OSNOVI METODE KONAČNIH ELEMENATA Predavanje VI

Univerzitet u Novom Sadu, Fakultet tehničkih nauka Departman za građevinarstvo i geodeziju Katedra za konstrukcije Prof. dr Andrija Rašeta kabinet LG209 email: araseta@uns.ac.rs i araseta@gmail.com

OSNOVI METODE KONAČNIH ELEMENATA Predavanje VI

Klasična teorija savijanja ploča Rajsner-Mindlinova teorija savijanja ploča Ljuske Linearna statička analiza

Literatura

 Metoda konačnih elemenata, deo I, A. Rašeta, FTN Novi Sad, 2019.

Metoda konačnih elemenata, deo II, A. Rašeta, I. Džolev, FTN Novi Sad, 2020.

821	UNIVERZITET U NOVOM SADU FAKULTET TEHNIČKIH NAUKA EDICIJA TEHNIČKE NAUKE - UDŽBENICI 821	868	UNIVERZITET U NOVOM SADU FAKULTET TEHNIČKIH NAUKA Edicija tehničke nauke - udžbenici
	Andrija Rašeta	DEO 2	Andrija Rašeta Igor Džolev
Andrija Rašeta: METODA KONAĆNIH ELEMENATA. DEO 1	METODA KONAČNIH ELEMENATA Deo I	drija Rašeta, Igor Džolev: METODA KONAČNIH ELEMENATA D	METODA KONAČNIH ELEMENATA DEO II
	Novi Sad, FTN 2019	An	Novi Sad, FTN 2020

 ε_x

Rekapitulacija osnovnih jednačina linearne teorije elastičnosti. Savijanje tankih ploča

Ζ+...

 ^{2}w

w

/~ dw/dx

• Komponente pomeranja

$$u = u(x, y, z) = -z \frac{\partial w}{\partial x}$$

$$v = v(x, y, z) = -z \frac{\partial w}{\partial y}$$

$$w = w(x, y, z) = w(x, y)$$
• Komponente deformacije

$$\varepsilon_x = -z \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \quad \varepsilon_y = -z \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \quad \varepsilon_z = 0$$

$$\gamma_{yx} = \gamma_{xy} = -2z \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} \quad \gamma_{zx} = \gamma_{xz} = 0 \quad \gamma_{yz} = \gamma_{zy} = 0$$
• Veze između napona, deformacija
i pomeranja

$$\sigma_{x} = \frac{E}{1 - \nu^{2}} \left(\varepsilon_{x} + \nu \varepsilon_{y} \right) = -\frac{Ez}{1 - \nu^{2}} \left(\frac{\partial^{2} w}{\partial x^{2}} + \nu \frac{\partial^{2} w}{\partial y^{2}} \right) \qquad \sigma_{y} = -\sigma_{y}$$
$$\sigma_{z} = 0 \qquad \tau_{xy} = \tau_{yx} = \frac{E}{2(1 + \nu)} \gamma_{xy} = -(1 - \nu) \frac{Ez}{1 - \nu^{2}} \frac{\partial^{2} w}{\partial x \partial y}$$



y, v.

<u>х.</u> и

z, w 🗸

linearnu promenu po debljini ploče. Smičući naponi τ_{xz} i τ_{yz} ne mogu da se odrede iz konstitutivnih zakona ($\gamma_{xz} = \gamma_{yz} = 0$) ali nisu jednaki nuli i imaju paraboličnu promenu (slično kao i u Ojler-Bernulijevoj teoriji savijanja arede)

x, ū

Sile u presecima

 $M_{x} = \int_{-h/2}^{h/2} \sigma_{x} z dz = -\frac{Eh^{3}}{12(1-\nu^{2})} \left(\frac{\partial^{2} w}{\partial x^{2}} + \nu \frac{\partial^{2} w}{\partial y^{2}} \right) \quad M_{y} = \int_{-h/2}^{h/2} \sigma_{y} z dz = -\frac{Eh^{3}}{12(1-\nu^{2})} \left(\nu \frac{\partial^{2} w}{\partial x^{2}} + \frac{\partial^{2} w}{\partial y^{2}} \right)$

$$T_x = \int_{-h/2}^{h/2} \tau_{xz} dz \qquad T_y = \int_{-h/2}^{h/2} \tau_{yz} dz \qquad M_{xy} = M_{yx} = \int_{-h/2}^{h/2} \tau_{xy} z dz = -\frac{Eh^3}{12(1-\nu^2)}(1-\nu)\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y}$$

- Uslovi ravnoteže
- $\frac{\partial T_x}{\partial x} + \frac{\partial T_y}{\partial y} + q_z = 0$ $\frac{\partial M_x}{\partial x} + \frac{\partial M_{yx}}{\partial y} T_x = 0$ $\frac{\partial M_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial M_y}{\partial y} T_y = 0$



Uslovi ravnoteže

$$\frac{\partial M_x}{\partial x} + \frac{\partial M_{yx}}{\partial y} - T_x = 0$$

$$\frac{\partial T_x}{\partial x} + \frac{\partial T_y}{\partial y} + q_z = 0 \longrightarrow \frac{\partial^2 M_x}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 M_y}{\partial y^2} + 2\frac{\partial^2 M_{xy}}{\partial x \partial y} = -q_z$$

$$\begin{bmatrix} \frac{\partial^2}{\partial x^2} & \frac{\partial^2}{\partial y^2} & 2\frac{\partial^2}{\partial x \partial y} \end{bmatrix} \begin{pmatrix} M_x \\ M_y \\ M_{xy} \end{pmatrix} = -\{q_z\} \quad \mathbf{D}_e \mathbf{\sigma} = -\mathbf{q}$$

$$\mathbf{\sigma} = \begin{cases} \frac{M_x}{M_y} \\ M_y \\ M_{xy} \end{pmatrix} \quad \mathbf{q} = \{q_z\}$$

Transverzalne sile određuju se iz uslova ravnoteže

$$T_{x} = \frac{\partial M_{x}}{\partial x} + \frac{\partial M_{yx}}{\partial y} = -\frac{Eh^{3}}{12(1-\nu^{2})} \left(\frac{\partial^{3}w}{\partial x^{3}} + \nu \frac{\partial^{3}w}{\partial x \partial y^{2}} \right)$$
$$T_{y} = \frac{\partial M_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial M_{y}}{\partial y} = -\frac{Eh^{3}}{12(1-\nu^{2})} \left(\frac{\partial^{3}w}{\partial y^{3}} + \nu \frac{\partial^{3}w}{\partial x^{2} \partial y} \right)$$

Transverzalnim silama odgovara parabolična raspodela smičućih napona τ_{xz} i τ_{yz} po visini poprečnog preseka ploče (pravougaoni poprečni presek jedinične širine i visine *h*)

$$\tau_{xz} = \frac{3}{2h} \left[1 - 4\left(\frac{z}{h}\right)^2 \right] T_x$$
$$\tau_{yz} = \frac{3}{2h} \left[1 - 4\left(\frac{z}{h}\right)^2 \right] T_y$$

Veze između deformacije i pomeranja

$$\boldsymbol{\varepsilon} = \mathbf{D}_{k}\mathbf{u} \qquad \begin{cases} \kappa_{x} \\ \kappa_{y} \\ 2\kappa_{xy} \end{cases} = \begin{bmatrix} -\partial^{2}/\partial x^{2} \\ -\partial^{2}/\partial y^{2} \\ -2\partial^{2}/\partial x\partial y \end{bmatrix} \{w\} \qquad \qquad \kappa_{x} = -\frac{\partial^{2}w}{\partial x^{2}} \quad \kappa_{y} = -\frac{\partial^{2}w}{\partial y^{2}} \\ 2\kappa_{xy} = -2\frac{\partial^{2}w}{\partial x\partial y} \end{cases}$$

$$\mathbf{\kappa} = \begin{cases} \kappa_{x} \\ \kappa_{y} \\ 2\kappa_{xy} \end{cases} \qquad \mathbf{D}_{k} = -\begin{bmatrix} \frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} \\ \frac{\partial^{2}}{\partial y^{2}} \\ 2\frac{\partial^{2}}{\partial x\partial y} \end{bmatrix} \qquad \mathbf{u} = \{w\}$$

Veze između napona (sila u presecima) i deformacije

$$\begin{pmatrix} M_{\chi} \\ M_{y} \\ M_{\chi y} \end{pmatrix} = \frac{Eh^{3}}{12(1-\nu^{2})} \begin{bmatrix} 1 & \nu & 0 \\ \nu & 1 & 0 \\ 0 & 0 & \frac{1-\nu}{2} \end{bmatrix} \begin{pmatrix} \kappa_{\chi} \\ \kappa_{y} \\ 2\kappa_{\chi y} \end{pmatrix} \qquad \qquad \mathbf{D} = \frac{Eh^{3}}{12(1-\nu^{2})} \begin{bmatrix} 1 & \nu & 0 \\ \nu & 1 & 0 \\ 0 & 0 & \frac{1-\nu}{2} \end{bmatrix}$$

 $\sigma = D\kappa$

Diferencijalna jednačina savijanja

$$\frac{\partial M_x}{\partial x} + \frac{\partial M_{yx}}{\partial y} - T_x = 0$$

$$\frac{\partial M_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial M_y}{\partial y} - T_y = 0$$

$$\frac{\partial T_x}{\partial x} + \frac{\partial T_y}{\partial y} + q_z = 0 \longrightarrow \frac{\partial^2 M_x}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 M_y}{\partial y^2} + 2\frac{\partial^2 M_{xy}}{\partial x \partial y} = -q_z$$

$$M_x = -K \left(\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + v \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right)$$

$$M_y = -K \left(v \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right)$$

$$M_{xy} = M_{yx} = -K(1 - v) \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y}$$

$$\frac{\partial^4 w}{\partial x^4} + 2\frac{\partial^4 w}{\partial x^2 \partial y^2} + \frac{\partial^4 w}{\partial y^4} = -\frac{q_z}{K} \qquad K = \frac{Eh^3}{12(1 - v^2)}$$

Prirodni granični uslovi

- Granični uslovi po silama na konturi sa vektorom normale n i vektorom tangente t, koja u opštem slučaju može biti krivolinijska, zadaju se preko momenta savijanja M_n i zamenjujuće transverzalne sile $\bar{T}_n = T_n + \frac{\partial M_{nt}}{\partial t}$
- Za neopterećene slobodne konture ploče kod kojih je x = const. granični uslovi su

$$M_x = -K\left(\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \nu \frac{\partial^2 w}{\partial y^2}\right) = 0 \quad \bar{T}_x = T_x + \frac{\partial M_{xy}}{\partial y} = -K\left(\frac{\partial^3 w}{\partial x^3} + (2-\nu)\frac{\partial^3 w}{\partial x \partial y^2}\right) = 0$$

 Za neopterećene slobodne konture ploče kod kojih je y = const. granični uslovi su

$$M_{y} = -K\left(\nu\frac{\partial^{2}w}{\partial x^{2}} + \frac{\partial^{2}w}{\partial y^{2}}\right) = 0 \quad \bar{T}_{y} = T_{y} + \frac{\partial M_{xy}}{\partial x} = -K\left(\frac{\partial^{3}w}{\partial y^{3}} + (2-\nu)\frac{\partial^{3}w}{\partial x^{2}\partial y}\right) = 0$$

U MKE na bazi pomeranja (metoda pomeranja) prirodni granični uslovi mogu samo aproksimativno da se zadovolje

Esencijalni granični uslovi

Potpuno uklještena kontura

$$w = 0$$
 $\frac{\partial w}{\partial n} = 0$

vodeći računa da je ugib duž konture jednak nuli

$$\frac{\partial w}{\partial t} = 0 \qquad \frac{\partial^2 w}{\partial n \partial t} = 0$$

• tj. momenti torzije M_{nt} jednaki su nuli

Mešoviti granični uslovi

Slobodno oslonjena ivica

$$w = 0$$
 $M_n = -K\left(\frac{\partial^2 w}{\partial n^2} + v\frac{\partial^2 w}{\partial t^2}\right) = 0$

s obzirom na to da je ugib duž konture jednak nuli

$$\frac{\partial w}{\partial t} = \frac{\partial^2 w}{\partial t^2} = 0$$

- odnosno $M_n = -K\left(\frac{\partial^2 w}{\partial n^2} + v \frac{\partial^2 w}{\partial t^2}\right) = 0 \Rightarrow \frac{\partial^2 w}{\partial n^2} = 0$
- Ako je ploča pravougaonog oblika slobodno oslonjena duž svih kontura, važi

$$w = 0$$
 $\frac{\partial^2 w}{\partial x^2} = 0$ $\frac{\partial^2 w}{\partial y^2} = 0$

Potencijalna energija deformacije

$$U = \frac{1}{2} \int_{A} (\sigma_{x} \varepsilon_{x} + \sigma_{y} \varepsilon_{y} + \tau_{xy} \gamma_{xy}) dA$$

• odnosno koristeći $\varepsilon = \mathbf{D}_{k} \mathbf{u}$ $\mathbf{D}_{k} = -\begin{bmatrix} \frac{\partial^{2}}{\partial x^{2}} \\ \frac{\partial^{2}}{\partial y^{2}} \\ 2 \frac{\partial^{2}}{\partial x \partial y} \end{bmatrix}$ $\mathbf{u} = \{w\}$
 $\kappa_{x} = -\frac{\partial^{2} w}{\partial x^{2}}$
 $\kappa_{y} = -\frac{\partial^{2} w}{\partial y^{2}}$ $\varepsilon = \mathbf{\kappa} = \begin{cases} \kappa_{x} \\ \kappa_{y} \\ 2\kappa_{xy} \end{cases}$ $\sigma = \mathbf{D}\mathbf{\kappa}$ $\sigma = \begin{cases} M_{x} \\ M_{y} \\ M_{xy} \end{cases}$

$$2\kappa_{xy} = -2\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y}$$

• sledi $U = \frac{1}{2} \int_A \kappa^T \mathbf{D} \kappa dA$
 $\mathbf{D} = \frac{Eh^3}{12(1-\nu^2)} \begin{bmatrix} 1 & \nu & 0 \\ \nu & 1 & 0 \\ 0 & 0 & \frac{1-\nu}{2} \end{bmatrix}$

 Svaki čvor KE ima 3 stepena slobode (translatorno pomeranje u pravcu z ose i rotacije oko osa x i y), tj. KE ima ukupno 12 stepeni slobode

$$\mathbf{d}^{T} = \{\mathbf{d}_{1} \quad \mathbf{d}_{2} \quad \mathbf{d}_{3} \quad \mathbf{d}_{4}\}$$
$$\mathbf{d}_{i}^{T} = \{W_{i} \quad \varphi_{ix} \quad \varphi_{iy}\}, \quad i = 1,2,3,4$$
$$\mathbf{R}^{T} = \{\mathbf{R}_{1} \quad \mathbf{R}_{2} \quad \mathbf{R}_{3} \quad \mathbf{R}_{4}\}$$
$$\mathbf{R}_{i}^{T} = \{T_{iz} \quad M_{ix} \quad M_{iy}\}, \quad i = 1,2,3,4$$



 Uglovi obrtanja u čvorovima KE izražavaju se preko pomeranja na sledeći način

$$\varphi_{ix} = \left(\frac{\partial w}{\partial y}\right)_i \qquad \varphi_{iy} = -\left(\frac{\partial w}{\partial x}\right)_i \qquad i = 1,2,3,4$$

 Funkcija pomeranja u polju KE definisana je nepotpunim polinomom četvrtog stepena u kome nedostaju tri člana, tj. x⁴, y⁴ i x²y², pri čemu je očuvana simetrija

 $w = \alpha_1 + \alpha_2 x + \alpha_3 y + \alpha_4 x^2 + \alpha_5 xy + \alpha_6 y^2 + + \alpha_7 x^3 + \alpha_8 x^2 y + \alpha_9 xy^2 + \alpha_{10} y^3 + \alpha_{11} x^3 y + \alpha_{12} xy^3$

$$\mathbf{u} = \mathbf{A}\boldsymbol{\alpha} \to \boldsymbol{w} = \begin{bmatrix} 1 & x & y & x^2 & xy & y^2 & x^3 & x^2y & xy^2 & y^3 & x^3y & xy^3 \end{bmatrix} \begin{cases} \alpha_1 \\ \vdots \\ \alpha_{12} \end{cases}$$

Raspodela rotacija poprečnih preseka u polju KE

$$\varphi_{x} = \frac{\partial w}{\partial y} = \alpha_{3} + \alpha_{5}x + 2\alpha_{6}y + \alpha_{8}x^{2} + 2\alpha_{9}xy + 3\alpha_{10}y^{2} + \alpha_{11}x^{3} + 3\alpha_{12}xy^{2}$$

$$\varphi_{x} = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 1 & 0 & x & 2y & 0 & x^{2} & 2xy & 3y^{2} & x^{3} & 3xy^{2} \end{bmatrix} \begin{cases} \alpha_{1} \\ \vdots \\ \alpha_{12} \end{cases}$$

$$\varphi_{y} = -\frac{\partial w}{\partial x} = -(\alpha_{2} + 2\alpha_{4}x + \alpha_{5}y + 3\alpha_{7}x^{2} + 2\alpha_{8}xy + \alpha_{9}y^{2} + 3\alpha_{11}x^{2}y + \alpha_{12}y^{3})$$

$$\varphi_{y} = \begin{bmatrix} 0 & -1 & 0 & -2x & -y & 0 & -3x^{2} & -2xy & -y^{2} & 0 & -3x^{2}y & -y^{3} \end{bmatrix} \begin{cases} \alpha_{1} \\ \vdots \\ \alpha_{12} \end{cases}$$

Vektor generalisanih pomeranja čvorova KE glasi $\mathbf{d} = \mathbf{C}\boldsymbol{\alpha}$

Zamenom koordinata čvorova (granični uslovi) sledi

Matrica IF

 $\mathbf{N} = \mathbf{A}\mathbf{C}^{-1} \qquad \mathbf{N} = \begin{bmatrix} \mathbf{N}_1 & \mathbf{N}_2 & \mathbf{N}_3 & \mathbf{N}_4 \end{bmatrix}$



Pravougaoni KE sa 12 SS. Klasična teorija ploča $\left[\begin{array}{c|c} \frac{3x(-b+y)}{2} & 0 \end{array}\right]_{0}$

a2.

Matrica B

	$\frac{3x(b+y)}{3x(b+y)}$	0	$-\frac{(u S_{\lambda})(v y)}{(v y)}$	
	4 <i>a</i> ³ <i>b</i>	, v	4a²b	
B =	3(-a+x)y	(a-x)(b-3y)	0	
	4 <i>ab</i> ³	4 <i>ab</i> ²	Ŭ	
	$\frac{3b^2x^2+a^2\left(-4b^2+3y^2\right)}{2}$	(b-y)(b+3y)	(a-x)(a+3x)	
	$4a^3b^3$	4 <i>ab</i> ²	4 <i>a</i> ² <i>b</i>	
	_			
	3x(b-y)	0	(a+3x)(b-y)	
	$\overline{4a^3b}$	U	4a ² b	
	$-\frac{3(a+x)y}{2}$	(a+x)(b-3y)	0	
	4 <i>ab</i> ³	4 <i>ab</i> ²	v	
	$-3b^2x^2+a^2\left(4b^2-3y^2\right)$	(b-y)(b+3y)	(a-3x)(a+x)	
	4 <i>a</i> ³ <i>b</i> ³	4 <i>ab</i> ²	4 <i>a</i> ² <i>b</i>	
	3x(b+y)	0	(a+3x)(b+y)	
	$4a^3b$	0	4 <i>a</i> ² <i>b</i>	
3(a+x)y		(a+x)(b+3y)	0	
			· · · · · · ·	

$$\mathbf{B} = \mathbf{D}_{k}\mathbf{N} = - \begin{bmatrix} \frac{\partial^{2}\mathbf{N}_{1}}{\partial x^{2}} & \frac{\partial^{2}\mathbf{N}_{2}}{\partial x^{2}} & \frac{\partial^{2}\mathbf{N}_{3}}{\partial x^{2}} & \frac{\partial^{2}\mathbf{N}_{4}}{\partial x^{2}} \\ \frac{\partial^{2}\mathbf{N}_{1}}{\partial y^{2}} & \frac{\partial^{2}\mathbf{N}_{2}}{\partial y^{2}} & \frac{\partial^{2}\mathbf{N}_{3}}{\partial y^{2}} & \frac{\partial^{2}\mathbf{N}_{4}}{\partial y^{2}} \\ 2\frac{\partial^{2}\mathbf{N}_{1}}{\partial x\partial y} & 2\frac{\partial^{2}\mathbf{N}_{2}}{\partial x\partial y} & 2\frac{\partial^{2}\mathbf{N}_{3}}{\partial x\partial y} & 2\frac{\partial^{2}\mathbf{N}_{4}}{\partial x\partial y} \end{bmatrix}_{3x12}$$

~ 2 . .

~ 2 . .

~ 2 ...

$-\frac{3x(b+y)}{4a^3b}$	0	$-\frac{(a-3x)(b+y)}{4a^2b}$
$\frac{3(a-x)y}{4ab^3}$	$-\frac{(a-x)(b+3y)}{4ab^2}$	0
$\frac{-3b^2x^2+a^2\left(4b^2-3y^2\right)}{2}$	$-\frac{(b-3y)(b+y)}{2}$	$-\frac{(a-x)(a+3x)}{a+3x}$
$4a^3b^3$	$4ab^2$	4a²b

 $4ab^2$

(b-3y)(b+y)

(a-3x)(a+x)

4ah

 $3b^2x^2 + a^2(-4b^2 + 3y^2)$

• Matrica krutosti $\mathbf{k} = \int_{V} \mathbf{B}^{T} \mathbf{D} \mathbf{B} dV = \int_{-a-b}^{a} \int_{-b}^{b} \mathbf{B}^{T} \mathbf{D} \mathbf{B} dx dy$

Kolone 1 do 3

	$\frac{4(a^4+b^4)}{a^2b^2}+\frac{2}{5}(7-2\nu)$	$\frac{4a^2}{b} + \frac{2}{5}(b+4bv)$	$-\frac{4b^2}{a}-\frac{2}{5}a(1+4\nu)$
	$\frac{4a^2}{b} + \frac{2}{5}(b+4bv)$	$\frac{16}{15} \Big(5a^2 - b^2 \Big(-1 + v \Big) \Big)$	–4abv
	$-\frac{4b^2}{a}-\frac{2}{5}a(1+4v)$	–4abv	$\frac{16}{15} \Big(5b^2 - a^2 \Big(-1 + v \Big) \Big)$
	$\frac{2a^2}{b^2} - \frac{4b^2}{a^2} + \frac{2}{5}\left(-7 + 2\nu\right)$	$\frac{2a^2}{b} - \frac{2}{5}(b+4bv)$	$\frac{4b^2}{a} - \frac{2}{5}a(-1+\nu)$
	$\frac{2a^2}{b} - \frac{2}{5}(b+4bv)$	$\frac{8}{15} \left(5a^2 + 2b^2 \left(-1 + \nu \right) \right)$	0
rh ³	$-\frac{4b^2}{a}+\frac{2}{5}a(-1+\nu)$	0	$\frac{4}{15} \left(10b^2 + a^2\left(-1+\nu\right)\right)$
$\mathbf{k} = \frac{En}{48ab(1-v^2)} \cdot$	$\frac{2}{5}\left(7-\frac{5\left(a^4+b^4\right)}{a^2b^2}-2\nu\right)$	$-\frac{2\left(5a^2+b^2\left(-1+\nu\right)\right)}{5b}$	$\frac{2\left(5b^2+a^2\left(-1+\nu\right)\right)}{5a}$
	$\frac{2\left(5a^2+b^2\left(-1+\nu\right)\right)}{5b}$	$\frac{4}{15} \Big(5a^2 - b^2 \Big(-1 + \nu \Big) \Big)$	0
	$-\frac{2\left(5b^2+a^2\left(-1+\nu\right)\right)}{5a}$	0	$\frac{4}{15} \left(5b^2 - a^2 \left(-1 + \nu \right) \right)$
	$-\frac{4a^2}{b^2} + \frac{2b^2}{a^2} + \frac{2}{5}(-7 + 2\nu)$	$-\frac{4a^2}{b}+\frac{2}{5}b(-1+\nu)$	$-\frac{2b^2}{a}+\frac{2}{5}a(1+4\nu)$
	$\frac{4a^2}{b} - \frac{2}{5}b(-1+\nu)$	$\frac{4}{15} \Big(10a^2 + b^2 \left(-1 + v \right) \Big)$	0
	$-\frac{2b^2}{a}+\frac{2}{5}a(1+4\nu)$	0	$\frac{8}{15} \left(5b^2 + 2a^2\left(-1+\nu\right)\right)$

Kolone 4 do 6

$\frac{2a^2}{r^2} - \frac{4b^2}{r^2} + \frac{2}{r}(-7+2\nu)$	$\frac{2a^2}{b} - \frac{2}{a}(b+4bv)$	$-\frac{4b^2}{2}+\frac{2}{2}a(-1+v)$
$\frac{b^2}{2a^2} \frac{a^2}{2} \frac{5}{(b+4b+1)}$	$\frac{b}{8} (5 - 2 + 2h^2 (-1 + -1))$	a 5
$\frac{1}{b} - \frac{1}{5} (b + 4bV)$	$\frac{1}{15}(5a + 2b(-1+v))$	U
$\frac{4b^2}{a} - \frac{2}{5}a(-1+\nu)$	0	$\frac{4}{15} \Big(10b^2 + a^2 \left(-1 + \nu \right) \Big)$
$\frac{4(a^4+b^4)}{a^2b^2}+\frac{2}{5}(7-2\nu)$	$\frac{4a^2}{b} + \frac{2}{5}(b+4bv)$	$\frac{4b^2}{a} + \frac{2}{5}a(1+4\nu)$
$\frac{4a^2}{b} + \frac{2}{5}(b+4b\nu)$	$\frac{16}{15} \left(5a^2 - b^2\left(-1 + \nu\right)\right)$	4abv
$\frac{4b^2}{a} + \frac{2}{5}a(1+4\nu)$	4abv	$\frac{16}{15} \Big(5b^2 - a^2 \Big(-1 + \nu \Big) \Big)$
$-\frac{4a^2}{b^2} + \frac{2b^2}{a^2} + \frac{2}{5}(-7 + 2\nu)$	$-\frac{4a^2}{b}+\frac{2}{5}b(-1+v)$	$\frac{2b^2}{a} - \frac{2}{5}a(1+4\nu)$
$\frac{4a^2}{b} - \frac{2}{5}b(-1+\nu)$	$\frac{4}{15} \Big(10a^2 + b^2 \left(-1 + \nu \right) \Big)$	0
$\frac{2b^2}{a} - \frac{2}{5}a(1+4\nu)$	0	$\frac{8}{15} \left(5b^2 + 2a^2\left(-1+\nu\right)\right)$
$\frac{2}{2}\left(7-\frac{5(a^4+b^4)}{2}-2\nu\right)$	$-\frac{2\left(5a^2+b^2\left(-1+\nu\right)\right)}{2}$	$-\frac{2(5b^2+a^2(-1+\nu))}{2}$
$5\left(a^2b^2\right)$	5b	5a
$\frac{2\left(5a^2+b^2\left(-1+\nu\right)\right)}{5b}$	$\frac{4}{15} \Big(5a^2 - b^2 \left(-1 + \nu \right) \Big)$	0
$\frac{2\left(5b^2+a^2\left(-1+\nu\right)\right)}{5a}$	0	$\frac{4}{15} \Big(5b^2 - a^2 \Big(-1 + \nu \Big) \Big)$

• Matrica krutosti $\mathbf{k} = \int_{V} \mathbf{B}^{T} \mathbf{D} \mathbf{B} dV = \int_{-a-b}^{a} \int_{-b}^{b} \mathbf{B}^{T} \mathbf{D} \mathbf{B} dx dy$

Kolone 7 do 9

$\frac{2}{5}\left(7-\frac{5\left(a^4+b^4\right)}{a^2b^2}-2\nu\right)$	$\frac{2\left(5a^2+b^2\left(-1+\nu\right)\right)}{5b}$	$-\frac{2\left(5b^2+a^2\left(-1+\nu\right)\right)}{5a}$
$-\frac{2\left(5a^2+b^2\left(-1+\nu\right)\right)}{5b}$	$\frac{4}{15} \left(5a^2 - b^2 \left(-1 + \nu \right) \right)$	0
$\frac{2\left(5b^2+a^2\left(-1+\nu\right)\right)}{5a}$	0	$\frac{4}{15} \Big(5b^2 - a^2 \left(-1 + \nu \right) \Big)$
$-\frac{4a^2}{b^2} + \frac{2b^2}{a^2} + \frac{2}{5}\left(-7 + 2\nu\right)$	$\frac{4a^2}{b} - \frac{2}{5}b(-1+\nu)$	$\frac{2b^2}{a} - \frac{2}{5}a(1+4\nu)$
$-\frac{4a^2}{b}+\frac{2}{5}b(-1+\nu)$	$\frac{4}{15} \Big(10a^2 + b^2 \left(-1 + \nu \right) \Big)$	0
$\frac{2b^2}{a} - \frac{2}{5}a(1+4\nu)$	0	$\frac{8}{15} \left(5b^2 + 2a^2\left(-1+\nu\right)\right)$
$\frac{4(a^4+b^4)}{a^2b^2}+\frac{2}{5}(7-2\nu)$	$-\frac{4a^2}{b}-\frac{2}{5}(b+4b\nu)$	$\frac{4b^2}{a} + \frac{2}{5}a(1+4\nu)$
$-\frac{4a^2}{b}-\frac{2}{5}(b+4b\nu)$	$\frac{16}{15} \Big(5a^2 - b^2 \left(-1 + v \right) \Big)$	–4abv
$\frac{4b^2}{a} + \frac{2}{5}a(1+4\nu)$	–4abv	$\frac{16}{15} \Big(5b^2 - a^2 \Big(-1 + v \Big) \Big)$
$\frac{2a^2}{b^2} - \frac{4b^2}{a^2} + \frac{2}{5}(-7 + 2\nu)$	$\frac{2}{5}\left(-\frac{5a^2}{b}+b+4b\nu\right)$	$-\frac{4b^2}{a}+\frac{2}{5}a(-1+\nu)$
$\frac{2}{5}\left(-\frac{5a^2}{b}+b+4b\nu\right)$	$\frac{8}{15} \left(5a^2+2b^2\left(-1+\nu\right)\right)$	0
$\frac{4b^2}{a} - \frac{2}{5}a(-1+\nu)$	0	$\frac{4}{15} \left(10b^2 + a^2 \left(-1 + \nu \right) \right)$

Kolone 10 do 12

$-\frac{4a^2}{b^2} + \frac{2b^2}{a^2} + \frac{2}{5}(-7 + 2\nu)$	$\frac{4a^2}{b} - \frac{2}{5}b(-1+\nu)$	$-\frac{2b^2}{a}+\frac{2}{5}a(1+4\nu)$
$-\frac{4a^2}{b}+\frac{2}{5}b(-1+\nu)$	$\frac{4}{15} \Big(10a^2 + b^2 \left(-1 + \nu \right) \Big)$	0
$-\frac{2b^2}{a}+\frac{2}{5}a(1+4\nu)$	0	$\frac{8}{15} \Big(5b^2 + 2a^2 \left(-1 + \nu \right) \Big)$
$\frac{2}{5}\left(7-\frac{5\left(a^{4}+b^{4}\right)}{a^{2}b^{2}}-2\nu\right)$	$\frac{2\left(5a^2+b^2\left(-1+\nu\right)\right)}{5b}$	$\frac{2\left(5b^2+a^2\left(-1+\nu\right)\right)}{5a}$
$-\frac{2\left(5a^2+b^2\left(-1+\nu\right)\right)}{5b}$	$\frac{4}{15} \left(5a^2 - b^2 \left(-1 + \nu \right) \right)$	0
$-\frac{2\left(5b^2+a^2\left(-1+\nu\right)\right)}{5a}$	0	$\frac{4}{15} \Big(5b^2 - a^2 \Big(-1 + v \Big) \Big)$
$\frac{2a^2}{b^2} - \frac{4b^2}{a^2} + \frac{2}{5}\left(-7 + 2\nu\right)$	$\frac{2}{5}\left(-\frac{5a^2}{b}+b+4b\nu\right)$	$\frac{4b^2}{a} - \frac{2}{5}a\left(-1+\nu\right)$
$\frac{2}{5}\left(-\frac{5a^2}{b}+b+4b\nu\right)$	$\frac{8}{15} \left(5a^2 + 2b^2\left(-1 + \nu\right)\right)$	0
$-\frac{4b^2}{a}+\frac{2}{5}a(-1+\nu)$	0	$\frac{4}{15} \Big(10b^2 + a^2 \left(-1 + \nu \right) \Big)$
$\frac{4(a^4+b^4)}{a^2b^2}+\frac{2}{5}(7-2\nu)$	$-\frac{4a^2}{b}-\frac{2}{5}(b+4b\nu)$	$-\frac{4b^2}{a}-\frac{2}{5}a(1+4\nu)$
$-\frac{4a^2}{b}-\frac{2}{5}(b+4bv)$	$\frac{16}{15} \left(5a^2 - b^2 \left(-1 + \nu \right) \right)$	4abv
$-\frac{4b^2}{a}-\frac{2}{5}a(1+4\nu)$	4abv	$\frac{16}{15} \left(5b^2 - a^2 \left(-1 + \nu \right) \right)$

Raspodela deformacijskih veličina u polju KE

 $\boldsymbol{\varepsilon} = \{ \kappa_x \quad \kappa_y \quad 2\kappa_{xy} \}^T = \mathbf{B}\mathbf{d}$

Raspodela sila u presecima

 $\boldsymbol{\sigma} = \{M_x \quad M_y \quad M_{xy}\}^T = \mathbf{D}\mathbf{B}\mathbf{d} = \mathbf{S}\mathbf{d} \qquad \mathbf{S} = \mathbf{D}\mathbf{B}$

Vektor ekvivalentnog opterećenja

$$\mathbf{Q} = \int_{-a}^{a} \int_{-b}^{b} \mathbf{N}^{T} \mathbf{q}_{z}(x, y) dx dy$$

 Ako po površini KE deluje jednako raspodeljeno opterećenje q_z vektor ekvivalentnog opterećenja glasi

$$\mathbf{Q}^{T} = q_{z}ab\left\{1 \quad \frac{b}{3} \quad -\frac{a}{3} \quad 1 \quad \frac{b}{3} \quad \frac{a}{3} \quad 1 \quad -\frac{b}{3} \quad \frac{a}{3} \quad 1 \quad -\frac{b}{3} \quad -\frac{a}{3}\right\}$$

- Ako je pravougaona ploča proizvoljno orijentisana u globalnom Dekartovom koordinatnom sistemu XY
- $\mathbf{T} = \begin{bmatrix} \mathbf{T}_{1} & 0 & 0 & 0 \\ 0 & \mathbf{T}_{2} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & \mathbf{T}_{3} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \mathbf{T}_{4} \end{bmatrix} \quad \mathbf{T}_{i} = \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 \\ 0 & \cos\alpha & \sin\alpha \\ 0 & -\sin\alpha & \cos\alpha \end{bmatrix}, \quad i = 1,2,3,4$



- Momenti savijanja M_x i M_y menjaju se linearno duž osa x i y
- Moment torzije M_{xy} menja se po paraboli
- Raspodela pomeranja duž ivice KE opisana je funkcijom trećeg stepena i može jednoznačno da se odredi na osnovu 4 stepena slobode u čvorovima na krajevima posmatrane ivice (pomeranje i obrtanje u svakom od čvorova na krajevima posmatrane ivice)
- Duž ivica KE jednoznačno su opisani i prvi izvodi (obrtanja) po koordinati u pravcu posmatrane ivice

- Prvi izvodi po koordinati upravno na posmatranu ivicu, koji se menjaju po funkciji trećeg stepena, ne mogu jednoznačno da se odrede jer su na raspolaganju samo dva stepena slobode u čvorovima na krajevima posmatrane ivice, odnosno npr. za ivicu sa koordinatom x=-a na raspolaganju su obrtanja u čvorovima 1 i 4, tj. φ_{1y} i φ_{4y}
- S obzirom na prethodno, KE koji ima 12 stepeni slobode spada u grupu nekonformnih jer ne ispunjava zahtevani C¹ kontinuitet
- Nepotpunost polinoma funkcije pomeranja usporava konvergenciju rešenja pa je ovo još jedan nedostatak
- Konvergencija rešenja može da se postigne jer su ispunjeni uslovi za konvergenciju rešenja nekonformnih konačnih elemenata (dokazuje se patch testom)

KE su uveli Adini, Clough i Melosh pa se naziva ACM element

 Funkcija pomeranja može da se prikaže i u prirodnim koordinatama

 $w(\xi,\eta) = \alpha_1 + \alpha_2\xi + \alpha_3\eta + \alpha_4\xi^2 + \alpha_5\xi\eta + \alpha_6\eta^2 + \alpha_7\xi^3 + \alpha_8\xi^2\eta + \alpha_9\xi\eta^2 + \alpha_{10}\eta^3 + \alpha_{11}\xi^3\eta + \alpha_{12}\xi\eta^3$

gde su veze između Dekartovih i prirodnih koordinata

$$\xi = \frac{x}{a}, \qquad \eta = \frac{y}{b}$$

Uglovi obrtanja određuju se na sledeći način

$$\varphi_x = \frac{\partial w}{\partial y} = \frac{1}{b} \frac{\partial w}{\partial \eta}$$
 $\varphi_y = -\frac{\partial w}{\partial x} = -\frac{1}{a} \frac{\partial w}{\partial \xi}$

 Koristeći prirodne koordinate do IF dolazi se analognim postupkom kao i kod primene Dekartovih koordinata

$$\mathbf{N}_{i}^{T}(\xi,\eta) = \frac{1}{8} \begin{bmatrix} (1+\xi_{i}\xi)(1+\eta_{i}\eta)(2+\xi_{i}\xi+\eta_{i}\eta-\xi^{2}-\eta^{2}) \\ b(1+\xi_{i}\xi)(\eta_{i}+\eta)(\eta^{2}-1) \\ -a(\xi_{i}+\xi)(\xi^{2}-1)(1+\eta_{i}\eta) \end{bmatrix}, \quad i = 1,2,3,4$$

Matrica B

$$\mathbf{B} = \mathbf{D}_k \mathbf{N} = -\left\{ \frac{1}{a^2} \frac{\partial^2}{\partial \xi^2} \quad \frac{1}{b^2} \frac{\partial^2}{\partial \eta^2} \quad \frac{2}{ab} \frac{\partial^2}{\partial \xi \partial \eta} \right\}^T \left[\mathbf{N}(\xi, \eta) \right]$$

Matrica krutosti i vektor ekvivalentnog opterećenja

$$\mathbf{k} = \int_{-1}^{1} \int_{-1}^{1} \mathbf{B}^{T}(\xi,\eta) \mathbf{D}\mathbf{B}(\xi,\eta) \det \mathbf{J}d\xi d\eta \qquad \mathbf{Q} = \int_{-1}^{1} \int_{-1}^{1} \mathbf{N}^{T}(\xi,\eta) \mathbf{q}(\xi,\eta) \det \mathbf{J}d\xi d\eta$$

$$\mathbf{J} = \begin{bmatrix} \frac{\partial x}{\partial \xi} & \frac{\partial y}{\partial \xi} \\ \frac{\partial x}{\partial \eta} & \frac{\partial y}{\partial \eta} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} a & 0 \\ 0 & b \end{bmatrix}, \quad \det \mathbf{J} = ab$$

 Podaci: jednako raspodeljeno opterećenje q_z = 10 kN/m², modul elastičnosti E = 210·10⁶ kPa, Poasonov koeficijent v = 0,3, raspon L = 1,0 m i debljina h = 0,01 m





Varijanta A

$$\mathbf{K}_{aa}^*\mathbf{d}_a^* = \mathbf{S}_a^* = \mathbf{P}_a^* + \mathbf{Q}_a^*$$

$$\boldsymbol{k}_{1,1}^{(1)*} \boldsymbol{w}_{1}^{*} = \boldsymbol{Q}_{1}^{(1)*}$$

$$\varphi_{1x} = \varphi_{1y} = 0$$

$$L/4$$

$$L/4$$

$$U/4$$

$$\mathbf{k}^{(1)} = \frac{K}{L^2} \begin{bmatrix} 1 & 2 & \cdots & 11 & 12 \\ 42,24 & 1,88 & \cdots & 4,28 & -1,12 & 1 \\ & 1,52 & \cdots & 0,62 & 0 & 2 \\ & & \ddots & \vdots & \vdots & \vdots \\ & \text{sim.} & 1,52 & 0,30 & 11 \\ & & & 1,52 & 12 \end{bmatrix}_{12\times 12}$$

Svojstvene vrednosti matrice krutosti

 $\frac{K}{L^2} \{ 74,1 \quad 51,0 \quad 51,0 \quad 1,3 \quad 1,0 \quad 0,8 \quad 0,8 \quad 0,7 \quad 0,5 \quad 0 \quad 0 \}$

Varijanta A

$$k_{1,1}^{(1)*} = k_{1,1}^{(1)} = 42,24 \frac{K}{L^2}$$

 $Q_1^{(1)*} = Q_1^{(1)} = \frac{qL^2}{16}$



$$w_1^* = w_1 = 0,00147964 \frac{qL^4}{K} = 0,7694 \text{ mm}$$
 $w_{1, \text{tačno}} = 0,00126 \frac{qL^4}{K} = 0,6552 \text{ mm}$

$$\begin{pmatrix} M_{\chi} \\ M_{y} \\ M_{\chi y} \end{pmatrix} = \mathbf{D}\mathbf{B}\mathbf{d}^{(1)} = \mathbf{S}\mathbf{d}^{(1)}$$

Varijanta A

Momenti savijanja $M_{x,1}$ i $M_{y,1}$ u čvoru 1 (sredina raspona ploče) iznose

$$\begin{cases} M_{x,1} \\ M_{y,1} \end{cases} = \begin{cases} 0,0462 \\ 0,0462 \end{cases} qL^2 = \begin{cases} 0,462 \\ 0,462 \end{cases} \text{ kNm/m}$$

$$M_{x,1,\text{tačno}} = M_{y,1,\text{tačno}} = 0,0231qL^2 = 0,231 \text{ kNm/m}$$

Moment savijanja
$$M_{x,2}$$
 u čvoru 2
(sredina uklještene ivice; x = L/4), iznosi

 $M_{x,2} = -0.0355qL^2 = -0.355$ kNm/m

 $M_{x,2,\text{tačno}} = M_{y,4,\text{tačno}} = -0,0513qL^2 = -0,513 \text{ kNm/m}$



Pravougaoni KE sa 12 SS. Klasična teorija ploča. Primer $\varphi_{1x} = \varphi_{1y} = 0$ $\varphi_{2x} = 0$

Varijanta B

 Sa ciljem povećanja tačnosti rešenja četvrtina ploče je diskretizovana sa 4 KE oblika kvadrata



Redosled brojeva čvorova, vodeći računa da se koristi pravougaoni element koji ima 12 stepeni slobode, glasi:

- konačni element 1: 1, 2, 5 i 4,
- konačni element 2: 2, 3, 6 i 5,
- konačni element 3: 4, 5, 8 i 7, i
- konačni element 4: 5, 6, 9 i 8.

Redosled brojeva stepeni slobode (w_i , ϕ_{ix} , i ϕ_{iy}) glasi:

- konačni element 1: 1, 2, 3, 4, 5, 6, 13, 14, 15, 10, 11 i 12,
- konačni element 2: 4, 5, 6, 7, 8, 9, 16, 17, 18, 13, 14 i 15,
- konačni element 3: 10, 11, 12, 13, 14, 15, 22, 23, 24, 19, 20 i 21, i
- konačni element 4: 13, 14, 15, 16, 17, 18, 25, 26, 27, 22, 23 i 24.

Brojevi aktivnih stepeni slobode (nepoznata generalisana pomeranja): 1, 4, 6, 10, 11, 13, 14 i 15

Pravougaoni KE sa 12 SS. Klasična teorija ploča. Primer $\varphi_{1x} = \varphi_{1y} = 0$

Varijanta B



$$\mathbf{K}_{aa} = \begin{bmatrix} 1 & 4 & \cdots & 14 & 15 \\ 3,2492 & -1,4031 & \cdots & 0,0662 & -0,0662 & 1 \\ 6,4985 & \cdots & 0,3292 & 0 & 4 \\ & \ddots & \vdots & \vdots & \vdots \\ & \text{sim.} & 0,1169 & 0 & 14 \\ & & & 0,1169 & 15 \end{bmatrix}_{8X8} \cdot 10^3$$

 $w_i = \varphi_{ix} = \varphi_{iy} = 0$

2

. 5(13.14.15)

9 (25,26,27)

(4)

6(16,17,18)

1

(10,11,12)4

3

8 (22,23,24)

 $\varphi_{4y} = 0$

(19,20,21)

Pravougaoni KE sa 12 SS. Klasična teorija ploča. Primer $\varphi_{Lx} = 0$

Varijanta B

$$\mathbf{Q}^{1} = \begin{cases} 0,1563 & 1\\ 0,0065 & 2\\ \vdots & \vdots\\ -0,0065 & 11\\ -0,0065 & 12 \end{cases} \quad \mathbf{Q}^{2} = \begin{cases} 0,1563 & 4\\ 0,0065 & 5\\ \vdots & \vdots\\ -0,0065 & 14\\ -0,0065 & 15 \end{cases} \quad \mathbf{Q}^{a} = \begin{cases} 0,1563 & 10\\ 0,0065 & 11\\ \vdots & \vdots\\ -0,0065 & 11\\ \vdots & \vdots\\ -0,0065 & 20\\ -0,0065 & 21 \end{cases} \quad \mathbf{Q}^{4} = \begin{cases} 0,1563 & 13\\ 0,0065 & 14\\ \vdots & \vdots\\ -0,0065 & 23\\ -0,0065 & 24 \end{cases} \quad \mathbf{Q}^{a}$$

$$\mathbf{Q}_{a} = \mathbf{S}_{a} = \begin{cases} 0,1563 & 1\\ 0,3125 & 4\\ \vdots & \vdots\\ 0 & 14\\ 0 & 15 \end{cases}_{8\mathbf{X}\mathbf{I}}$$

$$\mathbf{d}_{a} = \mathbf{K}_{aa}^{-1} \mathbf{S}_{a} = \begin{cases} 0,7297 & 1\\ 0,4359 & 4\\ 2,1366 & 6\\ 0,4359 & 10\\ -2,1366 & 11\\ 0,2612 & 13\\ -1,3030 & 14\\ 1,3030 & 15 \end{cases} \cdot \mathbf{10^{-3} m}$$

 $w_1 = 0,7297 \text{ mm}$

$w_{1, tačno} = 0,6552 \text{ mm}$

Mreža cele ploče	2x2 (4 KE)	4x4 (16 KE)	8x8 (64 KE)	16x16 (256 KE)	32x32 (1024 KE)
Ugib sredine raspona x10 ⁻³ [m]	0,7694	0,7297	0,6781	0,6631	0,6593
Greška u odnosu na tačno rešenje [%]	17,4	11,4	3,5	1,2	0,6

Komentari:

- Rešenja za ugib konvergiraju ka tačnoj vednosti sa tzv. gornje strane (u opštem slučaju (metoda pomeranja) rešenja koja su određena sa nekonformnim konačnim elementima mogu da se nađu sa gornje ili donje strane u odnosu na tačno (nemonotona konvergencija))
- Povećanjem broja konačnih elemenata (progušćenje mreže) i/ili primenom složenijih elemenata može da se postigne konvergencija rešenja ka tačnom

- Ako se u svakom čvoru pravougaonog KE koji ima 12 stepeni slobode uvede dodatni stepen slobode, tj. mešoviti parcijalni izvod, dobija se konformni (zadovoljen C¹ kontinuitet) pravougaoni KE koji ima 16 stepeni slobode. Ovaj element uveli su Bogner, Fox i Schmit pa se naziva BFS element
- Osnovne nepoznate u čvorovima KE su generalisana pomeranja

$$\mathbf{d}^{T} = \{\mathbf{d}_{1} \quad \mathbf{d}_{2} \quad \mathbf{d}_{3} \quad \mathbf{d}_{4}\} \qquad \mathbf{d}_{i}^{T} = \left\{w_{i} \quad \varphi_{ix} \quad \varphi_{iy} \quad \left(\frac{\partial^{2}w}{\partial x \partial y}\right)_{i}\right\}, \qquad i = 1, 2, 3, 4$$

 Raspodela pomeranja u polju KE definisana je nepotpunim polinomom četvrtog stepena (bikubna interpolacija)

$$w = \alpha_1 + \alpha_2 x + \alpha_3 y + \alpha_4 x^2 + \alpha_5 xy + \alpha_6 y^2 + \alpha_7 x^3 + \alpha_8 x^2 y + \alpha_9 xy^2 + \alpha_{10} y^3 + \alpha_{11} x^3 y + \alpha_{12} x^2 y^2 + \alpha_{13} xy^3 + \alpha_{14} x^3 y^2 + \alpha_{15} x^2 y^3 + \alpha_{16} x^3 y^3$$

- Prvi izvodi po koordinati upravno na posmatranu ivicu, koji se menjaju po funkciji trećeg stepena, mogu jednoznačno da se odrede jer su na raspolaganju po dva stepena slobode u čvorovima na krajevima posmatrane ivice
- IF određuju se analognim postupkom kao i kod elementa sa 12 stepeni slobode
- Raspodela pomeranja u polju KE izražena preko prirodnih koordinata glasi

$$\begin{split} w &= \alpha_1 + \alpha_2 \xi + \alpha_3 \eta + \alpha_4 \xi^2 + \alpha_5 \xi \eta + \alpha_6 \eta^2 + \\ &+ \alpha_7 \xi^3 + \alpha_8 \xi^2 \eta + \alpha_9 \xi \eta^2 + \alpha_{10} \eta^3 + \alpha_{11} \xi^3 \eta + \alpha_{12} \xi^2 \eta^2 + \\ &+ \alpha_{13} \xi \eta^3 + \alpha_{14} \xi^3 \eta^2 + \alpha_{15} \xi^2 \eta^3 + \alpha_{16} \xi^3 \eta^3 \end{split}$$

$$\mathbf{u} = \mathbf{A}\boldsymbol{\alpha} \to \boldsymbol{w} = \begin{bmatrix} 1 \quad \xi \quad \eta \quad \xi^2 \quad \xi\eta \quad \eta^2 \quad \xi^3 \quad \xi^2\eta \\ \xi\eta^2 \quad \eta^3 \quad \xi^3\eta \quad \xi^2\eta^2 \quad \xi\eta^3 \quad \xi^3\eta^2 \quad \xi^2\eta^3 \quad \xi^3\eta^3 \end{bmatrix} \begin{cases} \alpha_1 \\ \vdots \\ \alpha_{16} \end{cases}$$

 Za određivanje IF potrebno je odrediti parcijalne izvode po koordinatama x i y i mešoviti parcijalni izvod

 $\varphi_{x} = \frac{\partial w}{\partial y} = \frac{1}{b} \frac{\partial w}{\partial \eta} = \frac{1}{b} (\alpha_{3} + \alpha_{5}\xi + 2\alpha_{6}\eta + \alpha_{8}\xi^{2} + 2\alpha_{9}\eta\xi + 3\alpha_{10}\eta^{2} + \alpha_{11}\xi^{3} + 2\alpha_{12}\eta\xi^{2} + 3\alpha_{13}\eta^{2}\xi + 2\alpha_{14}\eta\xi^{3} + 3\alpha_{15}\eta^{2}\xi^{2} + 3\alpha_{16}\eta^{2}\xi^{3})$ $\varphi_{x} = \frac{1}{b} \begin{bmatrix} 0 & 0 & 1 & 0 & \xi & 2\eta & 0 & \xi^{2}2\xi\eta & 3\eta^{2} & \xi^{3} & 2\xi^{2}\eta & 3\xi\eta^{2} & 2\xi^{3}\eta & 3\xi^{2}\eta^{2} & 3\xi^{3}\eta^{2} \end{bmatrix} \begin{cases} \alpha_{1} \\ \vdots \\ \alpha_{16} \end{cases}$

$$\varphi_{y} = -\frac{\partial w}{\partial x} = -\frac{1}{a}\frac{\partial w}{\partial \xi} = -\frac{1}{a}(\alpha_{2} + 2\alpha_{4}\xi + \alpha_{5}\eta + 3\alpha_{7}\xi^{2} + 2\alpha_{8}\eta\xi + \alpha_{9}\eta^{2} + 3\alpha_{11}\eta\xi^{2} + 2\alpha_{12}\eta^{2}\xi + \alpha_{13}\eta^{3} + 3\alpha_{14}\eta^{2}\xi^{2} + 2\alpha_{15}\eta^{3}\xi + 3\alpha_{16}\eta^{3}\xi^{2})$$

$$\varphi_{y} = -\frac{1}{a}\begin{bmatrix}0 & 1 & 0 & 2\xi & \eta & 0 & 3\xi^{2} & 2\xi\eta\eta^{2} & 0 & 3\xi^{2}\eta & 2\alpha_{12}\xi\eta^{2} & \eta^{3} & 3\xi^{2}\eta^{2} & 2\xi\eta^{3} & 3\xi^{2}\eta^{3}\end{bmatrix} \begin{cases} \alpha_{1} \\ \vdots \\ \alpha_{16} \end{cases}$$

$$\frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y} = \frac{1}{ab} \frac{\partial^2 w}{\partial \xi \partial \eta} = \frac{1}{ab} (\alpha_5 + 2\alpha_8 \xi + 2\alpha_9 \eta + 3\alpha_{11} \xi^2 + 4\alpha_{12} \eta \xi + 3\alpha_{13} \eta^2 + 6\alpha_{14} \eta \xi^2 + 6\alpha_{15} \eta^2 \xi + 9\alpha_{16} \eta^2 \xi^2 + 9\alpha_{16} \eta^2 + 9$$

 Vektor generalisanih pomeranja čvorova KE može da se prikaže na sledeći način

 $\mathbf{d}=\mathbf{C}\boldsymbol{\alpha}$

 odnosno, supstitucijom koordinata čvorova u prirodnom koordinatnom sistemu sledi

$$\mathbf{C} = \frac{1}{ab} \begin{bmatrix} ab & -ab & -ab & ab & \cdots & ab & -ab & -ab & ab \\ 0 & 0 & a & 0 & \cdots & -3a & 2a & 3a & -3a \\ 0 & -b & 0 & 2b & \cdots & b & -3b & -2b & 3b \\ ab & ab & -ab & ab & \cdots & 3 & -6 & -6 & 9 \\ \vdots & \vdots & \vdots & \vdots & \ddots & \vdots & \vdots & \vdots & \vdots \\ ab & -ab & ab & ab & \cdots & -ab & -ab & ab & -ab \\ 0 & 0 & a & 0 & \cdots & -3a & -2a & 3a & -3a \\ 0 & -b & 0 & 2b & \cdots & -b & -3b & 2b & -3b \\ 0 & 0 & 0 & 0 & \cdots & 3 & 6 & -6 & 9 \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{C}^{-1} = \frac{1}{16} \begin{bmatrix} 4 & 2b & -2a & ab & \cdots & 4 & -2b & -2a & -ab \\ -6 & -3b & 2a & -ab & \cdots & -6 & 3b & 2a & ab \\ -6 & -2b & 3a & -ab & \cdots & 6 & -2b & -3a & -ab \\ 0 & 0 & 2a & -ab & \cdots & 0 & 0 & 2a & ab \\ \vdots & \vdots & \vdots & \vdots & \ddots & \vdots & \vdots & \vdots & \vdots \\ -3 & -3b & a & -ab & \cdots & 3 & -3b & -a & -ab \\ 0 & -b & 0 & -ab & \cdots & 0 & b & 0 & ab \\ 0 & 0 & a & -ab & \cdots & 0 & b & 0 & ab \\ 1 & b & -a & -ab & \cdots & -1 & b & a & ab \end{bmatrix}$$

Matrica IF

C(Z) C(X) =

 $\mathbf{N} = \mathbf{A}\mathbf{C}^{-1} \qquad \mathbf{N} = \begin{bmatrix} \mathbf{N}_1 & \mathbf{N}_2 & \mathbf{N}_3 & \mathbf{N}_4 \end{bmatrix}$

$$\mathbf{N}_{1}^{T} = \frac{1}{16} \begin{bmatrix} (-1+\eta)^{2}(2+\eta)(-1+\xi)^{2}(2+\xi) \\ b(-1+\eta)^{2}(1+\eta)(-1+\xi)^{2}(2+\xi) \\ -a(-1+\eta)^{2}(2+\eta)(-1+\xi)^{2}(1+\xi) \\ ab(-1+\eta)^{2}(1+\eta)(-1+\xi)^{2}(1+\xi) \end{bmatrix} \qquad \mathbf{N}_{2}^{T} = \frac{1}{16} \begin{bmatrix} -(-1+\eta)^{2}(2+\eta)(-2+\xi)(1+\xi)^{2} \\ -b(-1+\eta)^{2}(1+\eta)(-2+\xi)(1+\xi)^{2} \\ -a(-1+\eta)^{2}(2+\eta)(-1+\xi)(1+\xi)^{2} \\ ab(-1+\eta)^{2}(1+\eta)(-1+\xi)(1+\xi)^{2} \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{N}_{3}^{T} = \frac{1}{16} \begin{bmatrix} (-2+\eta)(1+\eta)^{2}(-2+\xi)(1+\xi)^{2} \\ -b(-1+\eta)(1+\eta)^{2}(-2+\xi)(1+\xi)^{2} \\ a(-2+\eta)(1+\eta)^{2}(-1+\xi)(1+\xi)^{2} \\ ab(-1+\eta)(1+\eta)^{2}(-1+\xi)(1+\xi)^{2} \end{bmatrix} \qquad \mathbf{N}_{4}^{T} = \frac{1}{16} \begin{bmatrix} -(-2+\eta)(1+\eta)^{2}(-1+\xi)^{2}(2+\xi) \\ b(-1+\eta)(1+\eta)^{2}(-1+\xi)^{2}(2+\xi) \\ a(-2+\eta)(1+\eta)^{2}(-1+\xi)^{2}(1+\xi) \\ ab(-1+\eta)(1+\eta)^{2}(-1+\xi)^{2}(1+\xi) \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{N}_{i}^{T} = \begin{bmatrix} f_{i}(\xi)f_{i}(\eta) \\ bf_{i}(\xi)g_{i}(\eta) \\ -ag_{i}(\xi)f_{i}(\eta) \\ abg_{i}(\xi)g_{i}(\eta) \end{bmatrix}, \quad i = 1,2,3,4 \quad f_{i}(\xi) = \frac{1}{4}(2+3\xi_{i}\xi - \xi_{i}\xi^{3}), \quad g_{i}(\xi) = \frac{1}{4}(-\xi_{i} - \xi + \xi_{i}\xi^{2} + \xi^{3}) \\ f_{i}(\eta) = \frac{1}{4}(2+3\eta_{i}\eta - \eta_{i}\eta^{3}), \quad g_{i}(\eta) = \frac{1}{4}(-\eta_{i} - \eta + \eta_{i}\eta^{2} + \eta^{3}) \end{bmatrix}$$

Pravougaoni KE sa 16 SS. Klasična teorija ploča $\begin{bmatrix} -\frac{3(2-3\eta+\eta^3)\xi}{8a^2} & -\frac{3b(-1+\eta)^2(1+\eta)\xi}{8a^2} & \frac{(-1+\eta)^2(2+\eta)(-\eta)\xi}{8a^2} \end{bmatrix}$

Matrica B

$\begin{bmatrix} -\frac{3(2-3\eta+\eta^3)\xi}{8a^2} \\ -\frac{3(2-3\eta+\eta^3)\xi}{2a^2} \end{bmatrix}$	$-\frac{3b(\cdot)}{2}$	$\frac{-1+\eta)^2(1+\eta)\xi}{8a^2}$	$(-1+\eta)$	$\frac{)^{2}(2+\eta)(-1+3\xi)}{8a}$
$\mathbf{B} = \begin{bmatrix} -\frac{3\eta(2-3\xi+\xi^3)}{8b^2} \\ 9(-1+\eta^2)(-1+\xi^2) \end{bmatrix}$	$-\frac{(-1+3)}{3(-1+3)}$	$\frac{3\eta(-1+\xi)^2(2+\xi)}{8b}$ n)(1+3n)(-1+\xi^2)	$\frac{3a\eta}{3(-1+1)}$	$\frac{-1+\xi)^2(1+\xi)}{8b^2}$ $\frac{b^2}{b^2(-1+\xi)(1+3\xi)}$
$\left[-\frac{1}{8ab}\right]$		8a		8b
$-\frac{b(-1+\eta)^2(1+\eta)(-\eta)}{2}$	$1 + 3\xi)$	$\frac{3(2-3\eta+\eta^3)\xi}{2}$	<u>3b</u>	$(-1+\eta)^2(1+\eta)\xi$
$-\frac{a(-1+3\eta)(-1+\xi)^2}{2}$	$(1 + \xi)$	$\frac{8a^2}{3\eta(-2+\xi)(1+\xi)^2}$	(-1+	$8a^2$ $(-3\eta)(-2+\xi)(1+\xi)^2$
$8b \\ -\frac{1}{8}(-1+\eta)(1+3\eta)(-1+$	ξ)(1 + 3 ξ)	$\frac{\frac{8b^2}{9(-1+\eta^2)(-1+\xi^2)}}{8ab}$) <u>3(-1</u> +	$\frac{8b}{(1+3\eta)(-1+\xi^2)}$ 8a
$(-1+\eta)^2(2+\eta)(1+3\xi)$	_ <u>b(</u>	$(-1+\eta)^2(1+\eta)(1+3)$	Βξ)	$-\frac{3(-2+\eta)(1+\eta)^2\xi}{2}$
$8a \\ 3a\eta(-1+\xi)(1+\xi)^2$	-a(-	$8a - 1 + 3\eta)(-1 + \xi)(1 +$	$\xi)^2$	$-\frac{8a^2}{3\eta(-2+\xi)(1+\xi)^2}$
$\frac{8b^2}{3(-1+\eta^2)(1+\xi)(-1+3\xi)}$ 8b	$-\frac{1}{8}(-1+$	$8b - \eta)(1 + 3\eta)(1 + \xi)(-$	1 + 3ξ)	$-\frac{8b^2}{9(-1+\eta^2)(-1+\xi^2)}{8ab}$
$3b(-1+\eta)(1+\eta)^2\xi$	$(-2 + \eta)$	$(1+\eta)^2(1+3\xi)$	$-\frac{b(-1)}{2}$	$(1+\eta)(1+\eta)^2(1+3\xi)$
$\frac{8a^2}{(1+3\eta)(-2+\xi)(1+\xi)^2}$	<u>_</u> 3aŋ(-:	$8a (1+\xi)(1+\xi)^2$	_ <u>a(1</u> -	$8a + 3\eta)(-1+\xi)(1+\xi)^2$
$\frac{8b}{3(1+\eta)(-1+3\eta)(-1+\xi^2)}$	$\frac{3(-1+\eta^2)}{3(-1+\eta^2)}$	$\frac{8b^2}{(1+\xi)(-1+3\xi)}$	$\frac{1}{-}(1+n)(1+n)(1+n)(1+n)(1+n)(1+n)(1+n)(1+n)$	$(-1+3n)(1+\xi)(-1+3\xi)$
8a		8b	8 8	-
$\frac{3(-2+\eta)(1+\eta)^2\xi}{8a^2}$	$-\frac{3b(-1)}{2}$	$\frac{+\eta)(1+\eta)^2\xi}{8a^2}$	$(-2 + \eta)$	$\frac{1}{8a} \frac{(1+\eta)^2(-1+3\xi)}{8a}$
$\frac{3\eta(2-3\xi+\xi^3)}{8h^2}$	$-\frac{(1+3\eta)(1+3\eta)}{(1+3\eta)}$	$\frac{(-1+\xi)^2(2+\xi)}{8h}$	<u>_</u> 3aŋ(-	$\frac{-1+\xi)^2(1+\xi)}{8h^2}$
$\frac{9(-1+\eta^2)(-1+\xi^2)}{8ab} -$	$\frac{3(1+\eta)(-1)}{3(1+\eta)(-1)}$	$\frac{-1+3\eta}{8a}(-1+\xi^2)$ -	$\frac{3(-1+\eta)}{3(-1+\eta)}$	$\frac{2}{8h}(-1+\xi)(1+3\xi)$
Sub	b(-	$(1+\eta)(1+\eta)^2(-1+3)$	38) 1	0.0
	- <u>`</u>	8a $(+3n)(-1+\xi)^2(1+\xi)^2$	Ξ ε)	
		8b	<u>>></u>	
	$-\frac{1}{2}(1+\eta)$	$(-1+3\eta)(-1+\xi)(1-1+\xi)(1-1)$	$1 + 3\xi$	
Pravougaoni KE sa 16 SS. Klasična teorija ploča

Matrica krutosti $\mathbf{k} = \int \int \mathbf{B}^{T}(\xi, \eta) \mathbf{D} \mathbf{B}(\xi, \eta) \det \mathbf{J} d\xi d\eta$ $k_{1-1} = \frac{K}{ab} \left| \frac{3}{175} \left(42 + \frac{65(a^4 + b^4)}{a^2 b^2} \right) \right|$ $k_{1-2} = k_{2-1} = \frac{K}{ab} \left| \frac{1}{175} \left(\frac{195a^2}{b} + \frac{55b^3}{a^2} + 21(b+5b\nu) \right) \right|$ $k_{1-3} = k_{3-1} = \frac{K}{ab} \left[-\frac{11a^3}{35b^2} - \frac{39b^2}{35a} - \frac{3}{25}a(1+5\nu) \right]$ $k_{1-4} = k_{4-1} = \frac{K}{ab} \left[\frac{11a^3}{35b} + \frac{11b^3}{35a} + \frac{1}{50}a(b+10b\nu) \right]$ itd. (Metoda konačnih elemenata, deo II)

Pravougaoni KE sa 16 SS. Klasična teorija ploča

- Vektor ekvivalentnog opterećenja Q određuju se analognim postupkom kao i kod KE sa 12 stepeni slobode
 - U slučaju jednako raspodeljenog opterećenja q_z vektor ekvivalentnog opterećenja glasi

$$\mathbf{Q}^{T} = q_{z}ab\left\{1 \quad \frac{b}{3} \quad -\frac{a}{3} \quad \frac{ab}{9} \quad 1 \quad \frac{b}{3} \quad \frac{a}{3} \quad -\frac{ab}{9} \quad 1 \quad -\frac{b}{3} \quad \frac{a}{3} \quad \frac{ab}{9} \quad 1 \quad -\frac{b}{3} \quad -\frac{a}{3} \quad -\frac{ab}{9}\right\}$$

 Primenom konformnih KE, sa povećanjem broja stepeni slobode modela (progušćivanje mreže) tačnom rešenju za pomeranja monotono se prilazi sa donje strane. Generalno, konvergencija rešenja određenih primenom konformnih KE bolja je nego kod rešenja određenih nekonformnim KE

- Uzima se u obzir uticaj transverzalnih sila na deformaciju klizanja
- Polazi se od pretpostavke da su pomeranja (ugibi) i ukupne rotacije normala poprečnih preseka međusobno nezavisne veličine
- C⁰ kontinuitet
- Obrtanje vlakna

$$\theta_x = \frac{\partial w}{\partial x} + \varphi_x^s \qquad \theta_y = \frac{\partial w}{\partial y} + \varphi_y^s$$

 gde su uglovi rotacije normale na srednju ravan ∂w/∂x i ∂w/∂y, a φ_x^s i φ_y^s rotacije vlakana usled transverzalnih sila



 Komponente pomeranja u i v proizvoljne tačke unutar ploče glase

$$u = u(x, y, z) = -z\theta_x(x, y) = -z\left(\frac{\partial w}{\partial x} + \varphi_x^s\right) \qquad \qquad v = v(x, y, z) = -z\theta_y(x, y) = -z\left(\frac{\partial w}{\partial y} + \varphi_y^s\right)$$

- Za sve tačke koje se nalaze na normali na srednju površ ($\varepsilon_z = \partial w / \partial z = 0$) pomeranje w glasi

w = w(x, y, z) = w(x, y)

• Veze između deformacije i pomeranja mogu da se prikažu u matričnom obliku (∂u) $(\partial \theta_x)$

$$\begin{cases} \frac{\partial u}{\partial x} \\ \frac{\partial v}{\partial y} \\ \frac{\partial v}{\partial y} \\ \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} \\ \frac{\partial u}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial x} \\ \frac{\partial v}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} \end{cases} = \begin{cases} -z \frac{\partial v_x}{\partial x} \\ -z \frac{\partial \theta_y}{\partial y} \\ -z \left(\frac{\partial \theta_x}{\partial y} + \frac{\partial \theta_y}{\partial x} \right) \\ \frac{\partial w}{\partial x} - \theta_x \\ \frac{\partial w}{\partial y} - \theta_y \end{cases}$$

- Definiše se vektor κ (deformacije usled savijanja, tj. promene krivina i torzije) i vektor γ (deformacije usled smicanja ili klizanja)

$$\mathbf{\kappa} = \begin{cases} -\frac{\partial \theta_x}{\partial x} \\ -\frac{\partial \theta_y}{\partial y} \\ -\left(\frac{\partial \theta_x}{\partial y} + \frac{\partial \theta_y}{\partial x}\right) \end{cases} \qquad \mathbf{\gamma} = \begin{cases} -\varphi_x^s \\ -\varphi_y^s \end{cases} = \begin{cases} \frac{\partial w}{\partial x} - \theta_x \\ \frac{\partial w}{\partial y} - \theta_y \end{cases}$$

Sada se može uspostaviti veza

$$\begin{cases} \varepsilon_{\chi} \\ \varepsilon_{y} \\ \gamma_{\chi y} \end{cases} = z \kappa \qquad \begin{cases} \gamma_{\chi z} \\ \gamma_{y z} \end{cases} = \gamma$$

Veza između deformacije i napona glasi

$$\boldsymbol{\sigma} = \mathbf{D}\boldsymbol{\varepsilon} \rightarrow \begin{cases} \sigma_{\chi} \\ \sigma_{y} \\ \tau_{\chi y} \\ \tau_{\chi z} \\ \tau_{y z} \end{cases} = \begin{bmatrix} \frac{E}{1-\nu^{2}} & \frac{E\nu}{1-\nu^{2}} & 0 & & \\ \frac{E\nu}{1-\nu^{2}} & \frac{E}{1-\nu^{2}} & 0 & & \mathbf{0} \\ & \frac{E}{2(1+\nu)} & & \\ & & \frac{E}{2(1+\nu)} & 0 \\ & & & 0 & \frac{E}{2(1+\nu)} \end{bmatrix} \begin{cases} \varepsilon_{\chi} \\ \varepsilon_{y} \\ \gamma_{\chi y} \\ \gamma_{\chi z} \\ \gamma_{y z} \end{cases}$$

Sile u presecima mogu da se prikažu u sledećem obliku

$$\{ {\bf M}_{\bf T} \} = \begin{cases} M_x \\ M_y \\ M_{xy} \\ T_{xz} \\ T_{yz} \end{cases} \} = \begin{bmatrix} {\bf D}_b \\ {\bf D}_s \end{bmatrix} \{ {\bf K}_{\bf Y} \} \qquad \qquad {\bf D}_b = \frac{Eh^3}{12(1-\nu^2)} \begin{bmatrix} 1 & \nu & 0 \\ \nu & 1 & 0 \\ 0 & 0 & \frac{1-\nu}{2} \end{bmatrix} \\ {\bf D}_s = \frac{Eh}{2k(1+\nu)} \begin{bmatrix} 1 & 0 \\ 0 & 1 \end{bmatrix} = \frac{Gh}{k} \begin{bmatrix} 1 & 0 \\ 0 & 1 \end{bmatrix}$$

Potencijalna energija deformacije

$$U = \frac{1}{2} \int_{A} \left(M_{x} \kappa_{x} + M_{y} \kappa_{y} + M_{xy} \kappa_{xy} + T_{x} \varphi_{x}^{s} + T_{y} \varphi_{y}^{s} \right) dA$$
$$U = \frac{1}{2} \int_{A} \left(\kappa^{T} \mathbf{D}_{b} \kappa + \gamma^{T} \mathbf{D}_{s} \gamma \right) dA$$

 Prethodni izraz razlikuje se od izraza u klasičnoj teoriji savijanja ploča za drugi sabirak koji predstavlja udeo transverzalnih sila u potencijalnoj energiji deformacije

- Geometrija i raspodela pomeranja opisuju se istim IF

$${x \atop y} = \sum_{i=1}^{k} \begin{bmatrix} N_i \\ N_i \end{bmatrix} {x_i \atop y_i} \qquad \qquad \begin{cases} w \\ \theta_x \\ \theta_y \end{cases} = \sum_{i=1}^{k} \begin{bmatrix} N_i \\ N_i \\ N_i \end{bmatrix} {w_i \\ \theta_{ix} \\ \theta_{iy} \end{cases} = \sum_{i=1}^{k} \mathbf{N}_i \mathbf{d}_i$$

- gde je k ukupan broj čvorova konačnog elementa, N_i je matrica interpolacionih funkcija i-tog čvora i d_i je vektor generalisanih pomeranja i-tog čvora
- Matrica krutosti

$$\mathbf{k} = \int_{A} \left(\mathbf{B}_{b}^{T} \mathbf{D}_{b} \mathbf{B}_{b} + \mathbf{B}_{s}^{T} \mathbf{D}_{s} \mathbf{B}_{s} \right) dA$$
$$\mathbf{k}_{i,j} = \int_{A} \left(\mathbf{B}_{bi}^{T} \mathbf{D}_{b} \mathbf{B}_{bj} + \mathbf{B}_{si}^{T} \mathbf{D}_{s} \mathbf{B}_{sj} \right) dA, \qquad i, j = 1, 2, 3, \dots,$$

 gde prvi deo predstavlja krutost na savijanje, a drugi krutost na smicanje

k

 Veza između vektora promene krivina i torzije u proizvoljnoj tački KE i vektora generalisanih pomeranja u čvorovima glasi

$$\mathbf{\kappa} = \sum_{i=1}^{k} \mathbf{B}_{bi} \mathbf{d}_{i} \qquad \mathbf{\kappa} = \begin{cases} -\frac{\partial \theta_{x}}{\partial x} \\ -\frac{\partial \theta_{y}}{\partial y} \\ -\left(\frac{\partial \theta_{x}}{\partial y} + \frac{\partial \theta_{y}}{\partial x}\right) \end{cases} \qquad \mathbf{B}_{bi} = \begin{bmatrix} 0 & -\frac{\partial N_{i}}{\partial x} & 0 \\ 0 & 0 & -\frac{\partial N_{i}}{\partial y} \\ 0 & -\frac{\partial N_{i}}{\partial y} & -\frac{\partial N_{i}}{\partial x} \end{bmatrix}, \qquad i = 1, 2, 3, \dots, k$$

 Veza između vektora deformacije klizanja u proizvoljnoj tački KE i vektora generalisanih pomeranja u čvorovima glasi

$$\mathbf{\gamma} = \sum_{i=1}^{k} \mathbf{B}_{si} \mathbf{d}_{i} \qquad \mathbf{\gamma} = \begin{pmatrix} -\varphi_{x}^{s} \\ -\varphi_{y}^{s} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \frac{\partial w}{\partial x} - \theta_{x} \\ \frac{\partial w}{\partial y} - \theta_{y} \end{pmatrix} \qquad \mathbf{B}_{si} = \begin{bmatrix} \frac{\partial N_{i}}{\partial x} & -N_{i} & 0 \\ \frac{\partial N_{i}}{\partial y} & 0 & -N_{i} \end{bmatrix}, \quad i = 1, 2, 3, \dots, k$$

 Matrice B_b i B_s za konačni element mogu da se prikažu na sledeći način

 $\mathbf{B}_b = \begin{bmatrix} \mathbf{B}_{b1} & \mathbf{B}_{b2} & \cdots & \mathbf{B}_{bk} \end{bmatrix}$

 $\mathbf{B}_{s} = \begin{bmatrix} \mathbf{B}_{s1} & \mathbf{B}_{s2} & \cdots & \mathbf{B}_{sk} \end{bmatrix}$

Matrica interpolacionih funkcija za KE

 $\mathbf{N} = \begin{bmatrix} \mathbf{N}_1 & \mathbf{N}_2 & \cdots & \mathbf{N}_k \end{bmatrix}$

Vektor generalisanih pomeranja za KE

 $\mathbf{d} = \{\mathbf{d}_1 \quad \mathbf{d}_2 \quad \cdots \quad \mathbf{d}_k\}^T$

 S obzirom na to da su interpolacione funkcije N_i zavisne od prirodnih koordinata ξ i η sledi da je

$$\begin{cases} \frac{\partial N_i}{\partial x} \\ \frac{\partial N_i}{\partial y} \end{cases} = \mathbf{J}^{-1} \begin{cases} \frac{\partial N_i}{\partial \xi} \\ \frac{\partial N_i}{\partial \eta} \end{cases} \qquad \mathbf{J} = \begin{bmatrix} \frac{\partial x}{\partial \xi} & \frac{\partial y}{\partial \xi} \\ \frac{\partial x}{\partial \eta} & \frac{\partial y}{\partial \eta} \end{bmatrix}$$

 Matrica krutosti (elementi mogu da se odrede numeričkom integracijom)

$$\mathbf{k} = \int_{-1}^{1} \int_{-1}^{1} \mathbf{B}_{b}^{T} \mathbf{D}_{b} \mathbf{B}_{b} \det \mathbf{J} d\xi d\eta + \int_{-1}^{1} \int_{-1}^{1} \mathbf{B}_{s}^{T} \mathbf{D}_{s} \mathbf{B}_{s} \det \mathbf{J} d\xi d\eta$$

Vektor ekvivalentnog opterećenja i-tog čvora

$$\mathbf{Q}_{i} = \left\{ \int_{-1}^{1} \int_{-1}^{1} \mathbf{N}_{i} \mathbf{q}_{z} \det \mathbf{J} d\xi d\eta \quad 0 \quad 0 \right\}^{T}, \quad i = 1, 2, 3, \dots, k$$

 Vektor ekvivalentnog opterećenja (elementi mogu da se odrede numeričkom integracijom)

$$\mathbf{Q} = \{\mathbf{Q}_1 \quad \mathbf{Q}_2 \quad \cdots \quad \mathbf{Q}_k\}^T$$

 IF izvedene za izoparametarske KE mogu da se koriste i u ovom slučaju (npr. za četvorougaoni KE)

- Prikazani KE osetljiv je na tzv. shear-locking efekat koji je izražen kod elemenata sa nižim stepenom interpolacije. Kod tankih ploča pri tačnoj integraciji matrice krutosti dobijaju se previše kruti KE zbog prevelikog učešća deformacije smicanja u ukupnoj energiji deformacije, što je posledica međusobne nezavisnosti polja pomeranja i polja obrtanja
- Jedan od najjednostavnijih načina za rešavanje prethodnog problema je selektivna integracija kod koje se tačna numerička integracija primenjuje na deo koji potiče od savijanja, a niži red numeričke integracije na deo matrice krutosti koji potiče od klizanja. Takođe, vrlo jednostavan način eleminacije shear-locking efekta je redukovana integracija kod koje se primenjuje niži red numeričke integracije na deo matrice krutosti za savijanje i smicanje. Odgovarajućim izborom reda integracije mogu da se dobiju rešenja zadovoljavajuće tačnosti

- Primenom selektivne i redukovane integracije može da se dobije veći broj nultih svojstvenih vrednosti (nultih energetskih oblika) od broja stepeni slobode KE kao krutog tela (test svojstvenih vrednosti). Elementi sa suvišnim nultim energetskim oblicima mogu da dovedu do nerealnih rešenja
- Pored testa svojstvenih vrednosti KE i grupa KE treba da zadovolje i tzv. patch testove (pri određenim uslovima mora da se obezbedi stanje konstantne deformacije u KE i sistemu KE). Pri patch testovima može da se bira takvo polje pomeranja koje odgovara traženom stanju konstantne deformacije (zadaju se odgovarajuća generalisana pomeranja u čvorovima na konturi), a test je ispunjen ako su sračunata pomeranja u poljima KE jednaka pretpostavljenom polju pomeranja. Umesto ovakvog pristupa za obezbeđivanje stanja konstantne deformacije može da se aplicira odgovarajuće opterećenje i uslovi oslanjanja. Test je ispunjen ako se u poljima KE dobije odgovarajuće stanje konstantne deformacije

Kvadratna ploča

 Podaci su: jednako raspodeljeno opterećenje q_z = 10 kN/m², modul elastičnosti E = 210·10⁶ kPa, Poasonov koeficijent v = 0,3, raspon L = 1,0 m i debljina h = 0,01 m



Kvadratna ploča

- Matrica krutosti KE određuje se numeričkom integracijom
- Da bi se eliminisao shear-locking efekat primenjuje se selektivna integracija (za deo matrice krutosti na savijanje red numeričke integracije je 3x3, a za deo matrice krutosti na smicanje 2x2)
- Pri određivanju matrice krutosti za savijanje tačke integracije obeležene su brojevima 1, 2, 3, ... i 9, i istovremeno su jednake prirodnim koordinatama

$$\begin{split} \xi_1 &= -\sqrt{0,6}, \quad \eta_1 = -\sqrt{0,6}, \quad w_1 = \frac{5}{9} \cdot \frac{5}{9} & \xi_6 = \sqrt{0,6}, \quad \eta_6 = 0, \qquad w_6 = \frac{5}{9} \cdot \frac{8}{9} \\ \xi_2 &= 0, \qquad \eta_2 = -\sqrt{0,6}, \quad w_2 = \frac{8}{9} \cdot \frac{5}{9} & \xi_7 = -\sqrt{0,6}, \quad \eta_7 = \sqrt{0,6}, \quad w_7 = \frac{5}{9} \cdot \frac{5}{9} \\ \xi_3 &= \sqrt{0,6}, \quad \eta_3 = -\sqrt{0,6}, \quad w_3 = \frac{5}{9} \cdot \frac{5}{9} & \xi_8 = 0, \qquad \eta_8 = \sqrt{0,6}, \quad w_8 = \frac{8}{9} \cdot \frac{5}{9} \\ \xi_4 &= -\sqrt{0,6}, \quad \eta_4 = 0, \qquad w_4 = \frac{5}{9} \cdot \frac{8}{9} & \xi_9 = \sqrt{0,6}, \quad \eta_9 = \sqrt{0,6}, \quad w_9 = \frac{5}{9} \cdot \frac{5}{9} \\ \xi_5 &= 0, \qquad \eta_5 = 0, \qquad w_5 = \frac{8}{9} \cdot \frac{8}{9} \end{split}$$



Kvadratna ploča

 Pri određivanju matrice krutosti za smicanje tačke integracije obeležene su brojevima 1, 2, 3 i 4, i istovremeno su jednake prirodnim koordinatama

$$\xi_{1} = -\frac{1}{\sqrt{3}}, \quad \eta_{1} = -\frac{1}{\sqrt{3}}, \quad \xi_{2} = \frac{1}{\sqrt{3}}, \quad \eta_{2} = -\frac{1}{\sqrt{3}}$$
$$\xi_{3} = -\frac{1}{\sqrt{3}}, \quad \eta_{3} = \frac{1}{\sqrt{3}}, \quad \xi_{4} = \frac{1}{\sqrt{3}}, \quad \eta_{4} = \frac{1}{\sqrt{3}}$$
$$w_{1} = 1 \cdot 1, \quad w_{2} = 1 \cdot 1, \quad w_{3} = 1 \cdot 1, \quad w_{4} = 1 \cdot 1$$



Matrica krutosti za savijanje



Kvadratna ploča

- Matrica krutosti za savijanje
- Tačka integracije 1



27x27

Kvadratna ploča

Matrica krutosti za savijanje

Analognim postupkom određuju se u <u>tačkama integracije 2,</u> <u>3, 4, ... i 9</u> matrice krutosti **k**_{b,2}, **k**_{b,3}, **k**_{b,4}, ... i **k**_{b,9}, respektivno, nakon čega se njihovim sabiranjem određuje numeričko rešenje dela matrice krutosti na savijanje **k**_{b,N}



Kvadratna ploča

Matrica krutosti za smicanje

$$\mathbf{D}_{s} = \begin{bmatrix} 673,077 & 0 \\ 0 & 673,077 \end{bmatrix} \cdot 10^{3}$$

Tačka integracije 1



Kvadratna ploča

Matrica krutosti za smicanje

 Analognim postupkom određuju se u <u>tačkama integracije 2,</u> <u>3, i 4</u> matrice krutosti k_{s,2}, k_{s,3}, i k_{s,4} respektivno, nakon čega se njihovim sabiranjem određuje numeričko rešenje dela matrice krutosti na smicanje k_{s,N}



Kvadratna ploča

 Matrica krutosti konačnog elementa k_N određuje se sabiranjem matrica krutosti na savijanje i smicanje

	_						
	1	2		26	27		
$\mathbf{k}_{N} = \mathbf{k}_{b,N} + \mathbf{k}_{s,N} =$	34,9003	1,8697		2,4929	2,4929	1	·10 ⁴
		0,2085	•••	0,2073	-0,000556	2	
			••	:	• • •	÷	
		sim.		3,3312	0	26	
					3,3312	27	
	<u> </u>						2/X2/

Komentar:

Matrica krutosti **k**_N je pozitivno semidefinitna i ima 4 svojstvene vrednosti jednake nuli, tj. ima 1 suvišni nulti energetski oblik. Ovaj element u kombinaciji sa selektivnom integracijom ima dobro ponašanje u smislu konvergencije rešenja i eliminacije shear-locking efekta ali se pri analizi savijanja ploča mora sa oprezom primenjivati jer elementi sa suvišnim nultim energetskim oblicima mogu da dovedu do nerealnih rešenja pri određenim graničnim uslovima (npr. kvadratna ploča opterećena koncentrisanom silom u jednom uglu sa minimalnim brojem oslonaca koji sprečavaju pomeranja kao krutog tela). Kod Lagranžovog elementa koji ima 9 čvorova sa zamenjujućim poljem deformacije klizanja izbegava se pojava suvišnog nultog energetskog oblika i grupa elemenata prolazi patch testove (Teorija savijanja ploča – numeričke metode i računarski programi, Vuksanović Đ., Pujević B., IP "Nauka" – Beograd, 1994.)

Izoparametarski KE. Rajsner-Mindlinova teorija savijanja ploča. Primer 1 $\begin{bmatrix} 0,0694 & 1\\ 0 & 2 \end{bmatrix}$

- Kvadratna ploča
- Vektor ekvivalentnog opterećenja



- Elementi vektora ekvivalentnog optrećenja Q₁ mogu da se odrede numeričkom integracijom (red 2 x 2)
- U čvoru 1

 $N_{1}(\xi_{1},\eta_{1})q_{z}(\xi_{1},\eta_{1})detJ(\xi_{1},\eta_{1})w_{1} = 0,129585$ $N_{1}(\xi_{2},\eta_{2})q_{z}(\xi_{2},\eta_{2})detJ(\xi_{2},\eta_{2})w_{2} = -0,0347222$ $N_{1}(\xi_{3},\eta_{3})q_{z}(\xi_{3},\eta_{3})detJ(\xi_{3},\eta_{3})w_{3} = -0,0347222$ $N_{1}(\xi_{4},\eta_{4})q_{z}(\xi_{4},\eta_{4})detJ(\xi_{4},\eta_{4})w_{4} = 0,00930379$

Kvadratna ploča

- Vektor ekvivalentnog opterećenja
- Sabiranjem prethodne četiri veličine određuje se vrednost u čvoru 1, odnosno vektor ekvivalentnog opterećenja ${f Q}_1^1$ za čvor 1 glasi

$$\mathbf{Q}_{1}^{1} = \begin{cases} 0,0694 & | & 1 \\ 0 & | & 2 \\ 0 & | & 3 \\ \end{cases}$$

- Analognim postupkom određuju se elementi vektora ekvivalentnog opterećenja za ostale čvorove
- Rešenja za vektor ekvivalentnog opterećenja određena analitičkom i numeričkom integracijom međusobno su jednaka

Kvadratna ploča







$$w_1 = 0,8024 \cdot 10^{-3} \,\mathrm{m}$$

$$w_{1,\text{tačno}} = 0,6552 \cdot 10^{-3} \text{ m}$$

S obzirom na odnos debljine i raspona opravdano je usvojiti da se ploča ponaša prema klasičnoj teoriji

Kvadratna ploča

 Sa ciljem povećanja tačnosti rešenja za ugib četvrtina ploče je diskretizovana sa 4 KE oblika kvadrata čija je dužina stranice jednaka četvrtini raspona ploče



Kvadratna ploča

Redosled brojeva čvorova, vodeći računa da se koristi Lagranžov element sa 9 čvorova, glasi:

- konačni element 1: 1, 3, 13, 11, 2, 8, 12, 6 i 7,
- konačni element 2: 3, 5, 15, 13, 4, 10, 14, 8 i 9,
- konačni element 3: 11, 13, 23, 21, 12, 18, 22, 16 i 17, i
- konačni element 4: 13, 15, 25, 23, 14, 20, 24, 18 i 19.

Redosled brojeva stepeni slobode (w_i , ϑ_{ix} , i ϑ_{iy}) glasi:

- konačni element 1: 1, 2, 3, 7, 8, 9, 37, 38, 39, 31, 32, 33, 4, 5, 6, 22, 23, 24, 34, 35, 36, 16, 17, 18, 19, 20 i 21,
- konačni element 2: 7, 8, 9, 13, 14, 15, 43, 44, 45, 37, 38, 39, 10, 11, 12, 28, 29, 30, 40, 41, 42, 22, 23, 24, 25, 26 i 27,
- konačni element 3: 31, 32, 33, 37, 38, 39, 67, 68, 69, 61, 62, 63, 34, 35, 36, 52, 53, 54, 64, 65, 66, 46, 47, 48, 49, 50 i 51, i
- konačni element 4: 37, 38, 39, 43, 44, 45, 73, 74, 75, 67, 68, 69, 40, 41, 42, 58, 59, 60, 70, 71, 72, 52, 53, 54, 55, 56 i 57.



Brojevi aktivnih stepeni slobode su: 1, 4, 5, 7, 8, 10, 11, 16, 18, 19, 20, 21, 22, 23, 24, 25, 26, 27, 31, 33, 34, 35, 36, 37, 38, 39, 40, 41, 42, 46, 48, 49, 50, 51, 52, 53, 54, 55, 56 i 57

Kvadratna ploča



 $w_1 = 0,6649 \cdot 10^{-3} \text{ m}$ $w_{1,\text{tačno}} = 0,6552 \cdot 10^{-3} \text{ m}$

Kvadratna ploča

 Ako bi u modelu promenili samo debljinu ploče na vrednost h=0,1m tada bi se za ugib sredine raspona ploče dobile sledeće vrednosti:

- tačno rešenje klasične teorije
 - $w_{1,a} = 0,0006552 \cdot 10^{-3} \text{m}$
- rešenje određeno primenom MKE (Rajsner-Mindlinova teorija)
 - $w_{1,b} = 0,0007885 \cdot 10^{-3} \text{m}$

Komenatar:

Razlika između tačnog rešenja prema klasičnoj teoriji i rešenja određenog primenom MKE (Rajsner-Mindlinova teorija) iznosi približno 17% u odnosu na rešenje određeno primenom MKE. Bez obzira na malu grešku rešenja po MKE (rešenje za ugib sredine raspona konvergira ka vrednosti 0,0007623·10⁻³ m) zaključuje se da ponašanje ploče nije u skladu sa klasičnom teorijom. Ovo je posledica zanemarenja uticaja deformacije klizanja u klasičnoj teoriji

Kružna ploča



Kružna ploča

Redosled brojeva čvorova, vodeći računa o pravilu za Lagranžov element koji ima 9 čvorova, glasi:

- konačni element 1: 1, 3, 13, 11, 2, 8, 12, 6 i 7,
- konačni element 2: 3, 5, 19, 13, 4, 10, 16, 8 i 9, i
- konačni element 3: 11, 13, 19, 17, 12, 16, 18, 14, 15.

Redosled brojeva stepeni slobode (w_i , ϑ_{ix} , i ϑ_{iy}) glasi:

- konačni element 1: 1, 2, 3, 7, 8, 9, 37, 38, 39, 31, 32, 33, 4, 5, 6, 22, 23, 24, 34, 35, 36, 16, 17, 18, 19, 20 i 21,
- konačni element 2: 7, 8, 9, 13, 14, 15, 55, 56, 57, 37, 38, 39, 10, 11, 12, 28, 29, 30, 46, 47, 48, 22, 23, 24, 25, 26 i 27, i
- konačni element 3: 31, 32, 33, 37, 38, 39, 55, 56, 57, 49, 50, 51, 34, 35, 36, 46, 47, 48, 52, 53, 54, 40, 41, 42, 43, 44 i 45.

Brojevi aktivnih stepeni slobode: 1, 4, 5, 7, 8, 10, 11, 16, 18, 19, 20, 21, 22, 23, 24, 25, 26, 27, 31, 33, 34, 35, 36, 37, 38, 39, 40, 42, 43, 44, 45, 46, 47 i 48.

Komentar:

Matrica krutosti i vektor ekvivalentnog opterećenja određuju se numeričkom integracijom analogno kao u prethodnom primeru. Da bi se eliminisao shear-locking efekat primenjuje se selektivna integracija. Za deo matrice krutosti na savijanje red numeričke integracije je 3x3, a za deo matrice krutosti na smicanje 2x2



ປ_{ix} ປ_{iy}

Kružna ploča



Х



$$w_{1,\text{tačno}} = \frac{qr^4}{64K} = 0,5078 \cdot 10^{-3} \text{m}$$

S obzirom na odnos debljine i poluprečnika opravdano je usvojiti da je **ponašanje ploče prema klasičnoj teoriji**

$$w_{1,\text{tačno,Rajsner-Mindlin}} = \frac{qr^4}{64K} \left(1 + \frac{16}{5} \left(\frac{h}{r}\right)^2 \frac{1}{1-\nu}\right) = 0,5087 \cdot 10^{-3} \text{m}$$

Komentar:

Poređenjem tačnog rešenja za ugib centra ploče određenog prema klasičnoj i Rajsner-Mindlinovoj teoriji zaključuje se da je razlika mala (približno 0,2% u odnosu na tačno rešenje Rajsner-Mindlinove teorije), tj. pretpostavka da se ploča ponaša prema klasičnoj teoriji je opravdana

Kružna ploča

- Ako bi u modelu promenili samo debljinu ploče na vrednost h=0,1m tada bi se za ugib centra ploče dobile sledeće vrednosti
 - tačno rešenje klasične teorije:
 - $w_{1,a} = 0,0005078 \cdot 10^{-3} \text{m}$
 - tačno rešenje Rajsner-Mindlinove teorije:
 - $w_{1,b} = 0,0006007 \cdot 10^{-3} \text{m}$
 - rešenje po MKE (Rajsner-Mindlinova teorija):
 - $w_{1,c} = 0,0005980 \cdot 10^{-3} \text{m}$

Komentar:

Sada razlika između tačnih rešenja prema klasičnoj i Rajsner-Mindlinovoj teoriji ploča iznosi približno 15% u odnosu na rešenje Rajsner-Mindlinove teorije, tj. ploča se ne ponaša prema klasičnoj teoriji, što se moglo zaključiti na osnovu odnosa prečnika i debljine. Ugib prema klasičnoj teoriji je manji od tačne vrednosti, a to je posledica zanemarenja uticaja deformacije klizanja. Takođe, razlika između tačnog rešenja prema Rajsner-Mindlinovoj teoriji i rešenja određenog primenom MKE (Rajsner-Mindlinova teorija), iznosi približno 0,4% u odnosu na tačno rešenje, tj. postiže se zadovoljavajuća tačnost rešenja pri vrlo gruboj mreži



Ljuske. Ravni konačni elementi

- U okviru linearne teorije kod ravnih KE mogu da se razdvoje membranske deformacije od deformacija savijanja
- Membranske komponente deformacija zavise samo od membranskih komponenata pomeranja
- Komponente deformacija od savijanja zavise samo od pomeranja w upravnog na površinu KE



 S obzirom na superpoziciju membranskog naprezanja i savijanja, matrica krutosti ravnog konačnog elementa određuje se superpozicijom matrice krutosti membranskog KE za ravansko stanje napona i matrice krutosti KE ploče pri savijanju

Ljuske. Ravni konačni elementi

 Trougaoni KE čijom superpozicijom se određuje KE za analizu ljuski, odnosno prikazan je KE za analizu ravanskog stanja napona (CST element sa 6 stepeni slobode) i nekonformni KE za analizu savijanja ploča sa 9 stepeni slobode



- KE ima 5 stepeni slobode u svakom^{*}čvoru, tj. ukupno 15 stepeni slobode pri čemu rotacija oko normale na površinu elementa (lokalna osa z) nije uključena u formulaciju
 - S obzirom na to potrebno je dodati stepen slobode, tj. ugao rotacije oko normale na površinu KE
 - S obzirom na to da ovaj stepen slobode nije uključen u formulaciju KE matricu krutosti je potrebno proširiti vrstama i kolonama koje odgovaraju stepenu slobode φ_{iz} (tzv. drilling d.o.f.), pri čemu ovi elementi imaju vrednost nula. Stepenu slobode φ_{iz} odgovara fiktivna komponenta M_{iz} u vektoru ekvivalentnog opterećenja

Ljuske. Ravni konačni elementi. Trougaoni KE sa 18 stepeni slobode

Vektor generalisanih pomeranja i sila u čvorovima KE glase

 $\mathbf{d}^{T} = \left\{ \mathbf{d}_{1} \quad \mathbf{d}_{2} \quad \mathbf{d}_{3} \right\}$ $\mathbf{d}_{i}^{T} = \left\{ u_{i} \quad v_{i} \quad w_{i} \quad \varphi_{ix} \quad \varphi_{iy} \quad \varphi_{iz} \right\}, \quad i = 1, 2, 3$ $\mathbf{R}^{T} = \left\{ \mathbf{R}_{1} \quad \mathbf{R}_{2} \quad \mathbf{R}_{3} \right\}$

 $\mathbf{R}_{i}^{\mathsf{T}} = \left\{ \boldsymbol{N}_{ix} \quad \boldsymbol{N}_{iy} \quad \boldsymbol{N}_{iz} \quad \boldsymbol{M}_{ix} \quad \boldsymbol{M}_{iy} \quad \boldsymbol{M}_{iz} \right\}, \quad i = 1, 2, 3$

Jednačina KE glasi

kd = Q + R

 Matrica krutosti određuje se superpozicijom matrice krutosti za analizu ravanskog stanja napona i matrice krutosti za savijanje ploče



gde je **k**_{i,j}^m submatrica reda 2x2 pri čemu se oznake *i* i *j* odnose na brojeve čvorova KE, a oznaka *m* odnosi se na membransko stanje naprezanja

$$\mathbf{k}^{b} = \begin{bmatrix} \mathbf{k}_{1,1}^{b} & \mathbf{k}_{1,2}^{b} & \mathbf{k}_{1,3}^{b} \\ \mathbf{k}_{2,1}^{b} & \mathbf{k}_{2,2}^{b} & \mathbf{k}_{2,3}^{b} \\ \mathbf{k}_{3,1}^{b} & \mathbf{k}_{3,2}^{b} & \mathbf{k}_{3,3}^{b} \end{bmatrix}_{9\times9}$$

gde je **k**_{i,j}^b submatrica reda 3x3 pri čemu se oznake *i* i *j* odnose na brojeve čvorova KE, a oznaka *b* odnosi se na stanje savijanja


Ljuske. Ravni konačni elementi. Trougaoni KE sa 18 stepeni slobode

Matrica krutosti





Komentari:

- Matrica krutosti sadrži elemente koji imaju vrednost nula u tri vrste i tri kolone koje odgovaraju stepenu slobode φ_{iz}. Ako su u zajedničkom čvoru spojeni komplanarni elementi zbog nulte krutosti koja odgovara rotaciji oko ose z lokalnog koordinatnog sistema globalna matrica krutosti sistema KE postaje singularna.
- Ovo ima za posledicu potrebu za redukcijom jednačina sistema KE za broj čvorova u kojima su spojeni komplanarni elementi.
- Jedan od načina za rešavanje ovog problema je pridruživanje tzv. fiktivne rotacione krutosti oko normale na površinu komplanarnih KE, tj. uz stepene slobode φ_{iz} u matrici krutosti usvajaju se fiktivne rotacione krutosti čije su vrednosti dovoljne da se eliminiše singularitet matrice krutosti sistema KE, a da se ne utiče bitno na tačnost rešenja.
- Dodatno pojednostavljenje je da se, bez obzira na to da li su elementi spojeni u čvoru komplanarni ili ne, svim KE dodaju fiktivne rotacione krutosti uz stepene slobode φ_{iz} .
- U Zienkiewicz O. C., Taylor R. L., Finite Element Method for Solids and Structural Mechanics, 6th Edition, Elsevier, 2006. i Cook R. D., Malkus D. S., Plesha M. E., Witt R. J., Concepts and Applications of Finite Element Analysis, John Wiley & Sons, 2002. mogu se naći preporuke.

Ljuske. Ravni konačni elementi. Trougaoni KE sa 18 stepeni slobode

Matrica transformacije

<u>~</u>

Γ-

$$\mathbf{T} = \begin{bmatrix} \mathbf{I}_1 & \mathbf{0} & \mathbf{0} \\ \mathbf{0} & \mathbf{T}_2 & \mathbf{0} \\ \mathbf{0} & \mathbf{0} & \mathbf{T}_3 \end{bmatrix}$$
$$- \begin{bmatrix} \mathbf{t} & \mathbf{0} \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{T}_{i} = \begin{bmatrix} \mathbf{t} & \mathbf{0} \\ \mathbf{0} & \mathbf{t} \end{bmatrix}, \quad i = 1, 2, 3$$

 $\mathbf{t} = \begin{bmatrix} \cos(x,X) & \cos(x,Y) & \cos(x,Z) \\ \cos(y,X) & \cos(y,Y) & \cos(y,Z) \\ \cos(z,X) & \cos(z,Y) & \cos(z,Z) \end{bmatrix}$



Analogan postupak kao i kod linijskih KE

Ljuske. Ravni konačni elementi

- Analognim postupkom mogu da se izvedu i drugi ravni konačni elementi za analizu ljuski. Na primer
 - Pravougaoni KE čija se matrica krutosti određuje superpozicijom dvodimenzionalnog pravougaonog KE koji ima 8 stepeni slobode (ravansko stanje napona) i nekonformnog pravougaonog KE koji ima 12 stepeni slobode za analizu savijanja ploča (dodaje se fiktivna rotaciona krutost oko normale na srednju površ) dobija se element sa 24 stepena slobode
 - Izoparametarski četvorougaoni KE čija se matrica krutosti određuje superpozicijom izoparametarskog četvorougaonog KE (ravansko stanje napona) i proizvoljnog četvorougaonog KE za analizu savijanja ploča

Ljuske. Ravni konačni elementi

- Kod primene ravnih KE javlja se greška u aproksimaciji geometrije srednje površi tanke ljuske i greška u aproksimaciji polja osnovnih nepoznatih veličina u KE
- Nezavisnost membranskih deformacija i deformacija usled savijanja je nedostatak ravnih KE
 - Na membranske deformacije pored komponenata pomeranja u i v utiče i komponenta pomeranja w. Povezanost membranskog naprezanja i naprezanja od savijanja ostvarena je na globalnom nivou kod susednih KE koji nisu komplanarni. U ovom slučaju membranske sile iz jednog elementa izazivaju i savijanje u susednom elementu, a momenti i transverzalne sile iz jednog elementa izazivaju i membransko naprezanje u susednom elementu. Greška se smanjuje sa povećanjem broja KE (progušćenje mreže) pri čemu diskretni model bolje aproksimira geometriju srednje površi ljuske