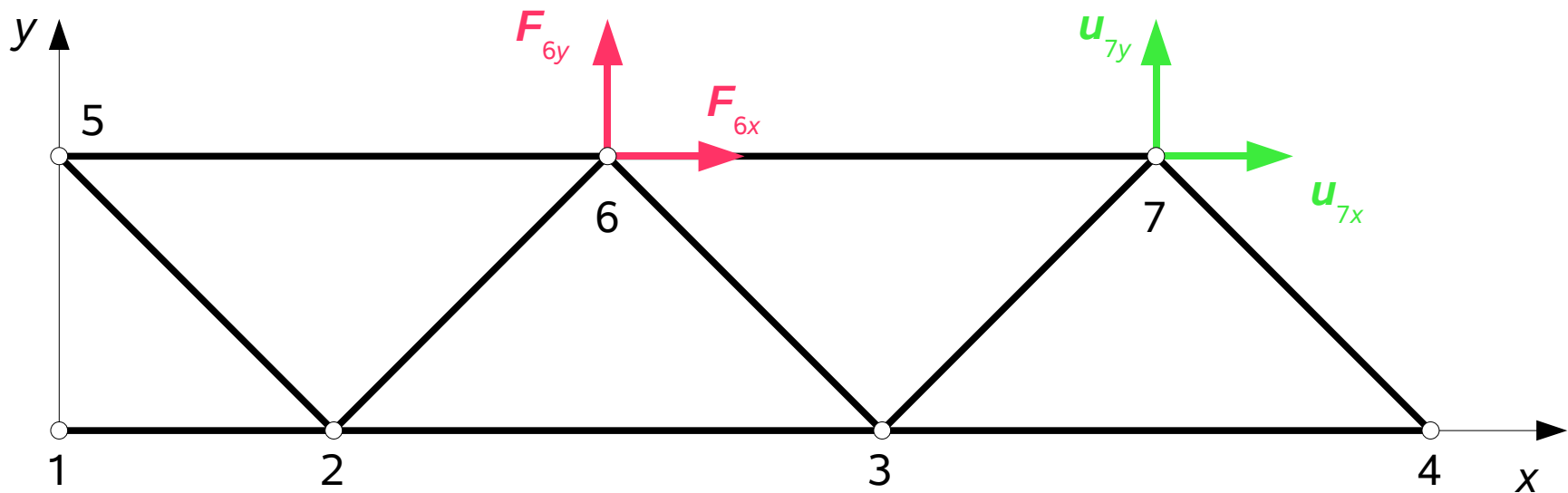


2. Die Steifigkeitsmatrix

- Freiheitsgrade der Gesamtstruktur:
 - Bei einem ebenen Fachwerk hat jeder Knoten zwei Freiheitsgrade, nämlich die Verschiebungen u_x und u_y , zu denen die Kräfte F_x und F_y gehören.



2. Die Steifigkeitsmatrix

- Die Verschiebungen werden in der Verschiebungsmatrix und die Kräfte in der Lastmatrix zusammengefasst:

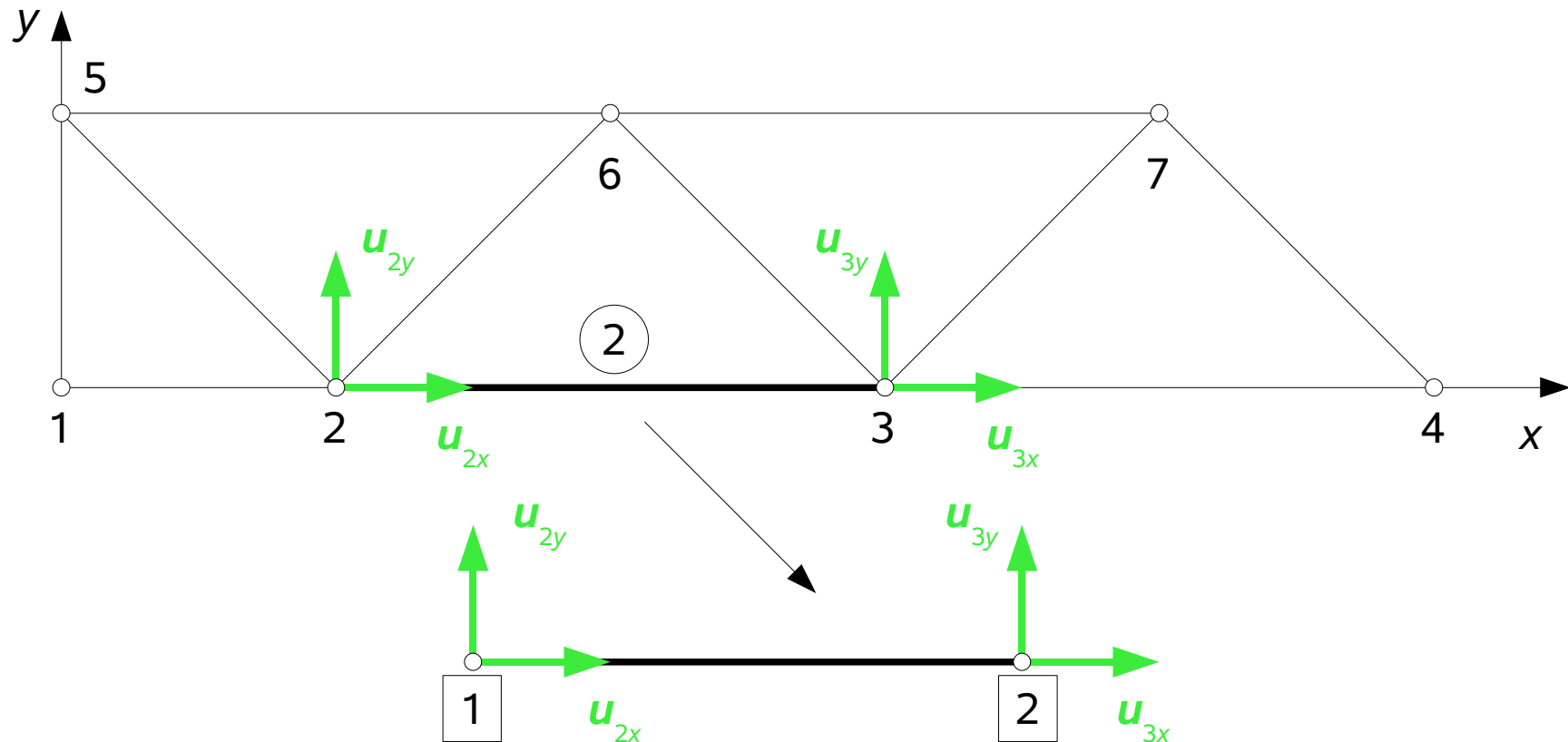
$$[\mathbf{u}] = \begin{bmatrix} u_{1x} \\ u_{1y} \\ u_{2x} \\ u_{2y} \\ \vdots \\ u_{7x} \\ u_{7y} \end{bmatrix}, \quad [\mathbf{F}] = \begin{bmatrix} F_{1x} \\ F_{1y} \\ F_{2x} \\ F_{2y} \\ \vdots \\ F_{7x} \\ F_{7y} \end{bmatrix}$$

2. Die Steifigkeitsmatrix

- Assemblierung:
 - Für jeden Knoten muss das Kräftegleichgewicht erfüllt sein.
 - Am Knoten greifen die Stabkräfte sowie die äußeren Kräfte an.
 - Die Stabkräfte können über die Elementsteifigkeitsmatrizen aus den Verschiebungen berechnet werden.
 - Dazu müssen zunächst die Verschiebungen an den beiden Knoten des Stabelements aus der Verschiebungsmatrix extrahiert werden.

2. Die Steifigkeitsmatrix

– Beispiel: Element 2



2. Die Steifigkeitsmatrix

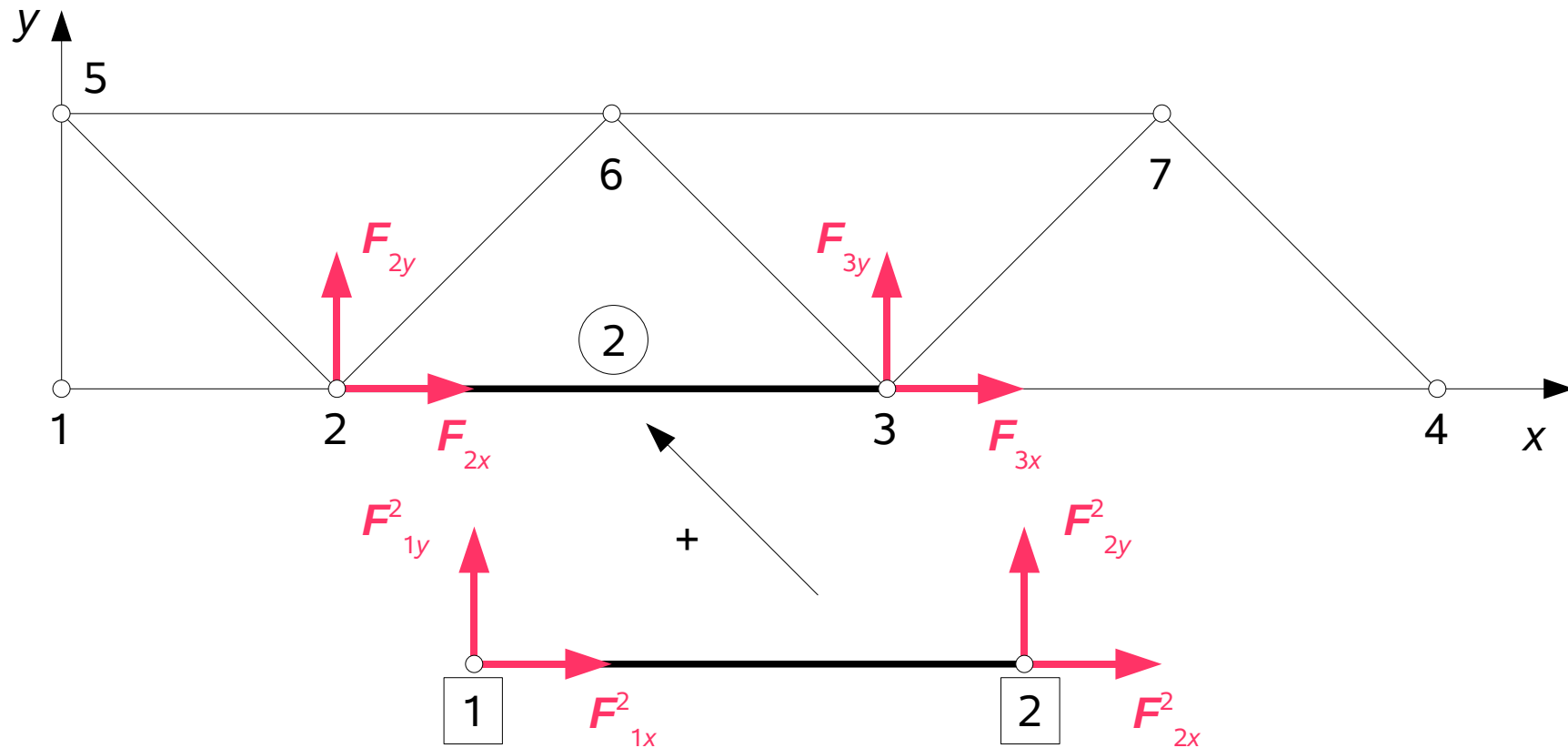
$$\begin{bmatrix} \mathbf{u}^2 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} u_{2x} \\ u_{2y} \\ u_{3x} \\ u_{3y} \end{bmatrix} = \underbrace{\begin{bmatrix} 0 & 0 & 1 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}}_{\begin{bmatrix} \mathbf{a}^2 \end{bmatrix}} \begin{bmatrix} u_{1x} \\ u_{1y} \\ u_{2x} \\ u_{2y} \\ u_{3x} \\ u_{3y} \\ u_{4x} \\ u_{4y} \\ u_{5x} \\ u_{5y} \\ u_{6x} \\ u_{6y} \\ u_{7x} \\ u_{7y} \end{bmatrix}$$

2. Die Steifigkeitsmatrix

- In Matrix-Schreibweise gilt:
$$[\mathbf{u}^E] = [\mathbf{a}^E][\mathbf{u}]$$
- Nun können die am Stabelement angreifenden Kräfte berechnet werden:
$$[\mathbf{F}^E] = [\mathbf{k}^E][\mathbf{u}^E]$$
- Das sind die Kräfte, die die beiden Knoten auf das Stabelement ausüben.
- Diese Kräfte werden nun zu den Kräften, die die beiden Knoten auf die anderen angeschlossenen Stäbe ausüben, addiert.

2. Die Steifigkeitsmatrix

– Beispiel: Element 2



2. Die Steifigkeitsmatrix

$$\begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ F_{2x}^2 \\ F_{2y}^2 \\ F_{3x}^2 \\ F_{3y}^2 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} F_{1x}^2 \\ F_{1y}^2 \\ F_{2x}^2 \\ F_{2y}^2 \end{bmatrix}$$

- In Matrix-Schreibweise gilt für die Kräfte, die die Knoten auf die Stäbe ausüben:

$$\begin{aligned}
 [\mathbf{F}^S] &= \sum_E [\mathbf{a}^E]^T [\mathbf{F}^E] \\
 &= \left(\sum_E [\mathbf{a}^E]^T [\mathbf{k}^E] [\mathbf{a}^E] \right) [\mathbf{u}] = [\mathbf{K}] [\mathbf{u}]
 \end{aligned}$$

- Die Matrix $[\mathbf{K}] = \sum_E [\mathbf{a}^E]^T [\mathbf{k}^E] [\mathbf{a}^E]$

ist die Steifigkeitsmatrix der Gesamtstruktur.

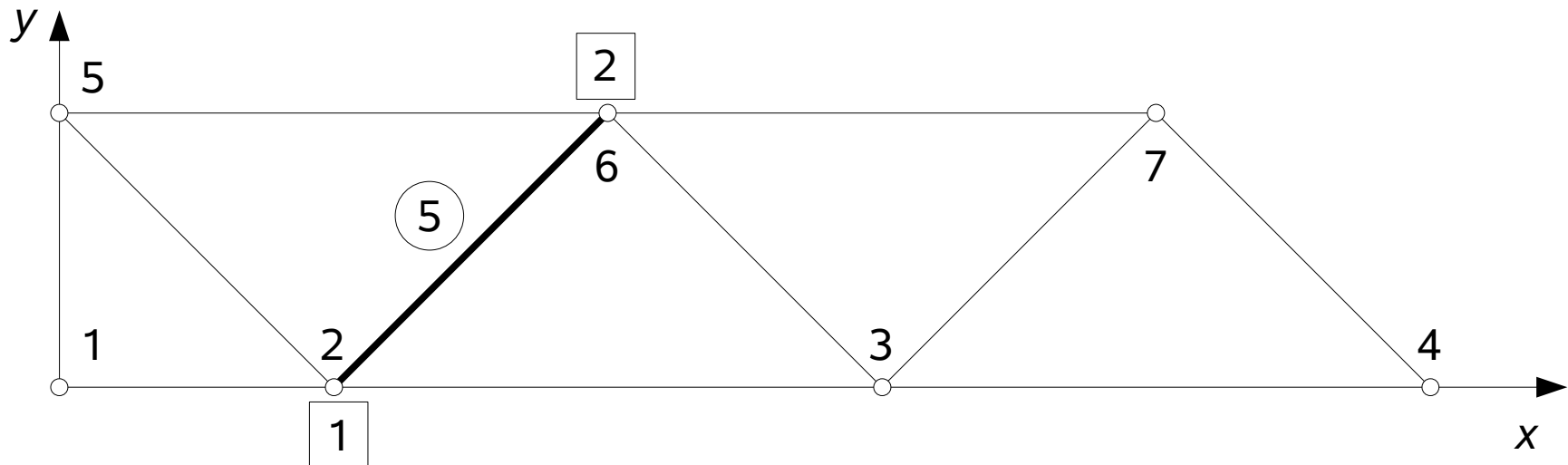
2. Die Steifigkeitsmatrix

- Die Steifigkeitsmatrix der Gesamtstruktur beschreibt eine lineare Beziehung zwischen den Verschiebungen der Knoten und den Kräften, die die Knoten auf die Stäbe ausüben.
- Die Kräfte, die die Stäbe auf die Knoten ausüben, sind entgegengesetzt gleich groß wie die Kräfte, die die Knoten auf die Stäbe ausüben.
- Sie müssen im Gleichgewicht mit den äußeren Kräften sein:

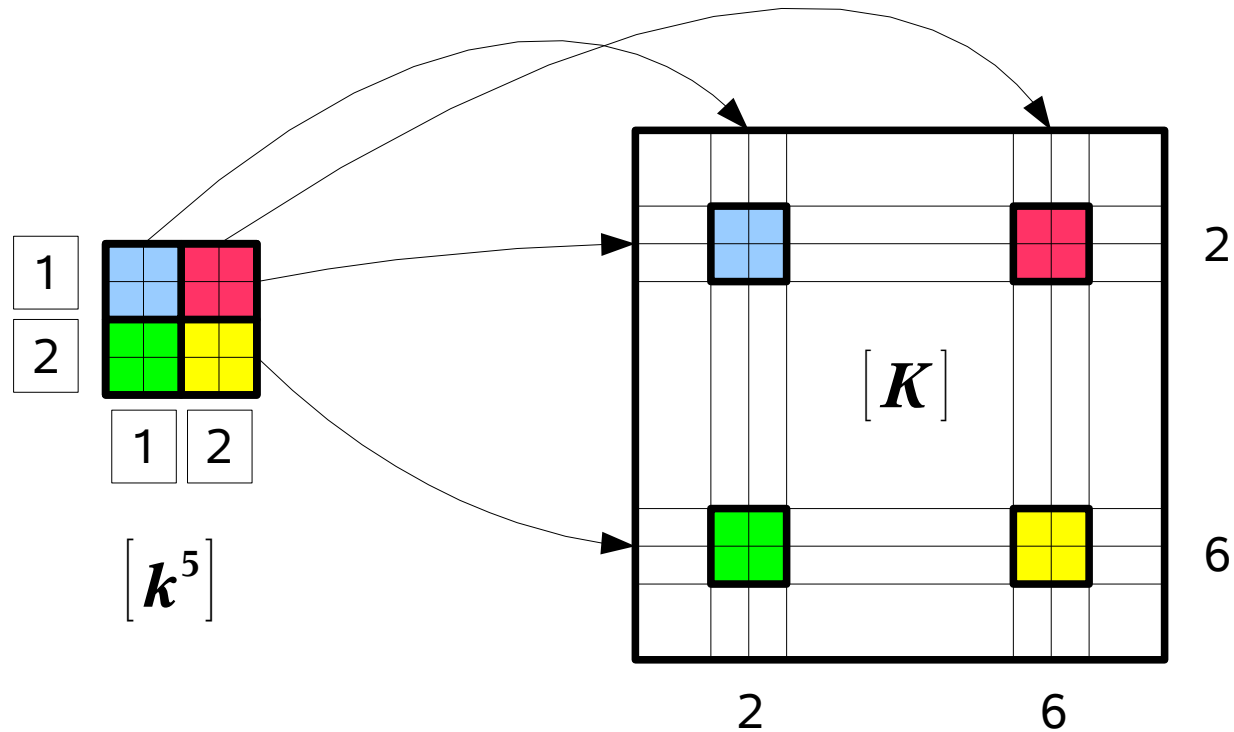
$$-\mathbf{F}^S + \mathbf{F} = \mathbf{0} \rightarrow \mathbf{F}^S = \mathbf{F} \rightarrow \mathbf{K} \mathbf{u} = \mathbf{F}$$

2. Die Steifigkeitsmatrix

- Die praktische Assemblierung der Steifigkeitsmatrix erfolgt durch direkte Addition der Elemente der Elementsteifigkeitsmatrizen zu den entsprechenden Elementen der Steifigkeitsmatrix der Gesamtstruktur:



2. Die Steifigkeitsmatrix



		1x	1y	2x	2y
		2x / 3	2y / 4	6x / 11	6y / 12
1x	2x / 3	(3, 3)	(3, 4)	(3, 11)	(3, 12)
1y	2y / 4	(4, 3)	(4, 4)	(4, 11)	(4, 12)
2x	6x / 11	(11, 3)	(11, 4)	(11, 11)	(11, 12)
2y	6y / 12	(12, 3)	(12, 4)	(12, 11)	(12, 12)

2. Die Steifigkeitsmatrix

- Eigenschaften:
 - Aus der Symmetrie der Steifigkeitsmatrizen der Stabelemente folgt, dass auch die Steifigkeitsmatrix der Gesamtstruktur symmetrisch ist.
 - Die Steifigkeitsmatrix der Gesamtstruktur ist in der Regel dünn besetzt, d.h. jede Spalte enthält nur wenige Elemente, die von null verschieden sind.

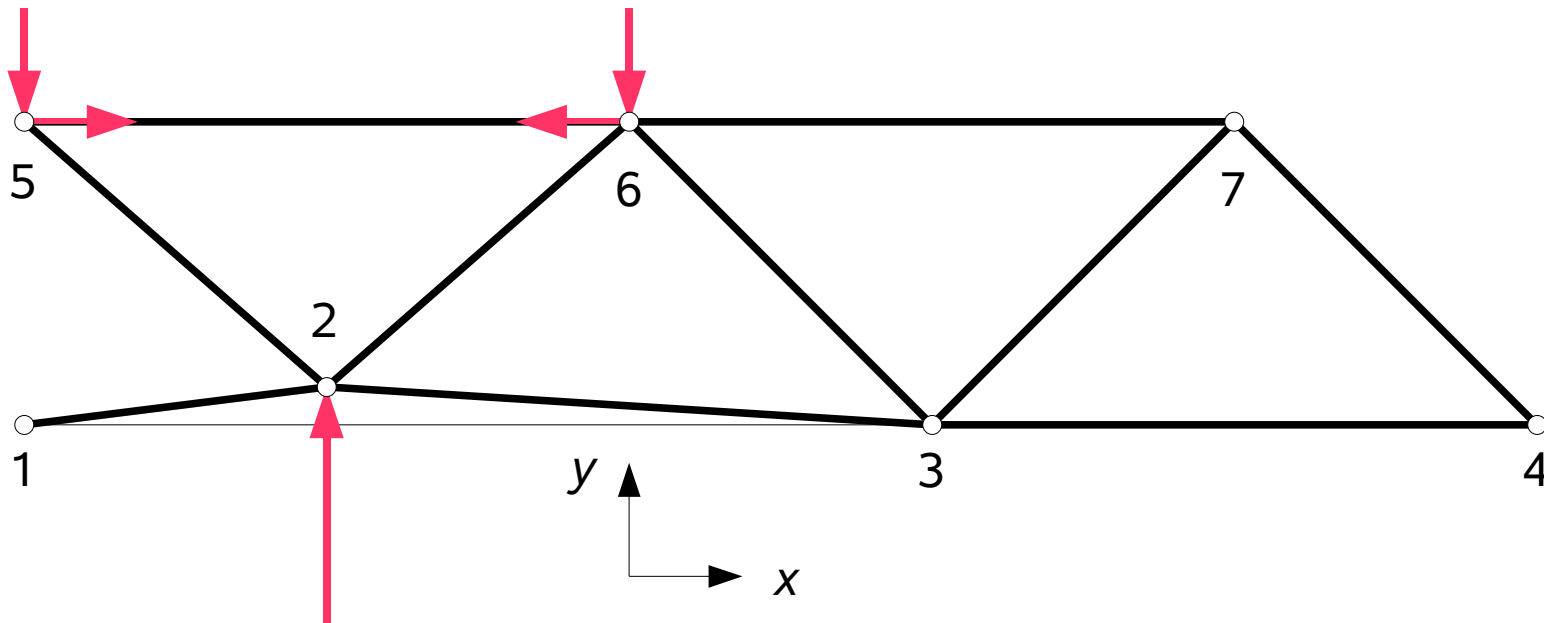
2. Die Steifigkeitsmatrix

- Interpretation:
 - Multiplikation der Steifigkeitsmatrix mit einer vorgegebenen Verschiebungsmatrix ergibt die Kräfte, die nötig sind, um der Struktur diese Verschiebungen aufzuprägen:

$$[\mathbf{F}] = \begin{bmatrix} K_{11} & K_{12} & \dots & K_{1n} \\ K_{21} & K_{22} & \dots & K_{2n} \\ \vdots & \vdots & \ddots & \vdots \\ K_{n1} & K_{n2} & \dots & K_{nn} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} u_1 \\ u_2 \\ \vdots \\ u_n \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} K_{11} \\ K_{21} \\ \vdots \\ K_{n1} \end{bmatrix} u_1 + \begin{bmatrix} K_{12} \\ K_{22} \\ \vdots \\ K_{n2} \end{bmatrix} u_2 + \dots + \begin{bmatrix} K_{1n} \\ K_{2n} \\ \vdots \\ K_{nn} \end{bmatrix} u_n$$

2. Die Steifigkeitsmatrix

- Eine Spalte der Steifigkeitsmatrix enthält die Kräfte, die nötig sind, um dem entsprechenden Freiheitsgrad eine Einheitsverschiebung aufzuprägen, wenn alle anderen Verschiebungen null sind:



2. Die Steifigkeitsmatrix

$$\begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \\ 1 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{bmatrix} \text{ mm}, \quad \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \\ 7424 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \\ 3712 \\ -3712 \\ -3712 \\ -3712 \\ 0 \\ 0 \end{bmatrix} N$$

$1x$
 $1y$
 $2x$
 $2y$
 $3x$
 $3y$
 $4x$
 $4y$
 $5x$
 $5y$
 $6x$
 $6y$
 $7x$
 $7y$

- Eine Spalte der Steifigkeitsmatrix enthält nur in den Zeilen von null verschiedene Werte, die Knoten entsprechen, die mit dem zu der Spalte gehörenden Knoten durch einen Stab verbunden sind.
- Die Steifigkeitsmatrix ist daher dünn besetzt.

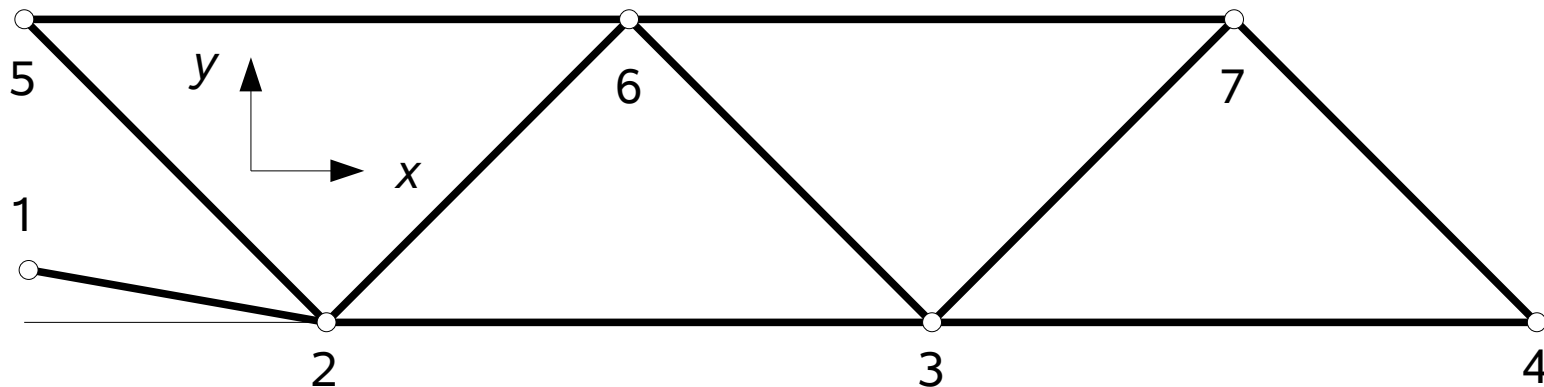
2. Die Steifigkeitsmatrix

- Starrkörperbewegungen:
 - Verschiebungen, bei denen keine elastischen Kräfte auftreten, werden als Starrkörperbewegungen bezeichnet.
 - Für Starrkörperbewegungen gilt: $[K][u^r] = [0]$
 - Translationen:
 - Wird das Fachwerk als ganzes in x - oder y -Richtung verschoben, treten keine elastischen Kräfte auf, da sich die Längen der Stäbe nicht ändern.
 - Rotationen:
 - Wird das Fachwerk als ganzes in der xy -Ebene gedreht, treten ebenfalls keine elastischen Kräfte auf, da sich die Längen der Stäbe nicht ändern.

2. Die Steifigkeitsmatrix

– Mechanismen:

- Bei einem Mechanismus bewegt sich nur ein Teil des Bauteils wie ein starrer Körper.
- Bei dem dargestellten Fachwerk kann sich z.B. der Stab zwischen den Knoten 1 und 2 um den Knoten 2 drehen:



2. Die Steifigkeitsmatrix

- Linearisierte Rotationen:
 - In einer linearen Rechnung werden Verschiebungen und Drehungen als klein angenommen.
 - Bei einer Drehung bewegen sich die Knoten daher in erster Näherung auf Tangenten an die Kreisbahn.
 - Das ist zu berücksichtigen, wenn Mechanismen durch Lager verhindert werden sollen.
 - Bei einer linearisierten Drehung um Knoten 2 bewegt sich Knoten 1 auf einer senkrechten Linie in y -Richtung.
 - Um diesen Mechanismus zu verhindern, muss die y -Verschiebung von Punkt 1 durch ein Lager unterdrückt werden.

2. Die Steifigkeitsmatrix

- Elastische Energie:

- Dem Fachwerk wird die zeitabhängige Verschiebung

$$[\mathbf{u}(t)] = [\mathbf{u}_0] f(t)$$

aufgeprägt.

- Von der Funktion $f(t)$ wird gefordert:

- Die Funktion ändert sich so langsam mit der Zeit, dass Trägheitskräfte vernachlässigt werden können. Dann befindet sich das Fachwerk zu jedem Zeitpunkt im statischen Gleichgewicht.
- $f(0)=0$ und $f(T)=1$

2. Die Steifigkeitsmatrix

- Für die Leistung gilt:

$$\begin{aligned} P^E &= v_1(t) F_1(t) + v_2(t) F_2(t) + \dots + v_n(t) F_n(t) \\ &= \begin{bmatrix} v_1(t) & v_2(t) & \dots & v_n(t) \end{bmatrix} \begin{bmatrix} F_1(t) \\ F_2(t) \\ \vdots \\ F_n(t) \end{bmatrix} = [\mathbf{v}(t)]^T [\mathbf{F}(t)] \\ &= \dot{f}(t) [\mathbf{u}_0]^T [\mathbf{K}] [\mathbf{u}_0] f(t) = [\mathbf{u}_0]^T [\mathbf{K}] [\mathbf{u}_0] f(t) \dot{f}(t) \end{aligned}$$

2. Die Steifigkeitsmatrix

- Für die in der Zeit von 0 bis T verrichtete Arbeit gilt:

$$W^E = \int_0^T P^E(t) dt = [\mathbf{u}_0]^T [\mathbf{K}] [\mathbf{u}_0] \int_0^T f(t) \dot{f}(t) dt = \frac{1}{2} [\mathbf{u}_0]^T [\mathbf{K}] [\mathbf{u}_0]$$

- Diese Arbeit ist gleich der im System gespeicherten elastischen Energie:

$$E^E = W^E = \frac{1}{2} [\mathbf{u}_0]^T [\mathbf{K}] [\mathbf{u}_0] \geq 0$$

- Die elastische Energie ist immer positiv. Sie ist null für Starrkörperbewegungen.