

Variační princip

Oblast tělesa

Těleso reprezentujeme jako oblast Ω 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 ξ

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

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

Π - 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 Λ

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

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 ε_m

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

Ohybová deformace ε_o

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

Smyková příčná deformace γ_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" ε_m
- Desky - "nemají membránová napětí" ε_o, γ_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

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

Lagrangeův interpolační polynom

$$l_j = \frac{(r - r_0)(r - r_1) \dots (r - r_{j-1})(r - r_{j+1}) \dots (r - r_n)}{(r_j - r_0)(r_j - r_1) \dots (r_j - r_{j-1})(r_j - r_{j+1}) \dots (r_j - r_n)}; \quad l_j(r_j) = 1; \quad l_j(r_{k \neq j}) = 0; \quad l_j \text{ je řádu } n \text{ v } r \quad (2)$$

Polynomická interpolační funkce

$$\psi(r) = f_0 l_0(r) + f_1 l_1(r) + \dots + f_n l_n(r); \quad \psi(r_i) = f(r_i) = f_i; \quad \psi \in p^n \quad (3)$$