



## ЈАКОСТ НА МАТЕРИЈАЛИТЕ

### 2. АКСИЈАЛНИ НАПРЕГАЊА

наставник: Проф. д-р Виктор Гаврилоски

---

---

---

---

---

---

---

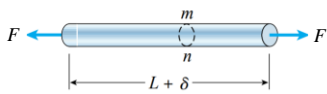
---

---

---



#### 2.4. ХУКОВ ЗАКОН

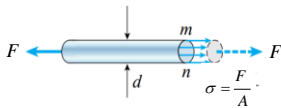


Апсолутна линиска деформација

$$\Delta l = \frac{F \cdot l}{E \cdot A}$$

Релативна деформација

$$\varepsilon = \frac{\Delta l}{l}$$



Нормален напон

$$\sigma = \frac{F}{A}$$

Хуков закон  $\sigma = E \cdot \varepsilon$  врска помеѓу напон и деформација

---

---

---

---

---

---

---

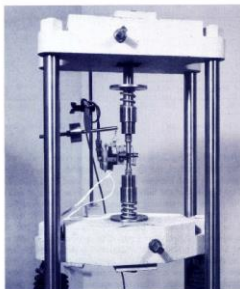
---

---

---



#### 2.5. КАРАКТЕРИСТИКИ НА МАТЕРИЈАЛИТЕ ПРИ АКСИЈАЛНИ НАПРЕГАЊА




---

---

---

---

---

---

---

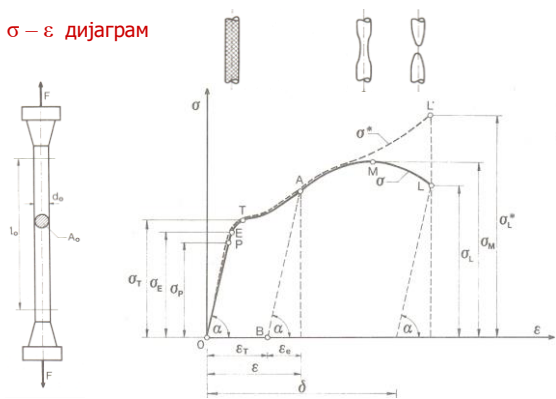
---

---

---



## σ – ε дијаграм



## 2.6. ЈАКОСНИ ПРЕСМЕТКИ ПРИ АКСИЈАЛНО НАПРЕГАЊЕ

Јакосните пресметки при аксијално напрегање се базираат на претпоставката дека напонот во разгледуваниот пресек од елементот не смее да го помине дозволениот напон, односно:

$$\sigma = \frac{F}{A} \leq \sigma_d$$

Дозволениот напон се пресметува кога границата на течење или максималната затезна цврстина ќе се поделат со соодветен коефициент на сигурност. Овој коефициент на сигурност обезбедува во пресметките да се земе дозволен напон кој се наоѓа во подрачјето на еластичност

$$\sigma_d = \frac{\sigma_T}{k_{s1}} \quad \text{или} \quad \sigma_d = \frac{\sigma_M}{k_{s2}}$$

### Димензионирање

(определување на големината на напр. пресек)

$$A \geq \frac{F}{\sigma_d}$$

### Носивост

(определување на максималното оптоварување)

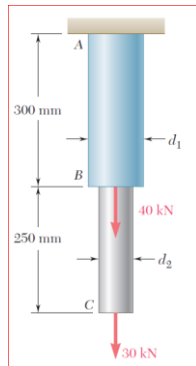
$$F_{\max} \leq \sigma_d \cdot A$$

### Проверка на напоните

$$\sigma = \frac{F}{A} \Rightarrow \begin{cases} \sigma < \sigma_d & \text{задоволува} \\ \sigma > \sigma_d & \text{незадоволува} \end{cases}$$

**Пример 1:**

Два цилиндрични елементи АВ и ВС се меѓусебно заварени во точката В И оптоварени како што е прикажано на сликата . Ако е познато дека напоните не треба да бидат поголеми од 175 МПа за делот АВ и 150 МПа за делот ВС, да се определат најмалите можни вредности на  $d_1$  и  $d_2$ .




---

---

---

---

---

---

---

---

---

---

**Решение :**

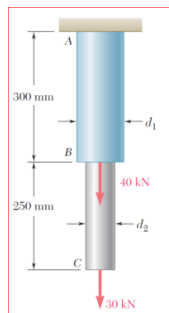
$$A \geq \frac{F}{\sigma_d} \Rightarrow d \geq \sqrt{\frac{4 \cdot F}{\pi \cdot \sigma_d}}$$

$$d_1 \geq \sqrt{\frac{4 \cdot 70 \cdot 10^3}{3,14 \cdot 175}} = 22,6 \text{ mm}$$

$$d_{1(\text{min})} = 23 \text{ mm}$$

$$d_2 \geq \sqrt{\frac{4 \cdot 30 \cdot 10^3}{3,14 \cdot 150}} = 15,96 \text{ mm}$$

$$d_{2(\text{min})} = 16 \text{ mm}$$




---

---

---

---

---

---

---

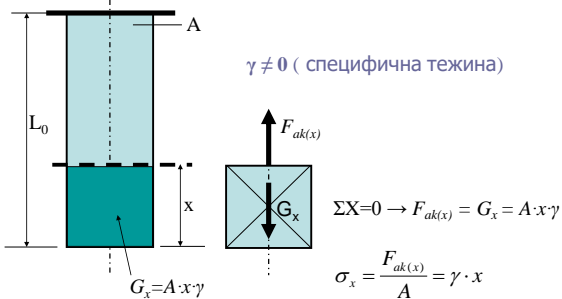
---

---

---

**2.7. СОПСТВЕНА ТЕЖИНА КАКО АКСИЈАЛНА СИЛА**

Напонска состојба




---

---

---

---

---

---

---

---

---

---

- Аксијалната сила и напонот, по должината на елементот се менуваат по линеарен закон.
- Најголем напон се појавува на местото на вклетшување.

за  $x = L$

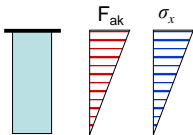
$$\sigma_{\max} = \gamma \cdot L \leq \sigma_d$$

$$L_d \leq \frac{\sigma_d}{\gamma}$$

дозволена должина

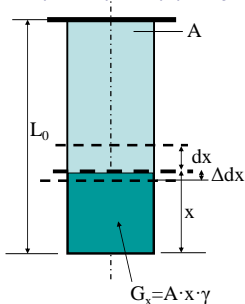
$$L_{kr} = \frac{\sigma_M}{\gamma}$$

критична должина



### Деформациона состојба

променлив напон по должината се разгледува диференцијален дел на елементот



$$\epsilon_x = \frac{\Delta dx}{dx} \rightarrow$$

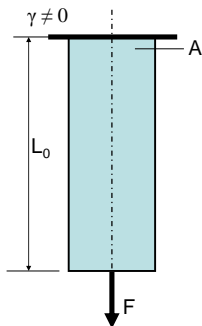
$$\Delta dx = \epsilon_x \cdot dx = \frac{\sigma_x}{E} \cdot dx = \frac{\gamma \cdot x}{E} \cdot dx$$

$$\Delta L = \int_0^L \Delta dx = \int_0^L \frac{\gamma \cdot x}{E} dx = \frac{\gamma \cdot L^2}{2 \cdot E} \cdot \frac{A}{A}$$

$$\Delta L = \frac{(A \cdot L \cdot \gamma) \cdot L}{2 \cdot E \cdot A} = \frac{G \cdot L}{2 \cdot E \cdot A}$$

$$\Delta L = \frac{G \cdot L}{2 \cdot E \cdot A}$$

## 2.8. ДЕЈСТВО НА СИЛА И СОПСТВЕНА ТЕЖИНА КАКО АКСИЈАЛНО НАПРЕГАЊЕ



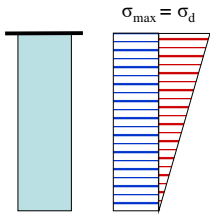
### Принцип на суперпозиција:

состојбата на напрегање е збир од состојбите на напрегање од сопствена тежина и сила поединечно.

$$\sigma_x = \frac{F}{A} + \gamma \cdot x$$

$$\Delta L = \frac{F \cdot L_0}{E \cdot A} + \frac{G \cdot L_0}{2 \cdot E \cdot A}$$

$$\Delta L = \frac{\left(F + \frac{G}{2}\right) \cdot L_0}{E \cdot A}$$

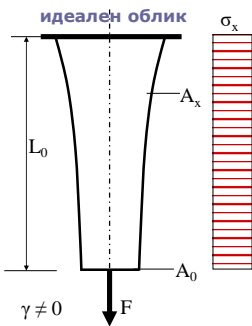


$$\sigma_{\max} = \frac{F}{A} + \gamma \cdot L \leq \sigma_d$$

$$A_{\text{potrebno}} \geq \frac{F}{\sigma_d - \gamma \cdot L}$$

**Коментар:** Елементите со константна површина на напречниот пресек се нерационални поради неискористеност на материјалот.

## 2.9. ИСКРИСТУВАЊЕ НА МАТЕРИЈАЛ ПРЕКУ ОБЛИКОТ



### ЕЛЕМЕНТ СО КОНСТАНТЕН НАПОН ПРИ АКСИЈАЛНО НАПРЕГАЊЕ

**Идеа:**

да се направи елемент со целосно искористување на материјалот ( $\sigma_d$  по целата должина на елементот)

$$A_x = A_0 \cdot e^{\frac{\gamma \cdot x}{\sigma_d}} = \frac{F}{\sigma_d} \cdot e^{\frac{\gamma \cdot x}{\sigma_d}}$$

**Проблем:**

комплицирана изработка

## СКАЛЕСТО СОСТАВЕНИ АКСИЈАЛНО НАПРЕГНАТИ ЕЛЕМЕНТИ

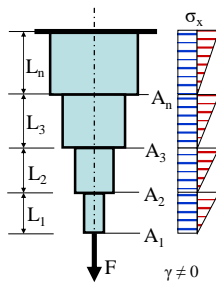
**Идеа:** да се направи едноставен елемент со големо искористување.

$$\sigma_{\max} = \frac{F}{A_1} + \gamma \cdot L_1 \leq \sigma_d$$

$$A_1 \geq \frac{F}{\sigma_d - \gamma \cdot L_1}$$

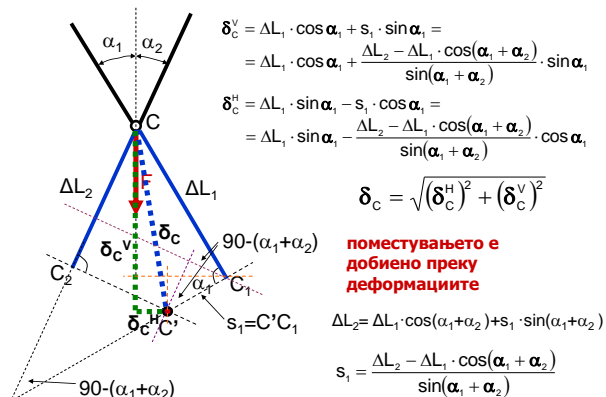
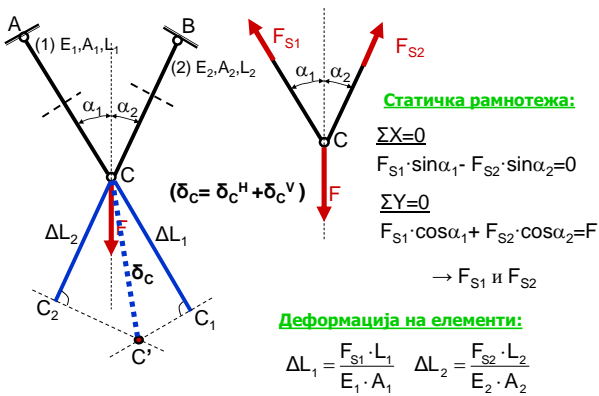
$$A_2 \geq \frac{A_1 \cdot \sigma_d}{\sigma_d - \gamma \cdot L_2} = \frac{F \cdot \sigma_d}{(\sigma_d - \gamma \cdot L_1)(\sigma_d - \gamma \cdot L_2)}$$

$$A_n \geq \frac{A_{n-1} \cdot \sigma_d}{\sigma_d - \gamma \cdot L_n} = \frac{F \cdot \sigma_d^{n-1}}{(\sigma_d - \gamma \cdot L_1)(\sigma_d - \gamma \cdot L_2) \dots (\sigma_d - \gamma \cdot L_n)}$$



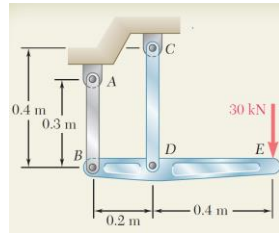
## 2.10. ПЛАН НА ПОМЕСТУВАЊЕ НА ТОЧКИ ОД ЗГЛОБНО ПОВРЗАНИ СТАПОВИ

**План на поместување** е графичко претставување на поместувањата и деформациите со цел да се добие зависност (врска) помеѓу поместувањето на точка од конструкцијата и деформацијата на стаповите.



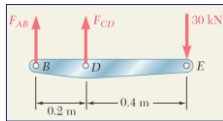
## Пример 2:

Крута гредка BDE е поврзана со два лоста AB и CD. Лостот AB е направен од алуминиум ( $E=70 \text{ GPa}$ ) и има површина на напречен пресек од  $500 \text{ mm}^2$ , а лостот CD е направен од челик ( $E=200 \text{ GPa}$ ) и има површина на напречен пресек од  $600 \text{ mm}^2$ . При дејство на сила од  $30 \text{ kN}$  во точката E, како што е прикажано на сликата, да се определат поместувањата на точките B, D и E.



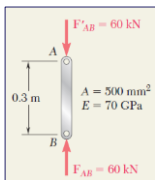
## Решение:

Определување на внатрешни сили со примена на условите за рамнотежа



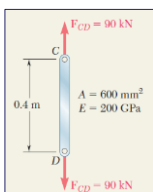
$$\begin{aligned} +\gamma \sum M_B = 0: & \quad -(30 \text{ kN})(0.6 \text{ m}) + F_{CD}(0.2 \text{ m}) = 0 \\ & \quad F_{CD} = +90 \text{ kN} \quad F_{CD} = 90 \text{ kN} \\ +\gamma \sum M_D = 0: & \quad -(30 \text{ kN})(0.4 \text{ m}) - F_{AB}(0.2 \text{ m}) = 0 \\ & \quad F_{AB} = -60 \text{ kN} \quad F_{AB} = 60 \text{ kN} \end{aligned}$$

Определување на реалните апсолутни деформации на елементите



$$\delta_B = \frac{PL}{AE} = \frac{(-60 \times 10^3 \text{ N})(0.3 \text{ m})}{(500 \times 10^{-6} \text{ m}^2)(70 \times 10^9 \text{ Pa})} = -514 \times 10^{-6} \text{ m}$$

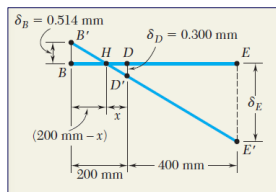
$$\delta_B = 0.514 \text{ mm } \uparrow$$



$$\delta_D = \frac{PL}{AE} = \frac{(90 \times 10^3 \text{ N})(0.4 \text{ m})}{(600 \times 10^{-6} \text{ m}^2)(200 \times 10^9 \text{ Pa})} = 300 \times 10^{-6} \text{ m}$$

$$\delta_D = 0.300 \text{ mm } \downarrow$$

Скицирање на план на поместувања и поставување на геометриски зависности за определување на поместувањата во карактеристични точки



$$\frac{BB'}{DD'} = \frac{BH}{HD} \quad \frac{0.514 \text{ mm}}{0.300 \text{ mm}} = \frac{(200 \text{ mm}) - x}{x} \quad x = 73.7 \text{ mm}$$

$$\frac{EE'}{DD'} = \frac{HE}{HD} \quad \frac{\delta_E}{0.300 \text{ mm}} = \frac{(400 \text{ mm}) + (73.7 \text{ mm})}{73.7 \text{ mm}}$$

$$\delta_E = 1.928 \text{ mm} \downarrow$$

## 2.11. СТАТИЧКИ НЕОПРЕДЕЛЕНИ АКСИЈАЛНО НАПРЕГНАТИ СИСТЕМИ

### Што е статички неопрелен систем?

Систем (конструкција) кај кој силите во елементите не може да се определат со равенките за рамнотежа.

### Како се решава?

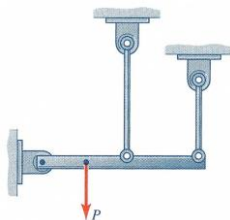
Со дополнителни деформациони услови (услови од јакоста).

### Колку дополнителни услови?

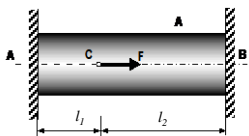
Колку што е степенот на статичка неопреленост.

### Што е степен на статичка неопреленост?

Разликата помеѓу бројот на непознати големини и статичките услови за рамнотежа.



### Двострано вклетени елементи



#### Статички услови за рамнотежа

$$\sum F_x = 0$$

$$-F_A + F - F_B = 0$$

#### Деформационен услов

$$\Delta l_B = 0$$

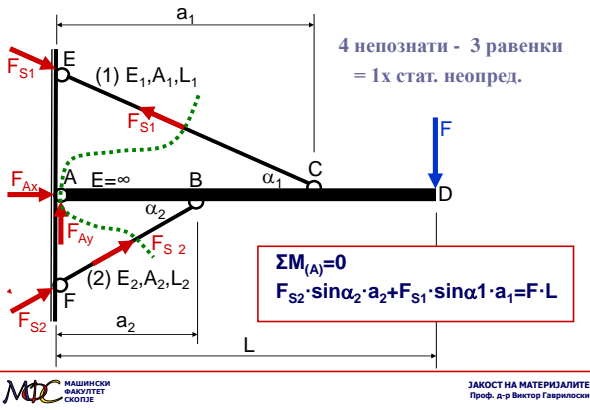
$$\Delta l_{B-C} + \Delta l_{C-A} = 0$$

$$\frac{-F_B \cdot l_2}{E \cdot A} + \frac{(-F_B + F) \cdot l_1}{E \cdot A} = 0$$

$$F_B = F \frac{l_1}{(l_1 + l_2)}$$



Крути елементи потпрени на цврсти (деф.) врски




---

---

---

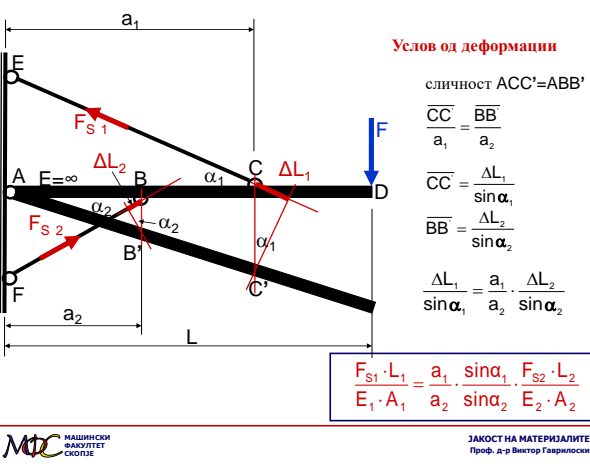
---

---

---

---

---




---

---

---

---

---

---

---

---