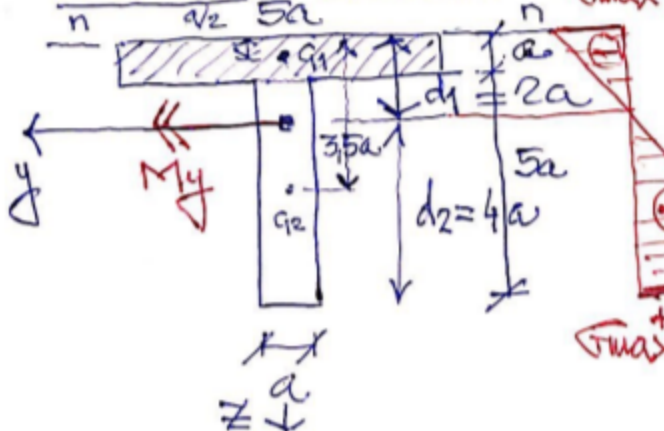
$$C = \sigma_{max} \cdot \frac{bd}{2} \cdot \frac{1}{2} = T$$

$$M_{INT} = \sigma_{max} \frac{bd}{A_2} \cdot \frac{2}{3}d = \sigma_{max} \frac{bd^2}{6}$$

$$z = 2 \cdot \frac{2}{3} \frac{d}{2} = \frac{2}{3}d$$

$$W_{ys} = 2W_{yi}$$

EJERCICIO SECCION T σ_{max}



$$S_{nn} = 5a \cdot a \cdot \frac{a}{2} + 5a^2 \cdot 3.5a = 20a^3$$

$$A = 10a^2$$

$$d_1 = \frac{S_{nn}}{A} = 2a$$

$$J_y = \frac{5a \cdot a^3}{12} + 5a^2 \times (1.5a)^2$$

$$+ \frac{a \cdot (5a)^3}{12} + 5a^2 \times (1.5a)^2 = 33.3a^4$$

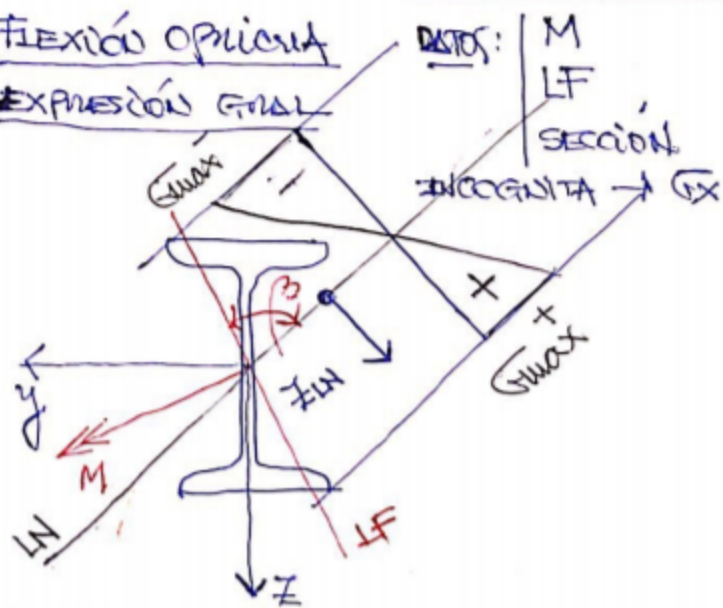
$$W_{ys} = \frac{100a^4}{3 \cdot 2a} = \frac{100}{6}a^3$$

$$W_{yi} = \frac{100a^4}{3 \times 4a} = \frac{100}{12}a^3$$

$$\sigma_{max}^- \cdot 2 = \sigma_{max}^+$$

FLEXIÓN OBLICUA

EXPRESIÓN GENERAL



PASOS:

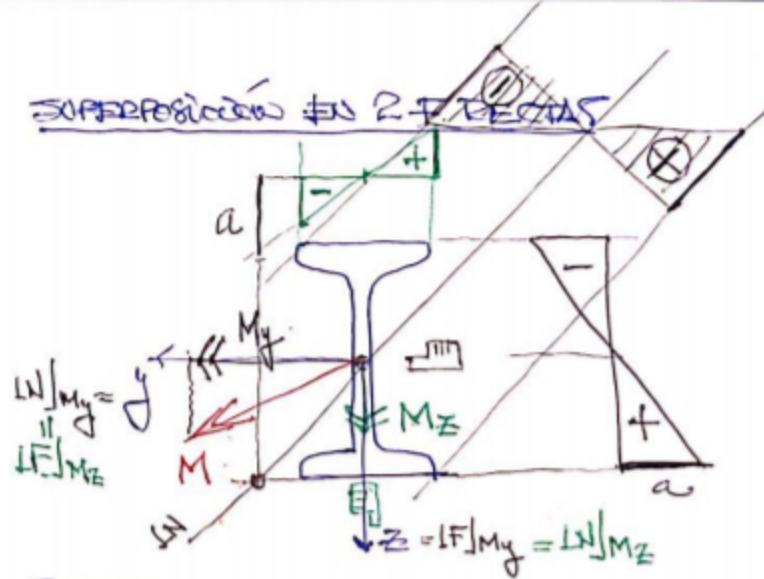
1º) ECI de la LF $\rightarrow Lx$
 encuentro β

2º) CALCULAR EL J_{Lx}

3º) σ_{max}^+ y σ_{max}^-

$$\sigma_x = \frac{M \sin \beta}{J_{Lx}} \cdot z \cdot Lx$$

SUPERPOSICIÓN EN 2 D. RECTAS



PASOS:

1º) DETERMINAR LOS EPI y J_y ; J_z
 (SUELEN ESTAR TABULADOS)
 PARA PERFIL COMERCIALES

2º) DESCOMPOSICIÓN M en M_y y M_z

3º) DETERMINE LOS DIAGR. TENS. PARCIALES

4º) DETERMINAR LAS σ_{max}

$$\frac{|M_y|}{S_y} + \frac{|M_z|}{S_z} \leq \sigma_{adm}$$

TANTO EN CADA
 UN PERFIL
 S_y ; S_z

