

3. ERDVINIO ĮTEMPIMŲ BŪVIO ELEMENTAI

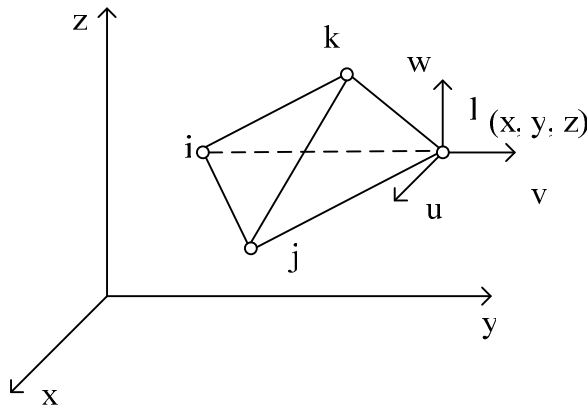
Erdvinius b.e. sukūrė 1962 - 65 m. R. Gallgaher, R. Melosh, J. Argyris.
 3D b.e. nereikalauja jokių papildomų prielaidų matematiniam struktūros modeliui sudaryti – sprendiniai yra tiksliausi. Bet: naudojami rečiau nei 2D b.e. dėl reikalingų didelių skaičiavimų resursų; sunkesnė duomenų ir rezultatų vizualizacija. Pavyzdys:

kvadratinė 2D sritis, 20×20 b.e. tinklelis. Taigi, $400 \text{ mazgų} \times 2 \text{ l.l.} = 800$ lygčių, minimalus juostos plotis – 40 (įmanoma taip sunumeruoti, kad būtų 20 susietų mazgų - kad viename b.e. mazgų numerių skirtumas būtų 20).

Ekvivalentiškas 3D uždavinys: $20 \times 20 \times 20$ b.e. $\equiv 8000 \text{ mazgų} \times 3 \text{ l.l.} = 24000$ lygčių, juostos plotis minimalus – 1200 (20×20 susietų mazgų).

Skaičiavimo resursai proporcingi lygčių skaičiui ir juostos ploiui kvadratu. Taigi, 3D uždaviniui reikia apie 27000 kartų didesnių resursų.

Nagrinsim paprasčiausią 3D elementą – tetraedrą:



Numeracijos tvarka: pirmasis mazgas – bet kuri viršūnė; kiti mazgai numeruojami prieš laikrodžio rodyklę (žiūrint iš pirmojo mazgo pusės): $jilk, kijl, \dots$

Poslinkiai:

$$\{u_m\}^i = \begin{Bmatrix} u_i \\ v_i \\ w_i \end{Bmatrix}, \quad i = i, j, k, l \quad - 12 \text{ l.l.} - \text{reikės 12 interpoliacinės funkcijos}$$

komponentų

Unikalių komponentų bus tik 4: visiems poslinkiams u, v, w parinksime identišką kitimo dėsnį.

Parenkamas tiesinis polinomas su 12 nežinomų koeficientų; galėsime gauti 12 formos funkcijos komponentų:

$$\begin{aligned} u &= \alpha_1 + \alpha_2 x + \alpha_3 y + \alpha_4 z \\ v &= \dots \\ w &= \dots \qquad \qquad \qquad \alpha_{12} z \end{aligned} \tag{3.1}$$

$\alpha_1, \alpha_2, \dots, \alpha_{12}$ gaunami kaip ir elementui CST: į (1) įstatomos mazgų koordinatės, o dėsnis tada turi teikti atitinkamo mazgo mazginius poslinkius. Išsprendus gautas lygtis ir įrašius koeficientų α išraiškas, turim:

$$u = \frac{1}{6V} \sum_i^{i,j,k,l} (a_i + b_i x + c_i y + d_i z) u_i,$$

$$6V = \begin{vmatrix} 1 & x_i & y_i & z_i \\ 1 & x_j & y_j & z_j \\ 1 & x_k & y_k & z_k \\ 1 & x_l & y_l & z_l \end{vmatrix}, \quad V - \text{tetraedro tūris}$$

$$a_i = \begin{vmatrix} x_j & y_j & z_j \\ x_k & y_k & z_k \\ x_l & y_l & z_l \end{vmatrix}, \quad b_i = - \begin{vmatrix} 1 & y_j & z_j \\ 1 & y_k & z_k \\ 1 & y_l & z_l \end{vmatrix}, \quad c_i = - \begin{vmatrix} x_j & 1 & z_j \\ x_k & 1 & z_k \\ x_l & 1 & z_l \end{vmatrix}, \quad d_i = - \begin{vmatrix} x_j & y_j & 1 \\ x_k & y_k & 1 \\ x_l & y_l & 1 \end{vmatrix}$$

Kiti koeficientai gaunami cikliškai keičiant indeksus.
Taigi,

$$\begin{aligned} N_i &= \frac{a_i + b_i x + c_i y + d_i z}{6V}, \\ N_j &= \dots \\ N_k &= \dots \\ N_l &= \dots \end{aligned}$$

Tokios formos funkcijos nusako ir poslinkių v bei w kitimą.

Deformacijos:

$$\{\varepsilon\} = \begin{Bmatrix} \varepsilon_x \\ \varepsilon_y \\ \varepsilon_z \\ \varepsilon_{xy} \\ \varepsilon_{yz} \\ \varepsilon_{zx} \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} \partial u / \partial x \\ \partial v / \partial y \\ \partial w / \partial z \\ \partial u / \partial y + \partial v / \partial x \\ \partial v / \partial z + \partial w / \partial y \\ \partial w / \partial x + \partial u / \partial z \end{Bmatrix} \quad \text{ir} \quad \{\varepsilon\} = [B]\{u_m\}^e; \quad [B] \text{ matai } -6 \times 12$$

[B] dalis mazgui i:

$$[B_i] = \frac{1}{6\nu} \begin{bmatrix} b_i & 0 & 0 \\ 0 & c_i & 0 \\ 0 & 0 & d_i \\ c_i & b_i & 0 \\ 0 & d_i & c_i \\ d_i & 0 & b_i \end{bmatrix}$$

– deformacijos elemento viduje yra pastovios.

[tempimai:

$$\{\sigma\} = [D]\{\varepsilon\},$$

$$(\sigma) = \{\sigma_x \sigma_y \sigma_z \tau_{xy} \tau_{yz} \tau_{zx}\}^T$$

$$[D] = \frac{E(1-\nu)}{(1+\nu)(1-2\nu)} \begin{bmatrix} 1 & \frac{\nu}{1-\nu} & \frac{\nu}{1-\nu} & 0 & 0 & 0 \\ & 1 & \frac{\nu}{1-\nu} & 0 & 0 & 0 \\ & & 1 & 0 & 0 & 0 \\ & & & \frac{1-2\nu}{2(1-\nu)} & 0 & 0 \\ & & & & \frac{1-2\nu}{2(1-\nu)} & 0 \\ & & & & & \frac{1-2\nu}{2(1-\nu)} \end{bmatrix}$$

symm.

Standumo matrica:

$$[K] = \int_v [B]^T [D] [B] dv = \nu [B]^T [D] [B]$$

Mazginės jėgos:

$\{f\}_{\varepsilon 0}$:

$$\{\varepsilon_0\} = \begin{Bmatrix} \alpha & \Theta^e \\ \alpha & \Theta^e \\ \alpha & \Theta^e \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}, \quad \{f\}_{\varepsilon 0} = -[B]^T [D] \{\varepsilon_0\} V$$

$\{f\}_{\sigma 0}$:

$$\{f\}_{\sigma 0} = [B]^T \{\sigma_0\} V$$

$\{f\}_p$: p išskaidomas į komponentus $\begin{Bmatrix} x \\ y \\ z \end{Bmatrix}$; jei jie pastovūs elemente –

$$\{f\}_p = - \begin{Bmatrix} x \\ y \\ z \\ \cdot \\ \cdot \\ \cdot \end{Bmatrix} \frac{V}{4}$$

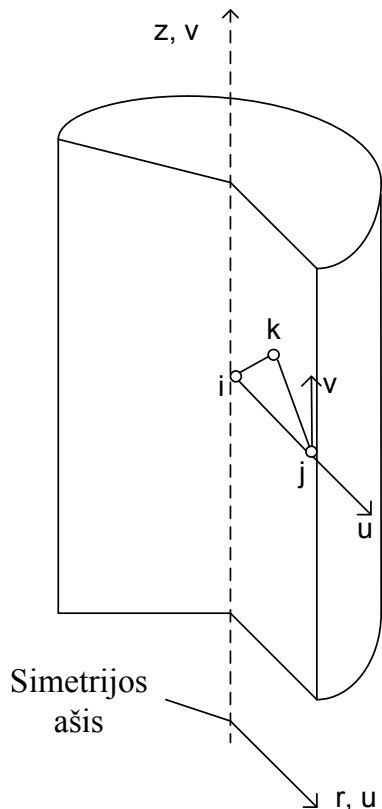
Galutinės pastabos

Diskretizavimas tetraedrais sunkus ir nevaizdus. Geriau naudoti “plytelės” elementus, sudarytus iš tetraedrų: galimi tik 2 sudalinimo į 5 tetraedrus būdai, nesunki programinė realizacija. Galima “plytelės” standumo matricą gauti abiemis sudalinimams ir gautas standumo matricas suvidurkinti – žymiai išauga tikslumas.

Dabar tetraedrai praktiškai nenaudojami, nes jų tikslumas nepakankamas. Dažniausiai naudojami izoparametriniai elementai, turintys kintamą mazgų skaičių - nuo 8 iki 21; elemento modifikacija pasirenkama neįtraukiant vieno ar kito mazgo.

4. SIMETRINIO AŠIAI ĮTEMPIMŲ BŪVIO ELEMENTAI

Simetrinis kūnas, apkrautas simetrine apkrova (pavyzdžiui, indai su skysčiu). Matematiškai toks kūnas – 2D uždavinys, plokščiosios deformacijos atvejis: įtemptas / deformuotas būvis pilnai aprašomas dviem poslinkiais:



"Mazgai" i, j, k - ne mazgai, o apskritimų centrai.

Elemento i, j, k tūris, kuriame integruojama gaunant [K] ir $\{f\}_{\sigma_0, \sigma_{0,p}}$ - sukinių i, j, k tūris.

Poslinkiai:

$$\{u_m\}^i = \begin{Bmatrix} u_i \\ v_i \end{Bmatrix}, \quad i = i, j, k$$

Poslinkių kitimui apibrėžti naudokim tas pačias kaip ir CST atveju formas funkcijas:

$$N_i = \frac{a_i + b_i r + c_i z}{2\Delta},$$

$$a_i = r_j z_k - r_k z_j$$

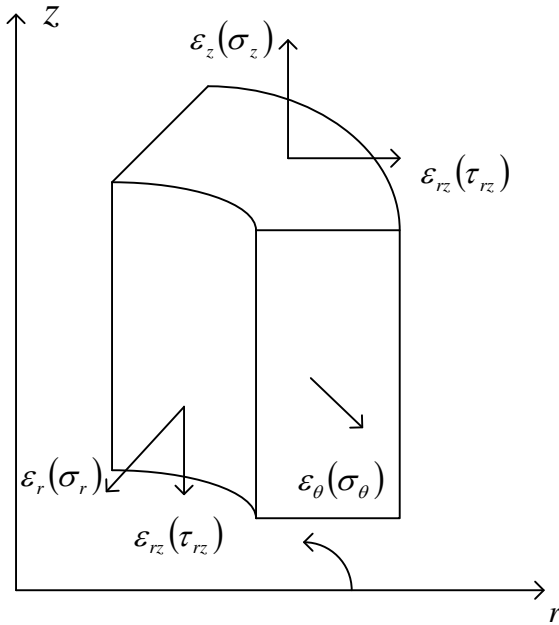
$$b_i = z_j - z_k$$

$$c_i = r_k - r_j,$$

ir kitos 2 formas funkcijos analogiškai.

Deformacijos

Skirtingai nei 2D įtempimų būvio atveju, teks nagrinėti 4 deformacijas:



$$\{\varepsilon\} = \begin{Bmatrix} \varepsilon_z \\ \varepsilon_r \\ \varepsilon_\theta \\ \varepsilon_{rz} \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} \partial v / \partial z \\ \partial u / \partial r \\ u / r \\ \partial u / \partial z + \partial v / \partial r \end{Bmatrix}, \quad (4.1)$$

$$\{\varepsilon\} = [B]\{u_m\}$$

Turint omeny (1):

$$[B_i] = \begin{bmatrix} 0 & \frac{\partial N_i}{\partial z} \\ \frac{\partial N_i}{\partial r} & 0 \\ \frac{1}{r} N_i & 0 \\ \frac{\partial N_i}{\partial z} & \frac{\partial N_i}{\partial r} \end{bmatrix} = \frac{1}{2\Delta} \begin{bmatrix} 0 & c_i \\ b_i & 0 \\ \frac{a_i}{r} + b_i + \frac{c_i z}{r} & 0 \\ c_i & b_i \end{bmatrix}, \quad i = i, j, k$$

Taigi, $[B]$ priklauso nuo z ir r . Tačiau deformacijos elemente pastovios, nes iš formos funkcijos matyti: u proporcingas r .

Įtempimai:

$$[D] = \frac{E(1-\nu)}{(1+\nu)(1-2\nu)} \begin{bmatrix} 1 & \frac{\nu}{1-\nu} & \frac{\nu}{1-\nu} & 0 \\ & 1 & \frac{\nu}{1-\nu} & 0 \\ & & 1 & 0 \\ \text{symm.} & & & \left(\frac{1-2\nu}{2(1-\nu)} \right) \end{bmatrix}$$

Standumo matrica

Integravimas elemento tūryje sudėtingesnis nei anksčiau, nes $[B]$ priklauso nuo koordinačių. Galimi integravimo būdai:

- sudauginti visas po integralu esančias matricas ir integruoti kiekvieną narį atskirai
- integruoti skaitiškai, apytiksliai
- koordinačių centrą perkelti į elemento svorio centrą; tada

$$\bar{r} = \frac{r_i + r_j + r_k}{3}, \quad \bar{z} = \frac{z_i + z_j + z_k}{3} \quad \text{ir} \quad [K]^e = 2\pi [\bar{B}]^T [D] [\bar{B}] \bar{r}\Delta$$

Mazginės jėgos

Sąvoka jėgos: “išorinė jėga” - suma visų jėgų, veikiančių apskritimo ilgiu, kuris sudaro elemento “mazgą”. Taigi, jei R yra jėga ilgio vienetui apskritimo radialine kryptim, o Z simetrijos ašies kryptim, tai “išorinės jėgos” komponentai yra

$$\begin{matrix} 2\pi r R & \text{ir} \\ 2\pi r Z \end{matrix}$$

$$\{f\}_{\varepsilon_0} : \quad \{\varepsilon_0\} = \begin{Bmatrix} \alpha \Theta^e \\ \alpha \Theta^e \\ \alpha \Theta^e \\ 0 \end{Bmatrix}, \quad \{f\}_{\varepsilon_0} = -2\pi \int_s [B]^T [D] \{\varepsilon_0\} r ds = -2\pi [\bar{B}]^T [D] \{\varepsilon_0\} \bar{r}\Delta$$

$$\{f\}_{\sigma_0} :$$

$$\{f\}_{\sigma_0} = 2\pi [\bar{B}]^T \{\sigma_0\} \bar{r}\Delta$$

$\{f\}_p$: perkėlus koordinačių ašis į svorio centrą:

$$\{f_p\} = -2\pi \begin{Bmatrix} R \\ Z \\ \cdot \\ \cdot \end{Bmatrix} \frac{\bar{r}\Delta}{3}$$

Galutinės pastabos

Kadangi $[B]$ priklauso nuo koordinačių, įtempimai $\{\sigma\} = [D] [B]\{u_m\}$ yra nepastovūs elemente. Dažniausiai jie skaičiuojami elemento svorio centre, vietoj $[B]$ imant $[\bar{B}]$.

Įmanoma panašius elementus naudoti ir tada, kai apkrova yra nesimetrinė ašiai.