

# 1 Metoda konečných prvků (MKP)

- *Přibližná* metoda pro řešení problémů popsaných diferenciálními rovnicemi
- Motivace v problémech mechaniky spojitého prostředí (kontinua)
- Diskretizace: Nahrazení *spojitého* prostředí *diskrétním* modelem
- Původně navržena Courantem v roce 1943 [2] ← (matematik) a nezávisle Turnerem a kol. [3] ← (*inženýři*)
- Základní aspekty – matematický, fyzikální, *inženýrský* a *algoritmický*
- Z „inženýrského“ hlediska lze chápat MKP jako vhodné *zobecnění deformační metody*

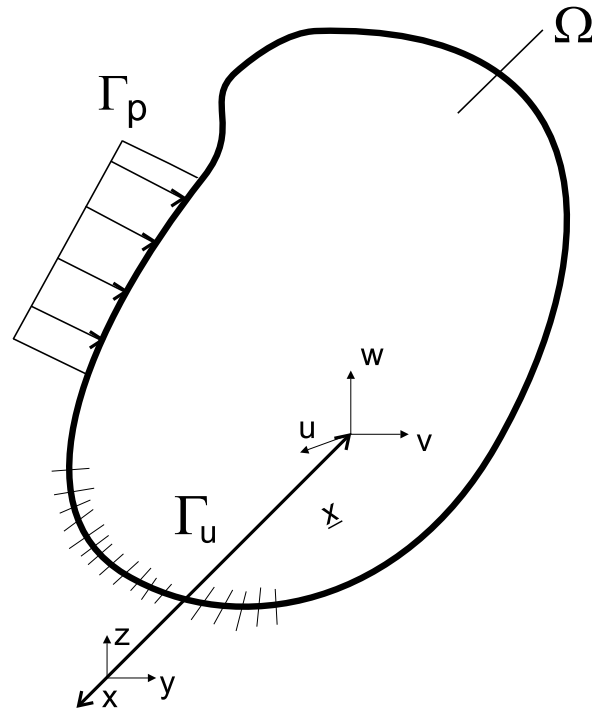
## 2 Základní rovnice mechaniky

### Předpoklady

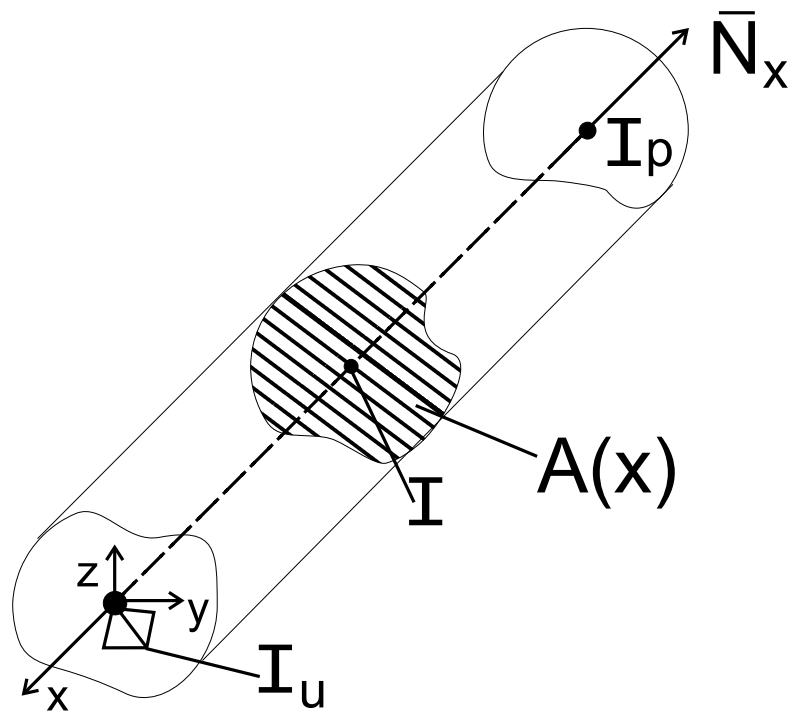
- Malé posuny a malá přetvoření
- Materiál se chová lineárně a pružně
- Dynamické účinky jsou zanedbatelné

### Základní typy rovnic

- Geometrické rovnice 2.1
- Statické rovnice 2.2
- Konstitutivní rovnice 2.3
- Okrajové podmínky 2.4

*Trojrozměrný problém*

Oblast	$\Omega$
Hranice	$\Gamma$
Poloha	$\underline{x} = \{x, y, z\}^T$
Posuny	$\underline{u}(\underline{x}) = \{u(\underline{x}), v(\underline{x}), w(\underline{x})\}^T$
Deformace	$\underline{\varepsilon}(\underline{x}) = \{\varepsilon_x(\underline{x}), \varepsilon_y(\underline{x}), \varepsilon_z(\underline{x}), \gamma_{yz}(\underline{x}), \gamma_{zx}(\underline{x}), \gamma_{xy}(\underline{x})\}^T$
Napětí	$\underline{\sigma}(\underline{x}) = \{\sigma_x(\underline{x}), \sigma_y(\underline{x}), \sigma_z(\underline{x}), \tau_{yz}(\underline{x}), \tau_{zx}(\underline{x}), \tau_{xy}(\underline{x})\}^T$

*Jednorozměrný problém*

Oblast	$I$
Hranice	$a, b$
Poloha	$x$
Posuny	$u(x)$
Deformace	$\varepsilon(x) = \varepsilon_x(x)$
Napětí	$\sigma(x) = \sigma_x(x)$

## 2.1 Geometrické rovnice: $u \mapsto \varepsilon$

- Složkový zápis A

*Trojrozměrný problém*

*Jednorozměrný  
problém*

$$\begin{pmatrix} \varepsilon_x(\underline{x}) \\ \varepsilon_y(\underline{x}) \\ \varepsilon_z(\underline{x}) \\ \gamma_{yz}(\underline{x}) \\ \gamma_{zx}(\underline{x}) \\ \gamma_{xy}(\underline{x}) \end{pmatrix} = \begin{bmatrix} \frac{\partial}{\partial x} & 0 & 0 \\ 0 & \frac{\partial}{\partial y} & 0 \\ 0 & 0 & \frac{\partial}{\partial z} \\ 0 & \frac{\partial}{\partial z} & \frac{\partial}{\partial y} \\ \frac{\partial}{\partial z} & 0 & \frac{\partial}{\partial x} \\ \frac{\partial}{\partial y} & \frac{\partial}{\partial x} & 0 \end{bmatrix} \begin{pmatrix} u(\underline{x}) \\ v(\underline{x}) \\ w(\underline{x}) \end{pmatrix}$$

$$\underline{\varepsilon}(\underline{x}) = \underline{\underline{\partial}}^T \underline{u}(\underline{x})$$

$$\varepsilon(x) = \frac{d}{dx} u(x)$$

## 2.2 Statické rovnice: $A(\sigma) = 0$

---

### *Trojrozměrný problém*

---

$$\begin{bmatrix} \frac{\partial}{\partial x} & 0 & 0 & 0 & \frac{\partial}{\partial z} & \frac{\partial}{\partial y} \\ 0 & \frac{\partial}{\partial y} & 0 & \frac{\partial}{\partial z} & 0 & \frac{\partial}{\partial x} \\ 0 & 0 & \frac{\partial}{\partial z} & \frac{\partial}{\partial y} & \frac{\partial}{\partial x} & 0 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} \sigma_x(\underline{x}) \\ \sigma_y(\underline{x}) \\ \sigma_z(\underline{x}) \\ \tau_{yz}(\underline{x}) \\ \tau_{zx}(\underline{x}) \\ \tau_{xy}(\underline{x}) \end{Bmatrix} + \begin{Bmatrix} \bar{X}(\underline{x}) \\ \bar{Y}(\underline{x}) \\ \bar{Z}(\underline{x}) \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

$$\underline{\partial} \underline{\sigma}(x) + \bar{X}(x) = \underline{0}$$

---

### *Jednorozměrný problém*

---

$$\frac{d\sigma_x(x)}{dx} + \bar{X}(x) = 0 \quad \Leftrightarrow \quad \frac{dN_x(x)}{dx} + \bar{f}_x(x) = 0$$


---

- Složkový zápis B
- Jednorozměrné podmínky rovnováhy ve vnitřních silách představují

podmínky rovnováhy zapsané v napětích zintegrované po průřezu  $A(x)$

- Podmínka rovnováhy v libovolném bodě průřezu  $A(x)$

$$\frac{d\sigma_x(x)}{dx} + \bar{X}(x) = 0$$

- Integrace po průřezu

$$\int_{A(x)} \left( \frac{d\sigma_x(x)}{dx} + \bar{X}(x) \right) dy dz = 0$$

$$\frac{d}{dx} \underbrace{\int_{A(x)} \sigma_x(x) dy dz}_{N_x(x)} + \underbrace{\int_{A(x)} \bar{X}(x) dy dz}_{\bar{f}_x(x)} = 0$$

- Výsledek

$$\frac{dN_x(x)}{dx} + \bar{f}_x(x) = 0$$

**Domácí úkol 1.** Obdobným způsobem odvoďte zbývající podmínky rovnováhy na prutu.

## 2.3 Konstitutivní rovnice $\varepsilon \mapsto \sigma$

- Předpokládáme lineárně pružný izotropní materiál
- Složkový zápis C

---

### *Trojrozměrný problém*

---

$$\begin{pmatrix} \sigma_x(\underline{x}) \\ \sigma_y(\underline{x}) \\ \sigma_z(\underline{x}) \\ \tau_{yz}(\underline{x}) \\ \tau_{zx}(\underline{x}) \\ \tau_{xy}(\underline{x}) \end{pmatrix} = \lambda(\underline{x}) \begin{bmatrix} 1-\nu & \nu & \nu & 0 & 0 & 0 \\ \nu & 1-\nu & \nu & 0 & 0 & 0 \\ \nu & \nu & 1-\nu & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \frac{1-2\nu}{2} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1-2\nu}{2} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & \frac{1-2\nu}{2} \end{bmatrix} \begin{pmatrix} \varepsilon_x(\underline{x}) \\ \varepsilon_y(\underline{x}) \\ \varepsilon_z(\underline{x}) \\ \gamma_{yz}(\underline{x}) \\ \gamma_{zx}(\underline{x}) \\ \gamma_{xy}(\underline{x}) \end{pmatrix}$$

$$\underline{\sigma}(\underline{x}) = \underline{D}(\underline{x}) (\underline{\varepsilon}(\underline{x}) - \underline{\varepsilon}^0(\underline{x}))$$


---

### *Jednorozměrný problém*

---

$$\sigma(x) = E(x) (\varepsilon(x) - \varepsilon^0(x))$$


---

- $\lambda(\underline{x}) = \frac{E(\underline{x})}{(1+\nu(\underline{x}))(1-2\nu(\underline{x}))}$ , oedometrický modul  $E_{\text{oed}}(\underline{x}) = \lambda(\underline{x})(1-\nu(\underline{x}))$
- $\underline{\varepsilon}^0(\underline{x})$  vyjadřuje počáteční deformace, typicky od teplotních účinků



## 2.4 Okrajové podmínky

Statické (přirozené) okrajové podmínky Složkový zápis D

**Trojrozměrná úloha:**  $\underline{x} \in \Gamma_p$

$$\begin{bmatrix} n_x(\underline{x}) & 0 & 0 & 0 & n_z(\underline{x}) & n_y(\underline{x}) \\ 0 & n_y(\underline{x}) & 0 & n_z(\underline{x}) & 0 & n_x(\underline{x}) \\ 0 & 0 & n_z(\underline{x}) & n_y(\underline{x}) & n_x(\underline{x}) & 0 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} \sigma_x(\underline{x}) \\ \sigma_y(\underline{x}) \\ \sigma_z(\underline{x}) \\ \tau_{yz}(\underline{x}) \\ \tau_{zx}(\underline{x}) \\ \tau_{xy}(\underline{x}) \end{Bmatrix} - \begin{Bmatrix} \bar{p}_x(\underline{x}) \\ \bar{p}_y(\underline{x}) \\ \bar{p}_z(\underline{x}) \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

$$\underline{n}(\underline{x})\underline{\sigma}(\underline{x}) - \underline{\bar{p}}(\underline{x}) = \underline{0}$$

**Jednorozměrná úloha:**  $x \in I_p$

$$N_x(x) - \bar{N}_x(x) = 0$$

Kinematické (podstatné) okrajové podmínky

**Trojrozměrná úloha:**  $\underline{x} \in \Gamma_u$

$$\underline{u}(\underline{x}) - \bar{\underline{u}}(\underline{x}) = \underline{0}$$

**Jednorozměrná úloha:**  $x \in I_u$

$$u(x) - \bar{u}(x) = 0$$

### 3 Deformační varianta řešení

$$\underline{u}(\underline{x}) \xrightarrow{\text{GR}} \underline{\varepsilon}(\underline{x}) \xrightarrow{\text{KR}} \overbrace{\underline{\sigma}(\underline{x})}^{\text{SR}} \rightarrow A(\underline{\sigma}) = \underline{0} \Rightarrow \text{Lamého rovnice pružnosti}$$

---

#### *Trojrozměrná úloha*

---

$$\underline{x} \in \Omega \quad \underline{\underline{\partial}} \left( \underline{\underline{D}}(\underline{x}) \left( \underline{\underline{\partial}}^\top \underline{u}(\underline{x}) - \underline{\varepsilon}^0(\underline{x}) \right) \right) + \underline{\underline{X}} = \underline{0}$$

$$\underline{x} \in \Gamma_u \quad \underline{u}(\underline{x}) - \underline{\bar{u}}(\underline{x}) = \underline{0}$$

$$\underline{x} \in \Gamma_p \quad \underline{\underline{n}}(\underline{x}) \left( \underline{\underline{D}}(\underline{x}) \left( \underline{\underline{\partial}}^\top \underline{u}(\underline{x}) - \underline{\varepsilon}^0(\underline{x}) \right) \right) - \underline{\bar{p}}(\underline{x}) = \underline{0}$$


---

#### *Jednorozměrná úloha*

---

$$x \in I \quad \frac{d}{dx} \left( E(x) A(x) \left( \frac{du(x)}{dx} - \varepsilon^0(x) \right) \right) + \bar{f}_x(x) = 0$$

$$x \in I_u \quad u(x) - \bar{u}(x) = 0$$

$$x \in I_p \quad N(x) - \bar{N}(x) = 0$$


---

Funkci  $\underline{u}(\underline{x})$  resp.  $u(x)$  splňující všechny předchozí rovnice nazveme *silným řešením* rovnic pružnosti.

## 4 Slabá formulace podmínek rovnováhy

### 4.1 Jednorozměrná úloha

- Podmínky rovnováhy platí v libovolném bodě  $x \Rightarrow$  pro všechny váhové funkce  $\delta u(x)$

$$\int_I \delta u(x) \left( \frac{d}{dx} \left( E(x)A(x) \left( \frac{du(x)}{dx} - \varepsilon^0(x) \right) \right) + \bar{f}_x(x) \right) dx = 0 \quad (1)$$

- Kinematické okrajové podmínky

$$(u(x) - \bar{u}(x)) |_{x \in I_u} = 0$$

- Pro jednoduchost předpokládáme, že  $\bar{u}(x) = 0$

- Statické okrajové podmínky

$$(N_x(x) - \bar{N}_x(x)) |_{x \in I_p} = 0$$

- Integrace per partes

$$\int_I f(x)g'(x) dx = [f(x)g(x)]_a^b - \int_I g(x)f'(x) dx$$

- Tedy

$$\begin{aligned} & \int_I \overbrace{\delta u(x)}^{f(x)} \left( \frac{d}{dx} \overbrace{\left( E(x)A(x) \left( \frac{du(x)}{dx} - \varepsilon^0(x) \right) \right)}^{g(x)=N_x(x)} \right) dx = [\delta u(x)N_x(x)]_{I_u} \\ & + [\delta u(x)\bar{N}_x(x)]_{I_p} - \int_I \frac{d(\delta u(x))}{dx} \left( E(x)A(x) \left( \frac{du(x)}{dx} - \varepsilon^0(x) \right) \right) dx \end{aligned}$$

- Po dosazení do původní podmínky (1)

$$\begin{aligned} 0 & = -[\delta u(x)N_x(x)]_{I_u} - [\delta u(x)\bar{N}_x(x)]_{I_p} \\ & + \int_I \left\{ \frac{d(\delta u(x))}{dx} \left( E(x)A(x) \left( \frac{du(x)}{dx} - \varepsilon^0(x) \right) \right) - \delta u(x)\bar{f}_x(x) \right\} dx \end{aligned}$$

- Pokud váhová funkce  $\delta u(x)$  splňuje kinematické okrajové podmínky na  $I_u$ , vypadává z předchozího vztahu člen  $[\delta u(x)N_x(x)]_{I_u}$ . Dostáváme

$$\int_I \frac{d(\delta u(x))}{dx} \left( E(x)A(x) \frac{du(x)}{dx} \right) dx = \int_I \delta u(x) \bar{f}_x(x) dx$$

$$+ \int_I \frac{d(\delta u(x))}{dx} E(x)A(x)\varepsilon^0(x) dx + [\delta u(x)\bar{N}_x(x)]_{I_p} \quad (2)$$

- **Slabé řešení** rovnic pružnosti: funkce  $u(x)$ , splňující kinematické okrajové podmínky a rovnost (2) pro všechny váhové funkce  $\delta u(x)$  splňující kinematické okrajové podmínky rovnic pružnosti

	<i>Silné řešení</i>	<i>Slabé řešení</i>
Statické rovnice	Přesně	V průměru
Kinematické okrajové podmínky	Přesně	Přesně
Statické okrajové podmínky	Přesně	V průměru
	$\Rightarrow$	$\nRightarrow$

## 4.2 Trojrozměrná úloha

- Vážená (zprůměrovaná) forma podmínek rovnováhy

$$\int_{\Omega} \underline{\delta u}(\underline{x})^{\top} \left( \underline{\underline{\partial}} \left( \overbrace{\underline{\underline{D}}(\underline{x}) \left( \underline{\underline{\partial}}^{\top} \underline{u}(\underline{x}) - \underline{\varepsilon}^0(\underline{x}) \right)}^{\underline{\underline{\sigma}}(\underline{x})} \right) + \underline{\underline{X}}(\underline{x}) \right) d\underline{x} = 0$$

- $\underline{\delta u}(\underline{x})$  splňuje kinematické okrajové podmínky
- Statické okrajové podmínky

$$\int_{\Gamma_p} \underline{\delta u}(\underline{x})^{\top} \underline{\underline{n}}(\underline{x}) \underline{\underline{\sigma}}(\underline{x}) d\underline{x} = \int_{\Gamma_p} \underline{\delta u}(\underline{x})^{\top} \underline{\underline{p}}(\underline{x}) d\underline{x}$$

- Integrace per partes  $\Leftrightarrow$  Clapeyronův teorém

$$\int_{\Omega} \underline{f}(\underline{x})^{\top} \underline{\underline{\partial}} \underline{g}(\underline{x}) d\underline{x} = \int_{\Gamma} \underline{f}(\underline{x})^{\top} \underline{\underline{n}}(\underline{x}) \underline{g}(\underline{x}) d\underline{x} - \int_{\Omega} \left( \underline{\underline{\partial}}^{\top} \underline{f}(\underline{x}) \right)^{\top} \underline{g}(\underline{x}) d\underline{x}$$

- Tedy

$$\int_{\Omega} \underline{\delta u}(\underline{x})^{\top} \left( \underline{\partial} \left( \underline{D}(\underline{x}) \left( \underline{\partial}^{\top} \underline{u}(\underline{x}) - \underline{\varepsilon}^0(\underline{x}) \right) \right) \right) d\underline{x} = \int_{\Gamma_p} \underline{\delta u}(\underline{x})^{\top} \underline{\bar{p}}(\underline{x}) d\underline{x}$$

$$- \int_{\Omega} \left( \underline{\partial}^{\top} \underline{\delta u}(\underline{x}) \right)^{\top} \underline{D}(\underline{x}) \left( \underline{\partial}^{\top} \underline{u}(\underline{x}) - \underline{\varepsilon}^0(\underline{x}) \right) d\underline{x}$$

- Slabé řešení: Najdi  $\underline{u}(\underline{x})$ ,  $\underline{u}(\underline{x}) = \underline{\bar{u}}(\underline{x}) = \underline{0}$  na  $\Gamma_u$ , které splňuje

$$\int_{\Omega} \left( \underline{\partial}^{\top} \underline{\delta u}(\underline{x}) \right)^{\top} \underline{D}(\underline{x}) \left( \underline{\partial}^{\top} \underline{u}(\underline{x}) \right) d\underline{x} = \int_{\Omega} \underline{\delta u}(\underline{x})^{\top} \underline{X}(\underline{x}) d\underline{x}$$

$$+ \int_{\Omega} \left( \underline{\partial}^{\top} \underline{\delta u}(\underline{x}) \right)^{\top} \underline{D}(\underline{x}) \underline{\varepsilon}^0(\underline{x}) d\underline{x} + \int_{\Gamma_p} \underline{\delta u}(\underline{x})^{\top} \underline{\bar{p}}(\underline{x}) d\underline{x}$$

pro všechna  $\underline{\delta u}(\underline{x})$ , která splňují kinematické okrajové podmínky.

**Domácí úkol 2.** Jaká je souvislost slabého řešení s principem virtuálních posunutí? [5, kap. 5]

## 5 Diskretizace

- I když jsou podmínky na řešení zeslabené, jedná se stále o nekonečně-dimenzionální úlohu (platí “pro všechny”  $\delta u(x)$  resp.  $\underline{\delta u(x)}$ ).
- Nutno převést na úlohu s **konečným počtem** parametrů – tzv. **diskretizace**.

### 5.1 Jednorozměrná úloha

- Funkci  $u(x)$  hledáme ve tvaru

$$u(x) \approx \sum_{i=1}^n N_i(x)u_i = [N_1(x), N_2(x), \dots, N_n(x)] \begin{Bmatrix} u_1 \\ u_2 \\ \vdots \\ u_n \end{Bmatrix} = \underline{N}(x)\underline{r}$$

- $N_i(x)$  jsou **známé** báze funkce a  $r_i$  jsou **neznámé** koeficienty lineární kombinace;  $n$  je *počet stupňů volnosti* úlohy



- Pokud je dán vektor  $\underline{r}$ , můžeme vypočítat hodnoty

posunů v libovolném bodě  $\bar{x}$   $u(\bar{x}) \approx \underline{N}(\bar{x})\underline{r}$

přetvoření v libovolném bodě  $\bar{x}$   $\varepsilon(\bar{x}) \approx \frac{d}{dx}\underline{N}(\bar{x})\underline{r} = \underline{B}(\bar{x})\underline{r}$

napětí v libovolném bodě  $\bar{x}$   $\sigma(\bar{x}) = E(\bar{x}) (\varepsilon(\bar{x}) - \varepsilon^0(\bar{x}))$   
 $\approx E(\bar{x}) (\underline{B}(\bar{x})\underline{r} - \varepsilon^0(\bar{x}))$

- Pro určení vektoru  $\underline{r}$  je nutno specifikovat  $n$  nezávislých podmínek. Jejich konkrétní podoba závisí na volbě váhových funkcí  $\delta u$  [1, str.!!!].
- Volba ve tvaru  $\delta u(x) \approx \underline{\underline{N}}(x)\underline{\delta r}$ , vede na tzv. **Galerkinovu** metodu ( $\underline{\delta r}_{n \times 1}$  je nezávislé na  $\underline{r}$ ).

- Po dosazení předchozích aproximací do (2) dostáváme podmínku

$$\int_I \underline{\delta r}^\top \underline{B}(x)^\top E(x) A(x) \underline{B}(x) \underline{r} \, dx = \int_I \underline{\delta r}^\top \underline{N}(x)^\top \bar{f}_x(x) \, dx$$

$$+ \int_I \underline{\delta r}^\top \underline{B}(x)^\top E(x) A(x) \varepsilon^0(x) \, dx + \left[ \underline{\delta r}^\top \underline{N}(x)^\top \bar{N}_x(x) \right]_{I_p},$$

která musí být splněna pro všechna  $\underline{\delta r}$ .

- Člen  $\underline{\delta r}^\top$  můžeme z předchozí rovnosti vytknout, jelikož není funkcí  $x$ :

$$\underline{\delta r}^\top \left( \int_I \underline{B}(x)^\top E(x) A(x) \underline{B}(x) \, dx \right) \underline{r} = \underline{\delta r}^\top \left( \int_I \underline{N}(x)^\top \bar{f}_x(x) \, dx \right)$$

$$+ \underline{\delta r}^\top \left( \int_I \underline{B}(x)^\top E(x) A(x) \varepsilon^0(x) \, dx \right) + \underline{\delta r}^\top \left[ \underline{N}(x)^\top \bar{N}_x(x) \right]_{I_p}$$

- Tato rovnice bude splněna pro všechna  $\underline{\delta r}$ , pouze pokud bude  $\underline{r}$  řešením *soustavy lineárních rovnic*

$$\underline{\underline{K}} \underline{r} = \underline{R}_f + \underline{R}_0 + \underline{R}_p$$

### Jednotlivé členy

- Symetrická *matice tuhosti*  $\underline{\underline{K}}_{n \times n}$

$$\underline{\underline{K}} = \int_I \underline{B}(x)^\top E(x) A(x) \underline{B}(x) dx \quad (3)$$

- Vektor zobecněného zatížení od objemových sil  $\underline{R}_f_{n \times 1}$

$$\underline{R}_f = \int_I \underline{N}(x)^\top \bar{f}_x(x) dx \quad (4)$$

- Vektor zobecněného zatížení od počátečních deformací  $\underline{R}_0_{n \times 1}$

$$\underline{R}_0 = \int_I \underline{B}(x)^\top E(x) A(x) \varepsilon^0(x) dx \quad (5)$$

- Vektor zobecněného zatížení od povrchových sil  $\underline{R}_p$   $n \times 1$

$$\underline{R}_p = [\underline{N}(x)^T \overline{N}_x(x)]_{I_p} \quad (6)$$



R. Courant



A.-L. Cauchy



G. Lamé



R. Hooke



B.G. Galerkin

## 5.2 Trojrozměrný problém

- Aproximace  $\underline{u}(\underline{x})$

$$\begin{aligned} \left\{ \begin{array}{c} u(\underline{x}) \\ v(\underline{x}) \\ w(\underline{x}) \end{array} \right\} &\approx \sum_{i=1}^n N_i(\underline{x}) \left\{ \begin{array}{c} u_i \\ v_i \\ w_i \end{array} \right\} \\ &= \left[ \begin{array}{ccc|ccc} N_1(\underline{x}) & 0 & 0 & \dots & N_n(\underline{x}) & 0 & 0 \\ 0 & N_1(\underline{x}) & 0 & \dots & 0 & N_n(\underline{x}) & 0 \\ 0 & 0 & N_1(\underline{x}) & \dots & 0 & 0 & N_n(\underline{x}) \end{array} \right] \left\{ \begin{array}{c} u_1 \\ v_1 \\ \hline w_1 \\ \vdots \\ \hline u_n \\ v_n \\ w_n \end{array} \right\} \end{aligned}$$

- Tedy

$$\underline{u}(\underline{x}) \approx \underline{N}(\underline{x})\underline{r}$$

- Pokud známe  $3n$ -rozměrný vektor  $\underline{r}$ , můžeme určit hodnoty

posunů v libovolném bodě  $\underline{\bar{x}}$   $\underline{u}(\underline{\bar{x}}) \approx \underline{N}(\underline{\bar{x}})\underline{r}$

přetvoření v libovolném bodě  $\underline{\bar{x}}$   $\underline{\varepsilon}(\underline{\bar{x}}) = \underline{\partial}^T \underline{u}(\underline{x}) \approx \underline{\partial}^T \underline{N}(\underline{\bar{x}})\underline{r} = \underline{B}(\underline{\bar{x}})\underline{r}$

napětí v libovolném bodě  $\underline{\bar{x}}$   $\underline{\sigma}(\underline{\bar{x}}) = \underline{D}(\underline{\bar{x}}) (\underline{\varepsilon}(\underline{\bar{x}}) - \underline{\varepsilon}^0(\underline{\bar{x}}))$   
 $\approx \underline{D}(\underline{\bar{x}}) (\underline{B}(\underline{\bar{x}})\underline{r} - \underline{\varepsilon}^0(\underline{\bar{x}}))$

- Galerkinova metoda – váhové funkce volíme ve tvaru

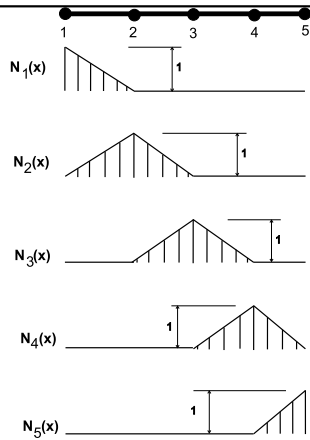
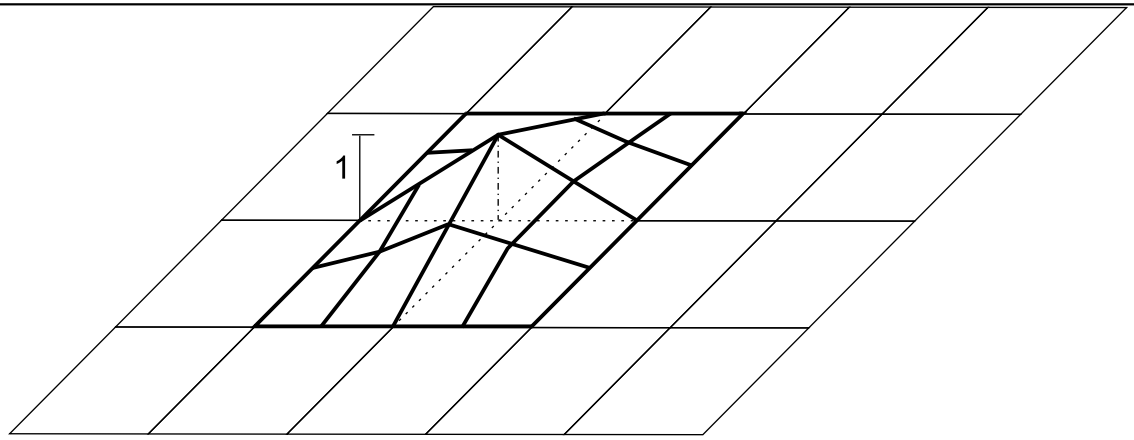
$$\underline{\delta u}(\underline{x}) \approx \underline{N}(\underline{x})\underline{\delta r}.$$

$\Rightarrow$  další postup *úplně stejný* jako pro jednorozměrnou úlohu

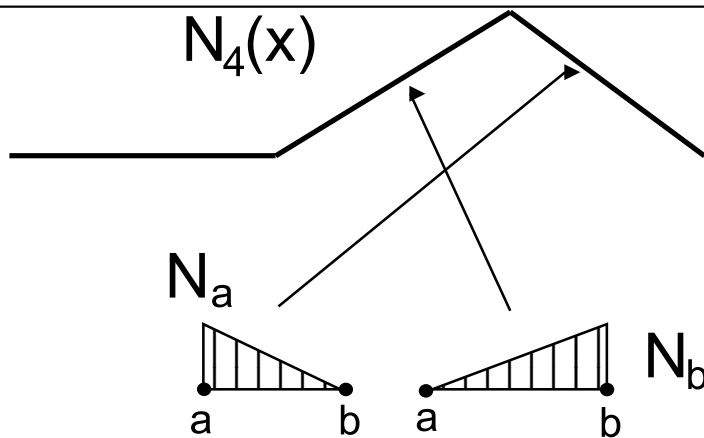
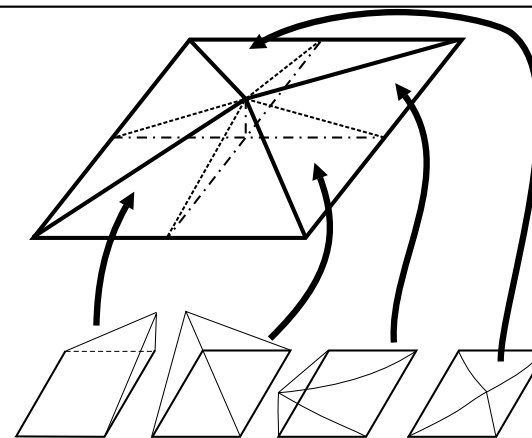
**Domácí úkol 3\***. Odvoďte matici tuhosti a vektor zobecněného zatížení pro trojrozměrnou úlohu pružnosti.

## 6 Princip metody konečných prvků

- Speciální případ Galerkinovy metody, šikovní volba bázových funkcí  $N_i$
- Řešenou oblast rozdělíme na  $n$  *uzlových bodů*. Neznámé  $u_i$ ,  $v_i$  a  $w_i$  mají nyní fyzikální význam posunů daných uzlových bodů
- Každému uzlovému bodu přísluší jedna bázová funkce, jejíž hodnota je v daném uzlu rovná jedné, zatímco v ostatních uzlech je nulová.

*Jednorozměrná úloha**Dvojměrná úloha*

- Bázová funkce může být „vyskládána“ z příspěvků od *jednotlivých prvků*.

*Jednorozměrná úloha**Dvojměrná úloha*



- Jednotlivé matice a vektory z rovnic (3)–(6) stačí určit pouze *jednou* pro daný typ prvku.
- Z fyzikálního hlediska mají úplně stejný význam jako v deformační metodě (koncové síly od posunů uzlů, koncové síly od zatížení a poklesu podpor)
- Zpětné „vyskládání“ zaručíme tzv. *lokalizací* příspěvků jednotlivých prvků

□

**Prosba.** V případě, že v textu objevíte nějakou chybu nebo budete mít námět na jeho vylepšení, ozvěte se prosím na [zemanj@cml.fsv.cvut.cz](mailto:zemanj@cml.fsv.cvut.cz).

*Opravy verze -001:* str. 12: integrace per partes, opraven člen  $f(x)$  na  $f'(x)$  (na chybu upozornila A. Kučerová)

*Opravy verze 000:* str. 8: doplněn vztah pro  $E_{oed}$ , str. 13, 16, 17, 18: oprava gramatiky, (na chyby upozornil J. Šejnoha), str. 8: opraven třetí řádek matice tuhosti, str. 10, jednorozměrná úloha, připsán člen  $d/dx$ , str.17 opraveno  $w$  na  $\delta u$ , str.18: v první rovnici opraveno  $+$  na  $=$  (chyby nalezené v průběhu přednášky), doplněné citace

*Opravy verze 001:* str. 6: pro větší názornost doplněny podmínky rovnováhy v napětích (vylepšení navrhl P. Gruber)

*Opravy verze 002:* str. 14: opraven člen  $\delta u$  na  $f$  (na chybu upozornil J. Šejnoha)

*Opravy verze 003:* str. 10, 11, 14: opravena znaménka u  $\overline{X}$  a  $\overline{f}_x$ . (na chyby upozornila J. Egrtová)

*Opravy verze 004:* Označeny důležité vztahy, opraveno označení pro řádkové matice z  $\underline{\underline{A}}$  na  $\underline{A}$ . Doplněny vektorové verze obrázků.

*Opravy verze 005:* Opraveny překlepy na str. 16 a 19. (na chyby upozornil M. Jandera)

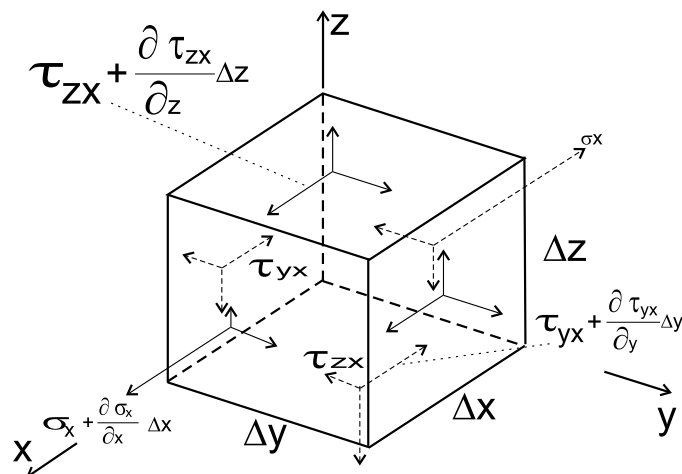
Verze 006
-----------

# A Geometrické rovnice

Podrobné odvození viz [4, str. 9–11]

$$\begin{aligned}\varepsilon_x(\underline{x}) &= \frac{\partial u(\underline{x})}{\partial x} \\ \varepsilon_y(\underline{x}) &= \frac{\partial v(\underline{x})}{\partial y} \\ \varepsilon_z(\underline{x}) &= \frac{\partial w(\underline{x})}{\partial z} \\ \gamma_{yz}(\underline{x}) &= \frac{\partial v(\underline{x})}{\partial z} + \frac{\partial w(\underline{x})}{\partial y} \\ \gamma_{zx}(\underline{x}) &= \frac{\partial w(\underline{x})}{\partial x} + \frac{\partial u(\underline{x})}{\partial z} \\ \gamma_{xy}(\underline{x}) &= \frac{\partial u(\underline{x})}{\partial y} + \frac{\partial v(\underline{x})}{\partial x}\end{aligned}$$

## B Statické rovnice



$$\frac{\partial \sigma_x(\underline{x})}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{xy}(\underline{x})}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zx}(\underline{x})}{\partial z} + \bar{X}(\underline{x}) = 0$$

$$\frac{\partial \tau_{xy}(\underline{x})}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_y(\underline{x})}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{yz}(\underline{x})}{\partial z} + \bar{Y}(\underline{x}) = 0$$

$$\frac{\partial \tau_{zx}(\underline{x})}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yz}(\underline{x})}{\partial y} + \frac{\partial \sigma_z(\underline{x})}{\partial z} + \bar{Z}(\underline{x}) = 0$$

Podrobné odvození viz [4, str. 16–19]

## C Konstitutivní rovnice

$$\sigma_x(\underline{x}) = \frac{E}{(1 + \nu(\underline{x}))(1 - 2\nu(\underline{x}))} \left( (1 - \nu(\underline{x}))\varepsilon_x(\underline{x}) + \nu(\underline{x})(\varepsilon_y(\underline{x}) + \varepsilon_z(\underline{x})) \right)$$

$$\sigma_y(\underline{x}) = \frac{E}{(1 + \nu(\underline{x}))(1 - 2\nu(\underline{x}))} \left( (1 - \nu(\underline{x}))\varepsilon_y(\underline{x}) + \nu(\underline{x})(\varepsilon_x(\underline{x}) + \varepsilon_z(\underline{x})) \right)$$

$$\sigma_z(\underline{x}) = \frac{E}{(1 + \nu(\underline{x}))(1 - 2\nu(\underline{x}))} \left( (1 - \nu(\underline{x}))\varepsilon_z(\underline{x}) + \nu(\underline{x})(\varepsilon_x(\underline{x}) + \varepsilon_y(\underline{x})) \right)$$

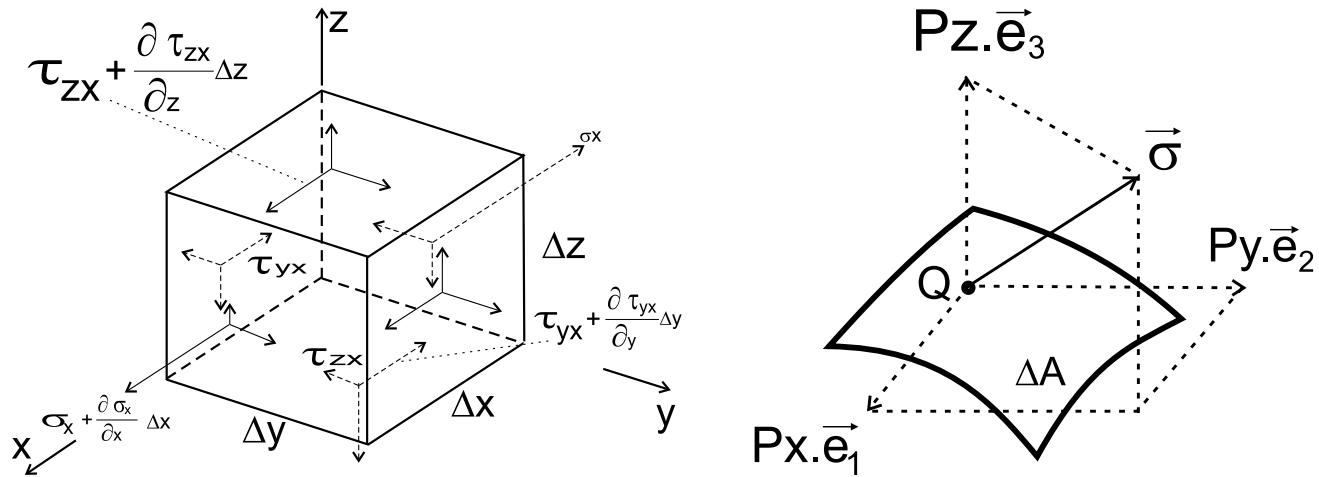
$$\tau_{yz}(\underline{x}) = \frac{E}{(1 + \nu(\underline{x}))(1 - 2\nu(\underline{x}))} \left( \frac{1 - 2\nu(\underline{x})}{2} \gamma_{yz}(\underline{x}) \right)$$

$$\tau_{zx}(\underline{x}) = \frac{E}{(1 + \nu(\underline{x}))(1 - 2\nu(\underline{x}))} \left( \frac{1 - 2\nu(\underline{x})}{2} \gamma_{zx}(\underline{x}) \right)$$

$$\tau_{zx}(\underline{x}) = \frac{E}{(1 + \nu(\underline{x}))(1 - 2\nu(\underline{x}))} \left( \frac{1 - 2\nu(\underline{x})}{2} \gamma_{zx}(\underline{x}) \right)$$

Podrobné odvození viz [4, str. 28–32]

## D Statické okrajové podmínky



$$\sigma_x(\underline{x})n_x(\underline{x}) + \tau_{xy}(\underline{x})n_y(\underline{x}) + \tau_{zx}(\underline{x})n_z(\underline{x}) - \bar{p}_x(\underline{x}) = 0$$

$$\tau_{xy}(\underline{x})n_x(\underline{x}) + \sigma_y(\underline{x})n_y(\underline{x}) + \tau_{yz}(\underline{x})n_z(\underline{x}) - \bar{p}_y(\underline{x}) = 0$$

$$\tau_{zx}(\underline{x})n_x(\underline{x}) + \tau_{yz}(\underline{x})n_y(\underline{x}) + \sigma_z(\underline{x})n_z(\underline{x}) - \bar{p}_z(\underline{x}) = 0$$

Podrobné odvození viz [4, str. 14–15]

## Reference

- [1] P. Brož and P. Procházka, *Metoda okrajových prvků v inženýrské praxi*, SNTL, Praha, 1987.
- [2] R. Courant, *Variational methods for the solution of problems of equilibrium and vibrations*, Bulletin of the American Mathematical Society **49** (1943), 1–23.
- [3] M. J. Turner, R. W. Clough, H. C. Martin, and L. J. Topp, *Stiffness and deflection analysis of complex structures*, Journal Aeronautical Science **23** (1956), 805–824.
- [4] J. Šejnoha and J. Bittnarová, *Pružnost a pevnost 10*, Vydavatelství ČVUT, Praha, 1997.
- [5] ———, *Pružnost a pevnost 20*, Vydavatelství ČVUT, Praha, 1998.