

Wykład nr 10

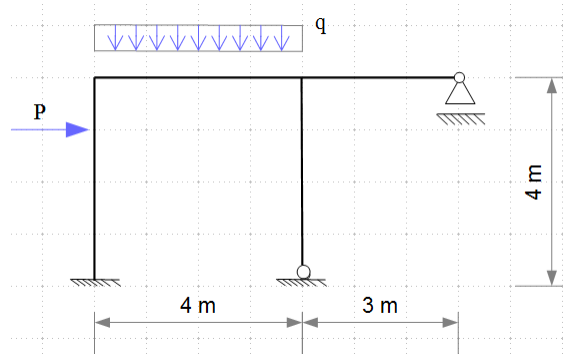
ROZWIĄZYWANIE PŁASKICH UKŁADÓW PRĘTOWYCH STATYCZNIE
NIWYZNACZALNYCH METODĄ PRZEMIESZCZEŃ cz.3.

Metoda przemieszczeń – tok postępowania

Chcąc wyznaczyć siły przekrojowe M, T, N w układzie statycznie niewyznaczalnym o schemacie jak na rys.1 stosując metodę przemieszczeń należy:

Założenie $EA = \infty$

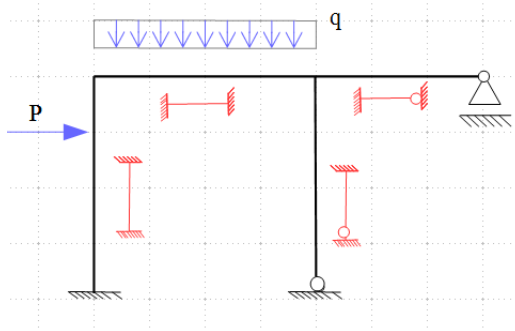
Układ zadany



Rys.1

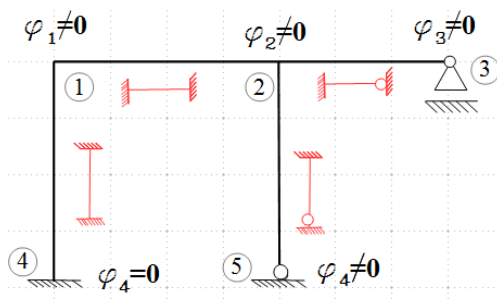
1. Podzielić układ na zbiór prętów dla których znane są wzory transformacyjne

Układ został podzielony na podstawową klasę prętów, by uzyskać minimalną bazę niewiadomych przemieszczeń uogólnionych



2. Wyznaczyć stopień geometrycznej niewyznaczalności układu n_g

(Definicja i sposób wyznaczania n_g przedstawiono na wykładzie nr 8)

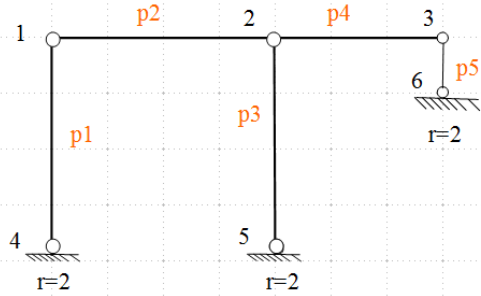


Określenie n_φ

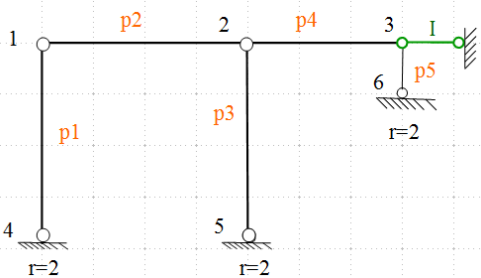
- obroty węzłów: $\varphi_3 \neq 0, \varphi_4 \neq 0$ uwzględnione są we wzorach transformacyjnych przyjętych typów prętów (nie są traktowane jako niewiadome)
- niewiadome geometryczne to obroty węzłów: $\varphi_1 = ?, \varphi_2 = ?$

$$n_\varphi = 2$$

Schemat przegubowy



Dodanie więzi elementarnych



Określenie $n\delta$

- Oszacowanie $n\delta$:
 $n\delta \geq 2w - p - r$

$$p = 5, w = 6, r = 6$$

$$n\delta \geq 1$$

- Analiza kinematyczna:

Po dodaniu więzi elementarnej I układ przegubowy jest GN. Na mocy twierdzenia o 3 tarczach mamy:
 $p_5 + I + t_0, p_3 + p_4 + t_0 = t_0, p_2 + p_1 + t_0 = t_0$

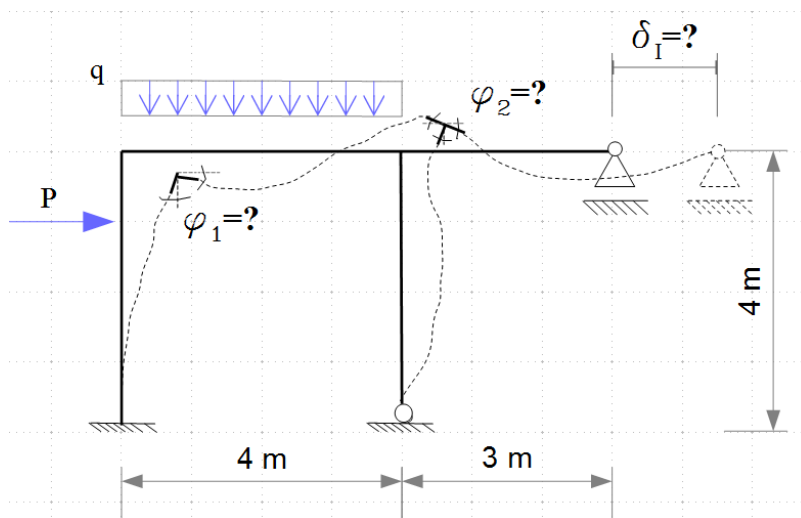
stąd: $n\delta = 1$

WNIOSEK

Stopień geometrycznej niewyznaczalności wynosi: $n_g = n_\varphi + n_\delta = 2 + 1 = 3$

Analizowana rama przy wybranych typach prętów jest trzykrotnie geometrycznie niewyznaczalna, niewiadomymi są kąty obrotu dwóch węzłów i jeden niewiadomy przesuw węzła.

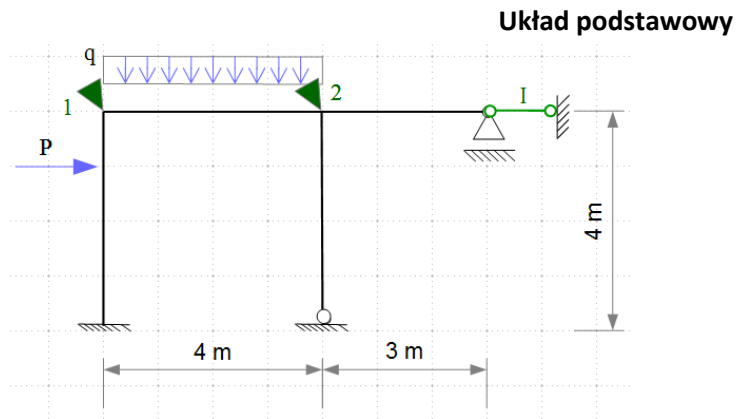
Niewiadome geometryczne: $\varphi_1 = ?, \varphi_2 = ?, \delta_I = ?$



3. Utworzyć układ podstawowy metody przemieszczeń

Układ podstawowy metody przemieszczeń tworzy się poprzez nałożenie w układzie zadanym dodatkowych więzi (więzi fikcyjnych) blokujących niewiadome przemieszczenia.

(Szczegóły dotyczące układu podstawowego przedstawiono na wykładzie nr 8)



4. Zbudować układ równań metody przemieszczeń – postać ogólna

Równania metody przemieszczeń wynikają z zapewnienia identyczności rozwiązania między układem zadanym, a układem podstawowym. Identyczność rozwiązania między oboma układami zapewnia się poprzez spełnienie warunku zerowania reakcji w dodanych więziach fikcyjnych, gdyż w rzeczywistym układzie one nie istnieją. Daje to n_φ warunków zerowania się reakcji momentowych w dodanych więziach rotacyjnych ($K_i = 0 \{i = 1, 2, \dots, n_\varphi\}$) i n_δ warunków zerowania się reakcji siłowych w dodanych więziach translacyjnych ($K_J = 0 \{J = I, II, \dots, n_\delta\}$). Każda reakcja K_i i K_J w dodanej więzi fikcyjnej wywołana jest nieznanymi przemieszczeniami uogólnionymi ($\varphi_1 = ?$, $\varphi_2 = ?$, $\delta_I = ?$) i obciążeniem zadanym (F) i tym samym stanowi funkcję zmiennych φ_i , $\{i = 1, 2, \dots, n_\varphi\}$ i δ_J , $\{J = I, II, \dots, n_\delta\}$.

Ogólna postać układu równań metody przemieszczeń (liczba równań wynosi n_g):

$$\begin{aligned} \{i = 1, 2, \dots, n_\varphi\} \quad K_i &= \sum_{j=1}^{n_\varphi} k_{ij} \varphi_j + \sum_{J=1}^{n_\delta} k_{iJ} \delta_J + K_{iF} = 0 \\ \{J = I, II, \dots, n_\delta\} \quad K_J &= \sum_{j=1}^{n_\varphi} k_{jJ} \varphi_j + \sum_{J=1}^{n_\delta} k_{JJ} \delta_J + K_{JF} = 0 \end{aligned}$$

Jeśli w sposób kontrolowany więziom fikcyjnym nad się **jednostkowe przemieszczenia** przesuwamy i obroty wówczas powyższe równania zapisać można jako:

$$\begin{aligned} \{i = 1, 2, \dots, n_\varphi\} \\ K_i &= \sum_{j=1}^{n_\varphi} k_{ij} \varphi_j + \sum_{J=1}^{n_\delta} k_{iJ} \delta_J + K_{iF} = 0 \\ \{J = I, II, \dots, n_\delta\} \\ K_J &= \sum_{j=1}^{n_\varphi} k_{jJ} \varphi_j + \sum_{J=1}^{n_\delta} k_{JJ} \delta_J + K_{JF} = 0 \end{aligned}$$

Dla układów **nieprzesuwnych** gdzie $n_\delta = 0$ ogólna postać układu równań przyjmuje formę:

$$\{i = 1, 2, \dots, n_\varphi\}$$
$$K_i = \sum_{j=1}^{n_\varphi} k_{ij}\varphi_j + K_{iF} = 0$$

k_{ij} - jest to reakcja momentowa w układzie podstawowym w miejscu i na kierunku dodanej „ i ”-tej więzi rotacyjnej wywołana jednostkowym prawoskrętnym obrotem „ j ”-tej więzi rotacyjnej

K_{iF} - jest to reakcja momentowa w układzie podstawowym w miejscu i na kierunku dodanej „ i ”-tej więzi rotacyjnej wywołana zadaniem obciążeniem czynnym (F).

k_{ij} - jest to reakcja momentowa w układzie podstawowym w miejscu i na kierunku dodanej „ i ”-tej więzi rotacyjnej wywołana jednostkowym przesuwem „ j ”-tej więzi translacyjnej

k_{jJ} - jest to reakcja siłowa w układzie podstawowym w miejscu i na kierunku dodanej „ J ”-tej więzi translacyjnej wywołana jednostkowym przesuwem „ J ”-tej więzi translacyjnej

K_{jF} - jest to reakcja siłowa w układzie podstawowym w miejscu i na kierunku dodanej „ J ”-tej więzi translacyjnej wywołana zadaniem obciążeniem czynnym (F).

W analizowanej ramie ogólna postać układu równań metody przemieszczeń ma postać:

$$K_1 = k_{11}\varphi_1 + k_{12}\varphi_2 + k_{1I}\delta_I + K_{1F} = 0$$

$$K_2 = k_{21}\varphi_1 + k_{22}\varphi_2 + k_{2I}\delta_I + K_{2F} = 0$$

$$K_I = k_{I1}\varphi_1 + k_{I2}\varphi_2 + k_{II}\delta_I + K_{IF} = 0$$

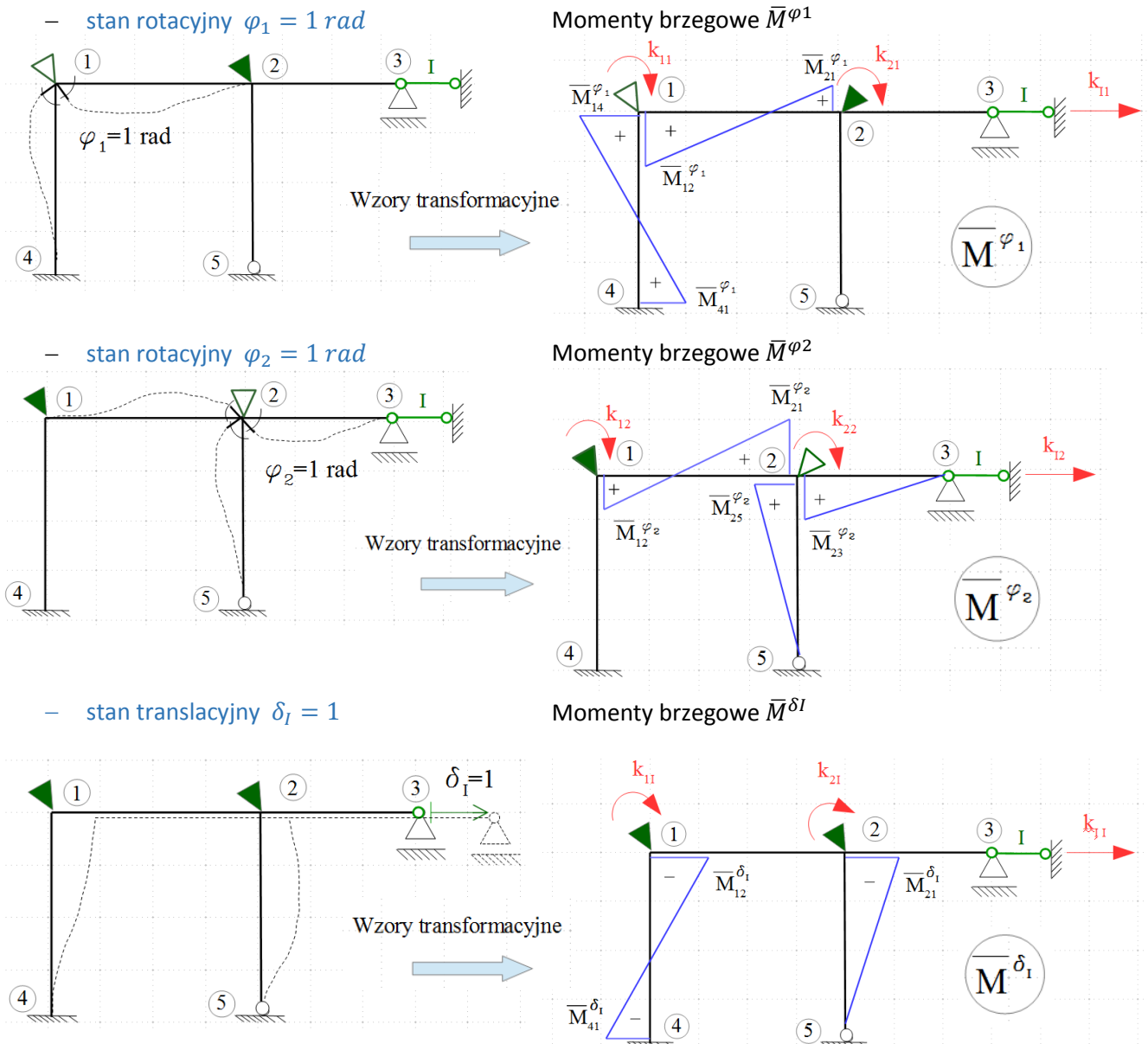
Zapis macierzowy

$$\begin{bmatrix} k_{11} & \cdots & k_{1I} \\ \vdots & \ddots & \vdots \\ k_{I1} & \cdots & k_{II} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \varphi_1 \\ \varphi_2 \\ \delta_I \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} K_{1F} \\ K_{2F} \\ K_{IF} \end{bmatrix} = 0$$

Macierze współczynników k_{ij} jest macierzą sztywności układu „ K ” jest symetryczna i jest odwrotnością macierzy podatności „ D ”.

5. Wyznaczyć współczynniki układu równań metody przemieszczeń

- Aby wyznaczyć współczynniki układu równań metody przemieszczeń będące **współczynnikami macierzy sztywności** należy układ podstawowy rozwiązać od **jednostkowych stanów rotacyjnych** $\varphi_j = 1 \text{ rad}$ $\{i = 1, 2, \dots, n_\varphi\}$ i **jednostkowych stanów translacyjnych** $\delta_j = 1$ $\{j = I, II, \dots, n_\delta\}$ uzyskując wartości momentów brzegowych od wymienionych stanów obciążeń. Momenty brzegowe w układzie podstawowym od jednostkowych przemieszczeń uogólnionych otrzymuje się stosując **wzory transformacyjne**.

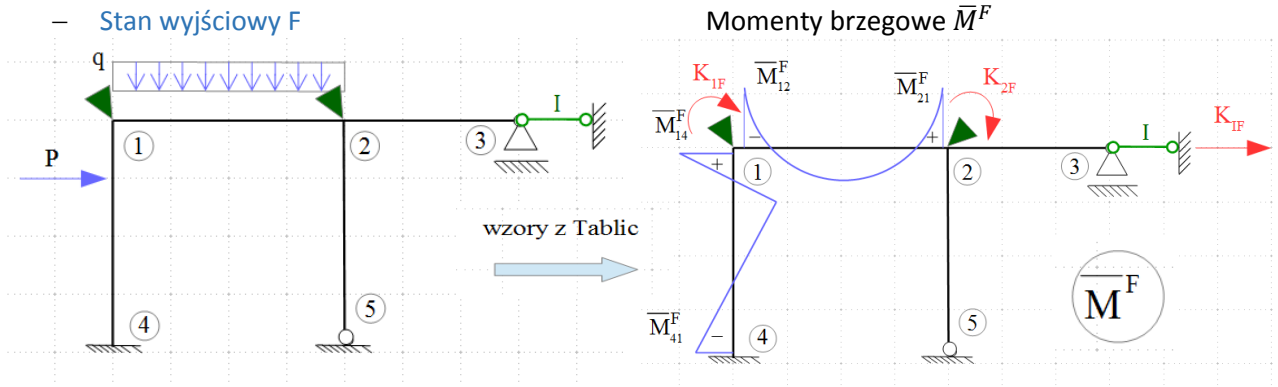


Uwaga:

Aby zastosować wzory transformacyjne należy wyznaczyć kąty obrotu cięwi prętów ψ_{ij} :

1. PPR \Rightarrow 2. BPP0 \Rightarrow 3. ψ_{ij}

- Aby wyznaczyć współczynnik układu równań metody przemieszczeń stanowiące **wyrazy wolne układu równań** należy dodatkowo układ podstawowy rozwiązać od zadanego **obciążenia czynnego F**, przęsłowego uzyskując wartości momentów brzegowych zwanych momentami wyjściowymi. Momenty te można uzyskać stosując metodę sił lub wykorzystując odpowiednie **wzory podane w tablicach**.



- Wszystkie współczynnik układu będące **reakcjami momentowymi w fikcyjnych więziach rotacyjnych** wywołanymi poprzez poszczególne stany obciążeń wyznacza się z **warunku równowagi momentów** brzegowych w węzłach.

$$k_{11}, k_{12}, k_{21}, k_{22}, k_{1I}, k_{2I}, K_{1F}, K_{2F} \leftarrow \text{z warunku równowagi momentów w węzle}$$

- Wszystkie współczynnik będące reakcjami siłowymi w dodanych fikcyjnych więziach translacyjnych, które wywołane są poprzez poszczególne stany obciążeń wyznaczyć można z **warunku równowagi sił** w tych więziach lub z **zasady prac przygotowanych**.

$$k_{I1}, k_{I2}, k_{II}, K_{IF}, K_{IF} \leftarrow \text{z warunku równowagi sił w węzle lub z ZPP}$$

*UWAGA

Ponieważ na niniejszym kursie (STATYKA BUDOWLI) analizowane są jedynie układy nieprzesuwne czyli z przyjętych typów pręta wynika, że liczba niezależnych przesunięć węzłów jest zerowa $n_\delta = 0$ poniżej podane zostaną wzory na wyznaczenie współczynników układu równań metody przemieszczeń jedynie tych będących reakcjami momentowymi w rotacyjnych podporach fikcyjnych.

Równowaga momentów brzegowych w węźle, które są wywołane stanami rotacyjnymi

- **Rozpatrzmy ogólny przypadek węzła „i”** w układzie podstawowym, który ulega obrotowi o wartość $\varphi_i = 1 \text{ rad}$. Obracając węzeł o kąt $\varphi_i = 1 \text{ rad}$ obraca się każdy z prętów schodzących się w tym węźle. W wyniku obrotu węzła na obu końcach każdego pręta schodzącego się do węzła „i” powstają momenty brzegowe, które wyliczane są z wzorów transformacyjnych odpowiednich dla każdego typu obracanego pręta.

- Momenty brzegowe obracanych prętów w węźle „i” wylicza się jako:

$$\bar{M}_{ij}^i = \frac{EI_{ij}}{L_{ij}} a_{ij} \varphi_i$$

(a_{ij} -współczynnik wynikający ze wzoru transformacyjnego, odpowiedni dla danego typu pręta)

- Momenty brzegowe obracanych prętów w węźle „j” (przeciwym do „i”) wylicza się jako:

$$\bar{M}_{ji}^i = \frac{EI_{ji}}{L_{ji}} b_{ji} \varphi_i$$

(b_{ji} -współczynnik wynikający ze wzoru transformacyjnego, odpowiedni dla danego typu pręta)

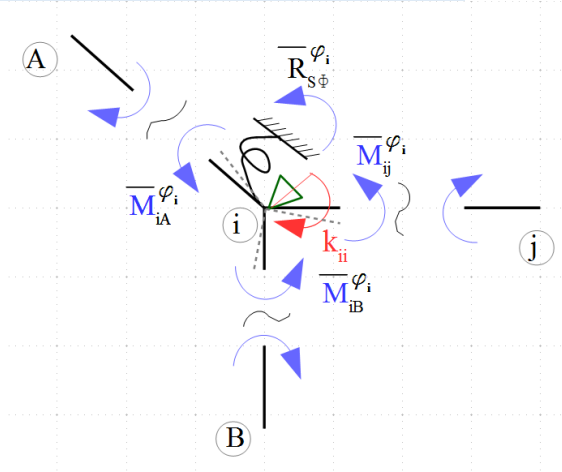
- Jeśli w węźle „i” występuje więź sprężysta rotacyjna wówczas w wyniku obrotu węzła „i” o wartość $\varphi_i = 1 \text{ rad}$ powstaje reakcja podporowa lewoskrętna o wartości:

$$R_{S\varphi}^i = k_\varphi \varphi_{Si}$$

(k_φ -sztywność więzi sprężystej rotacyjnej,

φ_{Si} - obrót węzła w którym zamocowana jest więź sprężysta)

obciążenie: stan rotacyjny $\varphi_i = 1 \text{ rad}$



Z równowagi momentów brzegowych w węźle „i”, który ulega obrotowi otrzymujemy

$$\sum M_i = 0$$

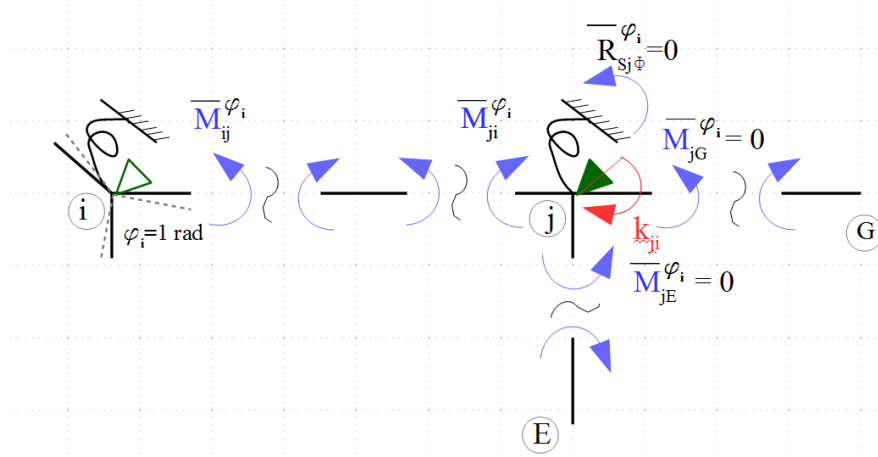
$$k_{ii} = \sum_m \bar{M}_{im}^i + R_{S\varphi}^i = \bar{M}_{iA}^{\varphi_i} + \bar{M}_{iB}^{\varphi_i} + \bar{M}_{ij}^{\varphi_i} + k_\varphi$$

(m -sumowanie po wszystkich prętach schodzących się do węzła „i”)

obciążenie: stan rotacyjny $\varphi_i = 1 \text{ rad}$

analizowany węzeł „j”

Niech $i \neq j$ wówczas k_{ji} jest to moment na przęcie „ij” występujący na brzegu „j” gdy węzeł „i” obróci się o kąt $\varphi_i = 1 \text{ rad}$.



- Jeżeli obraca się węzeł „i” wówczas węzeł „j” nie obraca dlatego reakcja w więzi sprężystej występująca w węźle, który się nie obraca czyli w węźle „j” jest równa zero, ($\varphi_{Sj} = 0$).
- Jeżeli obraca się węzeł „i”, a węzeł „j” połączony jest prętem z węźle „i” to jedynie ten pręt ze wszystkich prętów schodzących do węzła „j” ulegnie obrotowi, dlatego też jedynie na tym przęcie z pośród wszystkich prętów schodzących się do węzła „j” powstanie niezerowy moment brzegowy \bar{M}_{ji}^i

Z równowagi momentów brzegowych w węźle „j”, który nie ulega obrotowi otrzymujemy

$$\sum M_j = 0$$

$$k_{ji} = \bar{M}_{ji}^i = \frac{EI_{ji}}{L_{ji}} b_{ji} \varphi_i$$

Z twierdzenia o wzajemności reakcji wynika, że $k_{ji} = k_{ij}$

Analogicznie:

obciążenie: stan rotacyjny $\varphi_j = 1 \text{ rad}$

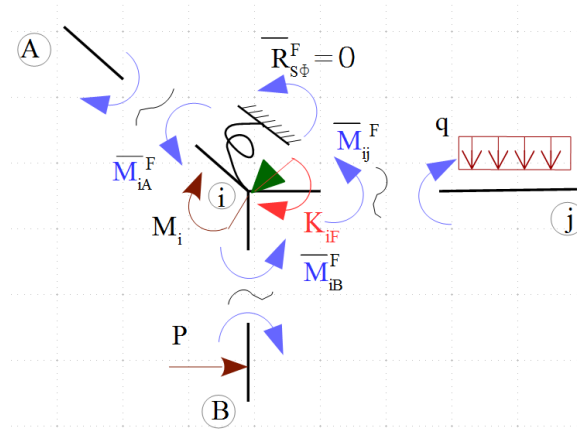
analizowany węzeł „i”

$$k_{ij} = \bar{M}_{ij}^j = \frac{EI_{ij}}{L_{ij}} b_{ij} \varphi_j$$

Równowaga momentów brzegowych w węźle , które wywołane są obciążeniem czynnym (F)

obciążenie: stan wyjściowy F

analizowany węzeł „i”



$\bar{M}_{ij}^F, \bar{M}_{ji}^F$ – momenty wyjściowe /przywęzłowe występujące w układzie podstawowym, generowane przez obciążenie przęsłowe czynne (F), przy zerowym stanie przemieszczeń uogólnionych są zależne od sposobu obciążenia i od przyjętej klasy pręta.

M_i – moment skupiony zadany w węźle i wynikający z w obciążenia czynnego, prawoskrętny.

$R_{S\phi}^F$ - reakcja w podporze sprężystej od obciążenia czynnego (F) jest zerowa, ponieważ węzeł w którym znajduje się więź sprężysta nie obraca się stąd $\varphi_{Si} = 0$, gdyż nie jest to stan rotacyjny.

Z równowagi momentów w węźle „i”

$$\sum M_i = 0$$

$$K_{iF} = \sum_m \bar{M}_{im}^F - M_i = \bar{M}_{iA}^F + \bar{M}_{iB}^F + \bar{M}_{ij}^F - M_i$$

Uwaga :

Jeśli M_i w analizowanym zadaniu jest lewoskrętny wówczas do wzoru należy podstawić wartość tego momentu ze znakiem minus, co wynika z warunku równowagi momentów w węźle.

6. Rozwiązać układ równań metody przemieszczeń

W wyniku rozwiązania układu równań uzyskujemy wartości poszukiwanych przemieszczeń uogólnionych:

$$\varphi_1 = A, \quad \varphi_2 = B, \quad \delta_I = C$$

Układ zadany stał się geometrycznie wyznaczalny. Można określić stan przemieszczeń całego układu.

7. Wyznaczenie sił przekrojowych w układzie zadanym

- Momenty zginające**

I sposób : zastosowanie wzorów transformacyjnych:

$$M_{ij} = \frac{EI_{ij}}{L_{ij}} (a_{ij}\varphi_{ij} + b_{ij}\varphi_{ji} - c_{ij}\psi_{ij}) + \bar{M}_{ij}^F$$

$$M_{ji} = \frac{EI_{ij}}{L_{ij}} (a_{ji}\varphi_{ji} + b_{ji}\varphi_{ij} - c_{ji}\psi_{ij}) + \bar{M}_{ji}^F$$

II sposób: wykorzystanie superpozycji poszczególnych rozwiązań:

$$M_{ij} = \bar{M}_{ij}^{\varphi_1=1} \varphi_1 + \bar{M}_{ij}^{\varphi_2=1} \varphi_2 + \dots + \bar{M}_{ij}^{\varphi_{n_\varphi}=1} \varphi_{n_\varphi} + \bar{M}_{ij}^{\delta_1=1} \delta_1 + \dots + \bar{M}_{ij}^{\delta_{n_\delta}=1} \delta_{n_\delta} + \bar{M}_{ij}^F$$

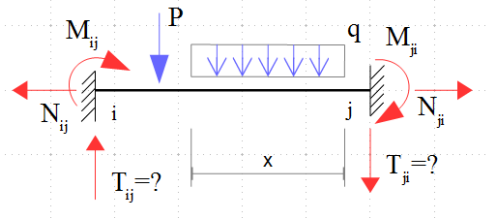
- Siły tnące**

I sposób : zastosowanie wzorów transformacyjnych:

$$T_{ij} = \frac{EI_{ij}}{L_{ij}^2} (-c_{ij}\varphi_{ij} - c_{ji}\varphi_{ji} - d_{ij}\psi_{ij}) + \bar{T}_{ij}^F$$

$$T_{ji} = \frac{EI_{ij}}{L_{ij}^2} (-c_{ij}\varphi_{ij} - c_{ji}\varphi_{ji} - d_{ij}\psi_{ij}) + \bar{T}_{ji}^F$$

II sposób: wykorzystanie warunków równowagi sił w elemencie prętowym po wcześniejszym wyznaczeniu momentów zginających:



M_{ij}, M_{ji} - są to wyliczone momenty zginające

N_{ij}, N_{ji} - są to nieznanne siły osiowe, nie wpływają one na wartości sił poprzecznych

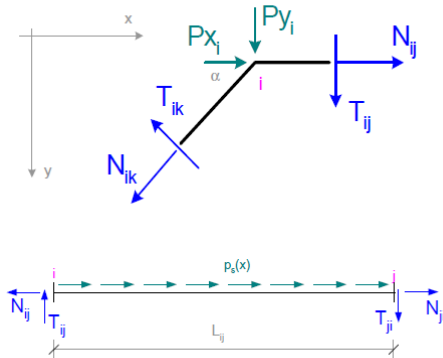
Warunki równowagi:

$$\sum M_i = 0 \Rightarrow T_{ji} = \dots$$

$$\sum M_j = 0 \Rightarrow T_{ij} = \dots$$

- Siły osiowe**

Siły osiowe uzyskuje się z **warunków równowagi sił** w węzłach po wcześniejszym wyznaczeniu wartości sił tnących



$$\sum X = 0$$

$$P_{xi} + N_{ij} - N_{ik} \cos(\alpha) - T_{ik} \sin(\alpha) = 0$$

$$\sum Y = 0$$

$$P_{yi} + T_{ij} + N_{ik} \sin(\alpha) - T_{ik} \cos(\alpha) = 0$$

$$\sum X = 0$$

$$-N_{ij} + N_{ji} + \int_0^L p_s(x) dx = 0$$

W ten sposób przechodzimy od węzła poprzez pręt do następnego węzła, aż wyznaczymy wszystkie siły osiowe oraz reakcje

Źródło rysunku: wykład prof. P. Śniadego