

# Szilárdságtan 9. gyakorlat

①

## Alakváltozási Energia

### Elméleti összefoglaló

Hooke-törv.

$$\underline{\sigma} = f(\underline{\varepsilon}) \text{ vagy } \underline{\varepsilon} = g(\underline{\sigma})$$

$$\underline{\sigma} = \frac{E}{1+\nu} \left( \underline{\varepsilon} + \frac{\nu}{1-2\nu} \varepsilon_I \underline{E} \right)$$

$$\underline{\varepsilon} = \frac{1+\nu}{E} \left( \underline{\sigma} - \frac{\nu}{1+\nu} \sigma_I \underline{E} \right)$$

### Számítások során

→ terhelések (aktív mők) ⇒ feszültség komponensek  
→ geometriai feltétel ⇒ alakváltozás komponensek

### Alakváltozási energia

↳ Külső mők munkát végeznek

↳ Belső energia változás (uó)

$$U = \int_V u \, dV$$

ahol  $u = \frac{1}{2} \underline{\sigma} : \underline{\varepsilon}$  (egy adott pontban)

↑  
fajlagos alakváltozási E  
alakváltozási E sűrűség

### Terhelési esetek:

Hajlítás:

$$\int_0^l \frac{M^2(x)}{2I_y E} dx$$

↑  
hajlító  
nyomás

Nyomással

$$\int_0^l \frac{N^2(x)}{2AE} dx$$

↑  
húzó  
nyomás

Savarással

$$\int_0^l \frac{M_s^2(x)}{2IpG} dx$$

↑  
savarási  
nyomás

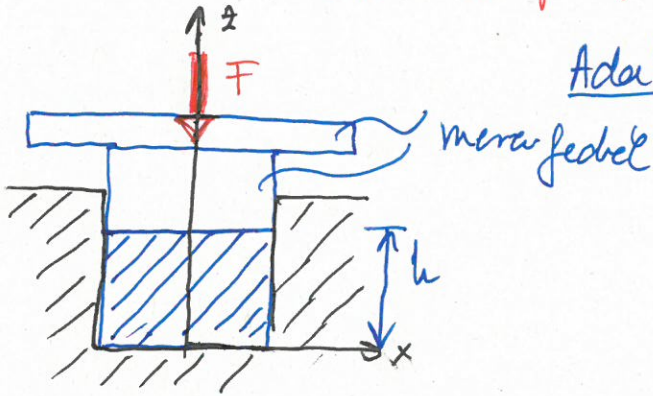
$$U = U^N + U^{M_k} + U^{M_s} + U^v$$

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

↑  
ellengőző

## 1. Feladat

Egy axa állando keresztmetszetű, rugalmas kőzapot merő fal veszi körül. A kőzapot egy merő fedéllel keresztirányú nyomással terheljük. Mekkora feszültség alakul ki a kőzapot belső pontjaiban és mekkora a zsugorodás?



Adatok:

$$a = 200 \text{ mm}$$

$$F = 160 \text{ kN}$$

$$E = 50 \text{ GPa}$$

$$\nu = 0,35$$

$$h = 1 \text{ m}$$

↳ Terhelés: nyomás  $\sigma_z = \frac{-F}{A} = \frac{-F}{a^2} = \underline{\underline{-4 \text{ MPa}}}$

↳ Csúsztatófeszültség nem alakul!

$$\underline{\underline{\sigma}}_{(x,y,z)} = \begin{bmatrix} \sigma_x & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_y & 0 \\ 0 & 0 & \sigma_z \end{bmatrix}$$

a szimmetria miatt:  $\sigma_x = \sigma_y$

DE keresztirányban

a merő fal nem engedi az alakváltozást



lesz. fesz!

↳ Alakváltozás → a falak miatt  $\epsilon_x = \epsilon_y = 0!$

↳ nincs csúsztatófesz →  $\tau_{xy} = \tau_{yz} = \tau_{xz} = 0!$

$$\underline{\underline{\epsilon}}_{(x,y,z)} = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & \epsilon_z \end{bmatrix} \rightarrow \boxed{\epsilon_x = \epsilon_y = 0!}$$

Hooke-tör.

$$\underline{\underline{\sigma}} = \frac{E}{1+\nu} \left( \underline{\underline{\epsilon}} + \frac{\nu}{1-2\nu} \epsilon_I \underline{\underline{E}} \right) \rightarrow \text{írjuk ki a komponens-egyenleteket}$$

$$\sigma_x = \frac{E}{1+\nu} \left( \overset{0}{\epsilon_x} + \frac{\nu}{1-2\nu} \epsilon_z \right) = \frac{E}{1+\nu} \cdot \frac{\nu}{1-2\nu} \epsilon_z$$

hasadócai

$$\sigma_y = \frac{E}{1+\nu} \left( \overset{0}{\epsilon_y} + \frac{\nu}{1-2\nu} \epsilon_z \right) = \frac{E\nu}{(1+\nu)(1-2\nu)} \cdot \epsilon_z$$

valami

$$\sigma_z = \frac{E}{1+\nu} \left( \epsilon_z + \frac{\nu}{1-2\nu} \epsilon_z \right) = \frac{E}{1+\nu} \epsilon_z \left( 1 + \frac{\nu}{1-2\nu} \right) = \frac{E \cdot (1-\nu)}{(1+\nu)(1-2\nu)} \epsilon_z$$

$$\hookrightarrow \epsilon_z = \frac{\sigma_z (1+\nu)(1-2\nu)}{E (1-\nu)} = \underline{\underline{-4,98 \cdot 10^{-5}}}$$

Visszaírva.

$$\sigma_x = \sigma_y = \frac{E\nu}{(1+\nu)(1-2\nu)} \cdot \epsilon_z = \underline{\underline{-2,15 \text{ MPa}}}$$

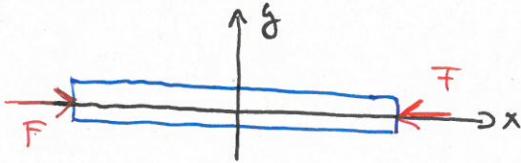
Mekkora a zsugorodás?

$$\Delta h = \epsilon_z \cdot h = \underline{\underline{-4,98 \cdot 10^{-2} \text{ mm}}}$$

## 2. Feladat

Egy  $l$  hosszúságú egyenes,  $d$  átmérőjű kör keresztmetszetű rúd a végén  $10\text{ kN}$  nyomóerővel terhel. Mekkora a rúd fajlagos térfogatváltozása?

Hogyan változik ez, ha a keresztirányú alakváltozást megakadályozzuk?



Adatok:

$$l = 160 \text{ mm}$$

$$d = 79,788 \text{ mm}$$

$$E = 200 \text{ GPa}$$

$$\nu = 0,3$$

$$F = 10 \text{ kN}$$

a) eset

$$\underline{\underline{\sigma}}_{(x,y,z)} = \begin{pmatrix} \sigma_x & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{pmatrix}; \quad \underline{\underline{\epsilon}}_{(x,y,z)} = \begin{pmatrix} \epsilon_x & 0 & 0 \\ 0 & \epsilon_y & 0 \\ 0 & 0 & \epsilon_z \end{pmatrix}$$

Keresztirányban szabadon alakulhatnak  
↳ nincs feszültség de van alakváltozás!

$$\sigma_x = -\frac{F}{A} = -\frac{F}{\frac{d^2 \pi}{4}} = \underline{\underline{-2 \text{ MPa}}}$$

$$\boxed{\epsilon_y = \epsilon_z}$$

↳ szimmetria miatt!

$$\epsilon_x = \frac{1+\nu}{E} \left( \sigma_x - \frac{\nu}{1+\nu} \sigma_x \right)$$

$$\boxed{\sigma_I = \sigma_x}$$

$$\epsilon_x = \frac{1+\nu}{E} \left( 1 - \frac{\nu}{1+\nu} \right) \sigma_x = \frac{1+\nu}{E} \frac{1}{1+\nu} \sigma_x = \boxed{\frac{\sigma_x}{E}} = \underline{\underline{-1 \cdot 10^{-5}}}$$

$$\epsilon_y = \frac{1+\nu}{E} \left( 0 - \frac{\nu}{1+\nu} \sigma_x \right) = -\frac{\nu}{1+\nu} \frac{1+\nu}{E} \sigma_x = \boxed{-\nu \epsilon_x} \rightarrow \text{Egy szeméttől keletve.} = \underline{\underline{0,3 \cdot 10^{-5}}}$$

A fajlagos térfogatváltoz.

$$\frac{\Delta V}{V} = \epsilon_I = \epsilon_x + \epsilon_y + \epsilon_z = -0,4 \cdot 10^{-5} = \underline{\underline{-4 \cdot 10^{-6}}}$$

b) eset meg van fogva

$$\underline{\underline{\sigma}}_{(x,y,z)} = \begin{pmatrix} \sigma_x & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_y & 0 \\ 0 & 0 & \sigma_z \end{pmatrix}; \quad \underline{\underline{\epsilon}}_{(x,y,z)} = \begin{pmatrix} \epsilon_x & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{pmatrix}$$

$$\epsilon_I = \epsilon_x$$

$$\epsilon_I = \epsilon_x$$

$$\sigma_x = \frac{E}{1+\nu} \left( \epsilon_x + \frac{\nu}{1-2\nu} \epsilon_I \right) = \frac{E}{1+\nu} \frac{(1-\nu)}{1-2\nu} \epsilon_x \Rightarrow \epsilon_x = \frac{(1+\nu)(1-2\nu)}{E(1-\nu)} \sigma_x = \underline{\underline{-0,743 \cdot 10^{-5}}}$$

### 3. Feladat

Egy  $50 \times 25$  mm-es téglalap keresztmetszetű kasa

125 mm hosszú szalagon  $100 \text{ kN}$  húzóerő működik. A kasa  $50 \times 125$  mm-es alsó és felső lapját  $1000 \text{ kN}$  nagyságú nyomóerő, míg a  $25 \times 125$  os lapokat  $400 \text{ kN}$  húzóerő terheli. Mekkora a test térfogatváltozása?

Hogyan módosítuk az  $1000 \text{ kN}$  erőt, hogy ne legyen térfogatváltozás?

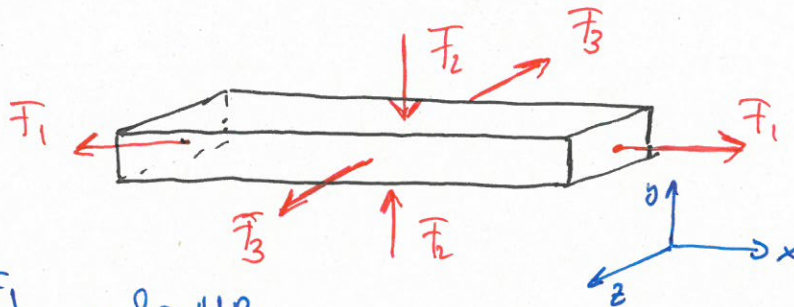
$$E = 208 \text{ GPa}$$

$$\nu = 0,3$$

$$a = 125 \text{ mm}$$

$$b = 50 \text{ mm}$$

$$c = 25 \text{ mm}$$



$$F_1 = 100 \text{ kN}$$

$$F_2 = 1000 \text{ kN}$$

$$F_3 = 400 \text{ kN}$$

$$\sigma_x = \frac{F_1}{b \cdot c} = \underline{\underline{80 \text{ MPa}}}$$

$$\sigma_y = \frac{-F_2}{a \cdot b} = \underline{\underline{-160 \text{ MPa}}}$$

$$\sigma_z = \frac{F_3}{a \cdot c} = \underline{\underline{128 \text{ MPa}}}$$

$$\underline{\underline{\sigma}}_{(x,y,z)} = \begin{bmatrix} \sigma_x & 0 & 0 \\ 0 & \sigma_y & 0 \\ 0 & 0 & \sigma_z \end{bmatrix}$$

$$\underline{\underline{\epsilon}}_{(x,y,z)} = \begin{bmatrix} \epsilon_x & 0 & 0 \\ 0 & \epsilon_y & 0 \\ 0 & 0 & \epsilon_z \end{bmatrix}$$

1. út Hooke tv  $\Rightarrow \sigma_I = \sigma_x + \sigma_y + \sigma_z = \underline{\underline{4,8 \text{ MPa}}}$

$\hookrightarrow$  Ebból:  $\epsilon_x = \dots$

$\epsilon_y = \dots$

$\epsilon_z = \dots$

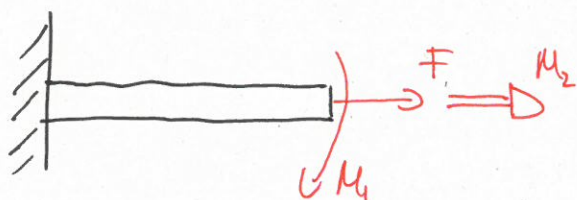
2. út Hooke tv. a szilárd anyagokra

$$\epsilon_I = \frac{1+\nu}{E} \left( \sigma_I - \frac{\nu}{1+\nu} \sigma_I \right) = \frac{1+\nu}{E} \left( 1 - \frac{3\nu}{1+\nu} \right) \sigma_I = \frac{1+\nu}{E} \frac{1-2\nu}{1+\nu} \sigma_I$$

$$\epsilon_I = \frac{1-2\nu}{E} \sigma_I = 9,23 \cdot 10^{-5} = \frac{\Delta V}{V} \quad \Delta V = V \cdot \epsilon_I = \underline{\underline{14,4 \text{ mm}^3}}$$

$\hookrightarrow$  Ha nincs térf. vált  $\Rightarrow \epsilon_I = 0 \Rightarrow \sigma_I = 0$   $\sigma_I = \overset{80 \text{ MPa}}{\sigma_x} + \overset{128 \text{ MPa}}{\sigma_z} - \frac{F_2}{a \cdot b} = 0 \quad \underline{\underline{F_2 = 1,3 \text{ MN}}}$

4. feladat Egy  $l = 1\text{ m}$  hosszú,  $d = 10\text{ mm}$  átmérőjű rúd végén  $F = 1\text{ kN}$  húzóerő,  $M_1$  hajlító nyomaték és  $M_2$  savarányomaték működik. Mekkora legyen  $M_1$  és  $M_2$ , ha azt akarjuk, hogy az egyes terhelések esetében ugyanakkora legyen az alakváltozás  $E$  a rúdban? Mekkora a teljes alakváltozás  $E = ?$



$$E = 200\text{ GPa}$$

$$d = 10\text{ mm}$$

$$\nu = 0,3$$

Húzóerőből:

$$U^N = \int_0^l \frac{N(x)^2}{2AE} dx = \int_0^l \frac{F^2}{2AE} dx = \frac{F^2 l}{2 \cdot \frac{d^2 \pi}{4} E} = \frac{2 F^2 l}{d^2 \pi E}$$

Hajlításból

$$U^{M_k} = \int_0^l \frac{M_k^2}{2I_y E} dx = \int_0^l \frac{M_1^2}{2I_y E} dx = \frac{M_1^2 l}{2I_y E} = \frac{M_1^2 l}{2 \cdot \frac{d^4 \pi}{64} E} = \frac{32 M_1^2 l}{d^4 \pi E}$$

$$\text{ha } \frac{U^N}{U^{M_k}} = 1 \rightarrow \frac{2 F^2 l}{d^2 \pi E} = \frac{32 M_1^2 l}{d^4 \pi E} \rightarrow F^2 = \frac{16 M_1^2}{d^2}$$

$$M_1 = \frac{d^2 F}{16}$$

$$\boxed{M_1 = \frac{F \cdot d}{4}}$$

Savarából:

$$U^{M_s} = \int_0^l \frac{M_s^2}{2IpG} dx = \int_0^l \frac{M_s^2}{2IpG} dx = \frac{M_s^2 l}{2IpG} = \frac{M_s^2 l}{2 \cdot \frac{d^4 \pi}{32} \cdot \frac{E}{2(1+\nu)}} = \frac{32 M_s^2 l (1+\nu)}{d^4 \pi E}$$

$$u^N = u^{M_0}$$

$$\frac{2F^2 l}{d^4 \pi E} = \frac{32 M_0^2 l (1+\nu)}{d^4 \pi E}$$

$$\rightarrow M_0^2 = \frac{F^2 \cdot d^4}{16(1+\nu)}$$

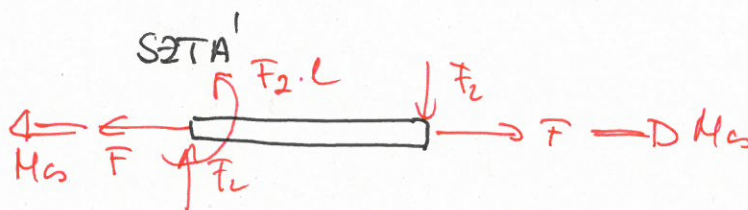
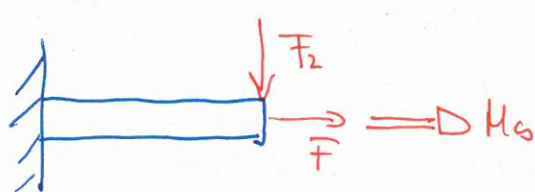
$$M_0 = \frac{F \cdot d}{4} \cdot \sqrt{\frac{1}{1+\nu}}$$

Numerikusan:

$$u^N = u^{M_0} = u^{M_0} = 3,183 \text{ Nmm} = \underline{\underline{3,183 \cdot 10^{-3} \text{ J}}}$$

$$u = 3u^N = \underline{\underline{9,5 \cdot 10^{-3} \text{ J}}}$$

Módszertünk a példán:



$$M(x) = F_2 \cdot l - F_2 x$$

$$u^{M_0} = \frac{1}{2 I_y E} \int_0^l (F_2 l - F_2 x)^2 dx = \frac{1}{2 I_y E} \left[ \frac{(F_2 l - F_2 x)^3}{3 (-F_2)} \right]_0^l =$$

$$= \frac{1}{2 I_y E} \left( -\frac{F_2^3 l^3}{3 (-F_2)} \right) = \frac{1}{2 I_y E} \frac{F_2^2 l^3}{3} = \frac{32 F_2^2 l^3}{3 d^4 \pi E}$$

$$u^{M_0} = u^N$$

$$\frac{32 F_2^2 l^3}{3 d^4 \pi E} = \frac{2 F^2 l}{d^4 \pi E}$$

$$F_2^2 = \frac{F^2 \cdot 3 d^2}{16 l^2}$$

$$\downarrow$$

$$\underline{\underline{F_2 = \frac{F \cdot d}{4 l} \sqrt{3}}}$$

## Elméleti összefoglaló

Az A mátrix felbontható két mátrix összegére:

$$\underline{\underline{A}} = \underline{\underline{A}}_d + \underline{\underline{A}}_g$$

$\underline{\underline{A}}_d$  - diagonális

$\underline{\underline{A}}_g$  - gömbi / hidrosztatikus

$$\underline{\underline{A}}_g = \frac{1}{3} \text{Tr}(\underline{\underline{A}}) = \frac{1}{3} \underline{\underline{A}} \cdot \underline{\underline{E}} = \frac{1}{3} (\underline{\underline{A}}_x + \underline{\underline{A}}_y + \underline{\underline{A}}_z) \underline{\underline{E}}$$

↳ diagonális!

$$\underline{\underline{A}}_d = \underline{\underline{A}} - \underline{\underline{A}}_g = \underline{\underline{A}} - \frac{1}{3} \underline{\underline{A}} \cdot \underline{\underline{E}}$$

↳ főátlóbeli elemek összege zérus!

$$\left. \begin{aligned} \underline{\underline{\sigma}} &= \underline{\underline{\sigma}}_g + \underline{\underline{\sigma}}_d \\ \underline{\underline{\varepsilon}} &= \underline{\underline{\varepsilon}}_g + \underline{\underline{\varepsilon}}_d \end{aligned} \right\} \text{használva}$$



$$\underline{\underline{u}} = \underline{\underline{u}}_d + \underline{\underline{u}}_g$$

$$\underline{\underline{u}}_d = \frac{1}{2} \underline{\underline{\sigma}}_d \cdot \underline{\underline{\varepsilon}}_d$$

$$\underline{\underline{u}}_g = \frac{1}{2} \underline{\underline{\sigma}}_g \cdot \underline{\underline{\varepsilon}}_g = \frac{1}{2} \underline{\underline{\sigma}}_H \cdot \underline{\underline{\varepsilon}}_H$$

### 5. feladat

Egy lágyacélból készített test valamilyen pontjában egytengelyű a fesz. állapot. A vonzerés feszültség  $\sigma$ . Anyagjellemzők  $E$  és  $\nu$ .

Mekkora az alakváltozás  $\epsilon$ -sűrűség

Mekkora a térfogatváltozás / torzulásra jutó rész?

$$\sigma = 10 \text{ MPa}$$

$$E = 200 \text{ GPa}$$

$$\nu = 0,3$$

$$\underline{\underline{\sigma}}_{(x,y,z)} = \begin{bmatrix} \sigma & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 \end{bmatrix} \quad \sigma_I = \sigma = \underline{\underline{10 \text{ MPa}}}$$

$$\underline{\underline{\epsilon}}_{(x,y,z)} = \begin{bmatrix} \epsilon & 0 & 0 \\ 0 & -\nu \epsilon & 0 \\ 0 & 0 & -\nu \epsilon \end{bmatrix}$$

$$\underline{\underline{\sigma}}_H = \frac{1}{3} \sigma_I E = \begin{bmatrix} 1/3 \sigma & 0 & 0 \\ 0 & 1/3 \sigma & 0 \\ 0 & 0 & 1/3 \sigma \end{bmatrix}$$

$$\underline{\underline{\sigma}}_d = \underline{\underline{\sigma}} - \underline{\underline{\sigma}}_H = \begin{bmatrix} 2/3 \sigma & 0 & 0 \\ 0 & -1/3 \sigma & 0 \\ 0 & 0 & -1/3 \sigma \end{bmatrix}$$

$$u = \frac{1}{2} \underline{\underline{\sigma}} : \underline{\underline{\epsilon}} = \frac{1}{2} \underline{\underline{\sigma}} : \left[ \frac{1+\nu}{E} (\underline{\underline{\sigma}} - \frac{\nu}{1+\nu} \sigma_I \underline{\underline{E}}) \right]$$

$$= \left( \frac{1}{2} \frac{1+\nu}{E} \right) \underline{\underline{\sigma}} : \underline{\underline{\sigma}} + \frac{1}{2} \frac{1+\nu}{E} \frac{(-\nu)}{1+\nu} \sigma_I \underbrace{\underline{\underline{\sigma}} : \underline{\underline{E}}}_{\sigma_I} = \underline{\underline{\frac{1}{4G} (\underline{\underline{\sigma}} : \underline{\underline{\sigma}} - \frac{\nu}{1+\nu} \sigma_I^2)}} \\ \frac{2(1+\nu)}{4E} = \frac{1}{4G}$$

Nálunk:

$$u = \frac{2(1+\nu)}{4E} \left( \sigma^2 - \frac{\nu}{1+\nu} \sigma^2 \right) = \frac{2(1+\nu)}{4E} \frac{1}{(1+\nu)} \sigma^2 = \underline{\underline{\frac{1}{2} \frac{\sigma^2}{E}}}$$

$$u = \underline{\underline{2,5 \cdot 10^{-4} \text{ J/cm}^3}}$$

$$\underline{u = u_g + u_d}$$

### Gesamt / Hidrostatik

$$u_g = \frac{1}{2} \underline{\underline{\sigma_g}} : \underline{\underline{\epsilon_g}} = \frac{1}{2} \underline{\underline{\sigma_g}} : \frac{1+\nu}{E} \left( \underline{\underline{\sigma_g}} - \frac{\nu}{1+\nu} \sigma_I \underline{\underline{\epsilon_g}} \right)$$

$$u_g = \frac{1}{2} \frac{1+\nu}{E} \left( \underbrace{\underline{\underline{\sigma_g}} : \underline{\underline{\sigma_g}}}_{\substack{\frac{1}{3} \sigma_I \underline{\underline{\epsilon}} : \frac{1}{3} \sigma_I \underline{\underline{\epsilon}} \\ \left(\frac{1}{3}\right)^2 \sigma_I^2 \underline{\underline{\epsilon}} : \underline{\underline{\epsilon}} = \frac{1}{3} \sigma_I^2}} - \frac{\nu}{1+\nu} \sigma_I \underbrace{\underline{\underline{\sigma_g}} : \underline{\underline{\epsilon_g}}}_{\substack{\frac{1}{3} \sigma_I \underline{\underline{\epsilon}} : \underline{\underline{\epsilon}} = \frac{\epsilon_g}{3}}} \right)$$

$$u_g = \frac{1}{2} \frac{1+\nu}{E} \frac{\sigma_I^2}{3} \left( 1 - 3 \frac{\nu}{1+\nu} \right) = \frac{1}{2} \frac{1+\nu}{E} \frac{\sigma_I^2}{3} \frac{1-2\nu}{1+\nu}$$

$$u_g = \frac{1-2\nu}{6E} \sigma_I^2$$

Näherung:  $u_g = 3,3 \cdot 10^{-5} \text{ J/cm}^3$

### Deviations

$$\begin{aligned} u_d &= \frac{1}{2} \underline{\underline{\sigma_d}} : \underline{\underline{\epsilon_d}} = \frac{1}{2} \underline{\underline{\sigma_d}} : \left( \frac{1+\nu}{E} \left( \underline{\underline{\sigma_d}} - \frac{\nu}{1+\nu} \sigma_I \underline{\underline{\epsilon_d}} \right) \right) \overset{0!}{=} \\ &= \frac{1}{2} \frac{1+\nu}{E} \underline{\underline{\sigma_d}} : \underline{\underline{\sigma_d}} = \underline{\underline{\underline{\frac{1}{4G} \underline{\underline{\sigma_d}} : \underline{\underline{\sigma_d}}}}}} \end{aligned}$$

### Näherung:

$$\begin{aligned} u_d &= \frac{1+\nu}{2E} \left( \left( \frac{2}{3} \sigma \right)^2 + \left( -\frac{1}{3} \sigma \right)^2 + \left( -\frac{1}{3} \sigma \right)^2 \right) = \frac{1+\nu}{2E} \sigma^2 \left( \frac{4}{9} + \frac{1}{9} + \frac{1}{9} \right) = \\ &= \frac{1+\nu}{2E} \sigma^2 \frac{6}{9} = \underline{\underline{\underline{\frac{1+\nu}{3E} \sigma^2}}} = 2,2 \cdot 10^{-4} \text{ J/cm}^3 \end{aligned}$$