

SOLICITACIÓN POR FLEXIÓN EN RÉGIMEN ANELÁSTICO:

- I) → FLEXIÓN SIMPLE.
- II) → FLEXIÓN COMPUESTA.

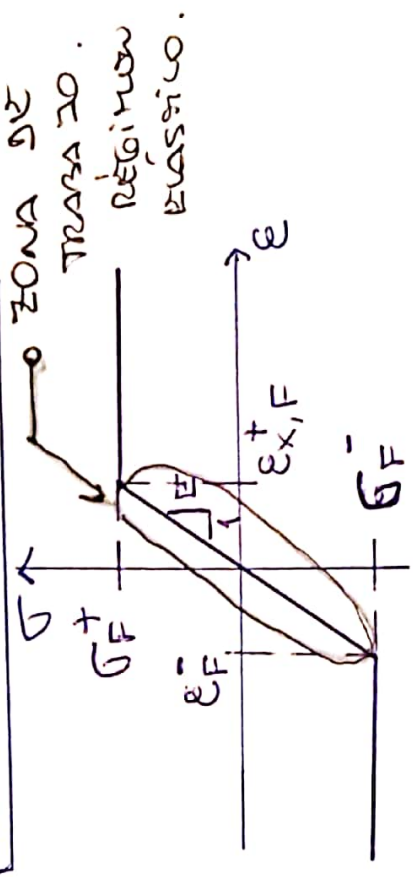
1) PARTIENDO DE LA HBN:

$$\left\{ \begin{aligned} \epsilon_{x,z} &= \frac{z}{z_{\max}} \cdot \epsilon_{x,\max} \\ \epsilon_{x,z} &= \frac{z}{1} \cdot \bar{\epsilon}_x \end{aligned} \right.$$

2) ECS DE EQUIVALENCIA:

$$\left\{ \begin{aligned} N &= 0 = \int_A \sigma_x \cdot dA \\ M_y &= \int_A \sigma_x \cdot z \cdot dA \end{aligned} \right. dF$$

3) PERÍODO ELÁSTICO



4) EXPRESIÓN DE FLEXIÓN:

$$\sigma_x = \frac{M_y(x)}{I_y} \cdot z$$

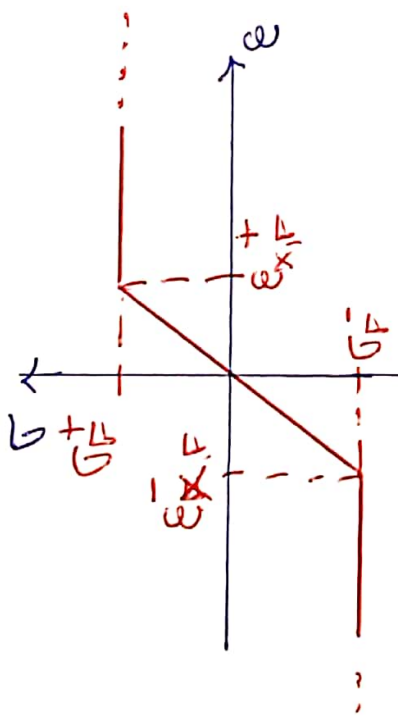
↳ FLEXIÓN SIMPLE RECTA.

# FLEXIÓN SIMPLE RECTA - ANULÁSTICO

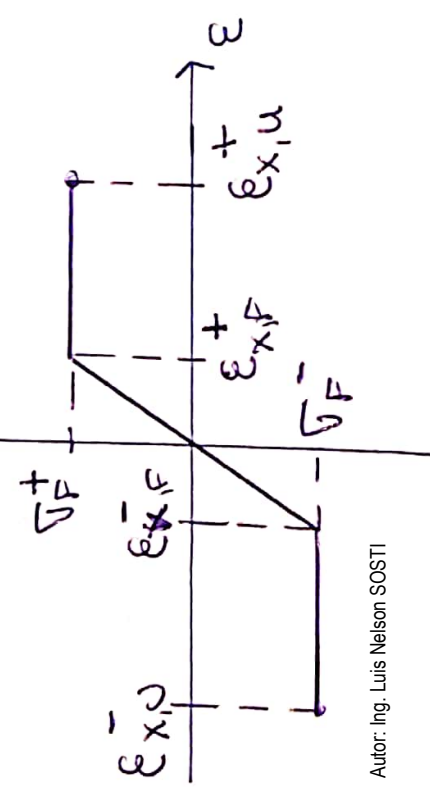
## I → TIPOS DE COMPORTEMIENTO

### DEL MATERIAL:

1) → EPI: ELASTO-PLÁSTICO IDEAL.



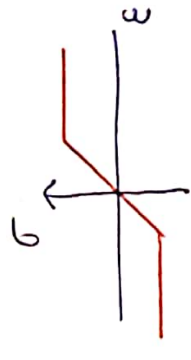
2) EPR: ELASTO-PLÁSTICO REAL.



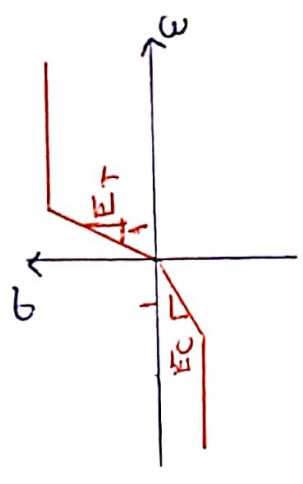
Autor: Ing. Luis Nelson SOSTI

## 3) - VARIOS:

a) →  $E_T = E_C$ .



b) →  $E_T \neq E_C$ .



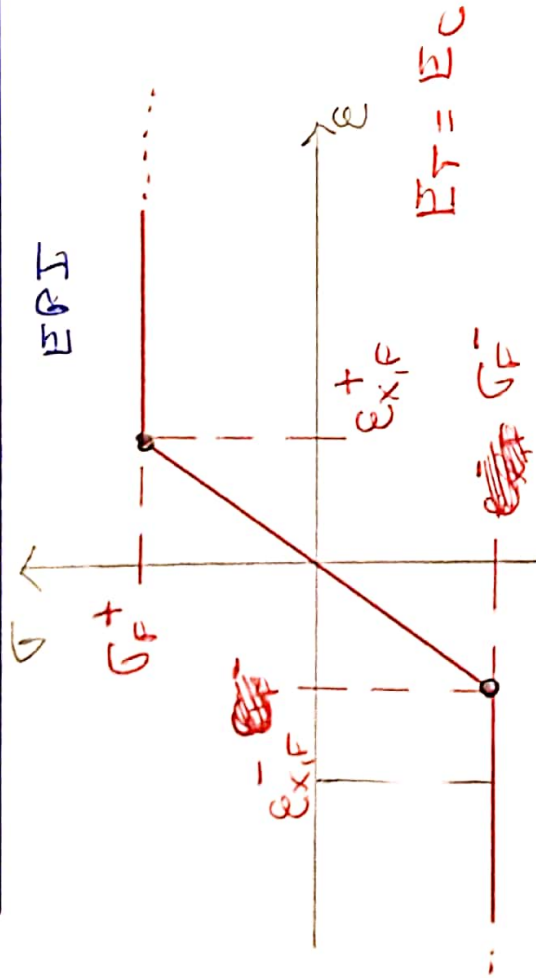
c) →  $\sigma_F^+ = \sigma_F^-$   
 $\sigma_F^+ \neq \sigma_F^-$

d) →  $\epsilon_F^+ = \epsilon_F^-$   
 $\epsilon_F^+ \neq \epsilon_F^-$

## II → TIPOS DE SECCIONES:

- 1) → DE DOME SIMETRICA.
- 2) → " SIMPLE SIMETRICA.
- 3) → CUALQUIERA SI ESTE ES DOME.

SECCION RECTANGULAR - EPI - DIAGRAMA BILINEAL :



PERIODO ELÁSTICO

• si  $\sigma_{máx} \leq \sigma_F \rightarrow \sigma_{ADM} = \frac{M_{y,ADM}}{I_y} \cdot h$

•  $\sigma_{ADM} = \frac{\sigma_F}{CS} \rightarrow \sigma_{ADM} = \frac{M_{y,ADM}}{I_y} \cdot h$

$M_{y,ADM} = \frac{I_y}{h} \cdot \sigma_{ADM} = \frac{b(2h)^3}{12h} \sigma_{ADM}$

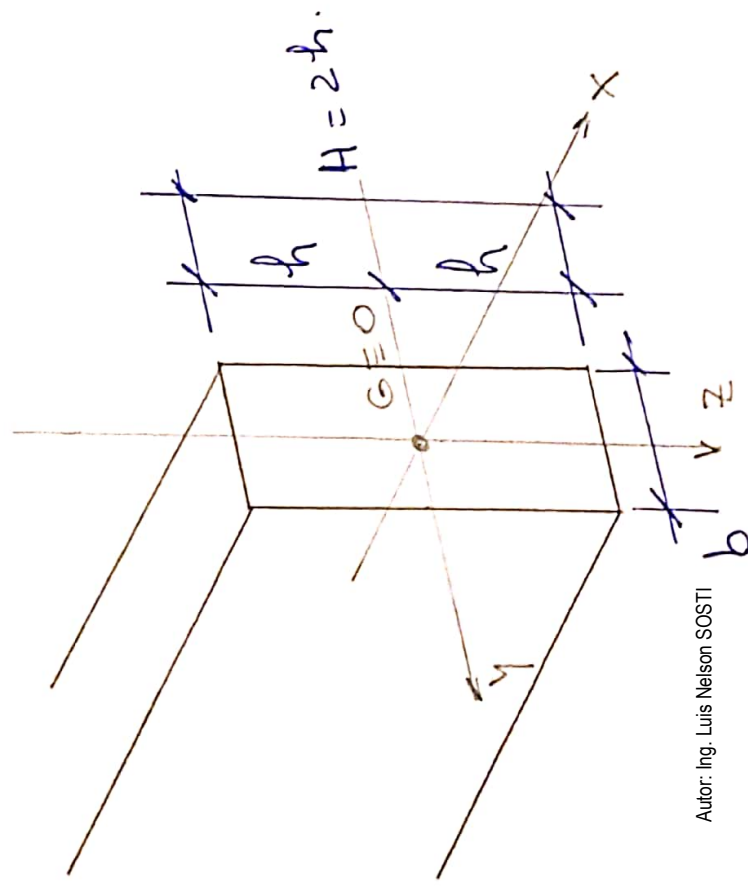
$M_{y,ADM} = \frac{2}{3} b h^2 \sigma_{ADM}$  (1)

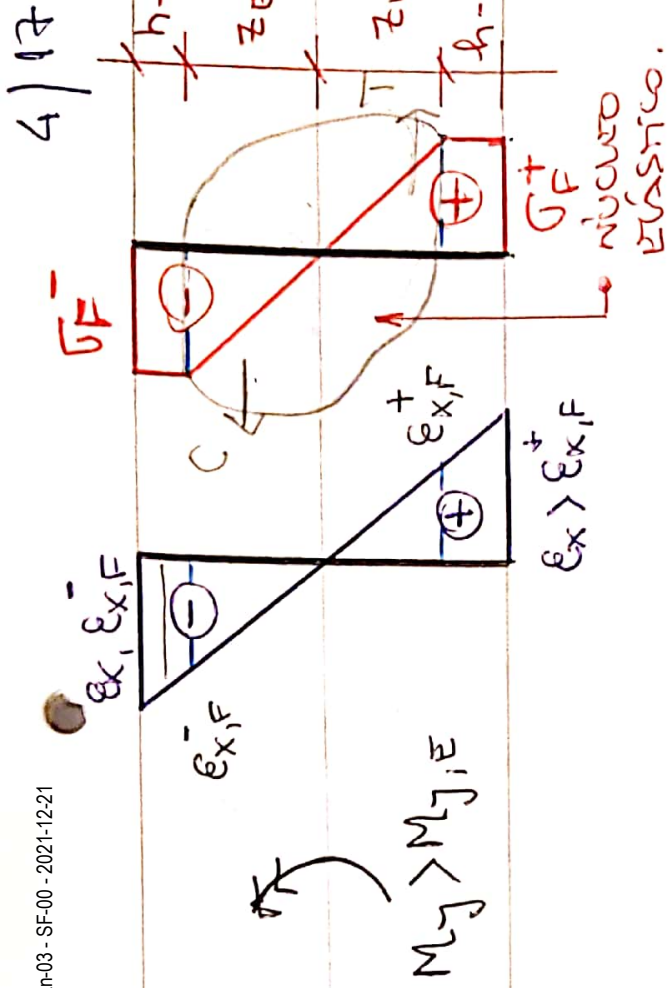
•  $\sigma_{máx} = \sigma_F \rightarrow \sigma_F = \frac{M_{y,E}}{I_y} \cdot h$

$M_{y,E} = \frac{I_y}{h} \cdot \sigma_F \rightarrow M_{y,E} = \frac{2}{3} b h^2 \sigma_F$  (2)

$M_{y,E}$  : MOMENTO FLECCION ELÁSTICO.

$M_{y,E} = M_{y,E}$





• NÚCLEO ELÁSTICO:

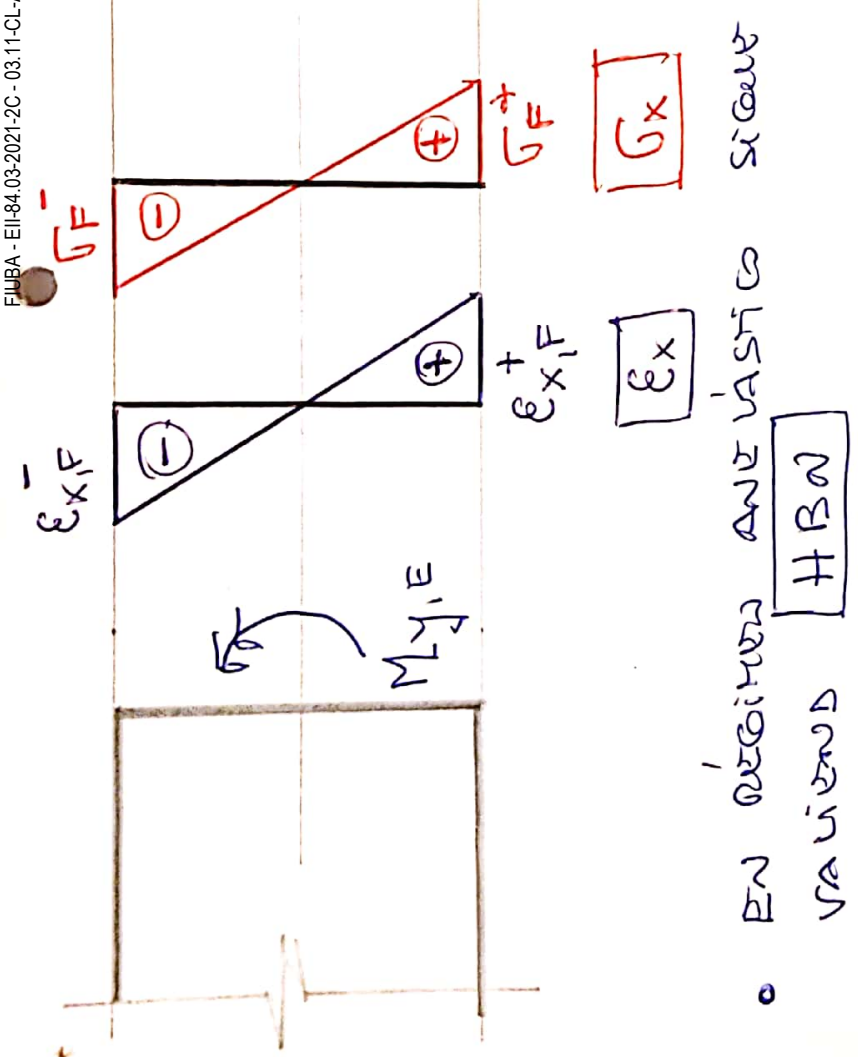
$$-z_e \leq z \leq z_e$$

• ZONA PLÁSTICA:

$$| (h - z_e) |$$

I  $z_e \leq z \leq h$

II  $-h \leq z \leq -z_e$



• EN REGIÓN ELÁSTICA SIGUE VALIENDO **HBW**

$$\sigma_{x,F} = \frac{M_{y,E} \cdot h}{I_y} = \frac{M_{y,E}}{S_y}$$

$S_y$ : Módulo de resistencia elástica.

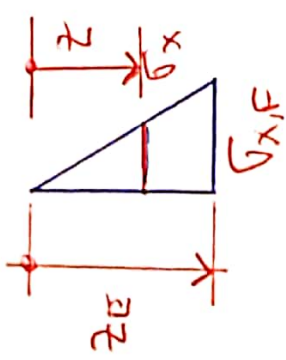
$$\sigma_{x,F} = \frac{M_{y,E}}{S_y} \quad (3)$$

ECS. DE EQUIVALENCIA:

$$M_y = \int_A \sigma_x \cdot z \cdot dA = \int_{-h}^h \sigma_x \cdot z \cdot \underbrace{b \cdot dz}_{dA} = 2 \cdot \int_0^h \sigma_x \cdot z \cdot b \cdot dz$$

$$M_y = 2 \left[ \int_0^{z_2} \sigma_x \cdot z \cdot b \cdot dz + \int_{z_2}^h \sigma_x \cdot z \cdot b \cdot dz \right]$$

$0 \leq z \leq z_2 \rightarrow \sigma_x = \frac{\sigma_{x,F}}{z_2} \cdot z$



$z_2 \leq z \leq h \rightarrow \sigma_x = \sigma_{x,F}$

$$M_y = 2 \left[ \int_0^{z_2} \frac{\sigma_{x,F}}{z_2} z^2 \cdot b \cdot dz + \int_{z_2}^h \sigma_{x,F} \cdot z \cdot b \cdot dz \right]$$

$$M_y = 2 \left[ \frac{\sigma_{x,F} \cdot b}{z_2} \int_0^{z_2} z^2 \cdot dz + \sigma_{x,F} \cdot b \int_{z_2}^h z \cdot dz \right]$$

6/17

$$M_y = 2 \left[ \frac{\sigma_{x,F} \cdot b}{z_e} \cdot \frac{z^3}{3} \Big|_0^{z_e} + \sigma_{x,F} \cdot b \cdot \frac{z^2}{2} \Big|_0^{z_e} \right] = 2 \left[ \frac{\sigma_{x,F} \cdot b}{z_e} \cdot \frac{z_e^3}{3} + \sigma_{x,F} \cdot b \left( \frac{z_e^2}{2} - \frac{z_e^2}{2} \right) \right]$$

$$M_y = \frac{2}{3} b \cdot z_e^2 \cdot \sigma_{x,F} + b \cdot (h^2 - z_e^2) \sigma_{x,F}$$

$$M_y = \frac{2}{3} b z_e^2 \cdot \sigma_{x,F} + b h^2 \sigma_{x,F} - b z_e^2 \sigma_{x,F}$$

$$M_y = b h^2 \sigma_{x,F} - \frac{1}{3} b z_e^2 \sigma_{x,F} \quad (4)$$

$$M_y = b h^2 \sigma_{x,F} \left[ 1 - \frac{1}{3} \frac{z_e^2}{h^2} \right] \quad (5)$$

$$(2) \quad M_{y,e} = \frac{2}{3} b h^2 \sigma_{x,F}$$

$$\frac{M_y}{M_{y,e}} = \frac{2}{2} \rightarrow M_y = \frac{2}{2} M_{y,e}$$

$$M_y = \frac{2}{2} M_{y,e} \left[ 1 - \frac{1}{3} \frac{z_e^2}{h^2} \right] \quad (6)$$

SECCIONES "PARCIALEMENTE PLASTIFICADAS".

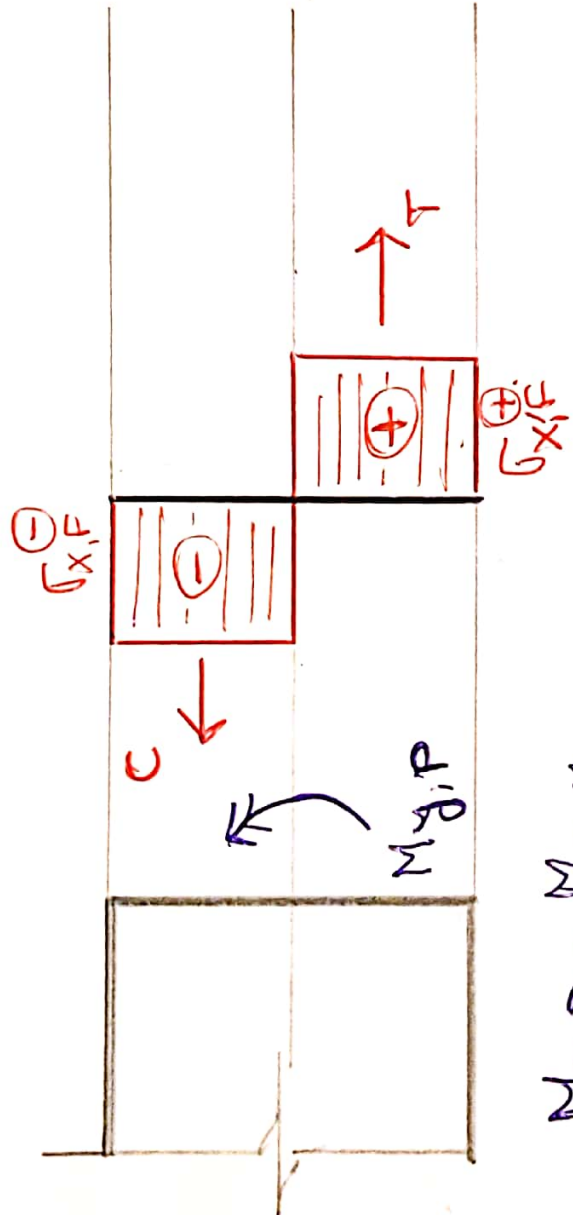
$$z_e = h$$

$$\text{de (6)} \quad M_y = \frac{2}{2} M_{y,e} \left[ 1 - \frac{1}{3} \right]$$

$$M_y = \frac{2}{2} M_{y,e} \cdot \frac{2}{3}$$

$$M_y = M_{y,e}$$

SECCIONES TOTALMENTE ELASTICAS:



$$M_{y,P} = M_{y,u}$$

$$C = T = \sigma_{x,F} \cdot b \cdot h ; z = h ; M_{y,P} = M_{y,u} = C \cdot z = T \cdot z$$

$$M_{y,P} = M_{y,u} = \sigma_{x,F} \cdot b \cdot h \cdot h = b h^2 \sigma_{x,F} \quad (7)$$

EN ELASTICIDAD PORQUE  $\sum z \cdot \sigma = 0$ .

$$\text{de } (7) \quad M_y = b h^2 \sigma_{x,F} \quad (5)$$

$$\text{de } (5) \quad M_y = b h^2 \sigma_{x,F} \quad (6)$$

$$\text{de } (6) \quad M_y = \frac{2}{3} M_{y,e} \quad (8)$$

$$M_{y,P} = \frac{2}{3} M_{y,e} \quad (8)$$

FACOR DE FORSA:

DE (2)  $M_{y,E} = \frac{2}{3} b h^2 \sigma_{x,E}$

DE (7)  $M_{y,P} = b h^2 \sigma_{x,P}$

$\frac{M_P}{M_E} = \frac{b h^2 \sigma_{x,P}}{\frac{2}{3} b h^2 \sigma_{x,E}} = \frac{3}{2} = k$   
**FACTOR DE FORJA.**

$\frac{M_P}{\sigma_F} = \frac{\frac{2}{3} b h^2 \sigma_{x,P}}{\sigma_{x,P}} = \frac{2}{3} b h^2 = S_y$   
 P/ sección rectangular

$\frac{M_P}{\sigma_F} = \frac{b h^2 \sigma_{x,P}}{\sigma_{x,P}} = b h^2 = Z_y$

**Zy: MÓDULO PLÁSTICO DE LA SECCIÓN.**

$M_P = Z_y \cdot \sigma_F$   
 $M_E = S_y \cdot \sigma_F$   
 (9)

P/ sección rectangular

$\frac{Z_y}{S_y} = \frac{b h^2}{\frac{2}{3} b h^2} = \frac{3}{2} = \frac{M_P}{M_E}$

$k = 1,50$

P/ sección rectangular

$k = 2,00$

P/ " CUADRADA

P/ 1RU 200  $S_y = 214$   
 $Z_y = 250$

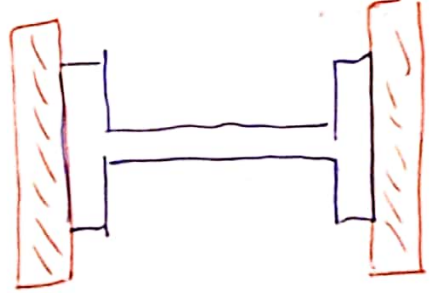
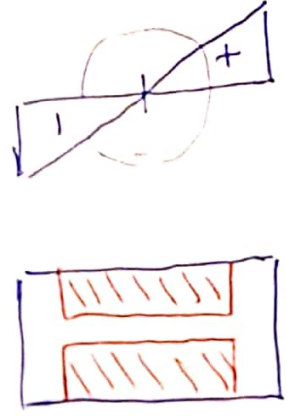
$k = 1,168$

o P/ doble T' 1,08 a 1,20.



9/17

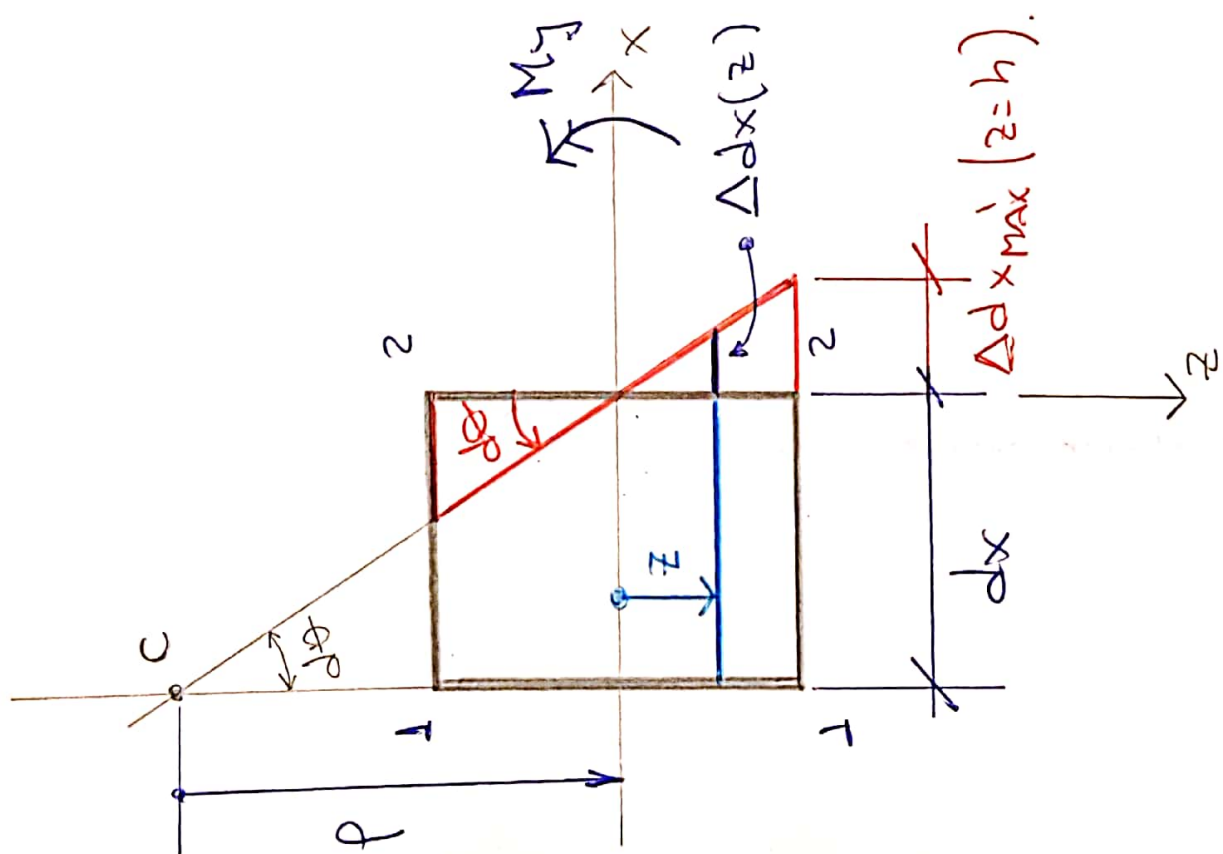
¿CÓMO ELEGIRÍAN UNA SECCIÓN CON UN FACTOR DE FORMA +  
GRANDE O MÁS CHICO ???



¿CÓMO CUANTO + CHICO +  
SE APROVECHA LA SECCIÓN.

10/17

PERFORMANCIAS:



• Si  $dx = 1 \rightarrow \frac{d\theta}{dx} = \alpha =$  curvatura de flexión.

$$\boxed{d\theta = \alpha} \quad (10)$$

•  $\epsilon_x = \frac{\Delta dx}{dx} \stackrel{=1}{=} \alpha \rightarrow \boxed{\epsilon_x = \Delta dx} \quad (11a)$

•  $\Delta dx(z) = z \cdot d\theta \rightarrow \boxed{\epsilon_x = z \cdot \alpha} \quad (11b)$

•  $\rho \cdot d\theta = dx \rightarrow \rho \cdot \alpha = 1$

$$\boxed{\rho = \frac{1}{\alpha} ; \alpha = \frac{1}{\rho}} \quad (12)$$

•  $\boxed{\epsilon_x = z \frac{1}{\rho}} \quad (13)$

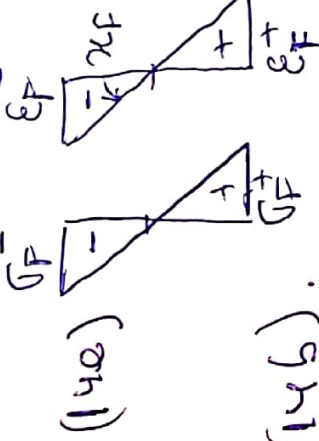
11/17

¿PUNQUEROS ESTAS EXPRESIONES?  
A NUESTRO PROBLEMA!

• Si  $M_y = M_{y,c}$ !

$$z_c = h \cdot \epsilon_{x,F} = h \cdot \epsilon_F \cdot \chi_F$$

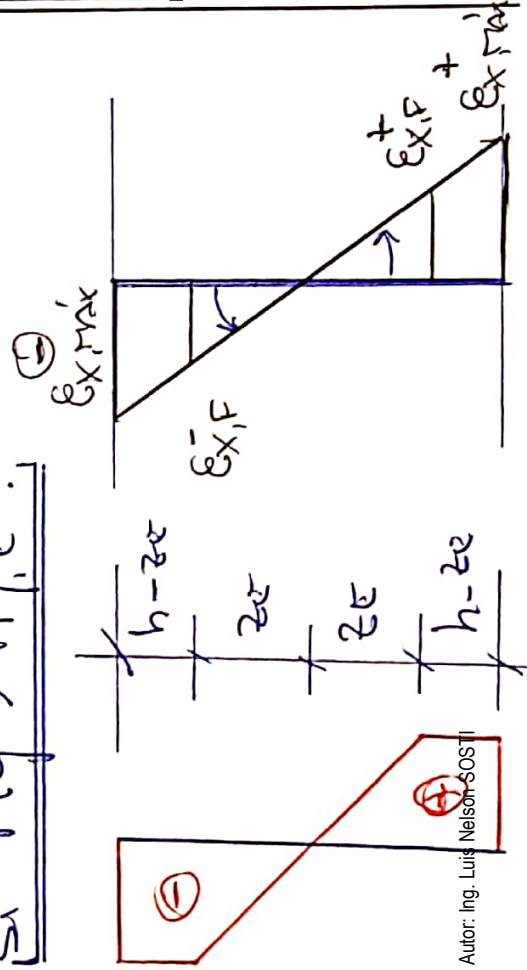
$$\chi_F = \frac{\epsilon_{x,F}}{h}$$



$$\rho_F = \frac{h}{\epsilon_{x,F}}$$

(14b)

• Si  $M_y > M_{y,c}$ !



$$\epsilon_{x,F} = z_c \cdot \chi \rightarrow$$

$$\epsilon_{x,F} = z_c \cdot \frac{1}{\rho} \rightarrow$$

$z_c = \frac{\epsilon_{x,F}}{\chi}$
$z_c = \epsilon_{x,F} \cdot \rho$

(15)

$$(14a) \rightarrow h = \frac{\epsilon_{x,F}}{\chi_F}$$

$$(14b) \rightarrow h = \epsilon_{x,F} \cdot \rho_F$$

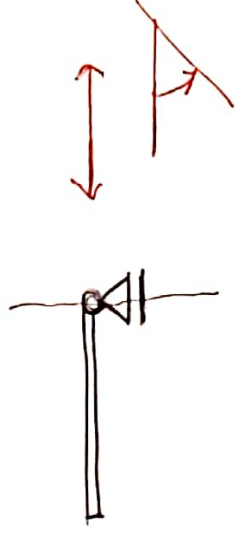
$$\frac{z_c}{h} = \frac{\epsilon_{x,F}/\chi}{\epsilon_{x,F}/\chi_F} = \frac{\chi_F}{\chi}$$

(15) / (14)

$$\rightarrow \frac{z_c}{h} = \frac{\epsilon_{x,F} \cdot \rho}{\epsilon_{x,F} \cdot \rho_F} = \frac{\rho}{\rho_F} \quad (16b)$$

$$\begin{aligned}
 (5) \quad M_y &= b h^2 \sigma_{x,F} \left[ 1 - \frac{1}{3} \frac{z_e^2}{h^2} \right] = \frac{b h^2 \sigma_{x,F} \left[ 1 - \frac{1}{3} \frac{x_F^2}{x^2} \right]}{(17a)} \quad \frac{12}{17} \\
 (6) \quad M_y &= \frac{3}{2} M_{y,e} \left[ 1 - \frac{1}{3} \frac{z_e^2}{h^2} \right] = \frac{\cancel{b h^2 \sigma_x} \frac{3}{2} M_{y,e} \left[ 1 - \frac{1}{3} \frac{x_F^2}{x^2} \right]}{(17b)} \quad (17b)
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 M_y &= b h^2 \sigma_{x,F} \left[ 1 - \frac{1}{3} \frac{f^2}{f_F^2} \right] \quad (18a) \\
 M_y &= \frac{3}{2} M_{y,e} \left[ 1 - \frac{1}{3} \frac{f^2}{f_F^2} \right] \quad (18b)
 \end{aligned}$$



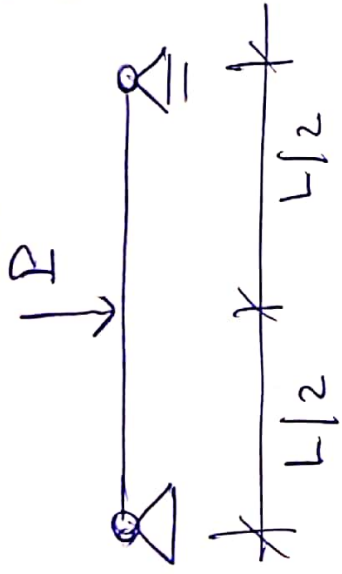
I) si  $M_y = M_{y,e} \rightarrow z_e = h \rightarrow x = x_F \wedge f = f_F.$

II) si  $M_y = M_{y,F} \rightarrow z_e = 0 \rightarrow \frac{z_e}{h} = \frac{x_F}{x} \rightarrow x \rightarrow \infty$

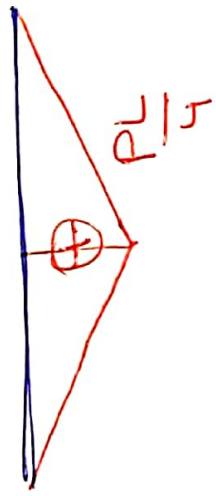
$\frac{z_e}{h} = \frac{f}{f_F} \rightarrow f \rightarrow 0.$

13/17

$GH = 1$



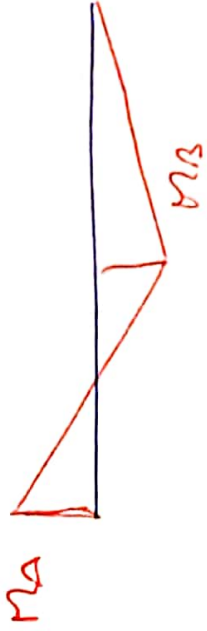
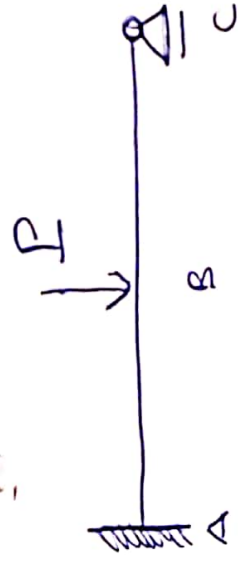
ISOSTÁTICO



Articulación PUNTA

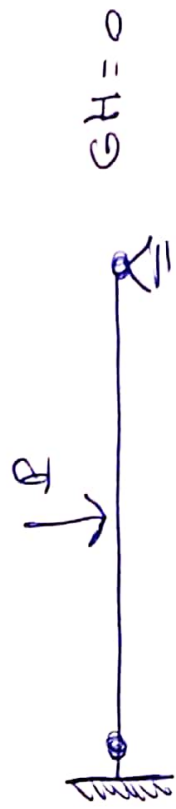


HIPOSTÁTICO.

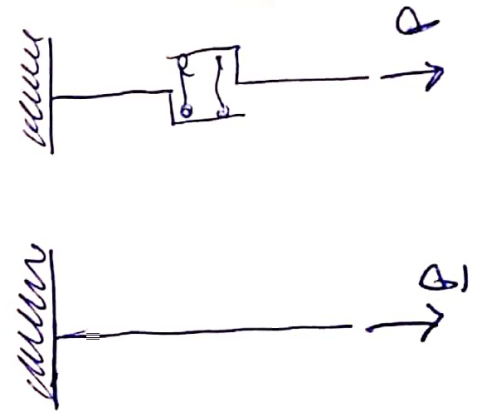
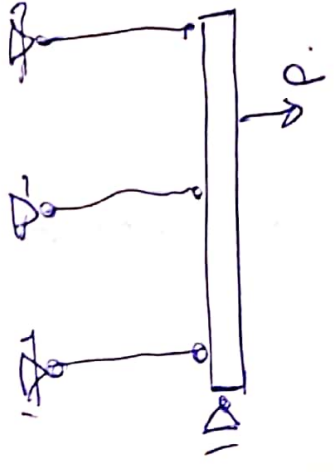


$M_A > M_B$

CUANDO EN 'A' SE FORMA UNA ARTICULACIÓN PUNTA:



$GH = 0$



14/12

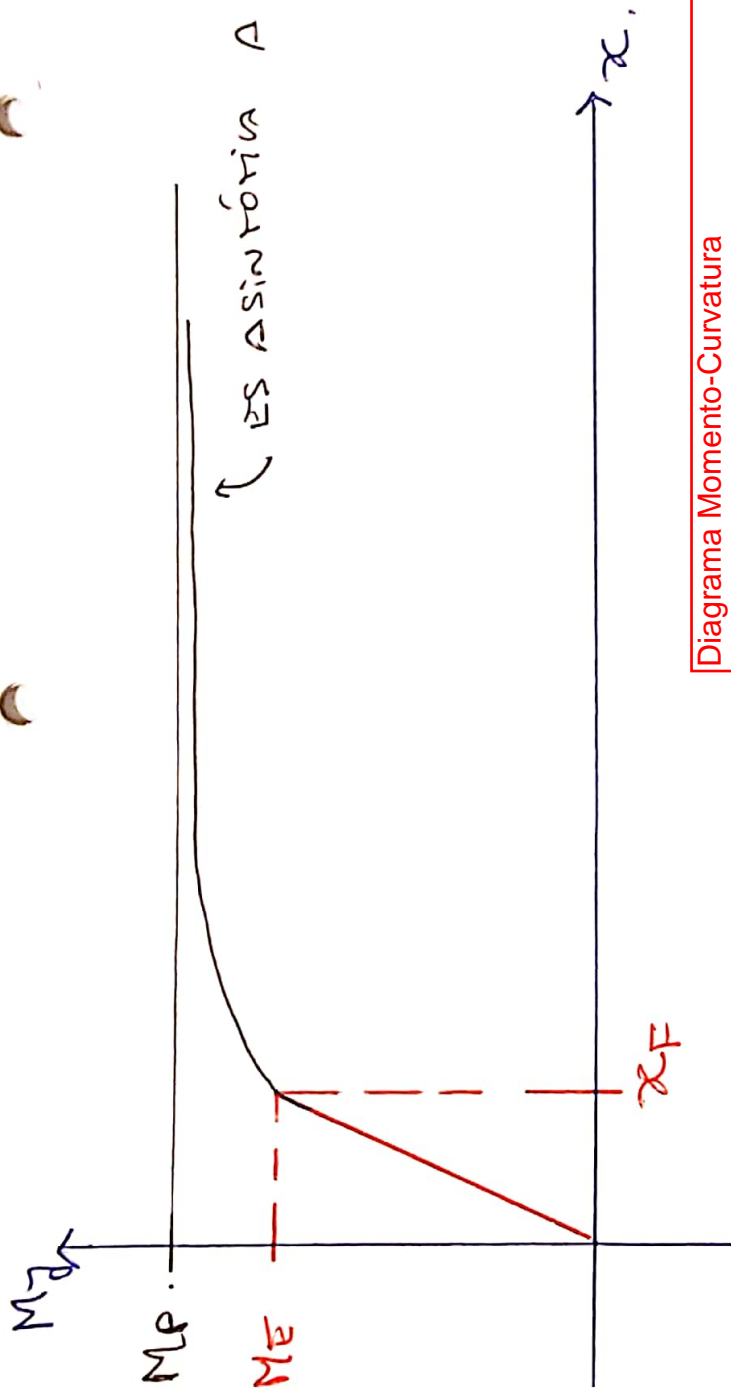


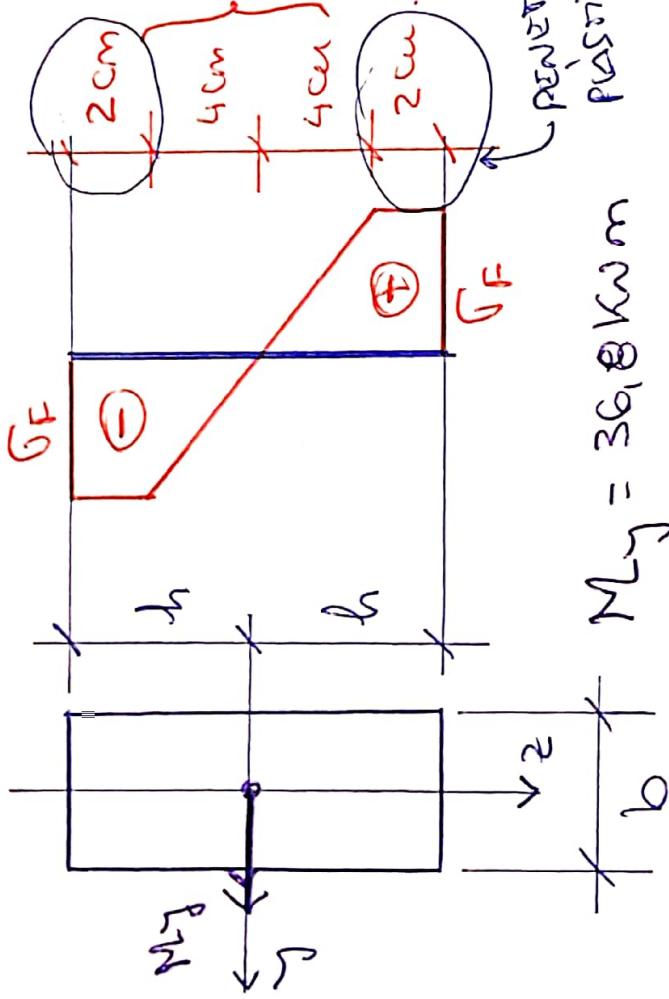
Diagrama Momento-Curvatura

• Si  $M_y \leq M_{y,E} \rightarrow x = \frac{M_y}{E I_y} \rightarrow M_y = E I_y \cdot x$

$\frac{1}{\rho} = \frac{M_y}{E I_y} \rightarrow M_y = \frac{E I_y}{\rho}$

15/17

EXAMPLE:



DATOS:

- $b = 50 \text{ mm}$
- $h = 60 \text{ mm}$
- $H = 120 \text{ mm}$

$\sigma_F^+ = \sigma_F^- = 24 \text{ kN/cm}^2$   
 $E = 20000 \text{ kN/cm}^2$

$M_y = 36 \text{ kNm}$

$M_y = 36 \text{ kNm}$

$M_y = \frac{3}{2} M_{y, \text{el}} \left[ 1 - \frac{1}{3} \frac{z_F^2}{h^2} \right]$

$\frac{1}{3} \frac{z_F^2}{h^2} = 1 - \frac{2}{3} \frac{M_y}{M_{y, \text{el}}}$

$z_F = \sqrt{\left(1 - \frac{2}{3} \frac{M_y}{M_{y, \text{el}}}\right) 3h^2}$

$z_F = 4 \text{ cm}$

$I_y = \frac{b(2h)^3}{12} = \frac{2}{3} bh^3 = \frac{2}{3} bh^3$

$M_{y, \text{el}} = \frac{I_y \cdot \sigma_F}{z_{\text{max}}} = \frac{2}{3} \frac{bh^3}{h} \sigma_F$

$M_{y, \text{el}} = \frac{2}{3} bh^2 \sigma_F$

$M_{y, \text{el}} = \frac{2}{3} \cdot 5 \cdot 6^2 \cdot 24 = 28,80 \text{ kNm}$

$M_{y, \text{pl}} = \frac{3}{2} M_{y, \text{el}} = 43,20 \text{ kNm}$

$M_{y, \text{el}} \leq M_{y, \text{pl}} \leq M_{y, \text{pl}}$

NÚCLEO ELÁSTICO

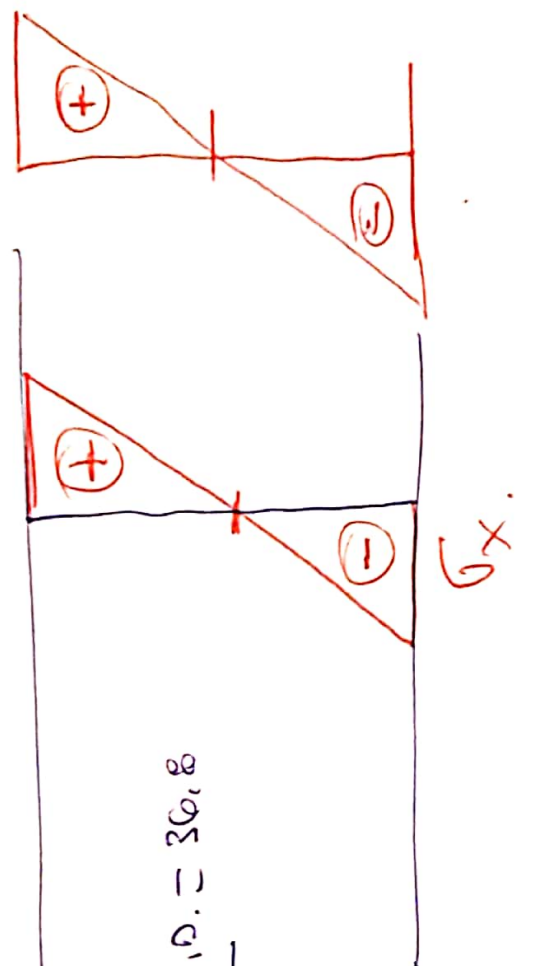
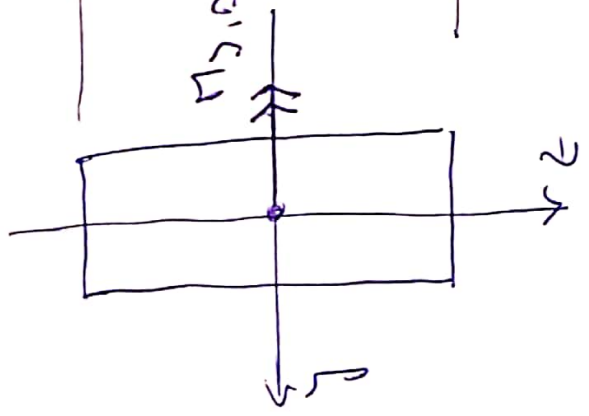
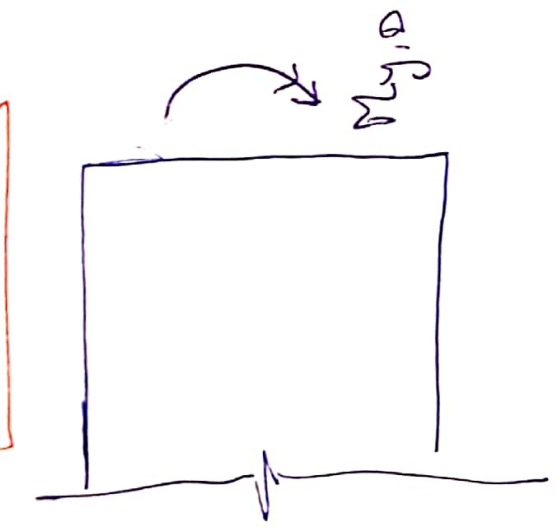
PENETRACIÓN PLÁSTICA





17/17

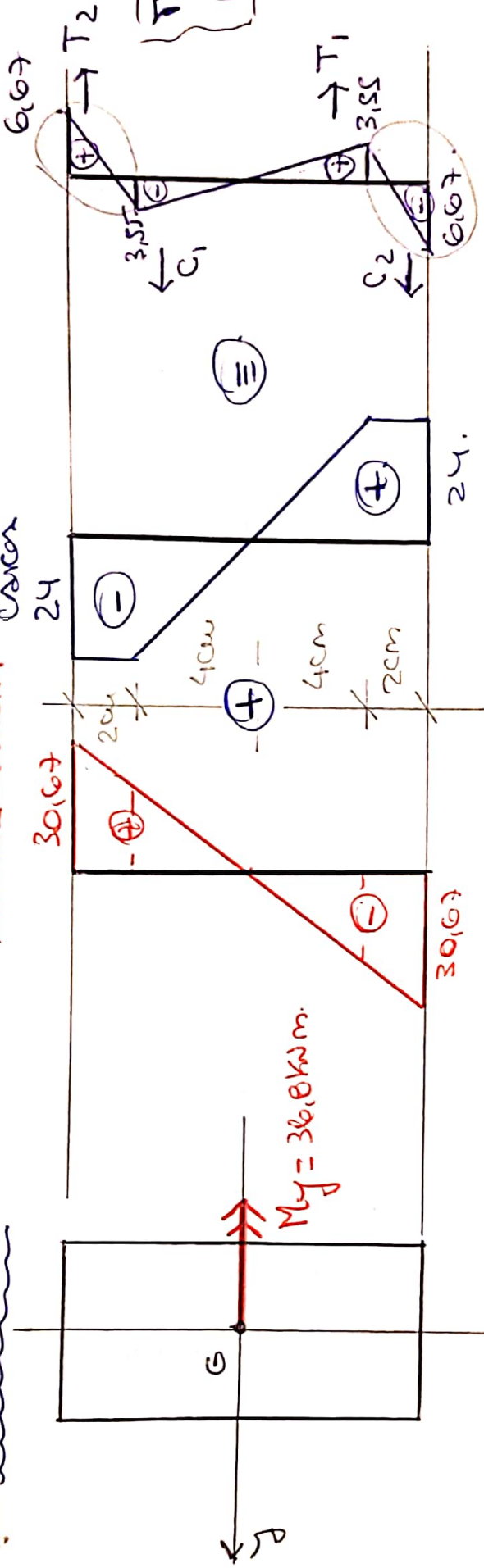
DESARROLLO



DESCARGA:

TENSIONES

TENSIONES DE TRACCIÓN. CARGA



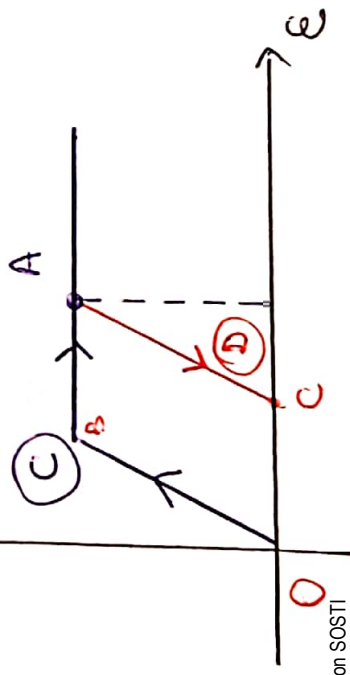
TENSIONES DE TRACCIÓN

$M_y = 36,8 \text{ km}$

$\sigma_{x, \text{max}} = \frac{M_y \cdot z}{I_y} \rightarrow \sigma_{x, \text{max}} = \frac{36,8 \text{ km} \cdot 6 \text{ cm}}{72 \text{ cm}^4} = 30,67$



BAUSCHINGER  
BAUSCHINGER  
OC // AC



$$\frac{30,67}{6} = \frac{G_x |_{2z}}{400}$$

$$G_x |_{2z} = \frac{4 \cdot 30,67 \text{ kW}}{6} = 20,45 \frac{\text{kW}}{\text{m}^2}$$

Verificación:

$$|T_1| = |C_1|$$

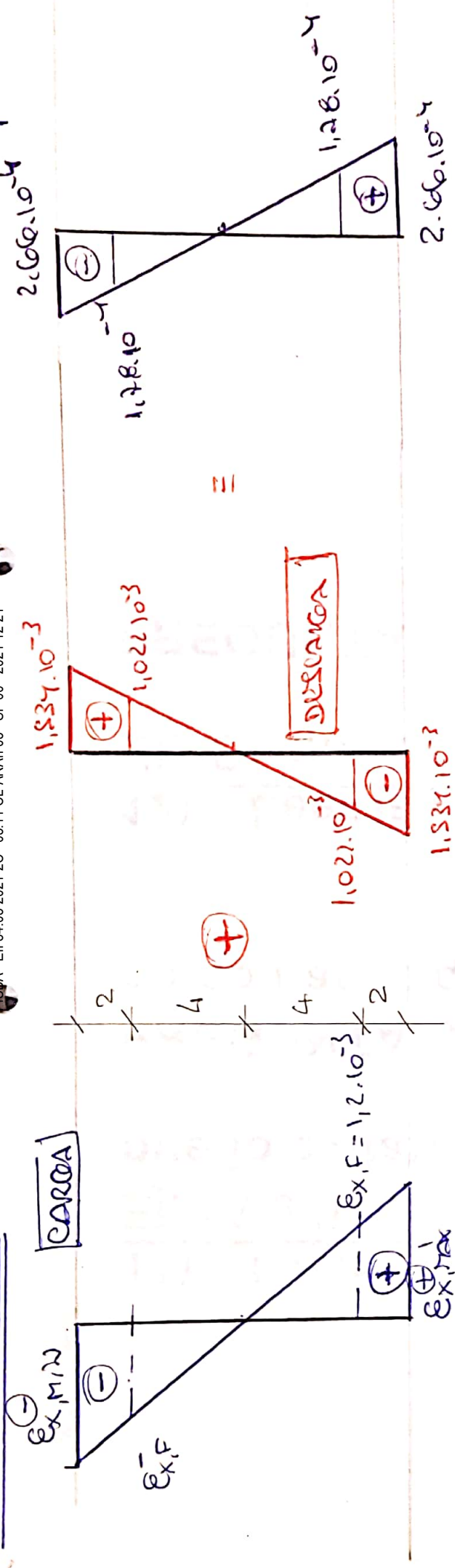
$$|T_2| = |C_2|$$

$$T_1 \cdot z_1 = C_1 \cdot z_1$$

$$T_2 \cdot z_2 = C_2 \cdot z_2$$



# DEFORMACIONES



$$Ex, max = \frac{\sigma_{x, max}}{E}$$

$$Ex, max = \frac{30,00}{20000}$$

$$Ex, max = 1,534 \cdot 10^{-3}$$

$$\frac{Ex, max}{E} = \frac{Ex, ZC}{4}$$

$$Ex, ZC = 1,022 \cdot 10^{-3}$$

$$\frac{\sigma_{x, RES, ZC}}{E} = Ex, RES, ZC$$

- ZC = Z = + ZC  
 LES VALORES VA UNO POR UNO.

$$\frac{3,55}{20000} = 1,78 \cdot 10^{-4}$$

Caracas + Ratios de Caracas

**CARACA**

$$\left\{ \begin{array}{l} x = 3 \cdot 10^{-4} \frac{1}{\text{cm}} \\ \rho = 3333 \frac{\text{kg}}{\text{cm}^3} \end{array} \right.$$

**DESARROLLO**

$$x_{\text{res}} = \frac{2.66 \cdot 10^{-4}}{6} = \frac{1.725 \cdot 10^{-4}}{4}$$

$$x_{\text{res}} = 4.44 \cdot 10^{-5} \frac{1}{\text{cm}}$$

**DESARROLLO**

$$x_{\text{res}} = x_{\text{caracas}} + x_{\text{desarrollo}}$$

$$x_{\text{res}} = 3 \cdot 10^{-4} + (-2.557 \cdot 10^{-4})$$

$$x_{\text{res}} = 4.44 \cdot 10^{-5} \frac{1}{\text{cm}}$$

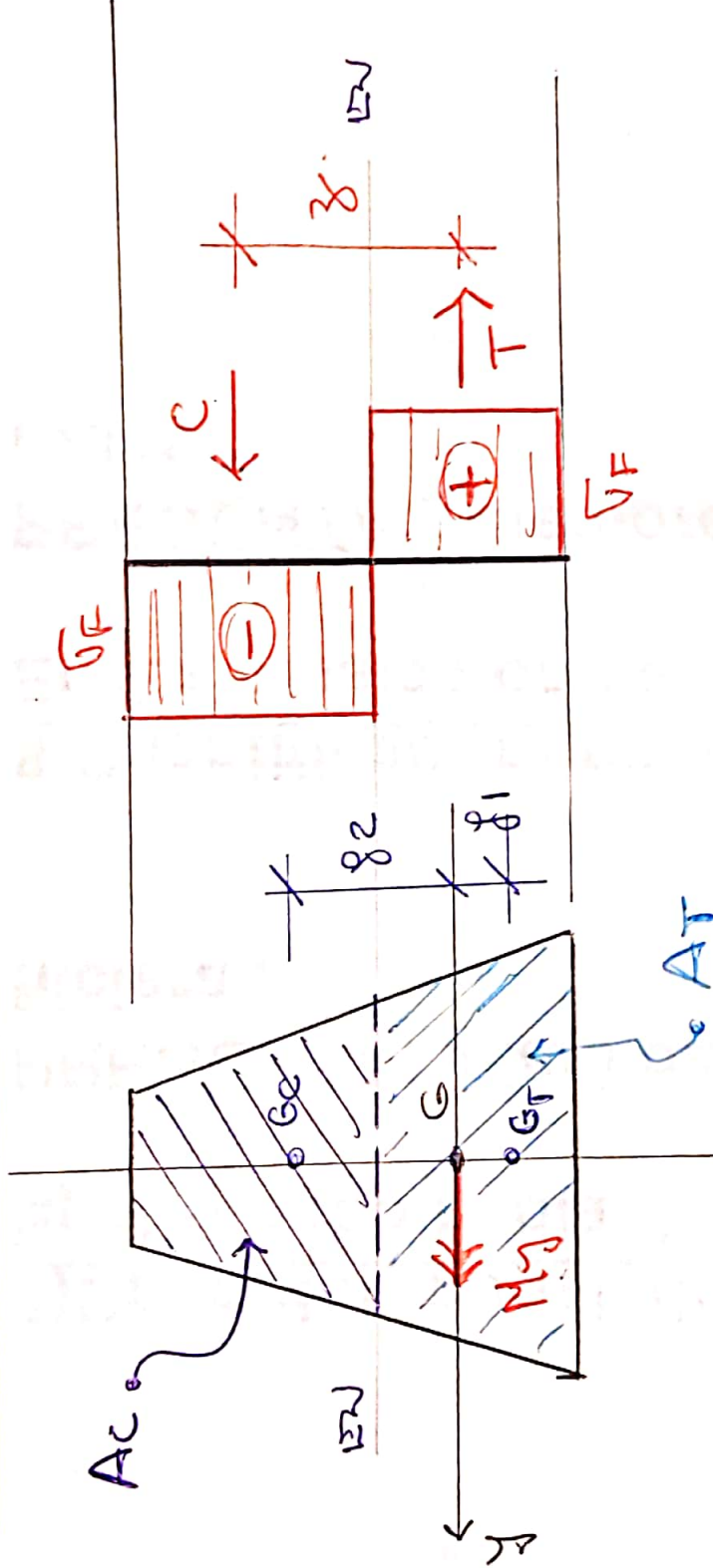
$$f_{\text{res}} = 22771 \frac{\text{g}}{\text{cm}}$$

$$x_{\text{desc}} = \frac{E_{\text{max, desc}}}{h} = \frac{1.8 \cdot 10^{-3}}{6 \text{ cm}} = 2.557 \cdot 10^{-4} \frac{1}{\text{cm}}$$

$$f_{\text{desc}} = \frac{1}{x_{\text{desc}}} = 3911 \frac{\text{g}}{\text{cm}}$$

$$x_{\text{desc}} = \frac{M_{y, \text{desc}}}{E I_y} = \frac{3680 \text{ kg cm}}{20000 \cdot 720} = 2.557 \cdot 10^{-4} \frac{1}{\text{cm}}$$

SECCIONES C) J LEVE DE SIMONIA:



$T = C$   
 SI LA SECCION ESTA  
 VOLUCIENDO POSITIVA,  
 BA:  
 $\oplus VF \cdot AT = GF \cdot AC$   
 SI  $\oplus GF = GF$   
 $AT = AC$

NOTA:  
 HASTA EL COMIENZO DE LA  
 PUNTA FRECCION  $\rightarrow$  EN DIVIDE  
 A LA SECCION EN AVANCAR DO  
 IGUAL MOMENTO UNITARIO  $\rightarrow$   
 $\rightarrow$  EN ES CAMEBUTICO

$$N = \int_A \sigma_x \cdot dA = 0 \rightarrow T = C = R$$

$$M_y = \int_A \sigma_x \cdot z \cdot dA \rightarrow \begin{cases} R_T = T \\ R_C = C \end{cases}$$

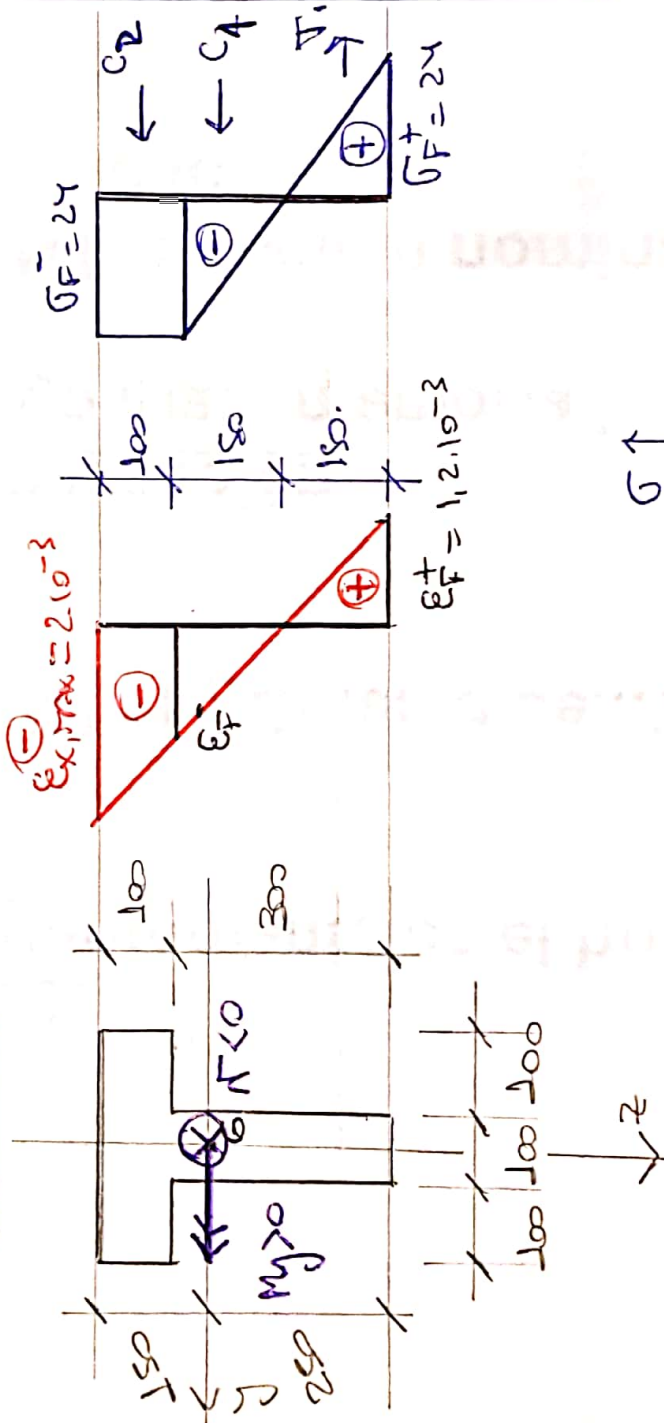
6/26

# FLEXIÓN COMPUESTA

$$N = \int_A \sigma_x \cdot dA$$

$$M_y = \int_A \sigma_x \cdot z \cdot dA$$

CARGA

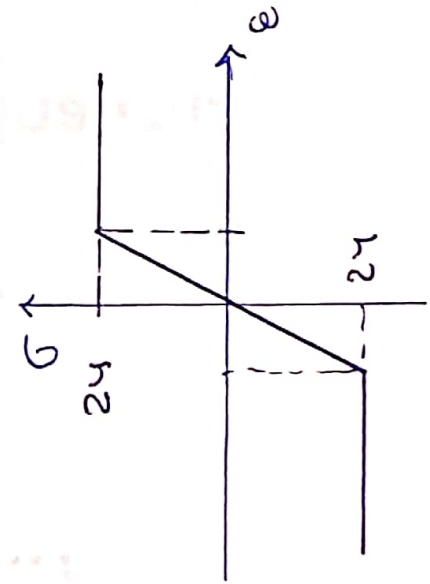


$$\frac{\epsilon_{x,max}}{250} = \frac{\epsilon_{x,F}}{150}$$

$$\epsilon_{x,max} = 2 \cdot 10^{-3}$$

$$E = 200000 \text{ KN/cm}^2$$

$$\epsilon_F = \frac{24}{200000} = 1,2 \cdot 10^{-3} = 1,2 \text{‰}$$



$$A = 6000 \text{ cm}^2$$

$$I_y = 85000 \text{ cm}^4$$

$$W_{ys} = S_{ys} = 5666 \text{ cm}^3$$

$$W_{yt} = 3400 \text{ cm}^3$$

$$N = + 24 \frac{\text{kN}}{\text{cm}^2} \cdot \frac{15 \cdot 10 \text{ cm}^2}{2} - \frac{24 \text{ kN}}{\text{cm}^2} \cdot \frac{15 \cdot 10 \text{ cm}^2}{2} - \frac{24 \text{ kN}}{\text{cm}^2} \cdot 30 \cdot 10 \text{ cm} = \boxed{-7200 \text{ kN}}$$

$\underbrace{\hspace{10em}}_{N_1} \quad \underbrace{\hspace{10em}}_{C_1} \quad \underbrace{\hspace{10em}}_{C_2}$

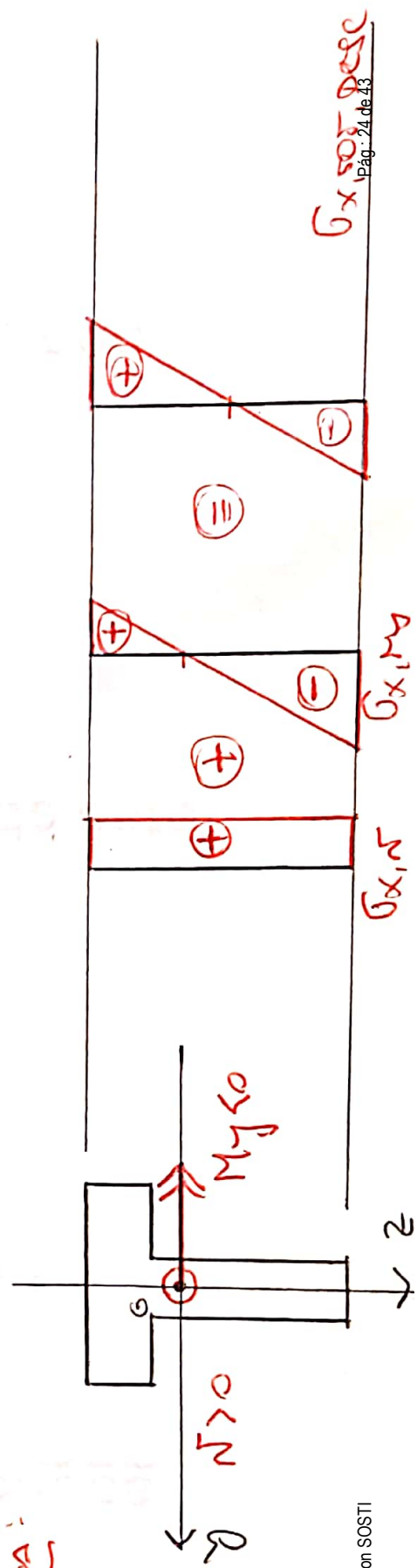
$$M_y = + 24 \cdot \frac{15 \cdot 10}{2} \cdot (25 - 5) + 24 \cdot \frac{15 \cdot 10}{2} \cdot (15 - 15) + \frac{24 \cdot 30 \cdot 10 \cdot (15 - 5)}{8} =$$

$\underbrace{\hspace{10em}}_{N_1} \quad \underbrace{\hspace{10em}}_{M_{y,C_1}} \quad \underbrace{\hspace{10em}}_{M_{y,C_2}}$

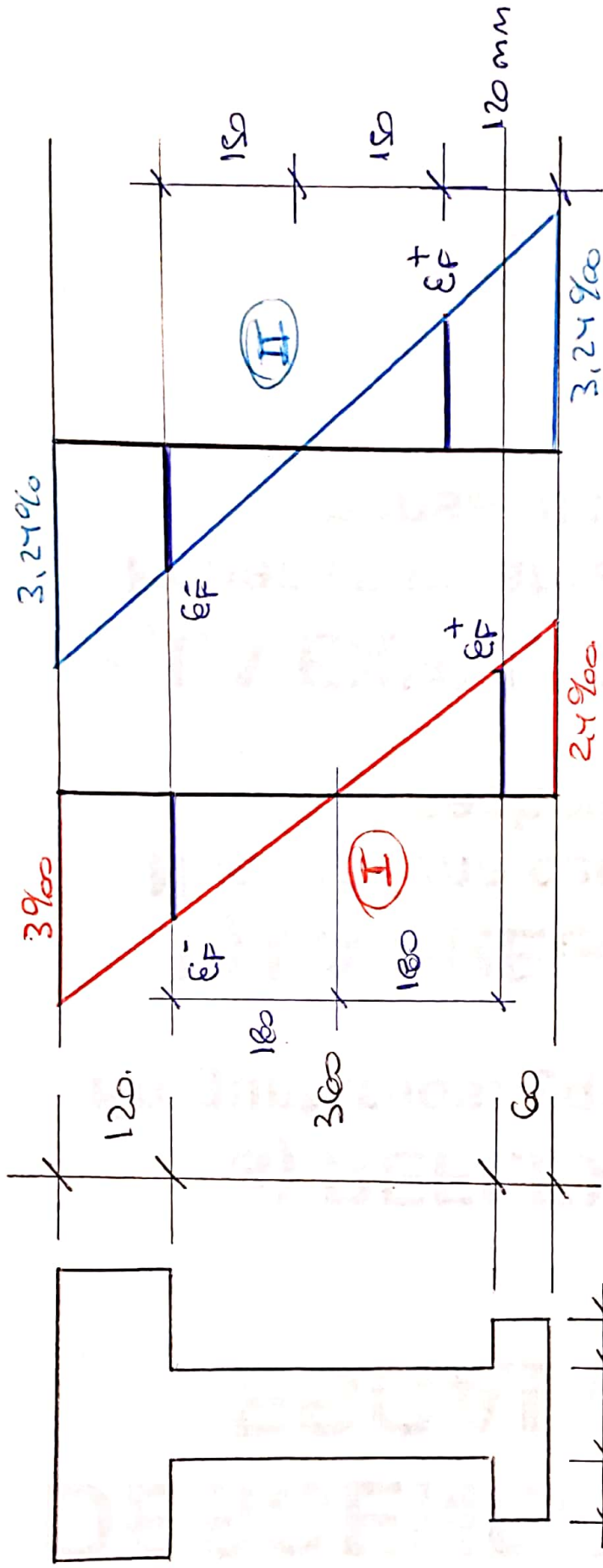
$$M_y = 36000 + 0 + 7200 \rightarrow \boxed{M_y = 108.000 \text{ kNm} = 1080 \text{ kNm}}$$

FLEXION COMPRESA RECTA

DESCARGA:

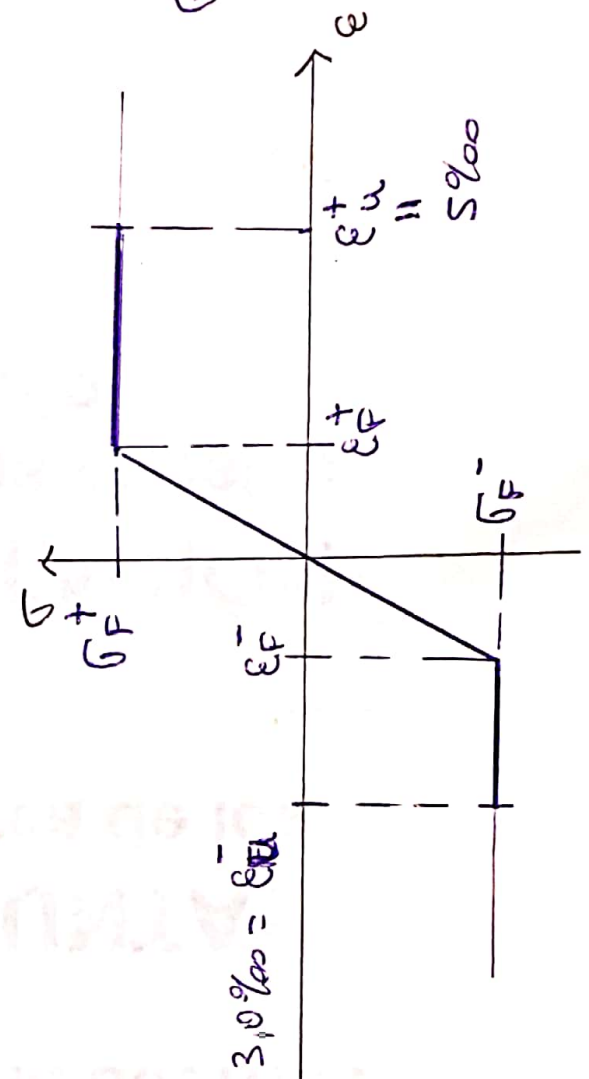






$E = 20000 \frac{\text{MN}}{\text{cm}^2}$

$\sigma_F^+ = \sigma_F^- = 36 \frac{\text{MN}}{\text{cm}^2}$



EPI  
EPR

~~EF~~

$$\left. \begin{aligned} E_F^+ &= \frac{\sigma_F^+}{E} = \frac{36}{20000} = 1,8 \cdot 10^{-3} = 1,8\% \\ E_F^- &= \frac{\sigma_F^-}{E} = \frac{36}{20000} = 1,8 \cdot 10^{-3} = 1,8\% \end{aligned} \right\}$$

DIAGRAMA (1)

$$\frac{E_{\max}^-}{300} = \frac{E_F^-}{180} \rightarrow E_{\max}^- = 3900$$

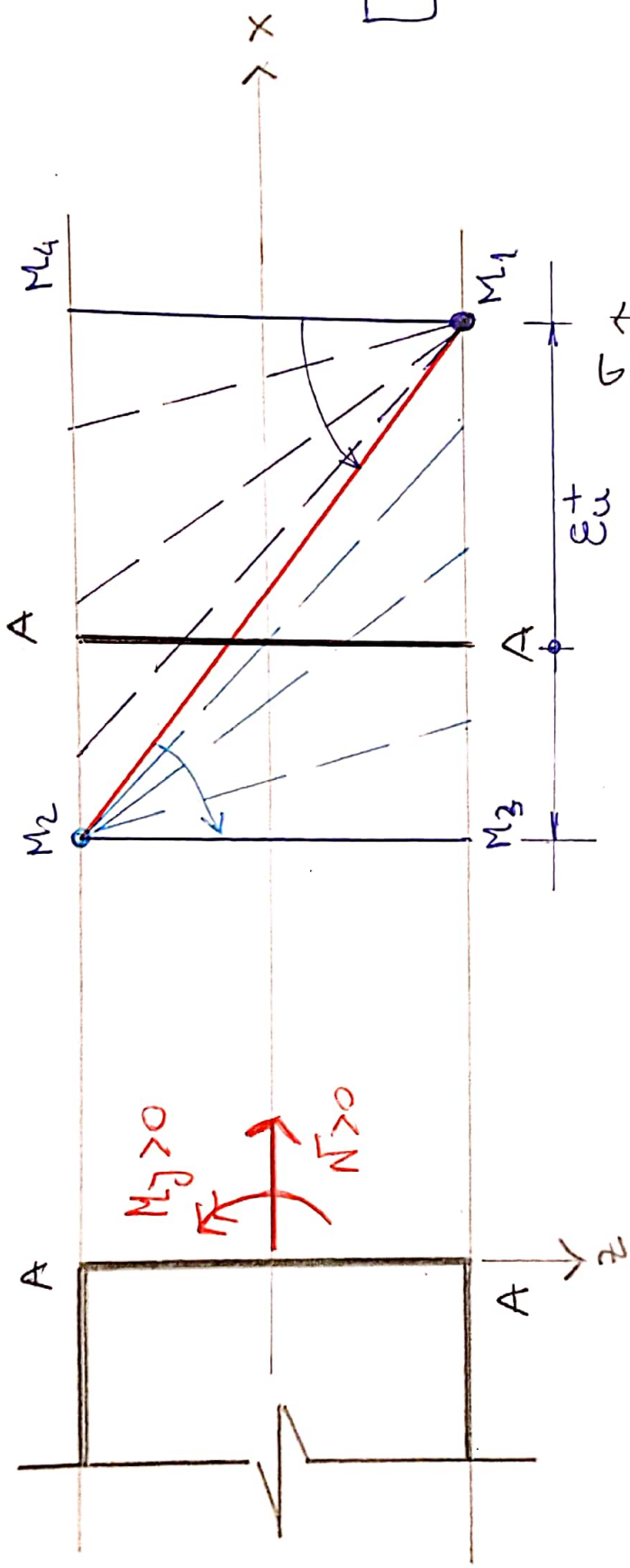
$$\frac{E_{\max}^+}{240} = \frac{E_F^+}{180} \rightarrow E_{\max}^+ = 2,4900$$

DIAGRAMA VÁLIDO  $\rightarrow$  (I)

DIAGRAMA (2)

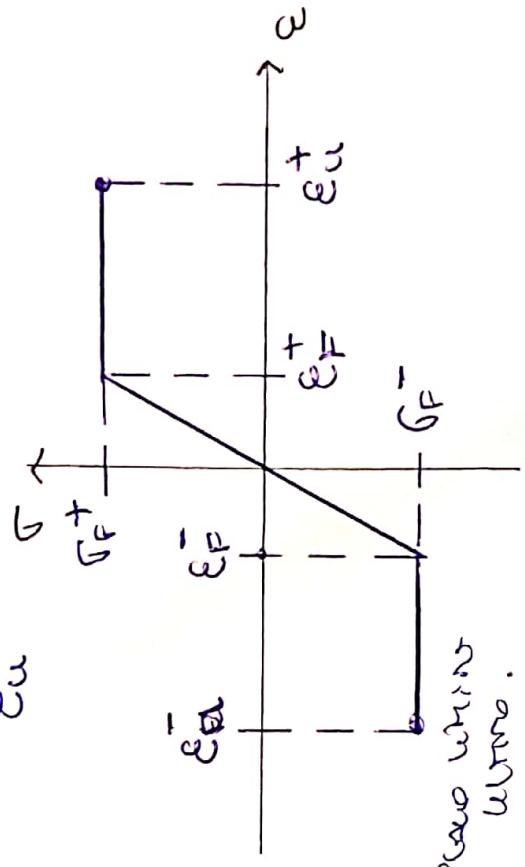
$$\frac{E_{\max}^-}{270} = \frac{E_F^-}{150} \rightarrow E_{\max}^- = 3,24900$$

$$\frac{E_{\max}^+}{270} = \frac{E_F^+}{150} \rightarrow E_{\max}^+ = 3,249\%$$



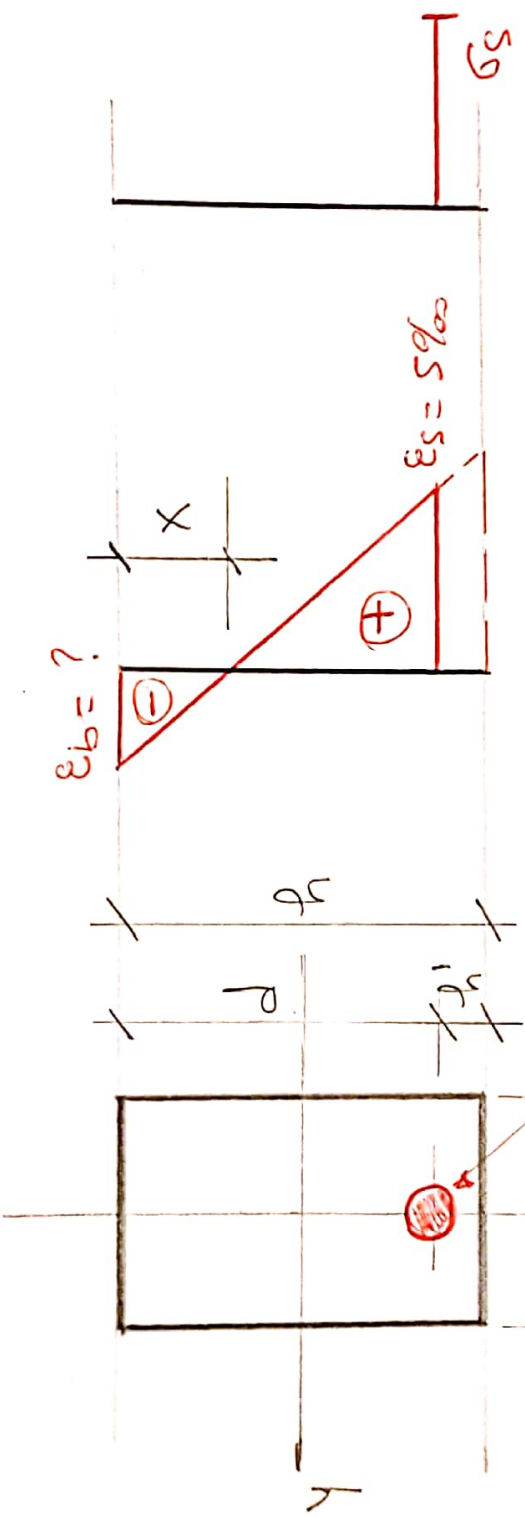
EPR

**AA** Plano de la sección antes de la aplicación de la solicitación. Plano no deformado.



- Si  $N > 0$  y  $M_y = 0 \rightarrow M_1 - M_4 \rightarrow$  Plano último último no deformado.
- Si  $N < 0$  y  $M_y = 0 \rightarrow M_2 - M_3 \rightarrow$  Plano último último no deformado.

11/26

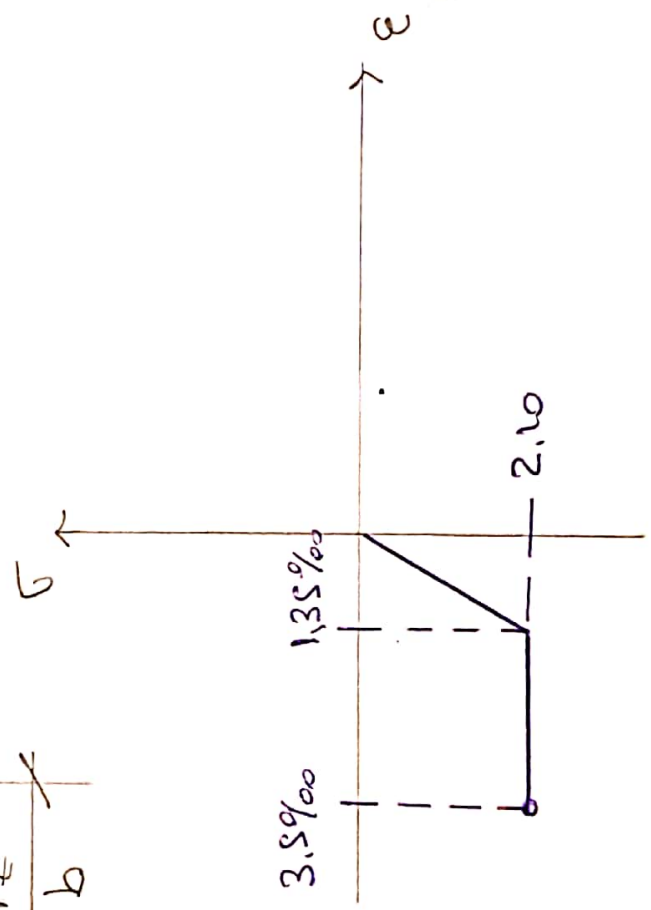


- $b = 0,30\text{ m}$
- $h = 0,50\text{ m}$
- $h' = 0,10\text{ m}$
- $A_s = 4\text{ cm}^2$ ,
- $M_j = +100\text{ kNm}$

$$\left\{ \begin{array}{l} \sigma_{F,H} = 2,10\text{ kN/cm}^2 \\ \sigma_{F,S} = 170\text{ kN/cm}^2 \end{array} \right.$$

$$\epsilon_s = \epsilon_{AC,U} = 5\text{‰}$$

$$CS = \frac{M_u}{M} > 1,75$$



1) PUNTO DE DEFORMACIONES:

$$\frac{\epsilon_b}{x} = \frac{5\%}{40-x} \quad (1)$$

2) EC. DE EQUILIBANCIA:

$$N = \int_A \sigma_x \, dA = 0$$

$$N = \int_A \sigma_x \, dA = \int_{AC} \sigma \, dA + \int_H \sigma \, dA = 0$$

Para que
Para que  
tomar el
tomar el  
ACERO
Hº.

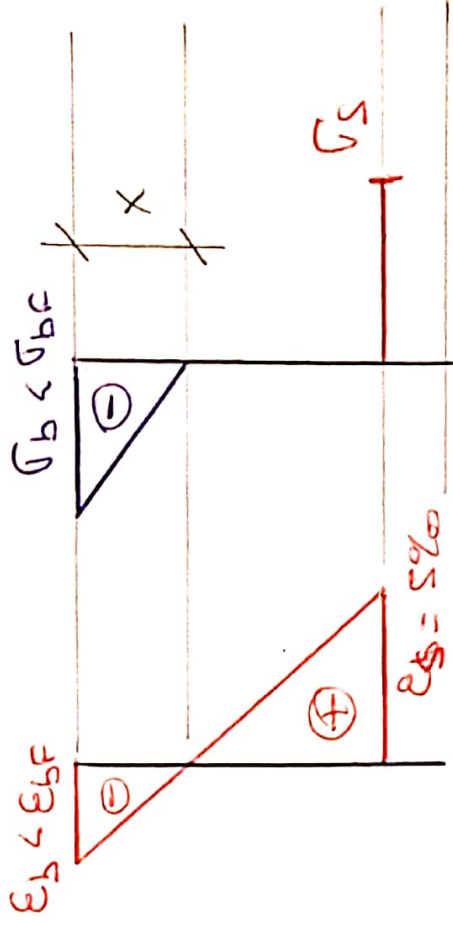
(2)

Integrando

$$\epsilon_b \cdot x \cdot \sigma_b$$

1º caso

ACERO RASTRADO.  
Hº DE PENOSO ELASTICO



DE 1)  $\epsilon_b = \frac{\sigma_b \cdot x}{40-x}$

DE 2)  $\sigma_s \cdot A_s - \sigma_b \cdot b \cdot \frac{x}{2} = 0$

$$\sigma_b = \epsilon_b \cdot E_b = E_b \cdot \frac{\sigma_b \cdot x}{40-x}$$

$$\sigma_{Fs} = \epsilon_b \cdot E_{Fs} \Rightarrow A_s = \frac{\sigma_{Fs}}{E_{Fs}} =$$

$$= \frac{210}{(1,35/1000)} = 1555,6 \text{ cm}^2$$

$$\text{DE } \sigma_s A_s = \sigma_b \cdot \frac{b \cdot x}{2} = \epsilon_b \epsilon_b \cdot \frac{b \cdot x}{2}$$

$$\sigma_s A_s = \epsilon_b \frac{s \cdot x}{40-x} \cdot \frac{b \cdot x}{2}$$

$$2 \cdot \sigma_s A_s (40-x) = s \cdot \epsilon_b \cdot x^2$$

$$2 \cdot \sigma_s A_s (40-x) = s \cdot \frac{\sigma_{fb}}{\epsilon_{fb}} \cdot x^2$$

$$2 \cdot \sigma_s A_s (40-x) \epsilon_{fb} = s \cdot \sigma_{fb} \cdot x^2$$

reemplazo valores, ordeno y obtengo:

$$0,315 \frac{1}{\text{cm}} x^2 + 1,836 x - 73,44 \text{ cm} = 0$$

$$x_1 = 12,63 \text{ cm}$$

$$x_2 = -18,46 \text{ cm}$$

NO ES POSIBLE  
LO DESCARTO.

$$\sigma_b = \frac{\sigma_s \cdot A_s \cdot 2}{b \cdot x_1}$$

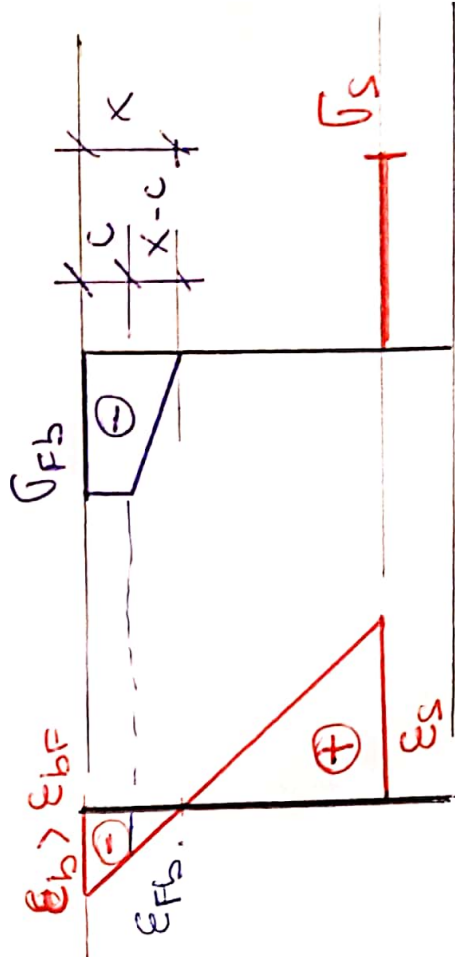
$$\sigma_b = \frac{170 \cdot 4 \cdot 2}{39 \cdot 12,63} = 3,59 \text{ kw/cm}^2$$

NO ES POSIBLE RESOLVER ES  $> \sigma_{bf}$

2º CASO:

ACERO PUSHTIFICADO

HO PARCIALMENTE PUSHTIFICADO



$$\epsilon_b = \frac{s \cdot x}{40-x} \quad \text{DE (1)}$$

Cálculo del Mu:

, como momentos respecto del G del

Acero:

$$Mu = \sigma_{Fb} \cdot c \cdot b \cdot \left(40 - \frac{c}{2}\right) + \sigma_{Fb} \cdot \frac{(x-c) \cdot b}{2} \cdot \left[40 - c - \frac{1}{3}(x-c)\right]$$

reemplazo:

$Mu = 234,04 \text{ kNm}$

Verificación del CS mín.

$$\frac{Mu}{M} = \frac{234,04}{100} = 2,34 > 1,75$$

NO PASA

de (2)  $\sigma_s \cdot A_s = \frac{\sigma_{Fb} \cdot c \cdot b}{2} + \frac{\sigma_{Fb} \cdot (x-c) \cdot b}{2}$  (A)

$$\frac{\sigma_{Fb}}{x-c} = \frac{s}{40-x} \rightarrow (40-x) \sigma_{Fb} = s(x-c)$$

$$40 \sigma_{Fb} - \sigma_{Fb} x = s(x-c)$$

$c = 1,27x - 10,80$

reemplazo (B) en (A):

$$\left\{ \begin{array}{l} x = 14,266 \text{ cm} \\ c = 7,32 \text{ cm} \end{array} \right.$$

## DIAGRAMA DE INTERACCIONES:

- SIENDO EL PROBLEMA DE FCM SIMILAR AL DE FS EN CUANTO A QUE EL INCREMENTO DE ~~RESISTENCIA~~ RESISTENCIA INTERNOS PRODUCE LOS INCREMENTOS DE LAS TENSIONES HASTA SUS LÍMITES MÍNIMOS;
- SI LOS EFECTOS DE PUNTA DE LA FCM ES MÁS COMPLEJO PORQUE SON 2 LOS EFECTOS O CASOS QUE PRODUCE LAS TENSIONES;
- LOS EFECTOS DE INTERACCIÓN VIERON O SE CREAN CUANDO PERSEGUIMOS LAS COMBINACIONES DE LOS EFECTOS QUE ~~CONDUCE~~ CONDUCE A:

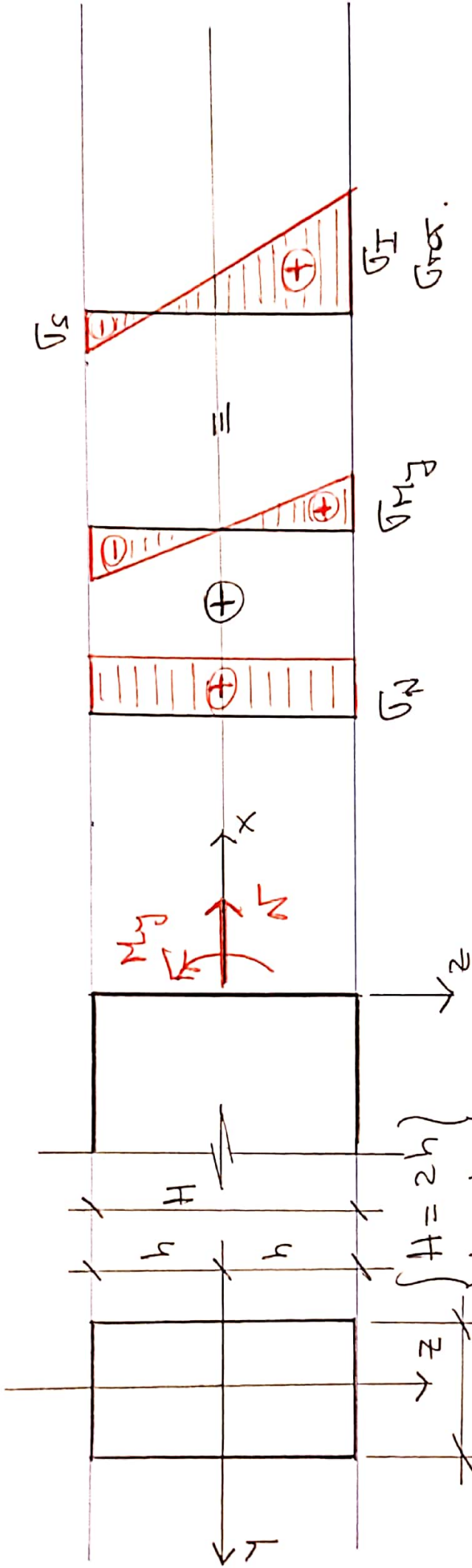
I) CONIUNTO DE LA PLASTIFICACIÓN;

II) LA PLASTIFICACIÓN TOTAL;

III) PLASTIFICACIÓN PARCIAL CON DISTINTOS NIVELES DE PLASTIFICACIÓN PLÁSTICA.



I conocido de la Resistencia:



$$\sigma_N = \frac{N}{A}$$

$$\sigma_{My}^{max} = \pm \frac{M_y}{I_y} \left( \frac{H}{2} \right)$$

$$\sigma_{tot} = \sigma_N + \sigma_{My}$$

$$\sigma_{s,max} = \frac{N}{A} - \frac{M_y}{I_y} \left( \frac{H}{2} \right)$$

$$\sigma_{t,max} = \frac{N}{A} + \frac{M_y}{I_y} \left( \frac{H}{2} \right)$$

• Si  $\sigma_{tot} = \sigma_{max} = \sigma_F = \frac{N}{A} + \frac{M_y}{I_y} \left( \frac{H}{2} \right)$

$$I = \frac{\sigma}{AGF} + \frac{M_y}{I_y G_F} \left( \frac{H}{2} \right) = \frac{\sigma}{AGF} + \frac{M_y}{I_y G_F} \left( \frac{H}{2} \right)$$

$\sigma_F = n \cdot \sigma$        $M_y = n \cdot M_F$

$$\frac{\sigma}{nF} + \frac{M_y}{nF} = 1$$

(1) → LA (1) REPRESENTA LA TOTALIDAD DE LAS FÓRMULAS COMBINACIONES DE  $n$  Y  $M$  PUNTO CUALQUIERA AL CUAL CORRESPONDE LA DISTORSIÓN.

II) RESTITUCIÓN PLÁSTICA →  $n = \infty$  →  $C = 0$ .

III) LA (1) ES LA EC. DE UNA RECTA.

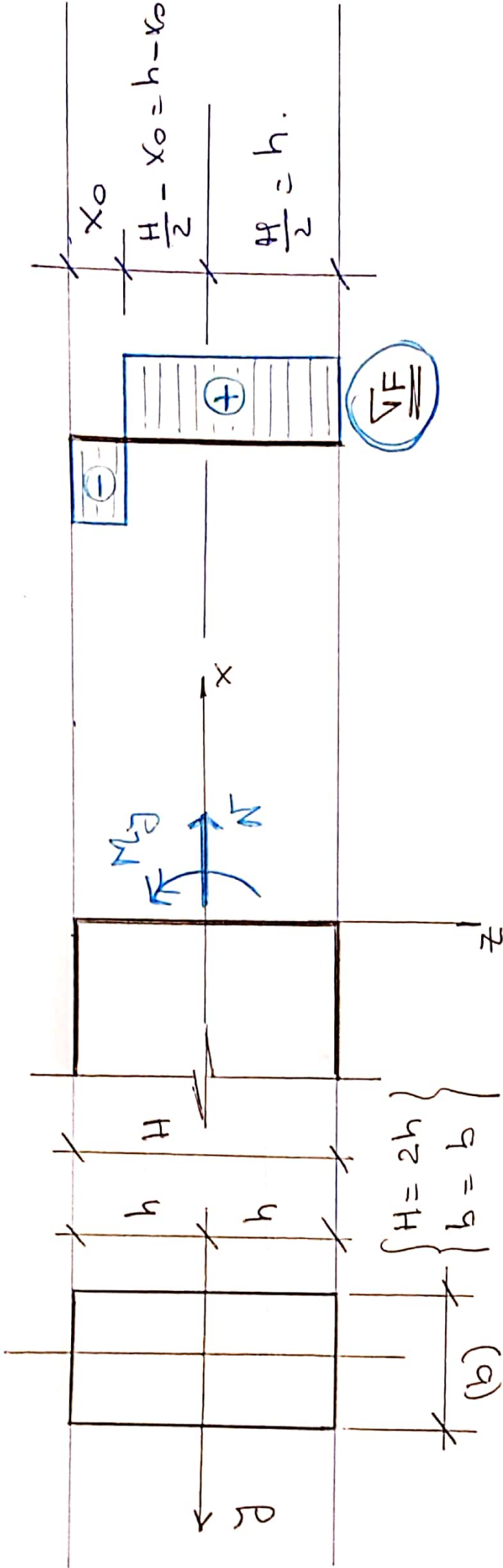
IV) CASOS PARTICULARES:

• si  $\sigma \neq 0$  &  $M_y = 0$  →  $\frac{\sigma}{nF} = 1$  → SOLO EN EL EJE.

• si  $n = 0$  &  $M_y \neq 0$  →  $\frac{M_y}{nF} = 1$  → PUNTO SÚMIMO.

II) SOLO EN EL PUNTO DEL EJE AL CUAL LA TORSIÓN SE PUNTEA.

II) Plasticación total:



• La combinación de  $n$  y  $M$  es tal que las torsiones por producción son  $\sigma_F$  en todos los puntos de la sección  $\rightarrow$  la sección está totalmente plasticada.

• si sólo  $\sigma_A \rightarrow M=0 \rightarrow x_0=0 \quad \gamma \quad \sigma_F = \sigma_F \cdot b \cdot H = \sigma_F \cdot b \cdot 2h$  (20)

• si sólo  $(SF)$  simple  $\rightarrow N=0 \rightarrow X_0 = \frac{H}{2} = h \rightarrow MP = \frac{\sigma_F b h^2}{4}$  (26)

• si  $N \neq 0$  y  $M \neq 0$  se usa la siguiente expresión:

$$\frac{M \gamma}{\sigma_F \cdot b H^2 / 4} + \frac{d^2}{\sigma_F^2 \cdot b^2 H^2} = 1 \quad (\text{ver transformación al final})$$

y si como  $\sigma_F b \cdot H = d F \quad \wedge \quad \sigma_F \frac{b H^2}{4} = M P = \frac{3}{2} M E = \frac{3}{2} M F$

• Luego:

$$\frac{\frac{2}{3} \frac{M \gamma}{M F} + \frac{d^2}{N F^2}}{1} = 1 \quad (3)$$

$\rightarrow$  curva cuadrática por parábola para las combinaciones de  $N$  y  $M$  que ~~conducen~~ conducen a una pasividad total o a ser social.

→ I) Proyección sobre EDO 'x':

$$-\int_{-h}^{-(h-x_0)} \frac{\sigma_F ds}{bdz} + \int_{-(h-x_0)}^{+h} \frac{\sigma_F ds}{bdz} = N.$$

$$-\sigma_{fb} \cdot z \Big|_{-h}^{-(h-x_0)} + \sigma_{fb} \cdot z \Big|_{-(h-x_0)}^{+h} = N$$

$$\cancel{\sigma_{fb}h} - \sigma_{fb}x_0 - \cancel{\sigma_{fb}h} + \sigma_{fb}h + \sigma_{fb}h - \sigma_{fb}x_0 = N$$

$$2\sigma_{fb}h - 2\sigma_{fb}x_0 = N.$$

$$\boxed{\sigma_{fb}(2h - 2x_0) = \sigma_{fb}(H - 2x_0) = N} \quad (4)$$

→ II) momentos respecto del EDO 'y':

$$\sigma_{fb}x_0 \cdot \left( h - x_0 + \frac{x_0}{2} \right) - \sigma_{fb}(h-x_0) \cdot \left( \frac{h-x_0}{2} \right) + \sigma_{fb} \cdot h \cdot \frac{h}{2} = M_y$$

$$\sigma_{fb} \left[ hx_0 - \frac{1}{2}x_0^2 - \left( \frac{1}{2}h^2 - hx_0 + \frac{1}{2}x_0^2 \right) + \frac{1}{2}h^2 \right] = M_y$$

$$\sigma_{fb} \left[ \underbrace{hx_0} - \frac{1}{2}x_0^2 - \frac{1}{2}h^2 + \underbrace{hx_0} - \frac{1}{2}x_0^2 + \frac{1}{2}h^2 \right] = M_y$$

$$\sigma_{fb} \left[ 2hx_0 - x_0^2 \right] = M_y \rightarrow \boxed{M_y = \sigma_{fb} [2hx_0 - x_0^2]} = \quad (5)$$

$$\quad \quad \quad = \sigma_{fb} [Mx_0 - x_0^2]$$

21/26

$$\rightarrow DE (4) \rightarrow X_0 = \frac{\sigma_F b h^2}{2 \sigma_F b} = \frac{\sigma_F b h^2}{2 \sigma_F b} \quad (6)$$

→ Ecuación de (5) :

$$M_y = \sigma_F b \left[ 2h \cdot h - \frac{2h \cdot \sigma}{2 \sigma_F b} - \left( h - \frac{\sigma}{2 \sigma_F b} \right)^2 \right]$$

$$M_y = \sigma_F b \cdot h^2 - \frac{\sigma^2}{4 b \sigma_F} = \sigma_F \cdot \frac{b h^2}{4} - \frac{\sigma^2}{4 b \sigma_F}$$

$$\frac{M_y}{\sigma_F \frac{b h^2}{4}} + \frac{\sigma^2}{b^2 h^2 \sigma_F} = 1 \quad (7)$$

→ para sección normalizada:

$$M_p = \sigma_F \cdot b \cdot h^2 = \sigma_F \frac{b h^2}{4} = \frac{3}{2} M_e = \frac{3}{2} M_F \quad (8)$$

$$N_e = n_F = \sigma_F b h = \sigma_F b 2h$$

$$n_F^2 = \sigma_F^2 b^2 h^2 = 4 \sigma_F^2 h^2 \quad (9)$$

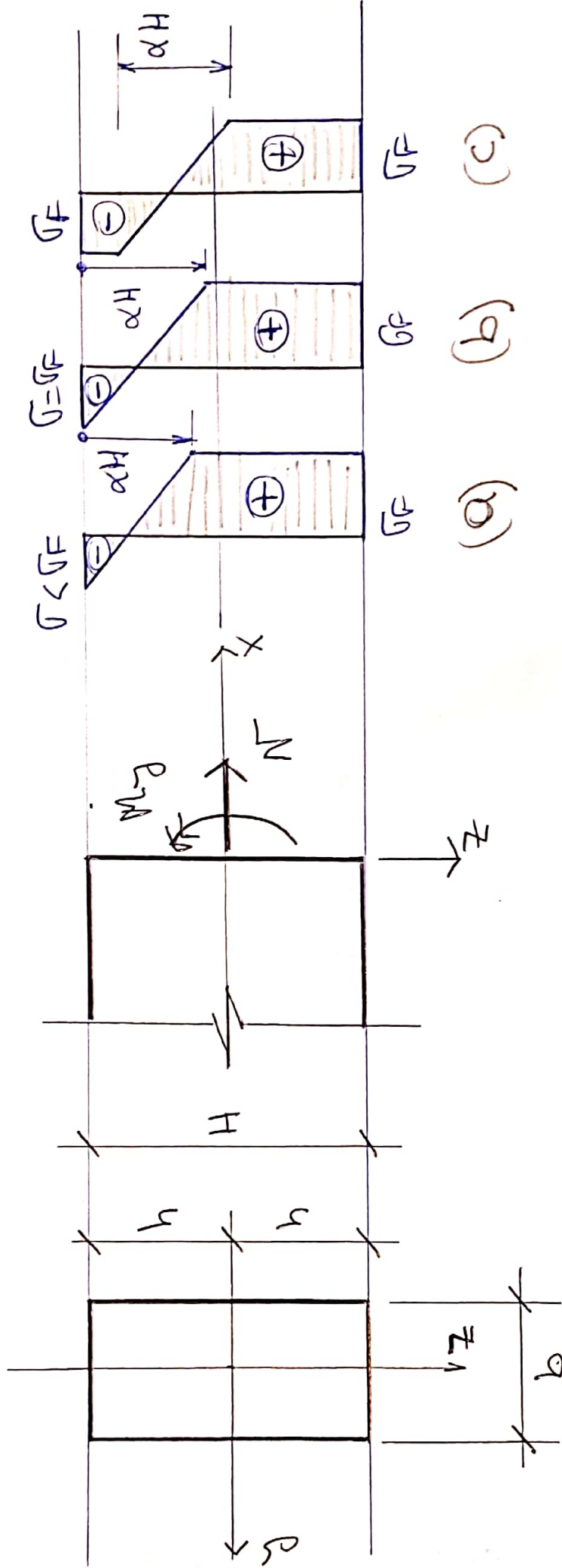
$$\frac{2}{3} \frac{M_y}{M_F} + \left( \frac{n}{n_F} \right)^2 = 1 \quad (10)$$

→ es una curva que da todas las combinaciones de

$N$  y  $M_y$  de resistencia total de la sección:

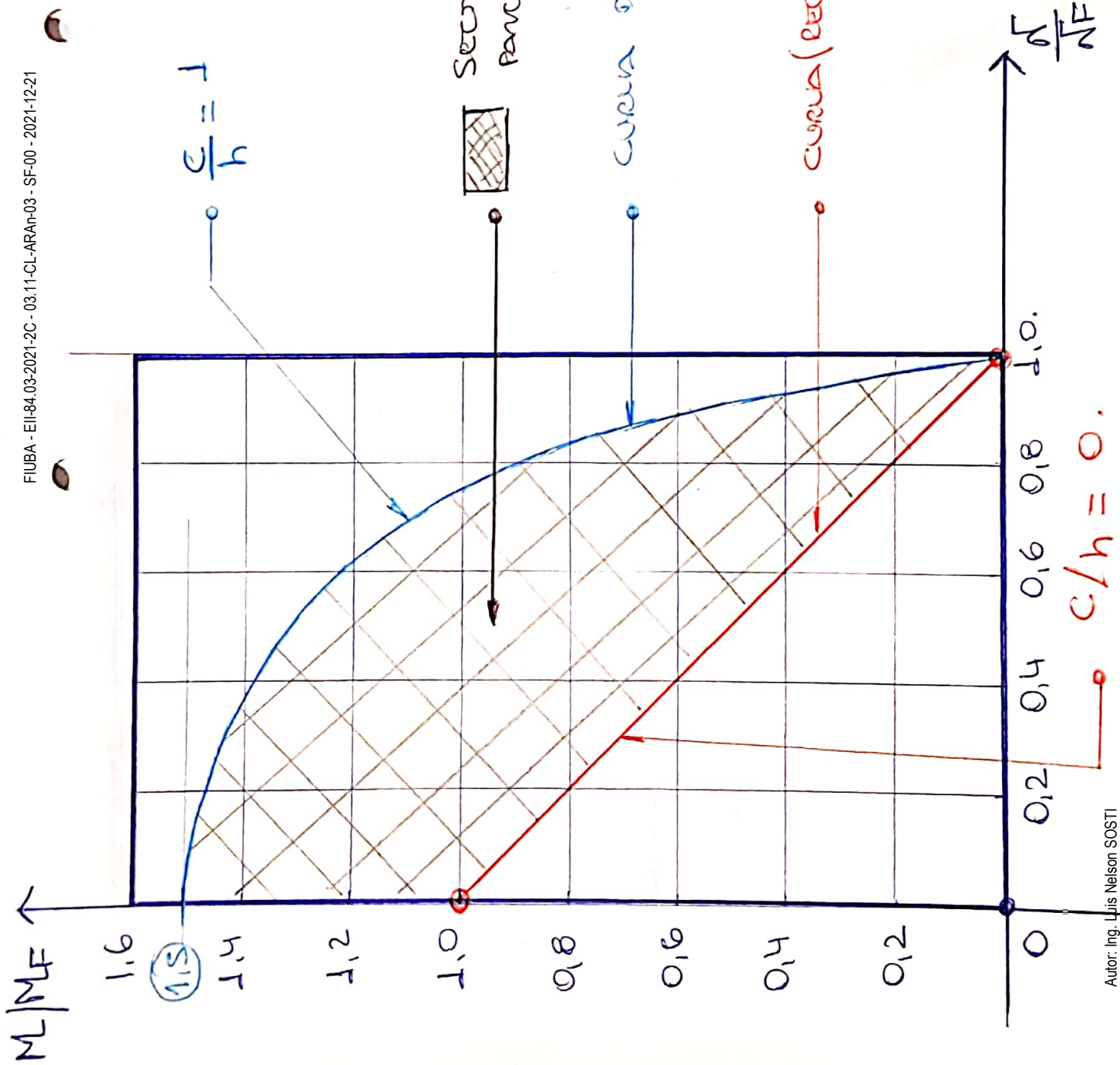
III Plastificación parcial:

Se presentan 3 posibles casos p/son visualizados y para los cuales se requieren mostrar las condiciones siguientes a las precedentes.



23/26

C: PUNTEACIÓN PLÁSTICA.





→ Para una sección rectangular y para flexión con tensión; se tiene!

$$\frac{M}{I} = e = cte. ; \quad \sigma_F = \sigma_F b H ; \quad M_F = \frac{\sigma_F \cdot I}{Z_{max}} = \frac{\sigma_F b H^3}{6}$$

$$\frac{M_F}{\sigma_F} = \frac{\sigma_F \cdot b \cdot H^3}{6 \cdot \sigma_F \cdot b H} = \frac{H^2}{6} = cte \quad P / \text{una sección rectangular.}$$

$$\frac{M / I}{M_F / \sigma_F} = \frac{c \cdot e}{H} = cte. = k.$$

$$\frac{M}{M_F} : \frac{I}{\sigma_F} = \frac{c \cdot e}{H} = k \rightarrow \text{FAMILIA DE RECTAS} \quad \textcircled{M}$$

→ 3 PROBLEMAS:

1) sección normal para.  
 $\sigma_F$  definido.  
 $e$  o dato  
 $c$  o dato

→ cuál es  $n$ ?

•  $k = \frac{6e}{H}$

- recta 'n' intersección con curva de penetración plástica 'c' →  $\frac{\sigma}{nF} \rightarrow n$

2) sección normal para  
 $\sigma_F$   
 $M$  y  $n$

→ cuál 'c'?

- $M/MF \cdot n/nF$
- con LA ABSCISA y LA ORDENADA se obtienen 'c', ~~'k'~~ y 'e'!

3) sección normal para  
 $\sigma_F$   
 $M$  y  $n$

→ cuál es el momento de tracción?

- $M/MF$  y  $n/nF$
- LA INTERSECCIÓN DARÁ EL PUNTO, EL CUAL DARÁ LA BARRA.
- UNÁSTICO
- CONCUBIMIENTOS POSITIVO
- NEGATIVO

