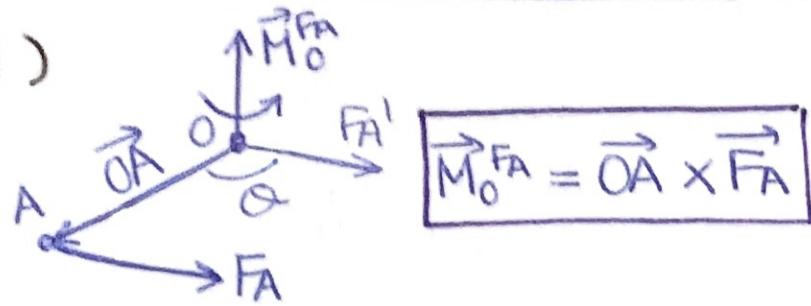


1. GAIK: Partikularen eta solido zumunaren estatika

* Momentuak

- F_A indararen momentua O puntuarekiko

1)

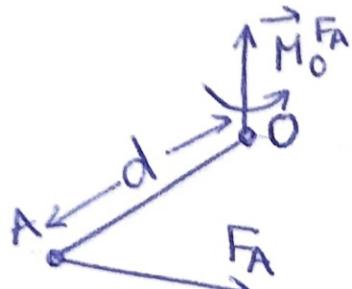


Moduluak

$$M_O^{F_A} = \vec{OA} \times \vec{F_A}$$

$$M_O^{F_A} = F \cdot \vec{OA} \cdot \sin \theta$$

- 2) Distantzia (d) jakinda

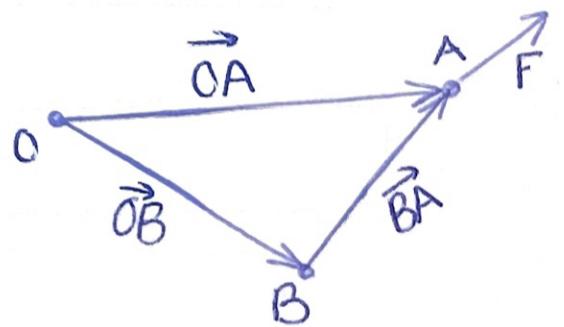


- Moduluak: $M_O^{F_A} = F \cdot d$

- Noranzkoak: eskuineko eskuaren emegearen araberakoa
(↗ positibo, ↘ negatibo)

- Momentuaren teorema

Izan bitez A puntuaren aplikatuta dagoen F indara eta B eta O puntuak:



$$\left. \begin{aligned} \vec{M}_O^{F_A} &= \vec{OA} \times \vec{F} \\ \vec{M}_B^{F_A} &= \vec{BA} \times \vec{F} \\ \vec{OA} &= \vec{OB} + \vec{BA} \end{aligned} \right\} \quad \begin{aligned} \vec{M}_O^{F_A} &= (\vec{OB} + \vec{BA}) \times \vec{F} = \vec{OB} \times \vec{F} + \vec{BA} \times \vec{F} = \\ &= \vec{OB} \times \vec{F} + \vec{M}_B^{F_A} = \vec{M}_O^{F_B} + \vec{M}_B^{F_A} \rightarrow \\ \hookrightarrow \vec{M}_O^{F_A} &= \vec{M}_O^{F_B} + \vec{M}_B^{F_A} \end{aligned}$$

↗ F indarak B puntuaren aplikatuta O puntuarekiko sortutako lukeen momentua

* Oreka

- Partikularen oreka

$$\sum \vec{F} = 0$$

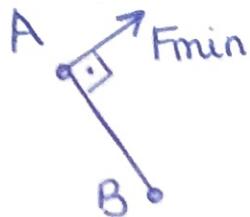
↳ Espazioan: $\sum \vec{F}_x = 0$, $\sum \vec{F}_y = 0$, $\sum \vec{F}_z = 0$

↳ Planoan: $\sum \vec{F}_x = 0$, $\sum \vec{F}_y = 0$

• Solido zumunaren oreka

$$\sum \vec{F} = 0, \quad \sum \vec{M}_0 = 0 \rightarrow \text{guk aukeratutako puntu}$$

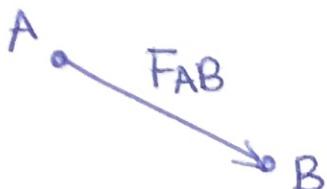
⚠ Indar minimoa



B puntuaren momentu jakin bat sorteko indar minimoa:

$$F_{\min} \perp AB \quad (\text{baldintza})$$

⚠ Indarra bektore unitarioen bidez kalkulatzea



$$\vec{F}_{AB} = \frac{\vec{AB}}{|\vec{AB}|} \cdot |F_{AB}|$$

⚠ Sistema baliokideak

• Indarrak

$\vec{F}_1, \vec{F}_2, \dots, \vec{F}_n$ indaren eresultantea (R) O puntuaren:

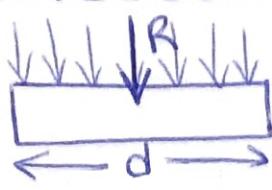
$$\vec{R} = \vec{F}_1 + \vec{F}_2 + \dots + \vec{F}_n$$

• Momentuak

$\vec{F}_1, \vec{F}_2, \dots, \vec{F}_n$ indarek eragindako momentu eresultantea O puntuaren:

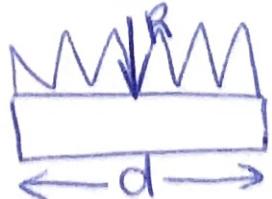
$$\vec{M}_O = \vec{M}_O^{F_1} + \vec{M}_O^{F_2} + \dots + \vec{M}_O^{F_n}$$

⚠ Indar banatuak



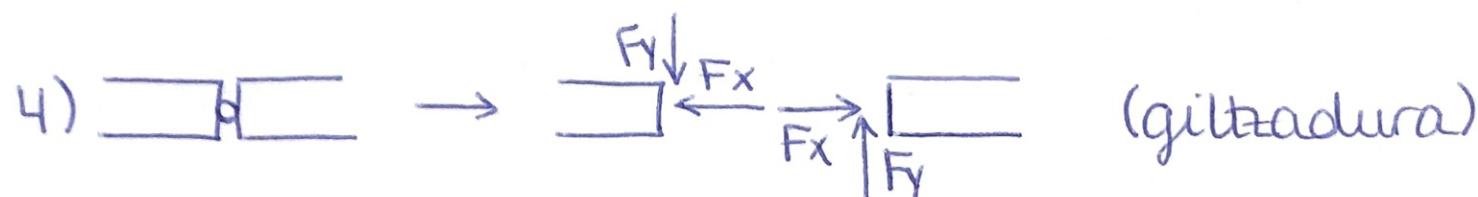
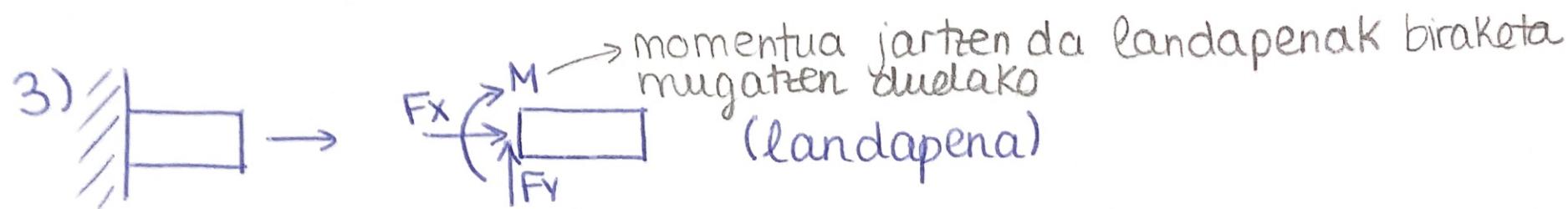
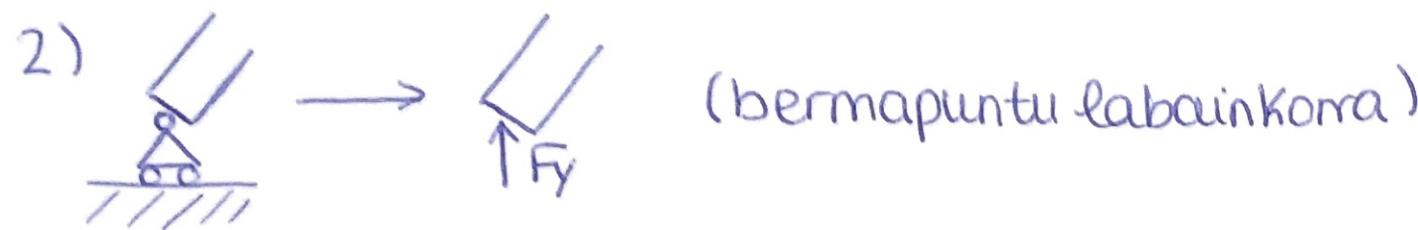
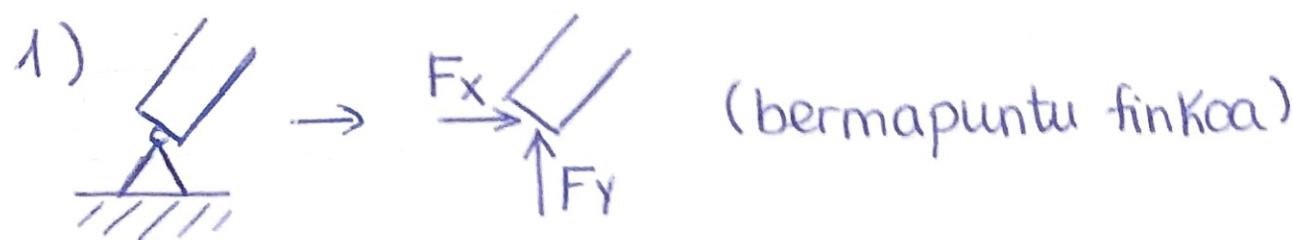
Indar banatuak baditu gu, oreka aztertzerakoa BAKARRIK indar eresultantea erabiliko dugu.

Adb: 3 KN/m ; $d = 2 \text{ m}$



$$R = 3 \text{ KN/m} \cdot 2 \text{ m} = \underline{\underline{6 \text{ KN}}}$$

* Euskal motak



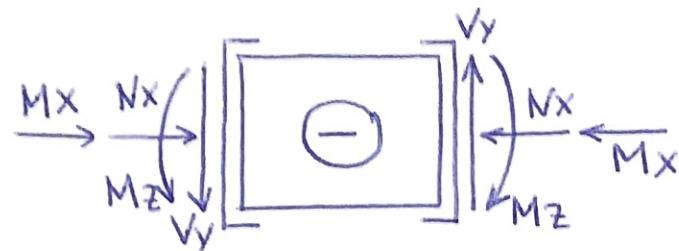
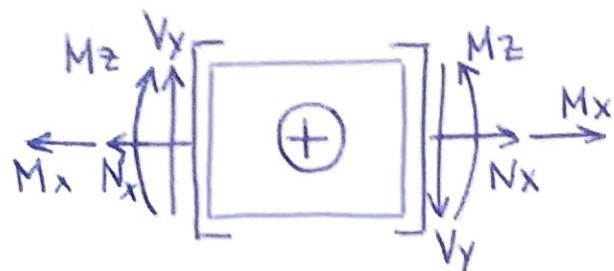
⚠ Giltzaduretan momentua 0 da

⚠ Giltzaduretan, oreka azterzean, erreakzio kopurua ekuazio kopurua baina handiagoa da. Beraz, erreakzioak kalkulatu ahal izateko, zati bakoitzaren solido askearen diagrama planteatu beharda.

2.GAIA: Barne-indamak. Habeak eta Kableak

* Barne-indamak

Barne-indamak aztertzeko pieza bat bitan banatu behar da, eta sektzian barne-indamak aztertu behar dira. Zeinu-irizpideak:



- N_x (edo N): trakzioa/Konpresioa (indar axialak)
- V_y (edo V): tentsio erakitzalea
- M_x (edo T): bihurdura-momentua
- M_z (edo M): makurdura-momentua

⊗

* V-M diagrama

V-M diagrama habe baten sektzio-kritikoan (barne-indamak maximoak diren sektzia) identifikatzeko egiten da. Jarautu behareko pausuak:

- 1) Solido askearen diagrama egin (egitura askatu eta erreaktioak kalkulatu) Pieza osoan
- 2) Eremuak identifikatu (indar- edo momentu-aldaketa bakoitzak eremu bat mugatzen du)
orekaren bidez
- 3) Eremu bakoitzean[↑] barne-indamak aztertu x luzerarekiko (honetarako, habeak sektziotan zatitu)
- 4) Barne-indaren balioak ordezkatuz VM diagrama marattu

(Hainbat pieza dituen egitura baten)

⊗ Sekzio jakin batean bame-indarrek Kalkulatzeko pausuak:

- 1) Solido askaren diagrama egin (pieza osotan oreka aztertu)
- 2) Egitura askatu eta pieza bakoitzean oreka aztertu
- 3) Sekzioa moztu eta barne-indarrek Kalkulatu.

3. GAIA: Egiturak

* Jarritu beharreko pausoak

- 1) Egitura askatu → emeakzioak aztertu
- 2) Solido askearen diagrama
- 3) Barra guztiengen trakzio-Konpresio indamak kalkulatu (honetarako 2 metodo daude)
- 4) Emaitza: egitura askatuta marratzu emeakzioak eta indar axialak (trakzioa-konpresioa) adierazitz



* Indar axialak kalkulatzeko metodoak

- Korapiloen metodoa (barra guztiengan indarrak kalkulatzeko)
Egituraren korapiloak banan-banan isolatu eta korapilo bakoitzean oreka aztertu.
⚠ Aukeratutako lehenengo korapiloa kanpo-indar bat eduki behar du, eta ahalik eta barra gutxien izan behar ditu.

⚠ Hasieran, beti, trakzioa dela suposatu ($\bullet \xrightarrow{N_1} \downarrow N_2$)

- Ritter-en metodoa / sekcioen metodoa (barra jakin batuen indamak kalkulatzeko)
3/4 barra dauden leku batean egitura mozten da eta oreka aztertz 3/4 barra horien indar axialak kalkulatzen dira.

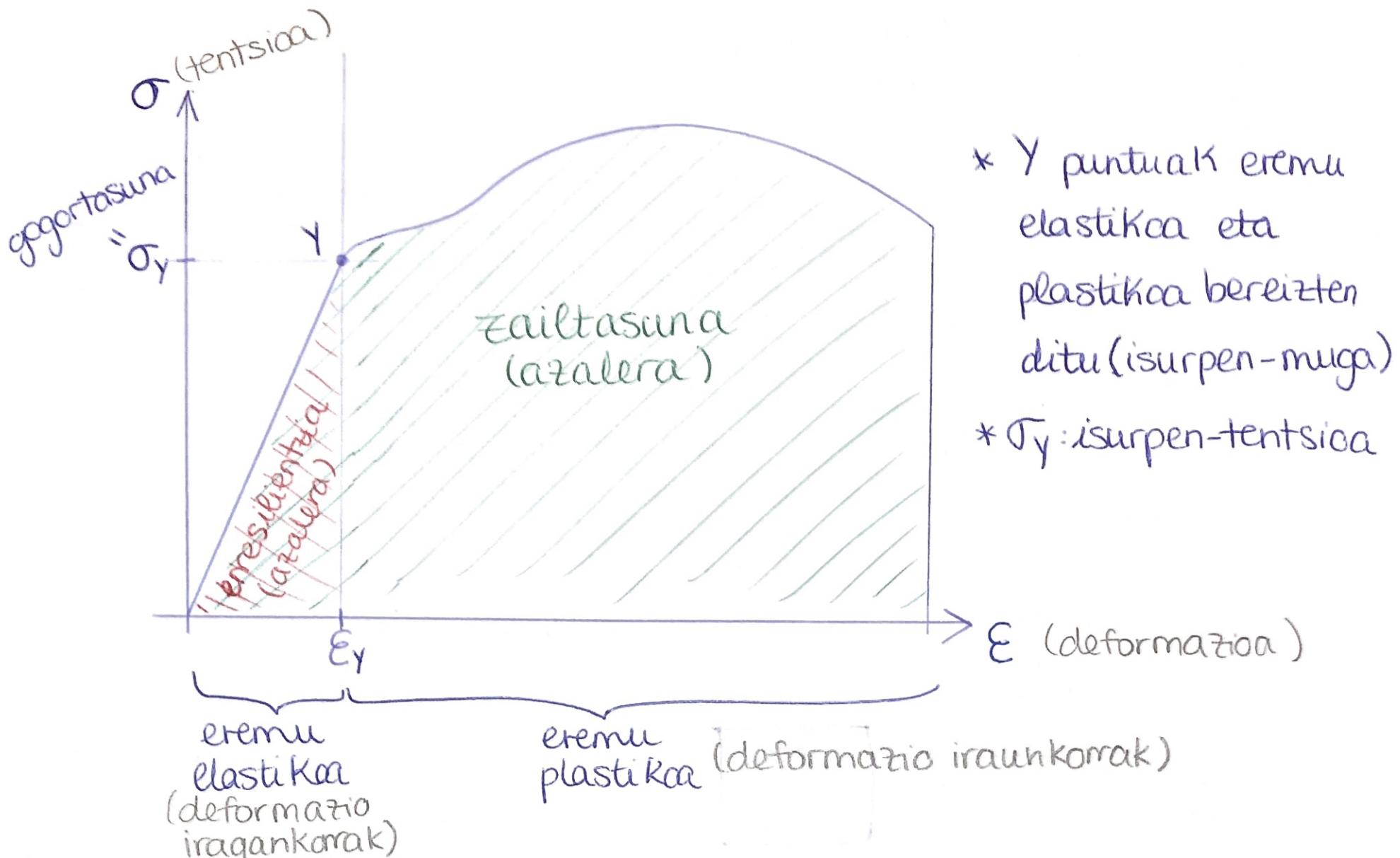


⚠ Indar axialak N letrarekin adierazten dira

⚠ Zeinua (+) bada \rightarrow trakzioa

⚠ Zeinua (-) bada \rightarrow konpresioa

4. GAIA: Tentsio eta deformazioak



- * Y puntuak eremu elastikoa eta plastikoa bereizten ditu (isurpen-muga)
- * σ_y : isurpen-tentsioa

• Karga: $P (= N)$

• Luzapena: δ

• Tentsioa: $\sigma = \frac{N}{A}$ edo $\sigma = \frac{P}{A_0}$ → hasierako sekzioa / azalera (zilindroa bada: $A_0 = \frac{\pi D_0^2}{4}$)

• Deformazia: $\epsilon = \frac{\delta}{L}$ edo $\epsilon = \frac{\delta}{L_0}$

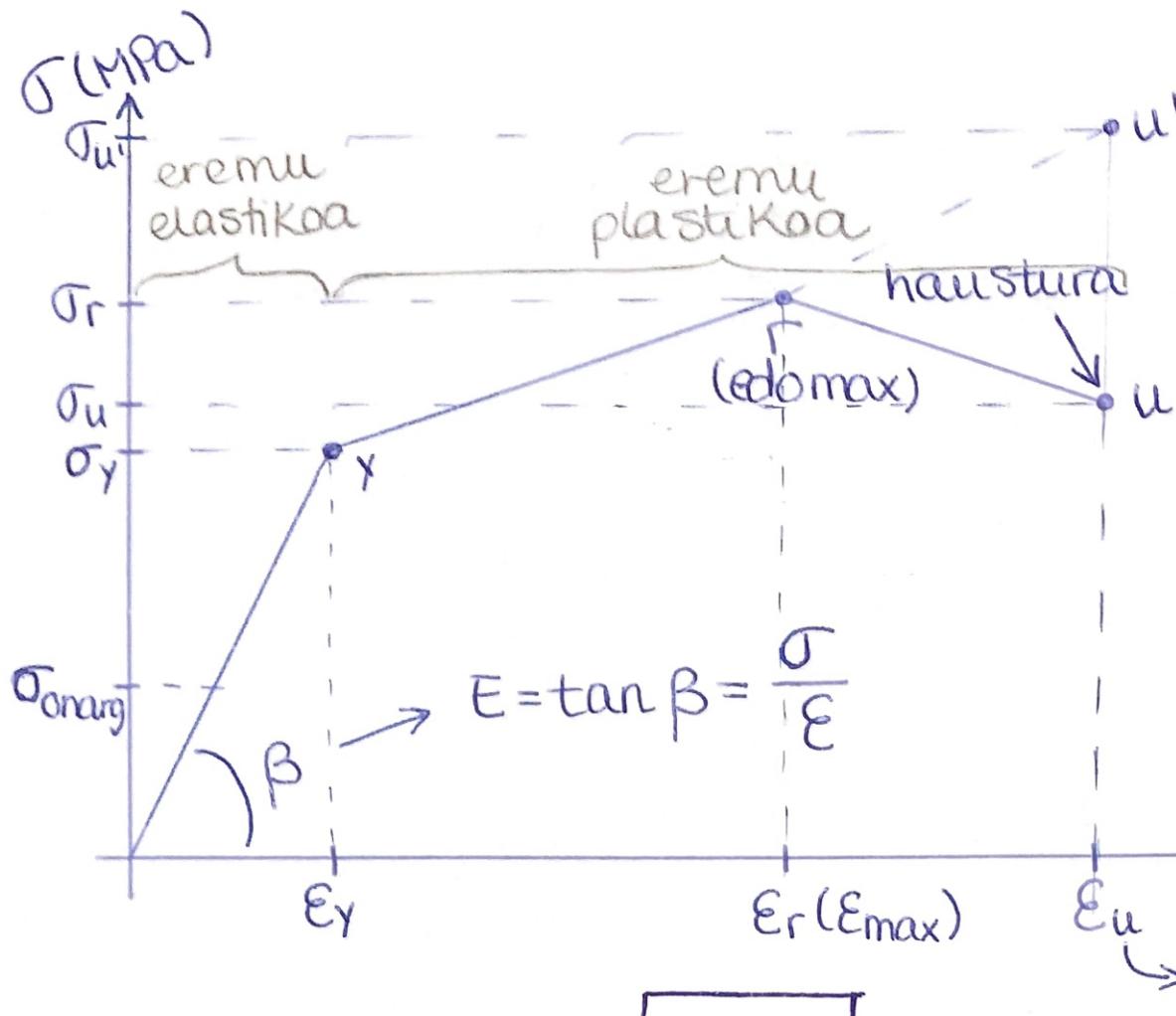
Hooke-en legea

$$\sigma = E \cdot \epsilon$$

• E : Young-en modulua

⚠ Hooke-en legea bakamik eremu elastikoan aplikatu daiteke.

Tentsio-deformazio diàgrama hurbildua



$$\Delta \sigma_u' = \frac{P_u}{A_1} \rightarrow \text{te lo suelen dar en menor de } A_0$$

$$\sigma_u = \frac{P_u}{A_0}$$

$$\sigma_{max} = \frac{P_{max}}{A_0}; \sigma_y = \frac{P_y}{A_0}$$

$$\epsilon_u = A (\%)$$

- Young-en moduluua:

$$E = \frac{\sigma_y}{\epsilon_y}$$

Haustura-motak:

- Hauskomak: eremu plastiko txikia (edo eremu plastikonik ez)
 - Hanikomak: eremu plastiko handia
- ⚠ Material hauskomrek konpresioan askoz eresistentzia handiagoa dute traxioan baino.

Segurtasun koefizientea

- Material hanikomak:

$$\sigma_{onarg} = \frac{\sigma_y}{n}$$

- Material hauskomak:

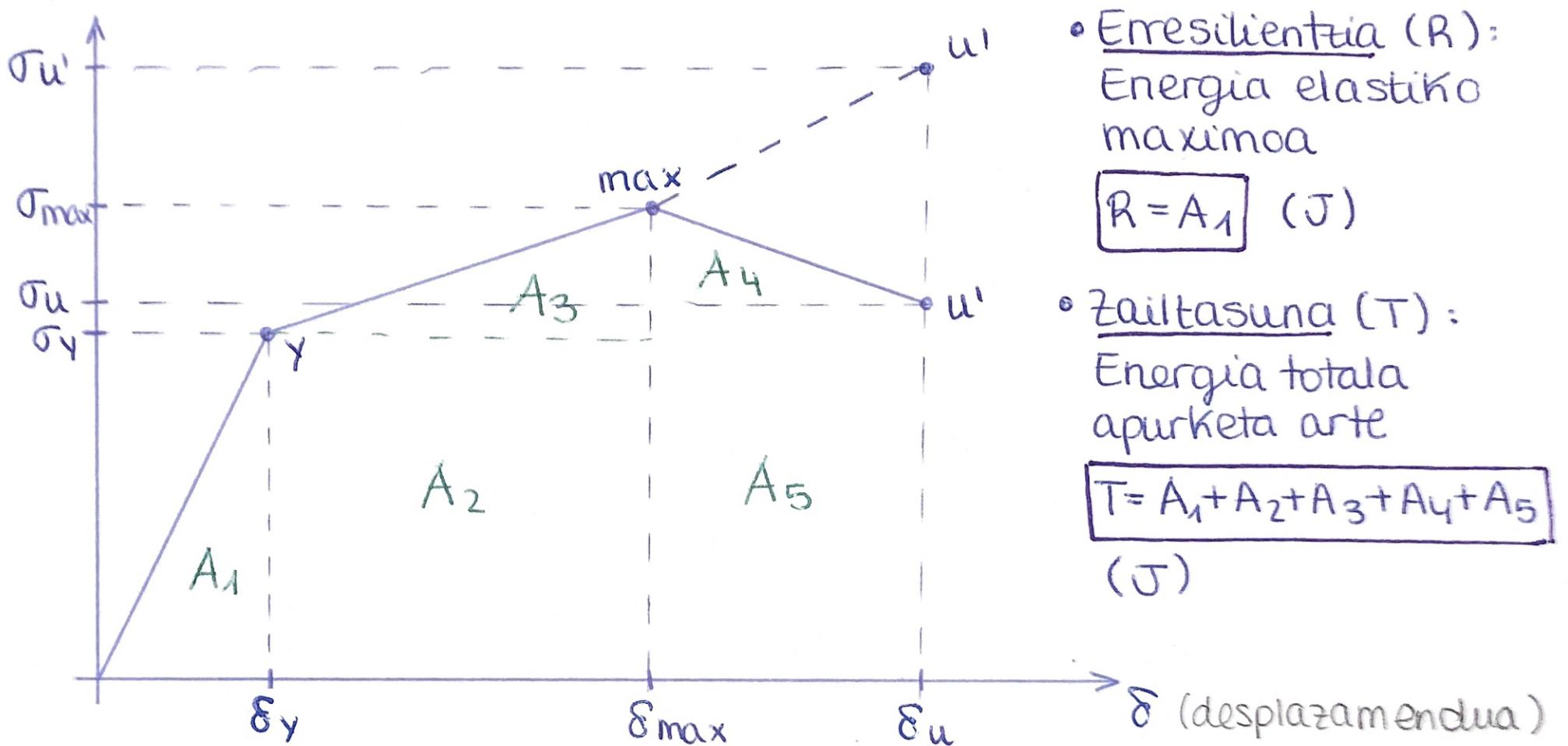
$$\sigma_{onarg} = \frac{\sigma_r}{n}$$

Deformazio plastikoak

- Y puntuari: $\epsilon_p = 0$
- Puntu maximoan: $\epsilon_{p(\max)} = \epsilon_{\max} - \epsilon_y$
- U puntuari: $\epsilon_{p(u)} = \epsilon_u - \epsilon_y$

Indar-desplazamendu diagrama simplifikatua

P (indarra)



- Erresilientzia (R): Energia elastiko maximoa

$$R = A_1 \quad (\text{J})$$

- Zaitasuna (T): Energia totala apurketa arte

$$T = A_1 + A_2 + A_3 + A_4 + A_5 \quad (\text{J})$$

E, G eta D konstante elastikoen arteko erlazioa

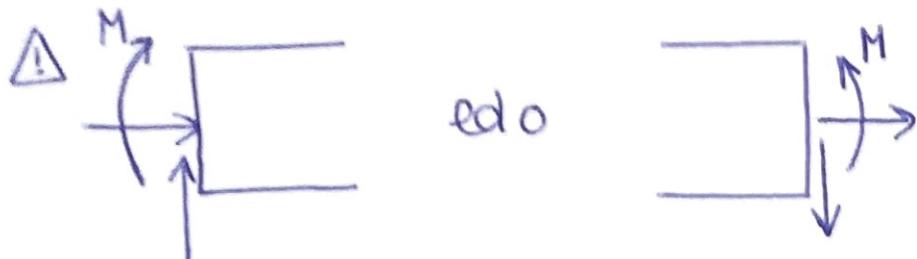
$$G = \frac{E}{2(1+D)}$$

- E: Young-en modulua
- G: elastikotasun-modulua eba kideruan

5. GAIA

Jamaitu beharreko pausuak

1) Egitura askatu → erreakzioak aztertu (bakamik beharrezkoak izanez gero)



2) Solido askearen diagrama + barne indarren diagrama (edo N diagrama),
Konpresioak ($\rightarrow \square \leftarrow$) eta trakzioak ($\leftarrow \square \rightarrow$) adierazi

3) Deformatziak

Zatika deformatziak aztertu:

$$\delta = \frac{P \cdot L}{E \cdot A} \rightarrow \delta = \frac{N \cdot L}{E \cdot A}$$

4) Desplazamenduak

Puntu bakoitzaren desplazamenduak kalkulatu (gehiketak/kenketak eginet)

5) Desplazamendu diagrama

Desplazamendu guztiek diagrama batean adierazi

Eskatzen baditzte:

Tensio normal maximoa (σ_{max})

$$\sigma_{onarg} = \boxed{\sigma_{max} = \frac{N}{A}} \quad (\text{Unitatea: MPa})$$

\hookrightarrow normalean

Masa-zentruak eta inertzia-momentuaK

* Masa zentruaren posizioa

$$x_G = \frac{\sum x_i \cdot A_i}{\sum A_i}$$

$$y_G = \frac{\sum y_i \cdot A_i}{\sum A_i}$$

* Inertia-momentua

- GZ-n badago

Tauletan begiratu

- EZ badago GZ-n

Steiner:

$$I_x = I_{x'} + A \cdot y_G^2$$

$$I_y = I_{y'} + A \cdot x_G^2$$

6. GAIA: Makurdura

* Jaraitu behareko pausuak:

1) Egitura askatu → erreakzioak aztertu

2) Solido askearen diagrama

3) Eremuak identifikatu eta eremuak barne-indarrak aztertu (V, N, M)

(hau bakanik egin behar da sekzio kritikoak atera behar bada, sekzio jakin bat markatuta ematen badizute, zuzenean sekzio horretan barne-indarrak kalkulatu eta inudikatu)

4) VM diagrama egin (bakanik eremuak barne-indarrak aztertu baditzu)

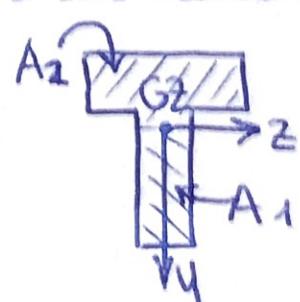
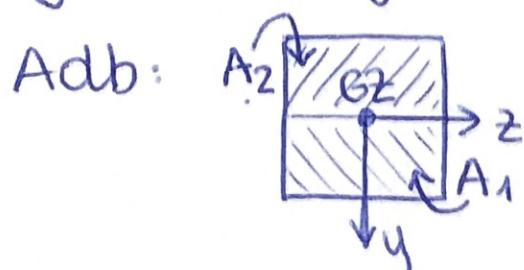
5) Sekzio kritikoak identifikatu (M maximoa den puntu) eta sekzio kritikoan barne-indarrak adierazi eta inudikatu

6) z ardatzarekiko inertia-momentua (I_z) kalkulatu (I_x bezala kalkulatzen da) I_z kalkulatzeko, lehenengo sekzioaren G_z -aren kokapena kalkulatu behar da, eta puntu horretan y_z ardatzaren jatorria jas

7) Momentu estatikoa (Q) kalkulatu.

Q kalkulatzeko jaraitu behareko pausuak:

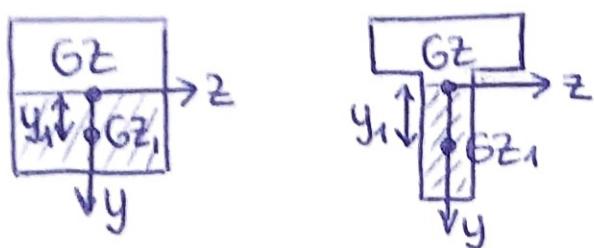
1) Sekzioaren gravitate-zentruaren kokapena aurkitu, eta G_z puntu z_y ardatzen jatorri bezala adierazi.



Horrela, sekzio G_z -ren bidez bi zatitan banatuta geratu ko da.

2) Aukeratu zati bat (A_1 edo A_2) eta zati horren azalera eta GZ-ren kokapena kalkulatu. Aukeratutako zatiaren GZ-aren eta sekcio oscaaren GZ-aren arteko distantzia kalkulatu (y_1).

Adb:



3) Q kalkulatu formula honen bidez:
$$Q = A_1 \cdot y_1$$

8) Sekcio-Kritikoan tentsioak (σ_x, τ_{xy}) kalkulatu eta sekcio-kritikoaren barne-indamak eta tentsioak irudikatu.

* Tentsio normala (σ_x) (MPa)

- N-K sortutako tentsio normala

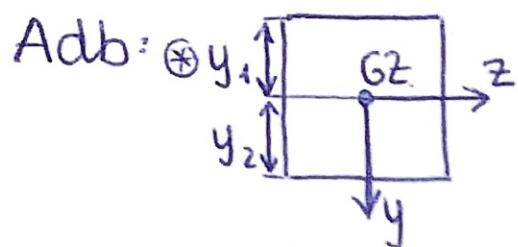
$$\sigma_x = \frac{N}{A}$$

- N: sekcio kritikoaren indar axiala (trazioa / Konpresioa)
- A: sekcioaren azalera

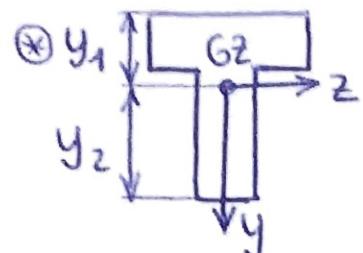
- M-K sortutako tentsio normala

$$\sigma_x = \frac{M \cdot y}{I_z}$$

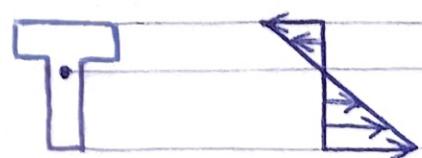
- M: sekcio kritikoaren makurdura-momentua
- I_z: z ardatzarekiko inertzia momentua
- y: GZ-tik (zy ardatzaren jatorri) sekcioaren goiko edo beheko partera dagoen distantzia.



Adb: $y_1 = y_2$ Kasu honetan, $y = y_1 = y_2$ dira; beraz, σ_x berdina da sekzioaren goiko eta beheko aurpegietan:

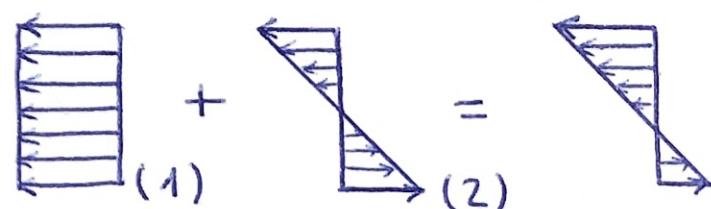


Kasu honetan, $y_1 \neq y_2$ dira; beraz, Kasu honetan, $y_1 < y_2$ denez, sekzicaren goiko aurpegian σ_x txikiagoa izango da beheko aurpegian baino:



* KONTUZ! y_1 -en zeinua (-) da, y ardatzaren noranzko negatiboan dagoelako.

⚠ M eta N daudenean, azken emaitzan bi tentsio normalak grafikoki batu behar dira:



(1) N-K eragindako σ_x

(2) M-K eragindako σ_x

* Tentsio ebakitzalea (τ_{xy}) (MPa)

$$\tau_{xy} = \frac{V \cdot Q}{b \cdot I_z}$$

- V: sekzio Kritikoaren indar-ebakitzalea
- Q: momentu estatikoa
- b: sekzioaren zabalera (zirkunferentzia bat bida $\rightarrow b=2r$)

⚠ Tentsio ebakitzaleak bakamik indar ebakitzalea dagoenean agertzen da.

7. GAIK: Bihurdura

* Tentsio-ebakitzale maximoa (τ_{\max})

- Ardatz barne-beteak (eradio bakarra: r)

$$\tau_{\max} = \frac{T \cdot r}{I_p} \text{ (MPa)}$$

• T : bihurdura-momentua

• r : ardatzaren eradioa

• I_p : inertia-momentu polaria: $I_p = \frac{\pi r^4}{2}$ (mm⁴)

* Ardatz barne-hutsak (bi eradio: r_1 eta r_2)

$$\tau_{\max} = \frac{T \cdot r_2}{I_p}$$

• r_2 : ardatzaren kanpo-eradioa

$$I_p = \frac{\pi}{2} (r_2^4 - r_1^4)$$

• r_1 : ardatzaren barne-eradioa

* Angelua (φ)

$$\varphi = \frac{T \cdot L}{G \cdot I_p} \text{ (rad)}$$

• L : ardatzaren luzera

• G : elastikotasun-modulu

* Potentzia (P)

$$P = T \cdot w \quad (w)$$

• w : abiadura angeluara (rad/s)

↳ f ematen badizute: $w = 2\pi f$
↳ maiztasuna (Hz)

↳ N ematen badizute: $w = N \cdot \frac{2\pi}{60}$
↳ biraketa abiadura
(bira/min edo rpm)

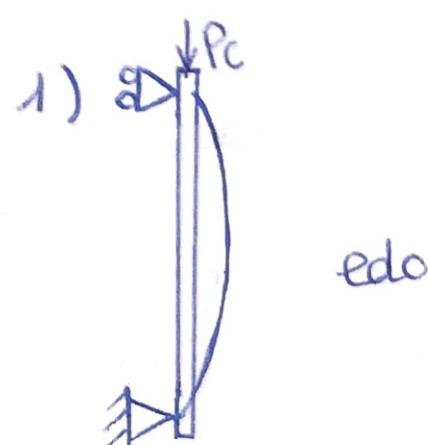
8. GAIA: Gilbordura

* Karga Kritikoa (P_c)

$$P_c = \frac{\pi^2 \cdot E \cdot I_{min}}{L_G^2} \quad (N)$$

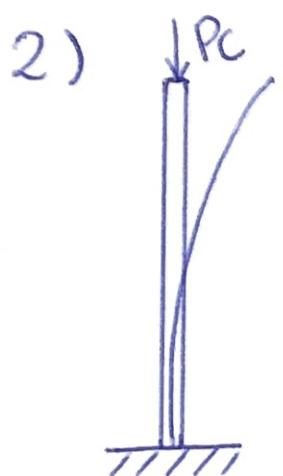
- I_{min} : sekoizaren inertia-momentu txikiena (I_z eta I_y kalkulatu eta txikiena aukeratu)
- L_G : gilbordura luzera $\rightarrow L_G = C \cdot L$ Zutabearen luzera

* Zutabearen berma-baldintzak

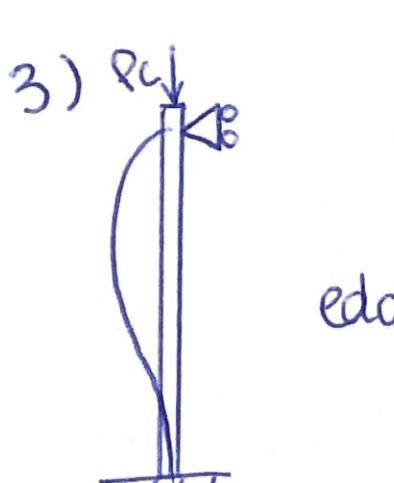


edo

$$C=1 \rightarrow L_G=L$$

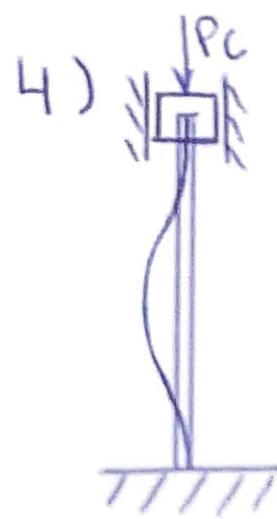


$$C=2 \rightarrow L_G=2L$$



edo

$$C=\frac{1}{\sqrt{2}} \rightarrow L_G=\frac{L}{\sqrt{2}}$$



$$c = 0,5$$

\rightarrow

$$L_G = \frac{L}{2}$$

* Segurtasun-Koefizientea (n)

$$n = \frac{P_c}{N}$$

- N: Konpresio-indarra