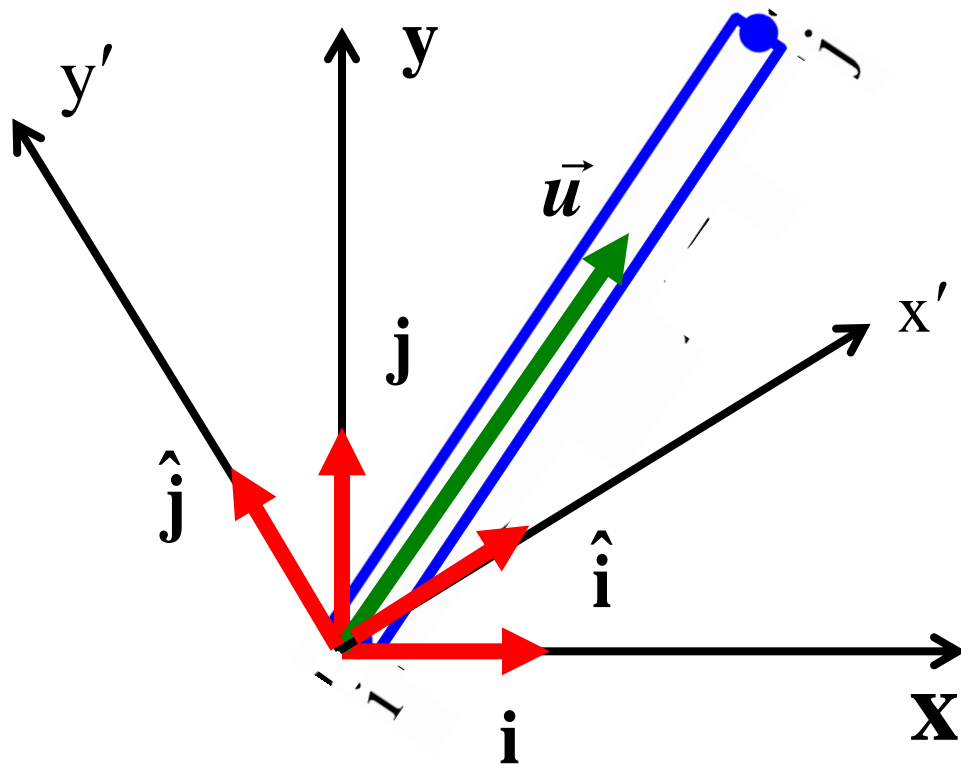
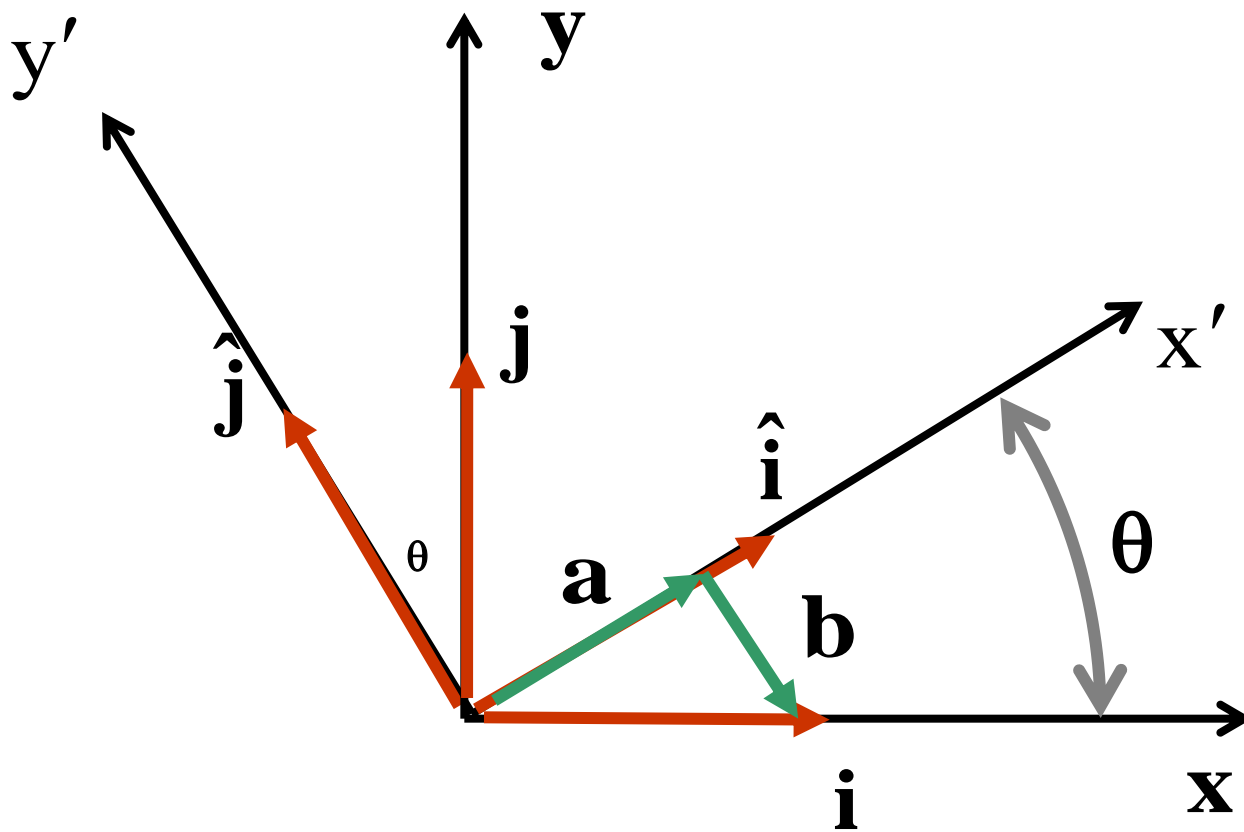


# انتقال یک بردار از یک دستگاه مختصات به دستگاه دیگر:



$$\vec{u} = u_i i + v_i j = u'_i \hat{i} + v'_i \hat{j}$$

# انتقال یک بردار از یک دستگاه مختصات به دستگاه دیگر:



$$\mathbf{a} + \mathbf{b} = \hat{\mathbf{i}}$$

$$|\mathbf{a}| = |\hat{\mathbf{i}}| \cos \theta$$

$$|\hat{\mathbf{i}}| = 1$$

$$|\mathbf{a}| = \cos \theta$$

$$|\mathbf{b}| = \sin \theta$$

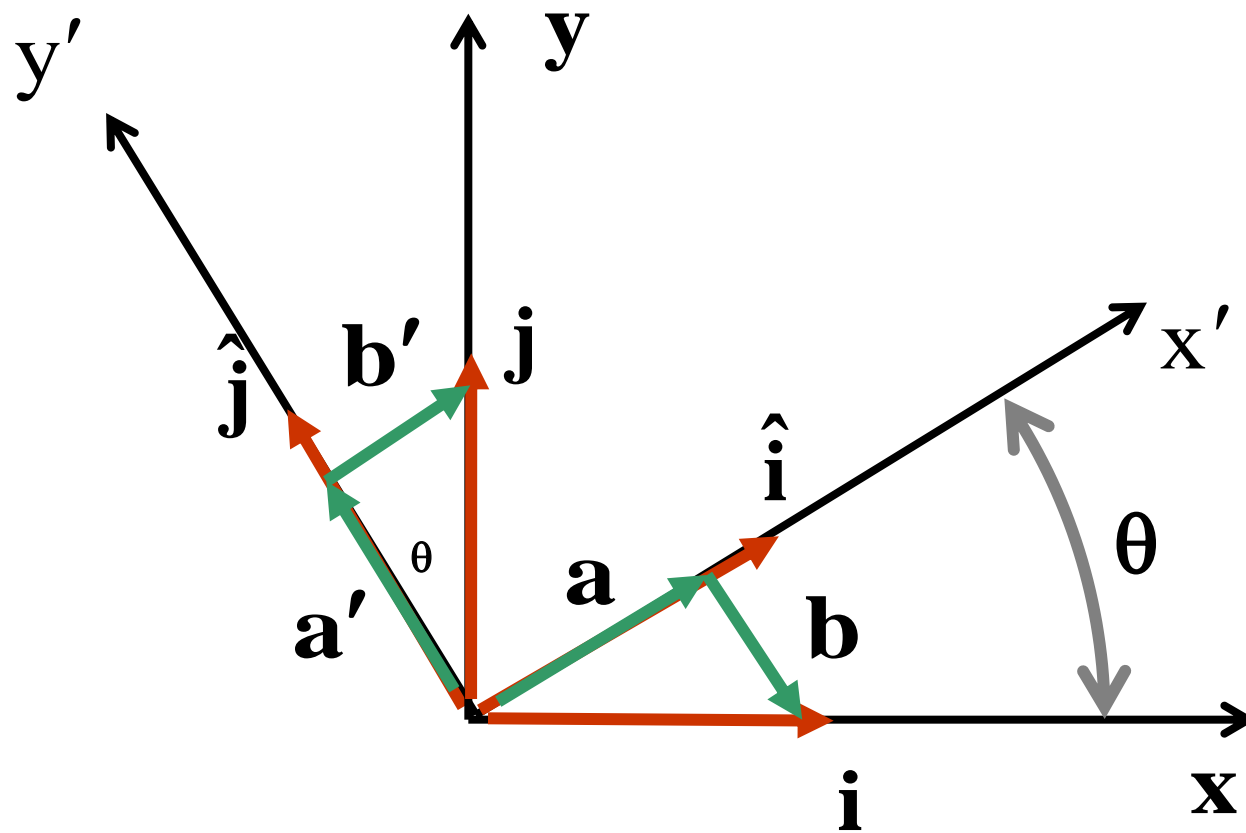
$$\mathbf{a} = \cos \theta \hat{\mathbf{i}}$$

$$\mathbf{b} = \sin \theta (-\hat{\mathbf{j}})$$

$$\hat{\mathbf{i}} = \cos \theta \hat{\mathbf{i}} - \sin \theta \hat{\mathbf{j}}$$



# انتقال یک بردار از یک دستگاه مختصات به دستگاه دیگر:



$$\mathbf{a}' + \mathbf{b}' = \mathbf{j}$$

$$\mathbf{a}' = \cos \theta \hat{\mathbf{j}}$$

$$\mathbf{b}' = \sin \theta \hat{\mathbf{i}}$$

$$\mathbf{j} = \sin \theta \hat{\mathbf{i}} + \cos \theta \hat{\mathbf{j}}$$



## انتقال یک بردار از یک دستگاه مختصات به دستگاه دیگر:

$$\vec{u} = u_i \hat{i} + v_i \hat{j} = u'_i \hat{i}' + v'_i \hat{j}'$$

$$u_i (\cos \theta \hat{i} - \sin \theta \hat{j}) + v_i (\sin \theta \hat{i} + \cos \theta \hat{j})$$

$$= u'_i \hat{i}' + v'_i \hat{j}'$$

$$u_i \cos \theta + v_i \sin \theta = u'_i$$

$$-u_i \sin \theta + v_i \cos \theta = v'_i$$

$$\begin{Bmatrix} u'_i \\ v'_i \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} \cos \theta & \sin \theta \\ -\sin \theta & \cos \theta \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_i \\ v_i \end{Bmatrix}$$



# انتقال یک بردار از یک دستگاه مختصات به دستگاه دیگر:

ماتریس انتقال:

$$\begin{Bmatrix} u'_i \\ v'_i \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} l & m \\ -m & l \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_i \\ v_i \end{Bmatrix}$$

Transformation matrix

$$\tilde{\mathbf{T}} = \begin{bmatrix} l & m \\ -m & l \end{bmatrix}$$

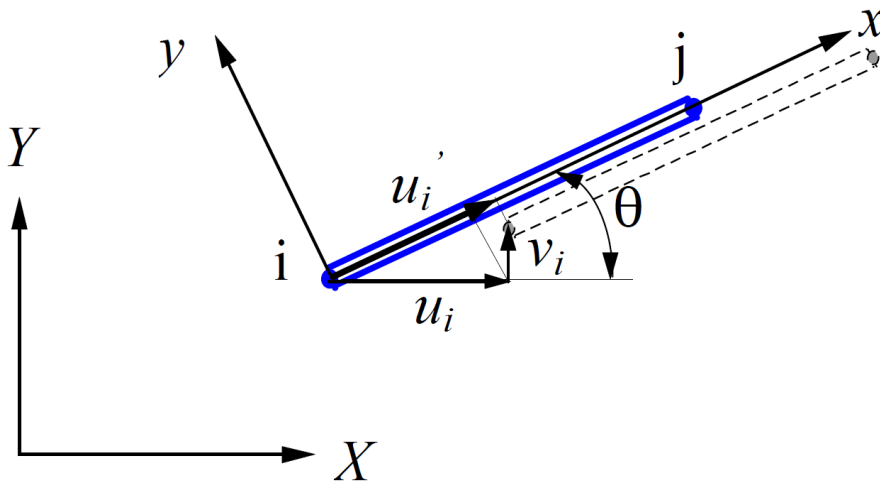
$$l = \cos \theta$$

$$m = \sin \theta$$

$$\mathbf{u}'_i = \tilde{\mathbf{T}} \mathbf{u}_i$$

$$\tilde{\mathbf{T}}^{-1} = \tilde{\mathbf{T}}^T$$

متعامد  
orthogonal



$$\begin{Bmatrix} u'_i \\ v'_i \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} l & m \\ -m & l \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_i \\ v_i \end{Bmatrix}$$

$$\tilde{\mathbf{T}} = \begin{bmatrix} l & m \\ -m & l \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{u}'_i = \tilde{\mathbf{T}} \mathbf{u}_i$$

<i>Local</i>	<i>Global</i>
$x, y$	$X, Y$
$u'_i, v'_i$	$u_i, v_i$
1 dof at node	2 dof's at node

$$\mathbf{u}'_i = \tilde{\mathbf{T}} \mathbf{u}_i, \quad \mathbf{u}'_j = \tilde{\mathbf{T}} \mathbf{u}_j$$

برای دو گره از المان میله می توان نوشت:

$$\begin{Bmatrix} \mathbf{u}'_i \\ \mathbf{v}'_i \\ \mathbf{u}'_j \\ \mathbf{v}'_j \end{Bmatrix} = \begin{bmatrix} l & m & 0 & 0 \\ -m & l & 0 & 0 \\ 0 & 0 & l & m \\ 0 & 0 & -m & l \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} \mathbf{u}_i \\ \mathbf{v}_i \\ \mathbf{u}_j \\ \mathbf{v}_j \end{Bmatrix}$$

$$\mathbf{u}' = \mathbf{T} \mathbf{u}$$

$$\mathbf{T} = \begin{bmatrix} \tilde{\mathbf{T}} & \mathbf{0} \\ \mathbf{0} & \tilde{\mathbf{T}} \end{bmatrix}$$

به صورت مشابه رابطه بردار نیرو در دو دستگاه  $xy$  و  $x'y'$  برابر است با:  $\mathbf{f}' = \mathbf{T} \mathbf{f}$





## ماتریس سختی میله در فضای دوبعدی

معادلات تعادل در دستگاه محلی  $x'y'$

$$\frac{AE}{L} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u'_i \\ u'_j \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} f'_i \\ f'_j \end{Bmatrix}$$

با افزودن ابعاد ماتریس:

$$\frac{AE}{L} \begin{bmatrix} 1 & 0 & -1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ -1 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u'_i \\ v'_i \\ u'_j \\ v'_j \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} f'_i \\ 0 \\ f'_j \\ 0 \end{Bmatrix}$$

یا  $\mathbf{k}'\mathbf{u}' = \mathbf{f}'$

$$\mathbf{k}'\mathbf{u}' = \mathbf{f}' \xrightarrow{\mathbf{u}' = \mathbf{T}\mathbf{u}} \mathbf{k}'\mathbf{T}\mathbf{u} = \mathbf{T}\mathbf{f} \xrightarrow{\mathbf{T}^T \times} \mathbf{T}^T\mathbf{k}'\mathbf{T}\mathbf{u} = \mathbf{f}$$

$$\mathbf{k} = \mathbf{T}^T\mathbf{k}'\mathbf{T} \quad [\mathbf{k}] = \frac{AE}{L} \begin{bmatrix} l^2 & lm & -l^2 & -lm \\ lm & m^2 & -lm & -m^2 \\ -l^2 & -lm & l^2 & lm \\ -lm & -m^2 & lm & m^2 \end{bmatrix}$$

$\mathbf{k}$  is a 4\*4 symmetric matrix.

$$l = \cos \theta = \frac{X_j - X_i}{L}, \quad m = \sin \theta = \frac{Y_j - Y_i}{L}$$



## المان میله در فضای دو بعدی

تنش در المان میله :

$$\sigma = E\varepsilon = EB \begin{Bmatrix} u'_i \\ u'_j \end{Bmatrix} = E \begin{bmatrix} -\frac{1}{L} & \frac{1}{L} \\ 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} l & m & 0 & 0 \\ 0 & 0 & l & m \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_i \\ v_i \\ u_j \\ v_j \end{Bmatrix}$$

$$\sigma = \frac{E}{L} \begin{bmatrix} -l & -m & l & m \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_i \\ v_i \\ u_j \\ v_j \end{Bmatrix}$$



## المان میله در فضای دو بعدی

### شرایط سوار کردن المان ها

◀ **شرط سازگاری:** تغییر مکان در انتهای تمام میله‌های که به یک گره می‌رسند برابر است.

◀ **شرط تعادل:** برآیند نیروهای داخلی در تمام میله‌های که به یک گره ختم می‌شوند، باید با نیروهای خارجی اعمال شده در آن گره، در حال تعادل باشد.



# المان میله در فضای دو بعدی

## مراحل تحلیل یک سازه

۱- جداسازی اعضا

۲- محلی کردن

۳- فرموله کردن اعضا

۴- سراسری نمودن

۵- ادغام

۶- اعمال شرایط مرزی

۷- حل

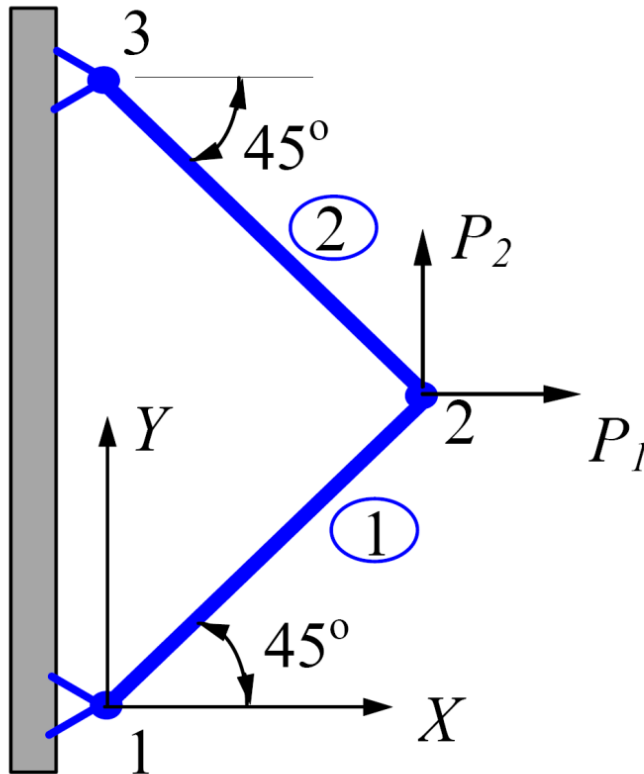
تفکیک کردن ←

سوار کردن و حل ←

❖ یک خرپای صفحه ای از دو میله یکسان با مشخصات ( $E$ ،  $A$  و  $L$ ) تحت

بار گذاری مطابق شکل زیر قرار گرفته است. مطلوبست:

الف- تغییر مکان گره ۲، ب- تنش ایجاد شده در هر میله





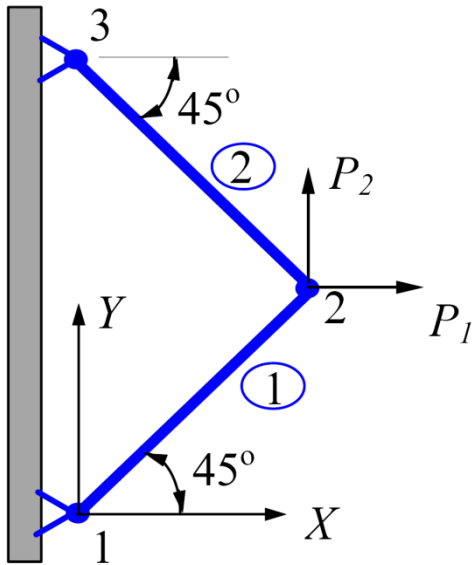
**Solution:** This simple structure is used here to demonstrate the assembly and solution process using the bar element in 2-D space.

In local coordinate systems, we have

$$\mathbf{k}'_1 = \frac{EA}{L} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} = \mathbf{k}'_2$$

These two matrices cannot be assembled together, because they are in different coordinate systems. We need to convert them to global coordinate system OXY.

## المان اول



$$\theta = 45^\circ, \quad l = m = \frac{\sqrt{2}}{2}$$

$$u_1 \quad v_1 \quad u_2 \quad v_2$$

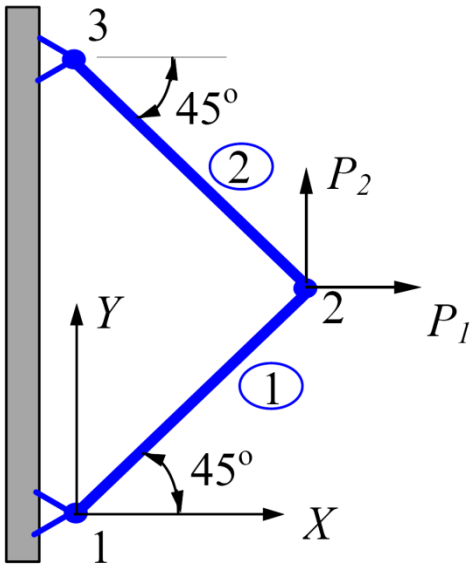
$$\begin{bmatrix} 1 & 1 & -1 & -1 \\ 1 & 1 & -1 & -1 \\ -1 & -1 & 1 & 1 \\ -1 & -1 & 1 & 1 \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{k}_1 = \mathbf{T}_1^T \mathbf{k}'_1 \mathbf{T}_1 = \frac{EA}{2L}$$

$$[\mathbf{k}] = \frac{AE}{L} \begin{bmatrix} l^2 & lm & -l^2 & -lm \\ lm & m^2 & -lm & -m^2 \\ -l^2 & -lm & l^2 & lm \\ -lm & -m^2 & lm & m^2 \end{bmatrix}$$



المان دوم ❖



$$\theta = 135^\circ, \quad l = -\frac{\sqrt{2}}{2}, \quad m = \frac{\sqrt{2}}{2}$$

$$\mathbf{k}_2 = \mathbf{T}_2^T \mathbf{k}'_2 \mathbf{T}_2 = \frac{EA}{2L} \begin{matrix} & u_2 & v_2 & u_3 & v_3 \\ \begin{bmatrix} 1 & -1 & -1 & 1 \\ -1 & 1 & 1 & -1 \\ -1 & 1 & 1 & -1 \\ 1 & -1 & -1 & 1 \end{bmatrix} \end{matrix}$$

❖ سوار کردن:

$$\frac{EA}{2L} \begin{bmatrix} u_1 & v_1 & u_2 & v_2 & u_3 & v_3 \\ 1 & 1 & -1 & -1 & 0 & 0 \\ 1 & 1 & -1 & -1 & 0 & 0 \\ -1 & -1 & 2 & 0 & -1 & 1 \\ -1 & -1 & 0 & 2 & 1 & -1 \\ 0 & 0 & -1 & 1 & 1 & -1 \\ 0 & 0 & 1 & -1 & -1 & 1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_1 \\ v_1 \\ u_2 \\ v_2 \\ u_3 \\ v_3 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} F_{1X} \\ F_{1Y} \\ F_{2X} \\ F_{2Y} \\ F_{3X} \\ F_{3Y} \end{Bmatrix}$$

❖ اعمال شرایط مرزی:

$$u_1 = v_1 = u_3 = v_3 = 0, \quad F_{2X} = P_1, \quad F_{2Y} = P_2$$

$$\frac{EA}{2L} \begin{bmatrix} 2 & 0 \\ 0 & 2 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_2 \\ v_2 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} P_1 \\ P_2 \end{Bmatrix} \Rightarrow \begin{Bmatrix} u_2 \\ v_2 \end{Bmatrix} = \frac{L}{EA} \begin{Bmatrix} P_1 \\ P_2 \end{Bmatrix}$$

$$\sigma_1 = \frac{E}{L} \frac{\sqrt{2}}{2} \begin{bmatrix} -1 & -1 & 1 & 1 \end{bmatrix} \frac{L}{EA} \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ P_1 \\ P_2 \end{Bmatrix} = \frac{\sqrt{2}}{2A} (P_1 + P_2)$$



## مثال: یک خرپای صفحه ای

$$\sigma_2 = \frac{E}{L} \frac{\sqrt{2}}{2} [1 \quad -1 \quad -1 \quad 1] \frac{L}{EA} \begin{Bmatrix} P_1 \\ P_2 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix} = \frac{\sqrt{2}}{2A} (P_1 - P_2)$$

### ***Check the results:***

Look for the equilibrium conditions, symmetry, antisymmetry, etc.

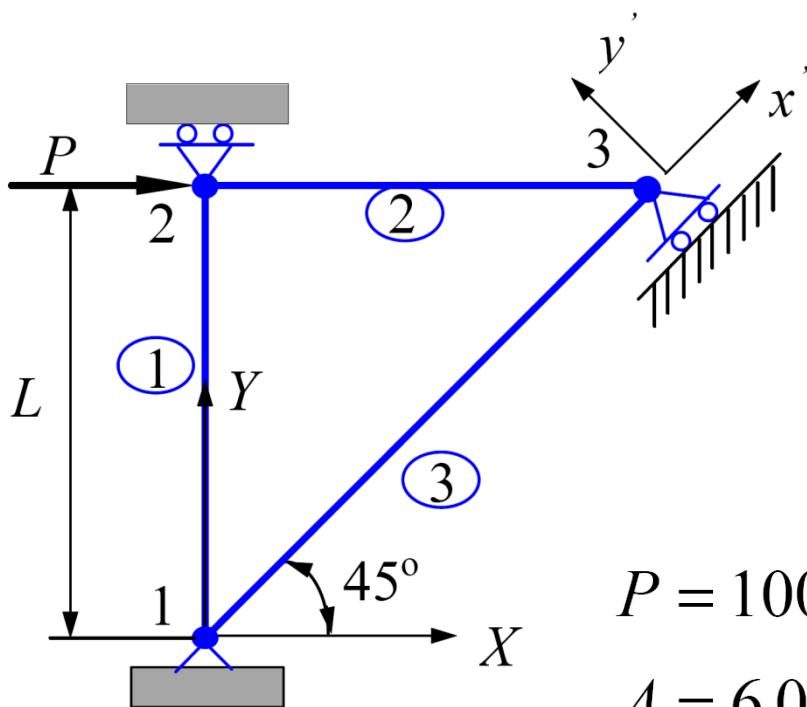
## مثال: یک خرپای صفحه ای مقید

❖ برای خرپای صفحه ای زیر با

مشخصات داده شده، مطلوبست:

الف- تغییر مکان در گره ها،

ب- نیروهای عکس العمل



$$P = 1000 \text{ kN}, \quad L = 1 \text{ m}, \quad E = 210 \text{ GPa},$$

$$A = 6.0 \times 10^{-4} \text{ m}^2 \quad \text{for elements 1 and 2,}$$

$$A = 6\sqrt{2} \times 10^{-4} \text{ m}^2 \quad \text{for element 3.}$$

**Solution:** We have an inclined roller at node 3, which needs special attention in the FE solution. We first assemble the global FE equation for the truss.

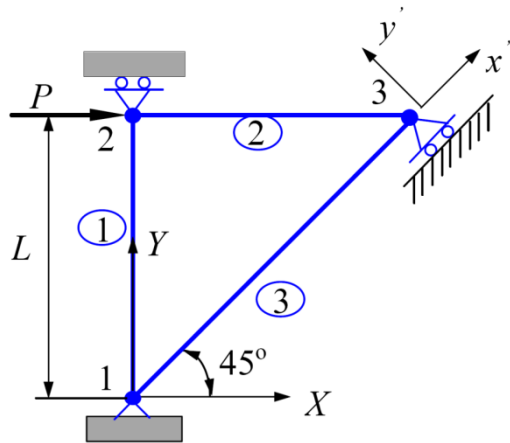
**Element 1:**

$$\theta = 90^\circ, \quad l = 0, \quad m = 1$$

$$\mathbf{k}_1 = \frac{(210 \times 10^9)(6.0 \times 10^{-4})}{1}$$

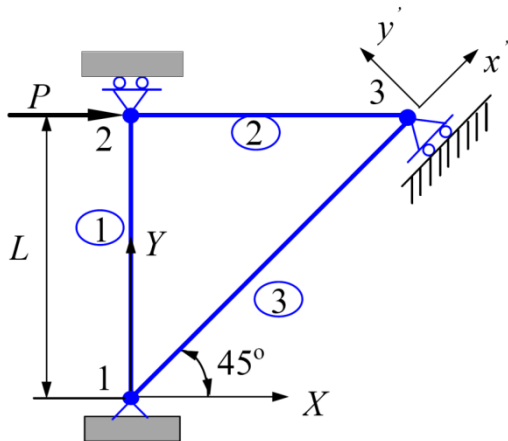
$$\begin{matrix} u_1 & v_1 & u_2 & v_2 \\ \left[ \begin{array}{cccc} 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 & -1 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & -1 & 0 & 1 \end{array} \right] \end{matrix} \quad (\text{N / m})$$

$$[\mathbf{k}] = \frac{AE}{L} \begin{bmatrix} l^2 & lm & -l^2 & -lm \\ lm & m^2 & -lm & -m^2 \\ -l^2 & -lm & l^2 & lm \\ -lm & -m^2 & lm & m^2 \end{bmatrix}$$



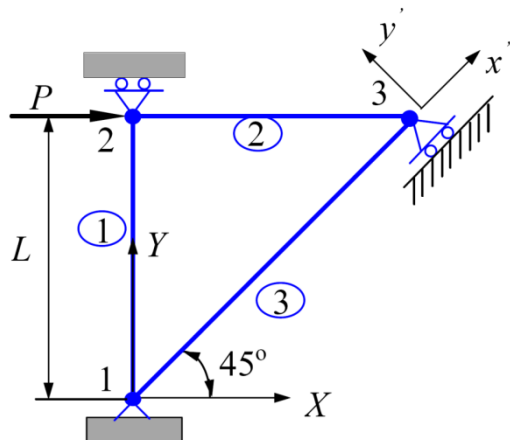
**Element 2:**  $\theta = 0^\circ$ ,  $l = 1$ ,  $m = 0$

$$\mathbf{k}_2 = \frac{(210 \times 10^9)(6.0 \times 10^{-4})}{1} \begin{bmatrix} u_2 & v_2 & u_3 & v_3 \\ 1 & 0 & -1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ -1 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix} \text{ (N / m)}$$



**Element 3:**  $\theta = 45^\circ$ ,  $l = \frac{1}{\sqrt{2}}$ ,  $m = \frac{1}{\sqrt{2}}$

$$\mathbf{k}_3 = \frac{(210 \times 10^9)(6\sqrt{2} \times 10^{-4})}{\sqrt{2}} \begin{bmatrix} u_1 & v_1 & u_3 & v_3 \\ 0.5 & 0.5 & -0.5 & -0.5 \\ 0.5 & 0.5 & -0.5 & -0.5 \\ -0.5 & -0.5 & 0.5 & 0.5 \\ -0.5 & -0.5 & 0.5 & 0.5 \end{bmatrix} \quad (\text{N/m})$$





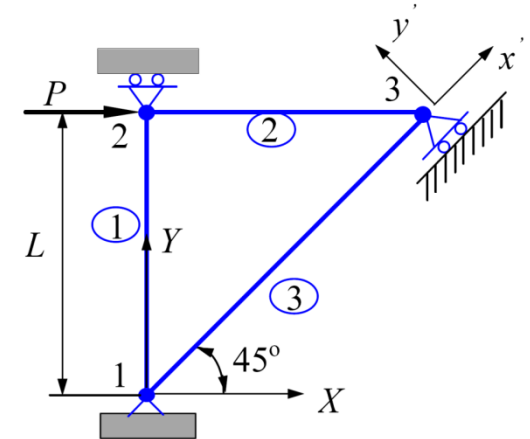
The global FE equation is,

$$1260 \times 10^5 \begin{bmatrix} 0.5 & 0.5 & 0 & 0 & -0.5 & -0.5 \\ & 1.5 & 0 & -1 & -0.5 & -0.5 \\ & & 1 & 0 & -1 & 0 \\ & & & 1 & 0 & 0 \\ & & & & 1.5 & 0.5 \\ \text{Sym.} & & & & & 0.5 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_1 \\ v_1 \\ u_2 \\ v_2 \\ u_3 \\ v_3 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} F_{1X} \\ F_{1Y} \\ F_{2X} \\ F_{2Y} \\ F_{3X} \\ F_{3Y} \end{Bmatrix}$$

Load and boundary conditions (BC):

$$u_1 = v_1 = v_2 = 0, \text{ and } v_3' = 0,$$

$$F_{2X} = P, \quad F_{3x'} = 0.$$



From the transformation relation and the BC, we have

$$v_3' = \begin{bmatrix} -\frac{\sqrt{2}}{2} & \frac{\sqrt{2}}{2} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_3 \\ v_3 \end{Bmatrix} = \frac{\sqrt{2}}{2} (-u_3 + v_3) = 0,$$

$$\rightarrow u_3 - v_3 = 0$$

This is a **multipoint constraint (MPC)**.

Similarly, we have a relation for the force at node 3,

$$F_{3x'} = \begin{bmatrix} \frac{\sqrt{2}}{2} & \frac{\sqrt{2}}{2} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} F_{3X} \\ F_{3Y} \end{Bmatrix} = \frac{\sqrt{2}}{2} (F_{3X} + F_{3Y}) = 0,$$

$\rightarrow F_{3X} + F_{3Y} = 0$

Applying the load and BC's in the structure FE equation by 'deleting' 1st, 2nd and 4th rows and columns, we have

$$1260 \times 10^5 \begin{bmatrix} 1 & -1 & 0 \\ -1 & 1.5 & 0.5 \\ 0 & 0.5 & 0.5 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_2 \\ u_3 \\ v_3 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} P \\ F_{3X} \\ F_{3Y} \end{Bmatrix}$$

Similarly, we have a relation for the force at node 3,

$$F_{3x'} = \begin{bmatrix} \frac{\sqrt{2}}{2} & \frac{\sqrt{2}}{2} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} F_{3X} \\ F_{3Y} \end{Bmatrix} = \frac{\sqrt{2}}{2} (F_{3X} + F_{3Y}) = 0,$$

$\rightarrow F_{3X} + F_{3Y} = 0$

Applying the load and BC's in the structure FE equation by 'deleting' 1st, 2nd and 4th rows and columns, we have

$$1260 \times 10^5 \begin{bmatrix} 1 & -1 & 0 \\ -1 & 1.5 & 0.5 \\ 0 & 0.5 & 0.5 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_2 \\ u_3 \\ v_3 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} P \\ F_{3X} \\ F_{3Y} \end{Bmatrix}$$

Further, from the MPC and the force relation at node 3, the equation becomes,

$$1260 \times 10^5 \begin{bmatrix} 1 & -1 & 0 \\ -1 & 1.5 & 0.5 \\ 0 & 0.5 & 0.5 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_2 \\ u_3 \\ u_3 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} P \\ F_{3X} \\ -F_{3X} \end{Bmatrix}$$

$$\rightarrow 1260 \times 10^5 \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 2 \\ 0 & 1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_2 \\ u_3 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} P \\ F_{3X} \\ -F_{3X} \end{Bmatrix}$$



## مثال: یک خرپای صفحه ای مقید

The 3rd equation yields,  $F_{3X} = -1260 \times 10^5 u_3$

Substituting this into the 2nd equation and rearranging, we have

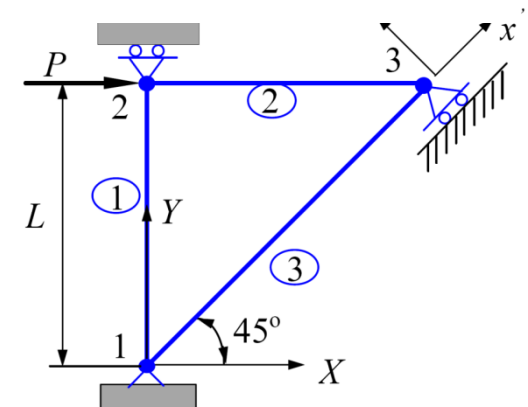
$$1260 \times 10^5 \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 3 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_2 \\ u_3 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} P \\ 0 \end{Bmatrix}$$

$$\rightarrow \begin{Bmatrix} u_2 \\ u_3 \end{Bmatrix} = \frac{1}{2520 \times 10^5} \begin{Bmatrix} 3P \\ P \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0.01191 \\ 0.003968 \end{Bmatrix} \quad (\text{m})$$

From the global FE equation, we can calculate the reaction forces,

$$\begin{Bmatrix} F_{1X} \\ F_{1Y} \\ F_{2Y} \\ F_{3X} \\ F_{3Y} \end{Bmatrix} = 1260 \times 10^5 \begin{bmatrix} 0 & -0.5 & -0.5 \\ 0 & -0.5 & -0.5 \\ 0 & 0 & 0 \\ -1 & 1.5 & 0.5 \\ 0 & 0.5 & 0.5 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_2 \\ u_3 \\ v_3 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} -500 \\ -500 \\ 0.0 \\ -500 \\ 500 \end{Bmatrix} \text{ (kN)}$$

***Check the results!***





## مثال: یک خریای صفحه ای مقید

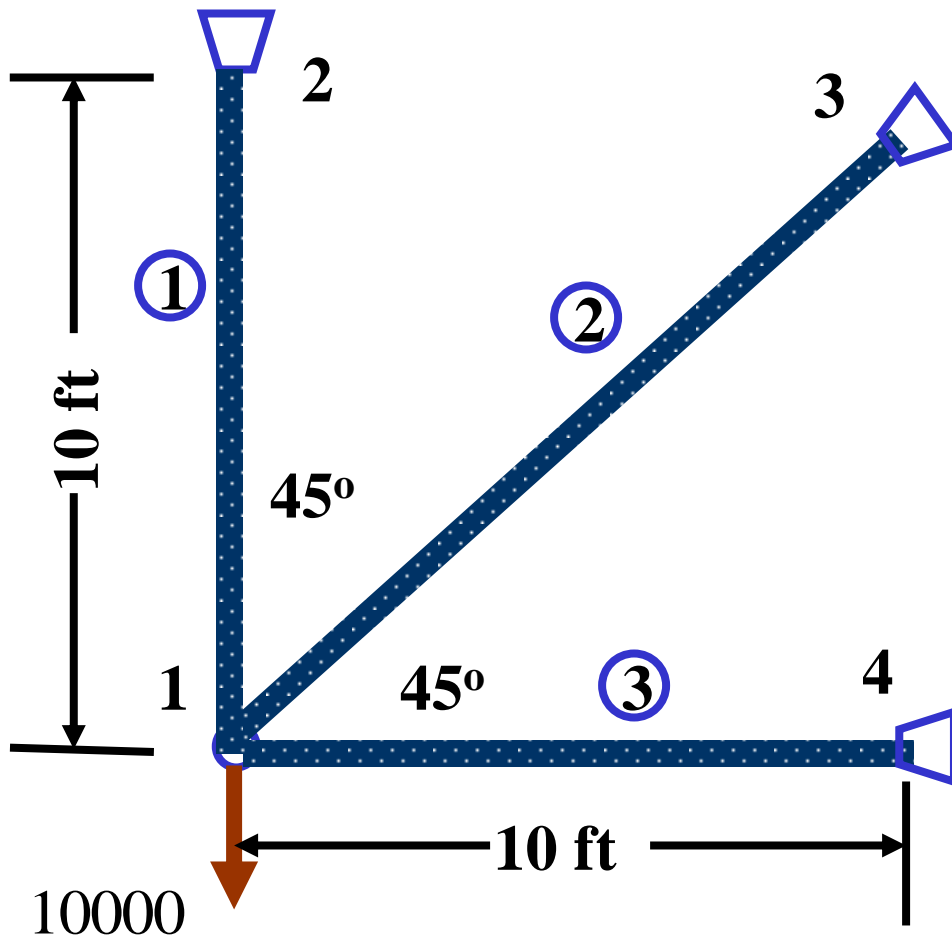
A general multipoint constraint (MPC) can be described as,

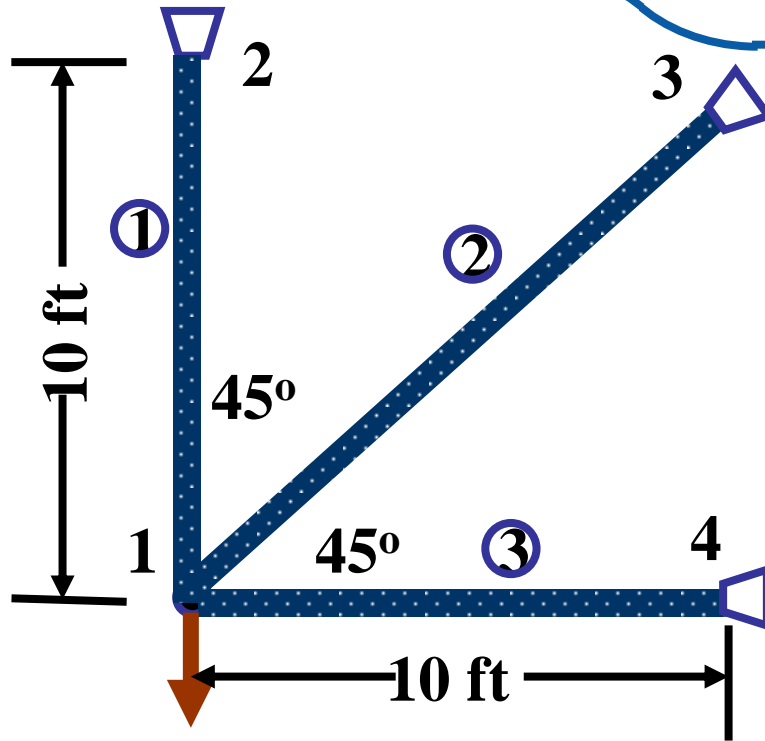
$$\sum_j A_j u_j = 0$$

where  $A_j$ 's are constants and  $u_j$ 's are nodal displacement components.



مثال: یک خرپای سه میله‌ای





Element	Node i	Node j	L (ft)	A (in <sup>2</sup> )	$\theta$	C	S	C <sup>2</sup>	S <sup>2</sup>	CS
1	1	2	10.00	2	90	0	1	0	1	0
2	1	3	14.14	2	45	0.7071	0.7071	0.5	0.5	0.5
3	1	4	10.00	2	0	1	0	1	0	0

$E = 30 \times 10^6$  psi for all members



## المان میله در فضای دو بعدی

$$[k^{(1)}] = \frac{(30 \times 10^6)(2)}{(10)(12)} \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 & -1 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & -1 & 0 & 1 \end{bmatrix}$$

$$[k^{(2)}] = \frac{(30 \times 10^6)(2)}{(10)(\sqrt{2})(12)} \begin{bmatrix} 0.5 & 0.5 & -0.5 & -0.5 \\ 0.5 & 0.5 & -0.5 & -0.5 \\ -0.5 & -0.5 & 0.5 & 0.5 \\ -0.5 & -0.5 & 0.5 & 0.5 \end{bmatrix}$$



## المان میله در فضای دو بعدی

$$[k^{(3)}] = \frac{(30 \times 10^6) (2)}{(10) (12)} \begin{bmatrix} 1 & 0 & -1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ -1 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}$$



## المان میله در فضای دو بعدی

$$[K] = \begin{bmatrix} k_{11}^{(1)} & k_{12}^{(1)} & k_{13}^{(1)} & k_{14}^{(1)} & 0 & 0 & 0 & 0 \\ k_{21}^{(1)} & k_{22}^{(1)} & k_{23}^{(1)} & k_{24}^{(1)} & 0 & 0 & 0 & 0 \\ k_{31}^{(1)} & k_{32}^{(1)} & k_{33}^{(1)} & k_{34}^{(1)} & 0 & 0 & 0 & 0 \\ k_{41}^{(1)} & k_{42}^{(1)} & k_{43}^{(1)} & k_{44}^{(1)} & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix} + \dots$$



## المان میله در فضای دو بعدی

$$\dots \left[ \begin{array}{cccccccc} k_{11}^{(2)} & k_{12}^{(2)} & 0 & 0 & k_{13}^{(2)} & k_{14}^{(2)} & 0 & 0 \\ k_{21}^{(2)} & k_{22}^{(2)} & 0 & 0 & k_{23}^{(2)} & k_{24}^{(2)} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ k_{31}^{(2)} & k_{32}^{(2)} & 0 & 0 & k_{33}^{(2)} & k_{34}^{(2)} & 0 & 0 \\ k_{41}^{(2)} & k_{42}^{(2)} & 0 & 0 & k_{43}^{(2)} & k_{44}^{(2)} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \end{array} \right] + \dots$$

$$\dots \begin{bmatrix} k_{11}^{(3)} & k_{12}^{(3)} & 0 & 0 & 0 & 0 & k_{13}^{(3)} & k_{14}^{(3)} \\ k_{21}^{(3)} & k_{22}^{(3)} & 0 & 0 & 0 & 0 & k_{23}^{(3)} & k_{24}^{(3)} \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ k_{31}^{(3)} & k_{32}^{(3)} & 0 & 0 & 0 & 0 & k_{33}^{(3)} & k_{34}^{(3)} \\ k_{41}^{(3)} & k_{42}^{(3)} & 0 & 0 & 0 & 0 & k_{43}^{(3)} & k_{44}^{(3)} \end{bmatrix}$$



## المان میله در فضای دو بعدی

$$[K] = (500000) \begin{bmatrix} 1.354 & 0.354 & 0 & 0 & -0.354 & -0.354 & -1 & 0 \\ 0.354 & 1.354 & 0 & -1 & -0.354 & -0.354 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & -1 & 0 & 1 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ -0.354 & -0.354 & 0 & 0 & 0.354 & 0.354 & 0 & 0 \\ -0.354 & -0.354 & 0 & 0 & 0.354 & 0.354 & 0 & 0 \\ -1 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}$$

چرا سطر و ستون های سوم و هشتم ماتریس k صفر است؟





## المان میله در فضای دو بعدی

$$\{u\} = \begin{Bmatrix} u_{1x} \\ u_{1y} \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix} \quad \{F\} = \begin{Bmatrix} 0 \\ -10000 \\ F_{2x} \\ F_{2y} \\ F_{3x} \\ F_{3y} \\ F_{4x} \\ F_{4y} \end{Bmatrix}$$



## المان میله در فضای دو بعدی

$$\begin{Bmatrix} 0 \\ -10000 \end{Bmatrix} = (500000) \begin{bmatrix} 1.354 & 0.354 \\ 0.354 & 1.354 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_{1x} \\ u_{1y} \end{Bmatrix}$$

$$\begin{Bmatrix} u_{1x} \\ u_{1y} \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 0.414 \times 10^{-2} \text{ in} \\ -1.59 \times 10^{-2} \text{ in} \end{Bmatrix}$$



## المان میله در فضای دو بعدی

$$\sigma^{(1)} = \frac{30 \times 10^6}{120} [0 \quad -1 \quad 0 \quad 1] \begin{Bmatrix} 0.414 \times 10^{-2} \\ -1.59 \times 10^{-2} \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

$$\sigma^{(2)} = \frac{30 \times 10^6}{120} \left[ \frac{-\sqrt{2}}{2} \quad \frac{-\sqrt{2}}{2} \quad \frac{\sqrt{2}}{2} \quad \frac{\sqrt{2}}{2} \right] \begin{Bmatrix} 0.414 \times 10^{-2} \\ -1.59 \times 10^{-2} \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

$$\sigma^{(3)} = \frac{30 \times 10^6}{120} [-1 \quad 0 \quad 1 \quad 0] \begin{Bmatrix} 0.414 \times 10^{-2} \\ -1.59 \times 10^{-2} \\ 0 \\ 0 \end{Bmatrix}$$

$$\sigma^{(1)} = 3975 \text{ psi}$$

$$\sigma^{(2)} = 1471 \text{ psi}$$

$$\sigma^{(3)} = -1035 \text{ psi}$$