

# Variační princip

## Oblast tělesa

Těleso reprezentujeme jako oblast  $\Omega$  v euklidovském prostoru  $\mathbb{E}_3$  s hranicí  $\partial\Omega$ :

$$\partial\Omega_\sigma \cup \partial\Omega_u = \partial\Omega \quad \partial\Omega_\sigma \cap \partial\Omega_u = \emptyset$$

$\partial\Omega_\sigma$  - část se silovou okrajovou podmínkou

$\partial\Omega_u$  - část s kinematickou okrajovou podmínkou

## Celková potenciální energie

$$\Pi = U - W = \frac{1}{2} \int_{\Omega} \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} dV - \left( \int_{\Omega} X_i u_i dV + \int_{\partial\Omega_\sigma} p_i u_i dS \right), \quad \varepsilon_{ij} = \frac{1}{2} \left( \frac{\partial u_i}{\partial x_j} + \frac{\partial u_j}{\partial x_i} \right)$$

$U$  - deformační energie

$W$  - potenciál vnějších sil

$\vec{\sigma}$  - tenzorové pole napjatostí

$\vec{\varepsilon}$  - Cauchyho tenzor deformací

$\vec{X}$  - pole vnějších objemových sil

$\vec{u}$  - pole posuvů

$\vec{p}$  - vektor vnějších povrchových sil

## Staticky přípustné pole napětí

Staticky přípustné pole napětí je každé tenzorové pole  $\vec{\sigma}(x, y, z)$ , které splňuje rovnice rovnováhy

$$\frac{\partial \sigma_{ij}}{\partial x_j} + X_i = 0, \quad \sigma_{ij} \in \mathbb{C}_{\Omega}^1$$

a silové okrajové podmínky:

$$\sigma_{ij} n_j^0 = p_i, \quad \forall [x, y, z] \in \partial\Omega_\sigma$$

kde  $\vec{n}^0$  je normála na hranici  $\partial\Omega$

## Kinematicky přípustné pole posuvů

Kinematicky přípustné pole posuvů je každé vektorové pole  $\vec{u}(x, y, z)$ , které je spojitě diferencovatelné a splňuje kinematické okrajové podmínky

$$\vec{u}(x, y, z) = \vec{u}_{\partial\Omega}(x, y, z), \quad \forall [x, y, z] \in \partial\Omega$$

kde  $\vec{u}_{\partial\Omega}$  jsou vynucené posuvy.

## Princip virtuálních prací

Platí identita

$$\int_{\Omega} \sigma_{ij} \varepsilon_{ij} dV - \int_{\Omega} X_i u_i dV - \int_{\partial\Omega_{\sigma}} p_i u_i dS - \int_{\partial\Omega_u} \sigma_{ij} n_j^0 u_i dS = 0, \quad \varepsilon_{ij} = \frac{1}{2} \left( \frac{\partial u_i}{\partial x_j} + \frac{\partial u_j}{\partial x_i} \right)$$

pokud:

$\vec{\sigma}$  - staticky přípustné pole napjatosti

$\vec{u}$  - kinematicky přípustné pole posuvů

## Princip virtuálních posuvů

Platí identita

$$\int_{\Omega} \sigma_{ij}^0 \delta \varepsilon_{ij} dV - \int_{\Omega} X_i \delta u_i dV - \int_{\partial\Omega_{\sigma}} p_i \delta u_i dS = 0, \quad \delta \varepsilon_{ij} = \frac{1}{2} \left( \frac{\partial \delta u_i}{\partial x_j} + \frac{\partial \delta u_j}{\partial x_i} \right)$$

pokud  $\vec{u}^0 + \delta \vec{u}$  je kinematicky přípustné pole posuvů

$$\vec{u}^0 + \delta \vec{u} = \vec{u}_{\partial\Omega}(x, y, z), \quad \forall [x, y, z] \in \partial\Omega \quad \Rightarrow \quad \delta \vec{u} = \vec{0}, \quad \forall [x, y, z] \in \partial\Omega_u$$

kde

$\vec{u}^0, \vec{\sigma}^0$  - řešení úlohy pružnosti

$\delta \vec{\varepsilon}$  - Cauchyho tenzor virtuálních deformací

$\delta \vec{u}$  - pole virtuálních posuvů

# MKP

## 1D element

### Obecný posuv $u(\xi)$ a deformace $\varepsilon(\xi)$ elementu

$$u(\xi) = \underline{N}^e(\xi) \underline{\delta}^e, \quad \underline{N}^e = \begin{bmatrix} 1 - \frac{\xi}{l} \\ \frac{\xi}{l} \end{bmatrix} - \text{matice tvarových funkcí}$$
$$\varepsilon(\xi) = \underline{B}^e(\xi) \underline{\delta}^e, \quad \underline{B}^e = \frac{\partial \underline{N}^e}{\partial \xi} = \begin{bmatrix} -\frac{1}{l} \\ \frac{1}{l} \end{bmatrix} - \text{operátor z uzlových posuvů na deformace}$$

kde

$\underline{\delta}^e = [u_1^e \ u_2^e]^T$  - vektor posuvů uzlových bodů

### Deformační energie elementu $U^e$

$$U^e = \frac{1}{2} \int_0^l E \varepsilon^2(\xi) A d\xi = \frac{1}{2} \underline{\delta}^{eT} \underbrace{\int_0^l \underline{B}^{eT} E A \underline{B}^e d\xi}_{\underline{K}^e} \underline{\delta}^e = \frac{1}{2} \underline{\delta}^{eT} \underline{K}^e \underline{\delta}^e, \quad \underline{K}^e - \text{matice tuhosti elementu}$$

### Objemová síla $X(\xi)$ v místě $\xi$

$$X(\xi) = \underline{N}^e(\xi) \underline{X}^e, \quad \underline{X}^e - \text{pole uzlových objemových sil}$$

### Potenciál vnější objemové síly $W^e$

$$W^e = \int_0^l u(\xi) X(\xi) A d\xi = \underline{\delta}^{eT} \underbrace{\int_0^l \underline{N}^{eT} \underline{N}^e A d\xi}_{\underline{F}^e} \underline{X}^e = \underline{\delta}^{eT} \underline{F}^e, \quad \underline{F}^e - \text{vektor ekvivalentních uzlových sil}$$

### Celková potenciální energie elementu

$$\Pi^e = U^e - W^e = \frac{1}{2} \underline{\delta}^{eT} \underbrace{\int_0^l \underline{B}^{eT} E A \underline{B}^e d\xi}_{\underline{K}^e} \underline{\delta}^e - \underline{\delta}^{eT} \underbrace{\int_0^l \underline{N}^{eT} \underline{N}^e A d\xi}_{\underline{F}^e} \underline{X}^e = \frac{1}{2} \underline{\delta}^{eT} \underline{K}^e \underline{\delta}^e - \underline{\delta}^{eT} \underline{F}^e$$

### Celková potenciální energie modelu

$$\Pi = \sum_{e=1}^{N_e} \Pi^e = \sum_{e=1}^{N_e} \left( \frac{1}{2} \underline{\delta}^{eT} \underline{K}^e \underline{\delta}^e - \underline{\delta}^{eT} \underline{F}^e \right) = \sum_{e=1}^{N_e} \left( \frac{1}{2} \underline{\Delta}^T \underline{\tilde{K}}^e \underline{\Delta} - \underline{\Delta}^T \underline{\tilde{F}}^e \right) = \frac{1}{2} \underline{\Delta}^T \underline{K} \underline{\Delta} - \underline{\Delta}^T \underline{F}$$

kde

$\underline{\Delta}$  - vektor globálních uzlových posuvů

$\underline{K}$  - globální matice tuhosti

$\underline{\tilde{K}}^e$  - matice tuhosti elementu o rozměru  $\underline{K}$

$\underline{F}$  - globální vektor ekvivalentních uzlových sil

$\underline{\tilde{F}}^e$  - vektor ekvivalentních uzlových sil elementu o rozměru  $\underline{F}$

### Princip minima celkové potenciální energie

$$\frac{\partial \Pi}{\partial \Delta_m} = 0; \quad m = 1, \dots, N_{DOF}; \quad N_{DOF} - \text{počet stupňů volnosti úlohy}$$
$$= \frac{\frac{1}{2} K_{ij} \Delta_i \Delta_j - \Delta_i F_i}{\partial \Delta_m} = \frac{1}{2} K_{mj} \Delta_j + \frac{1}{2} K_{im} \Delta_i - F_m = K_{mj} \Delta_j - F_m = 0$$

$$\underline{K} \underline{\Delta} = \underline{F} \quad \Rightarrow \quad \frac{\partial \Pi}{\partial \Delta_m} = 0$$

## 2D element

$x, y$  - souřadnice v prostoru

$\underline{\delta}^e$  - pole uzlových posuvů elementu

$\underline{u}$  - pole posuvů elementu

$\underline{\varepsilon}$  - pole deformací elementu

$\underline{\alpha}$  - Parametry pole posuvů

$\underline{A}$  - Matice koeficientů

$\underline{S}$  - Operátor parametrů  $\underline{\alpha}$  na pole posuvů

$\underline{D}$  - Diferenciální operátor mezi posuvy a deformacemi

$\underline{N}^e$  - Matice tvarových funkcí

$\underline{B}^e$  - Operátor uzlových posunů na deformace

$\underline{\varepsilon}_0$  - pole deformací elementu vlivem teploty

$\underline{\varepsilon}_\sigma$  - pole deformací elementu vlivem napětí

$U$  - Deformační energie

$\underline{E}^e$  - matice elastických konstant

$\underline{K}^e$  - matice tuhosti elementu

$\Pi$  - Celková potenciální energie

$\underline{p}$  - pole vnějších povrchových sil ???

$\underline{X}$  - pole vnějších objemových sil ???

$\tilde{F}^{eE}$  - objemová síla (konstantní)

$\underline{F}^l$  - liniová vnější síla (abstrakce tlaku)

### Pole posuvů $\underline{u}(x, y)$ a deformací $\underline{\varepsilon}(x, y)$ elementu

$$\underline{u}(x, y) = \underline{A}(x, y) \underline{\alpha} = \underline{A}(x, y) \underline{S}^{-1} \underline{\delta}^e = \underline{N}^e(x, y) \underline{\delta}^e$$

$$\underline{\varepsilon}(x, y) = \underline{D} \underline{N}^e(x, y) \underline{\delta}^e = \underline{B}^e(x, y) \underline{\delta}^e, \quad D = \begin{bmatrix} \frac{\partial}{\partial x} & 0 \\ 0 & \frac{\partial}{\partial y} \\ \frac{\partial}{\partial x} & \frac{\partial}{\partial y} \end{bmatrix}$$

### Změna pole deformací $\underline{\varepsilon}$ vlivem teploty

$$\underline{\varepsilon} = \underline{\varepsilon}_\sigma + \underline{\varepsilon}_0, \quad \underline{\varepsilon}_0 = \alpha \Delta T \begin{bmatrix} 1 \\ 1 \\ 0 \end{bmatrix}$$

### Hustota deformační energie $\Lambda$

$$\Lambda = \frac{1}{2} \underline{\varepsilon}^T \underline{\sigma} = \frac{1}{2} \underline{\varepsilon}^T \underline{E} \underline{\varepsilon}_\sigma = \frac{1}{2} \underline{\varepsilon}^T \underline{E} (\underline{\varepsilon} - \underline{\varepsilon}_0) = \frac{1}{2} \underline{\varepsilon}^T \underline{E} \underline{\varepsilon} - \frac{1}{2} \underline{\varepsilon}^T \underline{E} \underline{\varepsilon}_0$$

### Deformační energie $U$

$$U = \int_{\Omega} \Lambda \, dV = \frac{1}{2} \int_{\Omega} \underline{\varepsilon}^T \underline{E} \underline{\varepsilon} \, dV + \frac{1}{2} \int_{\Omega} \underline{\varepsilon}^T \underline{E} \underline{\varepsilon}_0 \, dV = \frac{1}{2} \underline{\delta}^{eT} \underbrace{\int_{\Omega} \underline{B}^{eT} \underline{E} \underline{B}^e \, dV}_{\underline{K}^e} \underline{\delta}^e - \frac{1}{2} \underline{\delta}^{eT} \underbrace{\int_{\Omega} \underline{B}^{eT} \underline{E} \underline{\varepsilon}_0 \, dV}_{\underline{F}^{ET}}$$

### Celková potenciální energie

$$\Pi = \frac{1}{2} \underline{\delta}^{eT} \underbrace{\int_{\Omega} \underline{B}^{eT} \underline{E} \underline{B}^e \, dV}_{\underline{K}^e} \underline{\delta}^e - \frac{1}{2} \underline{\delta}^{eT} \underbrace{\int_{\Omega} \underline{B}^{eT} \underline{E} \underline{\varepsilon}_0 \, dV}_{\underline{F}^{ET}} - \frac{1}{2} \underline{\delta}^{eT} \underbrace{\int_{\Omega} \underline{N}^{eT} \underline{X} \, dV}_{\underline{F}^{ef}} - \frac{1}{2} \underline{\delta}^{eT} \underbrace{\int_{\partial\Omega} \underline{N}^{eT} \underline{p} \, dS}_{\underline{F}^{ep}}$$

# Desky a skořepiny

Kružnice s největším  $R_{max}$  a nejmenším  $R_{min}$  poloměrem křivosti leží v navzájem kolmých hlavních rovinách křivosti

## Reissner-Mindlinova teorie skořepin

**Předpoklad:** Hmotná normála ke střednici v nedeformovaném stavu zůstává po deformaci přímá

## Kirchhofova teorie skořepin

**Předpoklad:** Hmotná normála ke střednici v nedeformovaném stavu přejde po deformaci v normálu k deformované střednici

## Typy deformací tenkostěnných těles

### Membránová deformace $\varepsilon_m$

- Řez střednicí se prodlouží, ale nezmění se křivost
- Hmotné normály zůstávají kolmé na deformovanou střednici
- Konstantní po tloušťce

### Ohybová deformace $\varepsilon_o$

- Řez střednicí se neprodlouží, ale změní se křivost
- Hmotné normály zůstávají kolmé na deformovanou střednici
- Lineární po tloušťce

### Smyková příčná deformace $\gamma_t$

- Řez střednicí se neprodlouží, nezmění se křivost
- Hmotné normály zůstávají přímé, ale ne obecně kolmé na deformovanou střednici
- Konstantní po tloušťce

## Klasifikace skořepinových prvků

- Membrány - "nemají ohybová ani příčná smyková napětí"  $\varepsilon_m$
- Desky - "nemají membránová napětí"  $\varepsilon_o, \gamma_t$
- Skořepiny - "mají ohybová napětí"  $\varepsilon_m, \varepsilon_o, (\gamma_t$  - thick, general/universal)
  - tenké (thin) - obvykle se míní Kirchhoffovské
  - tlusté (thick) - obvykle Mindlinovské
  - obecné (general/universal) - obvykle mindlinovské se smykovou závorou

## Numerická integrace

Funkce  $f(r)$  zadaná hodnotami  $f_i$  na diskrétní množině bodů  $r_i$  tak, že

$$f(r_i) = f_i, \quad i = 0, 1, \dots, n$$

### Lagrangeův interpolační polynom

$$l_j = \frac{(r - r_0)(r - r_1) \dots (r - r_{j-1})(r - r_{j+1}) \dots (r - r_n)}{(r_j - r_0)(r_j - r_1) \dots (r_j - r_{j-1})(r_j - r_{j+1}) \dots (r_j - r_n)}; \quad l_j(r_j) = 1; \quad l_j(r_{k \neq j}) = 0; \quad l_j \text{ je řádu } n \text{ v } r$$

### Polynomická interpolační funkce

$$\psi(r) = f_0 l_0(r) + f_1 l_1(r) + \dots + f_n l_n(r); \quad \psi(r_i) = f(r_i) = f_i; \quad \psi \in p^n$$

### Newton-Cotesovo integrační schéma

$$\int_a^b f(r) \, dr \approx \int_a^b \psi(r) \, dr = \int_a^b \sum_{i=0}^n f_i l_i(r) \, dr = \sum_{i=0}^n f_i \int_a^b l_i(r) \, dr = (b - a) \sum_{i=0}^n C_i^n f_i$$

$n$	$C_0^n$	$C_1^n$	$C_2^n$	$C_3^n$	$\dots$
1	$\frac{1}{2}$	$\frac{1}{2}$			
2	$\frac{1}{6}$	$\frac{4}{6}$	$\frac{1}{6}$		
3	$\frac{1}{8}$	$\frac{3}{8}$	$\frac{3}{8}$	$\frac{1}{8}$	