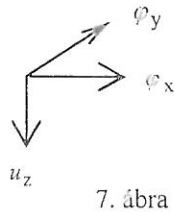


1.2. A tartórács mátrixegyenletei

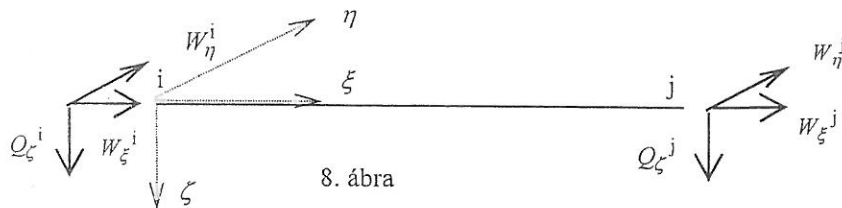
A tartórácsnál az egyes csomópontoknak a 7. ábrán látható három elmozdulás komponensük van. Ezek a globális koordinárendszerben a síkra merőleges eltolódás u_z , és az x, valamint az y tengelynek megfelelő vektorú csomópont elfordulások φ_x és φ_y . A három elmozduláskomponenst az l-edik. csomópontnál az \underline{x}_l vektorba gyűjthetjük.



7. ábra

$$\underline{x}_l = \begin{bmatrix} u_z^l \\ \varphi_x^l \\ \varphi_y^l \end{bmatrix} \quad 1.1$$

A rúdvégi erők a saját koordinárendszerben a Q_ζ nyírőerő, a tengely irányú vektorral bíró W_ξ csavarónyomaték és a W_η hajlítónyomaték.



8. ábra

$$\underline{q}_i = \begin{bmatrix} Q_\zeta^i \\ W_\xi^i \\ W_\eta^i \end{bmatrix} \quad 1.2$$

A különböző irányú elmozdulásokhoz tartozó rúdvégi erőket korábbi tanulmányaink alapján adjuk meg.

Q_ζ^i	=	$\frac{12EI_h}{l^3}$		$-\frac{6EI_h}{l^2}$	$-\frac{12EI_h}{l^3}$		$-\frac{6EI_h}{l^2}$	\times	u_ζ^i
W_ξ^i			$\frac{GI_{cs}}{l}$				$-\frac{GI_{cs}}{l}$		φ_ξ^i
W_η^i		$-\frac{6EI_h}{l^2}$		$\frac{4EI_h}{l}$	$\frac{6EI_h}{l^2}$		$\frac{2EI_h}{l}$		φ_η^i
Q_ζ^j		$-\frac{12EI_h}{l^3}$		$\frac{6EI_h}{l^2}$	$\frac{12EI_h}{l^3}$		$\frac{6EI_h}{l^2}$		u_ζ^j
W_ξ^j			$-\frac{GI_{cs}}{l}$				$\frac{GI_{cs}}{l}$		φ_ξ^j
W_η^j		$-\frac{6EI_h}{l^2}$		$\frac{2EI_h}{l}$	$\frac{6EI_h}{l^2}$		$\frac{4EI_h}{l}$		φ_η^j

I. Táblázat. A tartórács állandó keresztmetszetű rúdjának elemi merevségi mátrixa, saját koordinárendszerben

A rúdvégi erőket tartalmazó 6×6 -os méretű mátrix az ún. elemi merevségi mátrix. Az elemi merevségi mátrix blokkokra particionálva mint hiper mátrix is felírható. Az r -edik jelű rúd elemi merevségi mátrixa ez esetben:

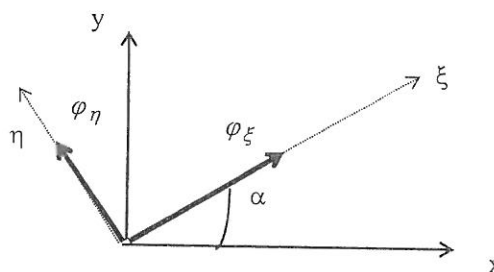
$$\underline{K}_r = \begin{bmatrix} \underline{K}_{ii}^r & \underline{K}_{ij}^r \\ \underline{K}_{ji}^r & \underline{K}_{jj}^r \end{bmatrix}$$

1.3

Az elemi merevségi mátrix ij blokkja jelenti a j -edik rúdvég egységnyi mozgásaiból az i -edik rúdvégen ébredő erőket.

Egy adott elmozdulás vektor globális rendszerbeli összetevői a saját rendszerben ismert komponensek segítségével is felírhatók

$$\begin{aligned} u_z &= u_\xi \\ \varphi_x &= \varphi_\xi \cos \alpha - \varphi_\eta \sin \alpha \\ \varphi_y &= \varphi_\xi \sin \alpha + \varphi_\eta \cos \alpha \end{aligned}$$



Bevezetve a $c = \cos \alpha$ és az $s = \sin \alpha$ rövidítéseket a két koordináta-rendszerbeli komponensek közötti mátrix összefüggés:

$$\begin{bmatrix} u_z \\ \varphi_x \\ \varphi_y \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & & \\ & c & -s \\ & s & c \end{bmatrix} \begin{bmatrix} u_\xi \\ \varphi_\xi \\ \varphi_\eta \end{bmatrix} \quad 1.4$$

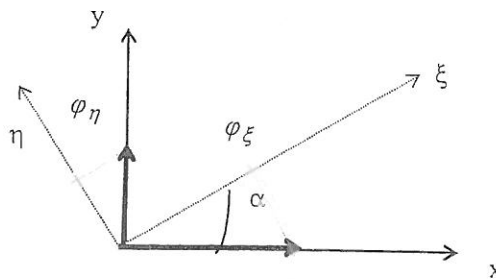
Az r . sorszámú rúdnál tehát:

$$\underline{v}_r^x = \underline{T}_r \underline{v}_r^\xi, \quad 1.5$$

ahol a \underline{T}_r a rúdhoz tartozó transzformáló mátrix.

A fenti elemzések elvégezhetők arra az esetre is, ha egy adott elmozdulás vektor komponensei a globális rendszerben ismertek. Vizsgáljuk meg hogyan írhatók fel ekkor a lokális rendszerbeli összetevők.

$$\begin{aligned} u_\xi &= u_z \\ \varphi_\eta &= -\varphi_x \sin \alpha + \varphi_y \cos \alpha \\ \varphi_\xi &= \varphi_x \cos \alpha + \varphi_y \sin \alpha \end{aligned}$$



Az összefüggést mátrix alakban felírva:

$$\begin{bmatrix} u_\xi \\ \varphi_\eta \\ \varphi_\zeta \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & & \\ & c & 0 \\ & -c & c \end{bmatrix} \begin{bmatrix} u_x \\ \varphi_x \\ \varphi_y \end{bmatrix} \quad 1.6$$

$$\underline{v}_r^\xi = \underline{T}_r^T \underline{v}_r^x \quad 1.7$$

A kapott kifejezésben a \underline{T}_r^T mátrix az r-edik sorszámú rúd transzformáló mátrixának a transzponáltja.

A fenti transzformáló mátrixok segítségével a kereteknél látott módon számítható a globális rendszerbeli elemi merevségi mátrix, valamint a rúdon lévő teherből a csomóponti erők vektora.

Írjuk fel az ij rúdnál a saját koordináta-rendszerben az elemvégi elmozdulások és erők közötti összefüggést:

$$\begin{bmatrix} \underline{q}_i^\xi \\ \underline{q}_j^\xi \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \underline{K}_{ii}^\xi & \underline{K}_{ij}^\xi \\ \underline{K}_{ji}^\xi & \underline{K}_{jj}^\xi \end{bmatrix} * \begin{bmatrix} \underline{v}_i^\xi \\ \underline{v}_j^\xi \end{bmatrix} \quad 1.8$$

Az elmozdulás vektorok felírhatók a globális koordináta-rendszerbeli alakkal is:

$$\begin{bmatrix} \underline{v}_i^\xi \\ \underline{v}_j^\xi \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \underline{T}^T \underline{v}_i^x \\ \underline{T}^T \underline{v}_j^x \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \underline{T}^T & \\ & \underline{T}^T \end{bmatrix} * \begin{bmatrix} \underline{v}_i^x \\ \underline{v}_j^x \end{bmatrix} \quad 1.9$$

fentiekben a \underline{T}^T mátrixnál nem jelöltük az r indexet, nyilván az ij rúdnál tartozó mátrixról van szó. Az 1.8-as összefüggésben szereplő két blokkból álló tehervektor szorozható balról egy olyan hiperdiagonál mátrixszal, amelynek blokkjai a transzformáló mátrixok. Eredményül egy globális rendszerbeli tehervektort kapunk.

$$\begin{bmatrix} \underline{T} & \\ & \underline{T} \end{bmatrix} * \begin{bmatrix} \underline{q}_i^\xi \\ \underline{q}_j^\xi \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \underline{T} \underline{q}_i^\xi \\ \underline{T} \underline{q}_j^\xi \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \underline{q}_i^x \\ \underline{q}_j^x \end{bmatrix}$$

Ha az 1.8-es képletbe behelyettesítjük az 1.9-es összefüggést és az egyenletet balról szorozzuk transzformáló mátrixokat tartalmazó hiperdiagonállal:

$$\begin{bmatrix} \underline{q}_i^x \\ \underline{q}_j^x \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \underline{T} & \\ & \underline{T} \end{bmatrix} * \begin{bmatrix} \underline{K}_{ii}^\xi & \underline{K}_{ij}^\xi \\ \underline{K}_{ji}^\xi & \underline{K}_{jj}^\xi \end{bmatrix} * \begin{bmatrix} \underline{T}^T & \\ & \underline{T}^T \end{bmatrix} * \begin{bmatrix} \underline{v}_i^x \\ \underline{v}_j^x \end{bmatrix}$$

A felírt kifejezésben lévő hármas mátrixszorzat a globális rendszerbeli rúdvégi elmozdulások és erők között ad meg összefüggést. Az eredményül adódó mátrix tehát a globális elemi merevségi mátrix lesz:

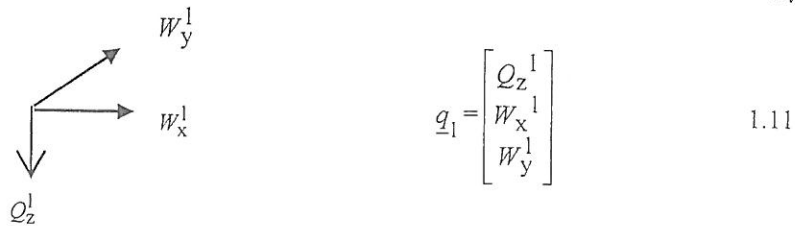
$$\underline{K}_r^x = \begin{bmatrix} \underline{K}_{ii}^x & \underline{K}_{ij}^x \\ \underline{K}_{ji}^x & \underline{K}_{jj}^x \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \underline{T} \underline{K}_{ii}^\xi \underline{T}^T & \underline{T} \underline{K}_{ij}^\xi \underline{T}^T \\ \underline{T} \underline{K}_{ji}^\xi \underline{T}^T & \underline{T} \underline{K}_{jj}^\xi \underline{T}^T \end{bmatrix} \tag{1.10}$$

Látható, hogy a globális merevségi mátrix blokkjait a lokális merevségi mátrix blokkjaiból a transzformáló mátrixok segítségével kapjuk meg. Ezek után már tudjuk "kompilálni" a szerkezet merevségi mátrixát.

A megtámasztások figyelembevételének egyik módja, amikor a mereven megfogott csomópontot kihagyjuk a vizsgálatból. Ha a csomópont rugalmasan megtámasztott ezt nem tehetjük, hiszen a megtámasztott csomópont is elmozdul, így annak mozgásából is keletkeznek igénybevételek a szerkezeten. Sok esetben a mereven megtámasztott szerkezetet is, mint nagy merevségű rugókkal megtámasztott szerkezetet vizsgáljuk, így elég egy eljárásra programot készíteni.

A rugalmasan megtámasztott csomópont esetén a csomópont elmozdulásának következtében a megtámasztó rugók megnyúlnak, vagy összenyomódnak. A csomópontra ható erő az elmozdulással ellentétes, nagysága pedig az elmozdulás szorozva az irányába eső rugó merevségével. Amint láttuk, a merevségi mátrixban a csomóponti erők ellentettjei jelennek meg, így az egyensúlyi egyenletben az egységnyi elmozdulásból keletkező rugóerő (aminek nagysága megegyezik a rugómerevséggel) előjele az egyenletbe való beírásakor pozitív lesz. Egy adott irányú elmozdulásból az adott irányba keletkező erő a merevségi mátrix főátlójában jelenik meg, vagyis az elemi merevségi mátrixokból kompilált szerkezet merevségi mátrix főátlójába a rugalmas megtámasztás irányához tartozó elemhez hozzá kell adni a rugó merevséget.

A mátrix-elmozdulásmódszer alkalmazásához tartozó $\underline{K}\underline{v} = \underline{q}$ egyenlet jobb oldalán lévő tehervektor az egyes csomópontoknál lévő csomóponti terheket tartalmazza, abban a koordináta rendszerben, amelyben a csomóponti egyensúlyi egyenleteket felírtuk. Az egyes csomópontoknál a síkbeli szerkezetnél a 9. ábrán látható három erő komponenssel számolunk. Legyen z tengely irányú erő Q_z^1 , az x tengely irányú vektorral rendelkező erőpár W_x^1 , míg az y tengely irányú vektorral rendelkező erőpár W_y^1 . A három erőkomponenst az l -edik csomópontnál a \underline{q}_l vektorba gyűjthetjük.



9. ábra

Ha a szerkezet csak csomópontokon terhelt, akkor az egyes csomópontokhoz tartozó erőket a szerkezet csomópontszámának megfelelő blokkokkal rendelkező \underline{q} vektorba gyűjtve egyszerűen előáll a tehervektor. 1

Ha a szerkezet rúdjaiban is van teher, akkor a Tartók Statikájában tanult módon járhatunk el. Állandó keresztmetszetű, két végén befogott rudaknál a gyakorlatban előforduló teher típusoknál a kézikönyvekben kész képletek vannak a rúdvégi erőkre (a két végén befogott tartó reakcióerőire). Ezen rúdvégi erők ellentettét kell a csatlakozó csomópontoknál további csomóponti erőként figyelembe venni. 2

A reakcióerők viszonylag egyszerűen számíthatók abban az esetben, ha ismerjük a rúdvégi egységnyi elmozdulásokból a terheletlen tartón keletkező elmozdulások függvényeit. Az alkalmazandó eljárást a Végeselemek tárgyban megismertük.

Ha a rudakon hőmérsékletváltozás is van, abból is keletkeznek a két végén befogott tartón reakcióerők és így csomóponti erők is. Ezek számítása is a korábban tanult módon történhet. 3

A Tartók Statikájában láttunk példát a támaszsüllyedés figyelembevételére is. Ha egy csomópont megsüllyed, akkor az oda csatlakozó rudak rúdvégei is elmozdulnak. Ha a l -edik csomópontnál lévő támaszmozgást a globális rendszerben adjuk meg, akkor a csatlakozó rudak rúdvégi elmozdulásai a saját koordinátarendszerben az 1.7 alatt bemutatott módon számíthatók. Ezt követően az adott rúd saját koordinátarendszerbeli elemi merevségi mátrixát felhasználva előállíthatók a támaszmozgáshoz tartozó rúdvégi erők. Ezek ellentettét a globális rendszerbe transzformálva megkapjuk a támaszmozgáshoz tartozó csomóponti erőket is. 4

Ha a csomópont rugóval megtámasztott, akkor a csomóponti erők között megjelenik az elmozduláshoz tartozó rugóerő is, mint a rugómerevség és az elmozdulás szorzata. Ha a $\underline{Kv} = \underline{q}$ egyenletben mind a merevségi mátrixot, mind a tehervektort előállítottuk, akkor az egyenletrendszert megoldva, megkapjuk a szerkezet csomópontjainak elmozdulását a globális rendszerben.

Az elmozdulások ismeretében számíthatók az egyes rudak igénybevételei. Elsőként az adott rúd kezdő és végponti elmozdulásait gyűjtjük ki, és ezeket transzformáljuk a saját koordinátarendszerbe. Az elmozdulásokhoz tartozó végponti erők ezek után:

$$\begin{bmatrix} \underline{q}_j^\xi \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \underline{K}_{ji}^\xi & \underline{K}_{jj}^\xi \end{bmatrix} * \begin{bmatrix} \underline{v}_i^\xi \\ \underline{v}_j^\xi \end{bmatrix}$$

Ha a rúdon volt teher, akkor az elmozdulásokból számított rúdvégi erőkhöz hozzá kell adni azokat a kiegészítő rúdvégi erőket, amelyeket a tehervektor előállításához meghatároztunk. Így előáll a végleges végponti erővektor. A rúd végétől elindulva a rúdvégi erőkből és a keresztmetszet valamint a végpont közé eső erőkből számíthatók egy adott keresztmetszet igénybevételei és így az igénybevételei ábrák is.

Ha egy mereven megtámasztott csomópontnál az egyes csatlakozó rudak rúdvégi erőinek ellentettét vesszük, azokat transzformáljuk a globális rendszerbe és hozzáadjuk a csomópontokra ható külső csomóponti erőt, megkapjuk azt az erőrendszert, amivel az adott csomópontokra ható reakcióerőknek egyensúlyt kell tartani. Ebből a feltételből a reakcióerők számíthatók.

Ha a csomópont rugalmasan megtámasztott volt, akkor a csomóponti elmozdulás ismeretében a reakcióerő az elmozdulás és a rugómerevség szorzataként számítható.