

## OPTIMIZAREA CALCULUI BARELOR CU PEREȚI SUBȚIRI

Prep. drd. ing. Deaconu Ovidiu

### 1. GENERALITĂȚI

Barele cu perți subțiri sunt întâlnite frecvent în structurile de rezistență ale clădirilor, podurilor, vehiculelor sau a navelor, utilizarea lor fiind justificată datorită unui consum redus de material, deci foarte economice.

Secțiunea transversală a unei bare cu perți subțiri este dezvoltată în lungul unei anumite axe mediană a secțiunii (fig.1). În orice punct al său axa mediană împarte în jumătate grosimea "t" a peretelui barei, măsurată pe normala la axa mediană. La barele cu perți subțiri grosimea peretelui "t" este redusă comparativ cu lungimea axei mediane, precum și în raport cu oricare din dimensiunile globale ale secțiunii (lațime, lungime sau înălțime), orientativ:  $t/(l_1, l_2, l_3) < 1/10$ .

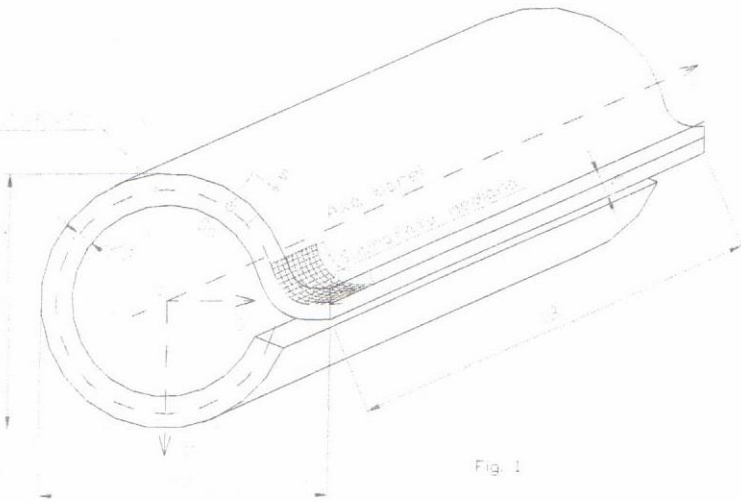


Fig. 1

Locul geometric al centrelor de greutate ale secțiunii transversale, reprezintă axa barei. Barele prismatice au axa, o dreaptă, și orice secțiune transversală, normală la axa, constantă în lungul barei. Prin translația axei mediane a secțiunii în lungul barei se obține axa mediană a barei cu perți subțiri.

Axa mediană poate fi o curbă deschisă și atunci bara se numește cu profil deschis sau simplu conex (fig.2: a, b, c, d), sau o curbă închisă, când bara se numește cu secțiune închisă sau dublu conexă (fig.2: e, f), (multiconexă) (fig.2: g).

Raportând bara la un sistem cartezian (fig. 1) cu axa  $Ox$  suprapusă peste axa barei și axele  $Oy$  și  $Oz$  în planul secțiunii transversale, geometria barelor cu pereți subțiri prismatice este complet determinată de ecuația axei mediane din secțiunea trasversală și de legea variației grosimii "t". Cel mai des utilizate sunt ecuațiile parametrice date de arcul s, măsurat dintr-o origine precizată  $O_0$ :

$$y = y(s), \quad z = z(s), \quad t = t(s).$$

Calculul pentru astfel de tipuri de bare spațiale cu profil simplu conex și dublu conex se bazează pe teoria barelor cu pereți subțiri a lui V.Z. Vlasov. La barele cu profil dublu conex, teoria a fost dezvoltată de către S.U. Bencosker prin introducerea funcției de deplanare "f". Necesitatea unei teorii de calcul diferită de cea a barelor studiate de Rezistența materialelor se datorează comportării particulare a barelor cu pereți subțiri sub acțiunea forțelor, fapt ce impune adoptarea unui model de calcul adecvat.

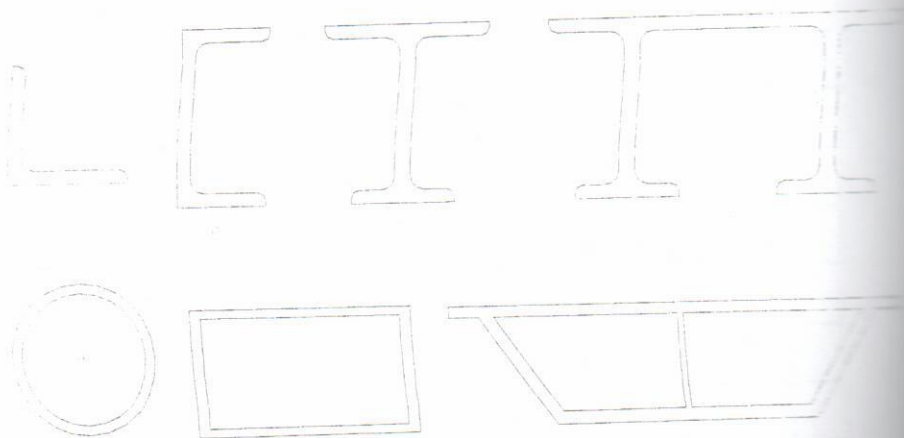


Fig. 2

Teoria barelor cu pereți subțiri a lui V.Z. Vlasov admite că:

- materialul din care este alcătuit elementul este izotrop, omogen și valabile legile lui Hooke și Bernoulli;
- eforturile unitare tangențiale din răsucire liberă, variază liniar pe grosimea peretelui;
- la profilele simplu conexe se neglijează deformațiile de lunecare a mediei liniei mediane a secțiunii;
- conturul secțiunii transversale este indeformabil în planul secțiunii transversale. În afara planului său, secțiunea transversală prezintă rigiditate mică astfel încât pot apărea deformații și deplasări longitudinale.

La barele cu pereți subțiri cu profil dublu conex, eforturile unitare tangențiale normale sunt aproape de același ordin de mărime cu eforturile unitare tangențiale din forța liberă și influențează mult valoarea deformațiilor. Pentru a ține seama de acest lucru s-a introdus funcția de deplanare "f" ce depinde de secțiunea curentă de pe lungimea barei și caracterizează intensitatea deplanării acestei secțiuni. Funcția de deplanare se determină dintr-un sistem de două ecuații diferențiale ce leagă momentul de torsiune  $M_{rz}$ , de unghiul de răsucire  $\varphi(z)$  și funcția de deplanare  $f(z)$ . Calculul barelor cu pereți subțiri cu profil dublu conex se face admitând ipotezele de la profilul simplu la care se mai adaugă:

- eforturile unitare normale sectoriale sunt proporționale cu coordonata sectorială și cu derivata a doua a funcției de deplanare  $f(z)$ ;
- eforturile unitare tangențiale sectoriale sunt constante pe grosimea peretelui.

Sub acțiunea torsiunii barele care nu au secțiune circulară sau inelară, secțiunea transversală se deplanează (fig.3: a). Deplanarea este mai accentuată la o bară cu pereți subțiri față de deplanarea unei bare cu secțiune plină. Deplanarea este mai evidentă la solicitarea unei bare, simplu conexe, cu forțe concentrate, paralele cu axa de rotație. Spre exemplificare, considerăm o bară cu pereți subțiri care are secțiunea transversală în forma de "I" (fig.3: b). Asupra acestei bare acționează două forțe la extremitățile secțiunii, paralele cu axa, care se reduc în centrul de greutate al secțiunii la un moment axial  $N = 2 \cdot P$ . La bara cu secțiune plină, doar starea de eforturi locală, din similitudinea secțiunii pe care se aplică cele două forțe, este influențată de modul de distribuție a acțiunii. Se observă însă că la bara cu pereți subțiri în formă de "I" aplicând cele două forțe, acestea produc încovoierea tălpilor pe toată lungimea barei și, în același timp, datorită deplasărilor în sensuri opuse ale tălpilor, torsiunea barei, cauzată de deplanare.

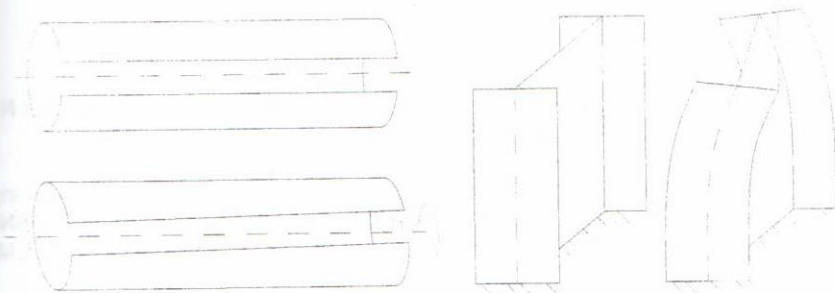


Fig. 3

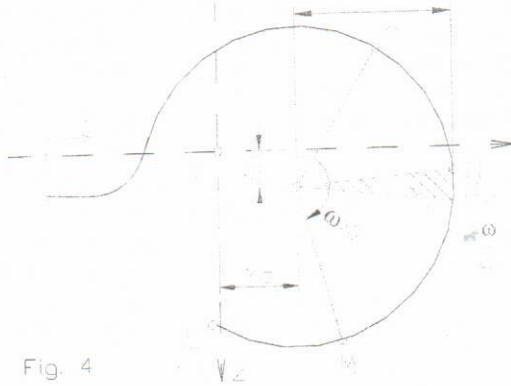
Conform acestui exemplu, dar și a altora similare, se poate scoate în evidență faptul că ipoteza secțiunilor plane, pentru bare cu pereți subțiri, nu poate fi utilizată pentru orice tip de solicitare. În același timp, nici principiul efectului local al lui Saint-Venant nu mai are valabilitate.

În locul acestor principii de calcul, trebuie definite altele noi. Calculul se face pe baza caracteristicilor sectoriale.

## 2. CARACTERISTICI GEOMETRICO-SECTIONALE

### Arie sectorială și arie sectorială principală

Fie secțiunea transversală a unei bare cu pereți subțiri, deschise (fig. 4), în sistemul de axe principal central  $yOz$ . Se adoptă ca sens pozitiv pentru măsurarea arcelor de axa mediană a secțiunii sensul orar, cu o origine care se presupune la extremitatea axei. Se alege un punct "S" pe axa mediană, numit punct sectorial sau polul C ( $y_c, z_c$ ) în planul  $zOy$ , numit pol.



Prin definiție, aria sectorială a unui punct M de pe axa mediană în raport cu polul C este:

$$\omega(s) = \int_{SM} h ds$$

unde:  $\omega(s)$  = aria sectorială

$h$  = distanța de la polul C la tangenta dusă în punctul curent M

$ds$  = o porțiune de lungime din axa mediană.

Aria sectorială reprezintă dublul ariei delimitată de raza polară CS a originii sectoriale, raza polară CM a punctului considerat și de porțiunea din axa mediană SM. Aria sectorială are unitatea de măsură:  $[L^2]$  și este pozitivă dacă trecerea de la S la M pe axa mediană se face în sens orar.

Fiecărui punct de pe axa mediană îi corespunde o valoare proprie a ariei sectoriale, care depinde de polul C și de poziția relativă, față de punctul sectorial, de pe axa mediană. Din acest motiv aria sectorială poate fi privită ca o coordonată a punctului respectiv, numită coordonată sectorială. Punctului sectorial nu îi corespunde o coordonată sectorială nulă.

Prin reprezentarea grafică a legii de variație  $\omega(s)$ , se obține diagrama ariei sectoriale pe porțiuni unde  $h$  este constant,  $\omega$  are o variație liniară.

Aria sectorială principală se obține atunci când polul (C) și punctul sectorial nul (S) satisfac următoarele relații:

$$\int_A y \omega dA = 0$$

$$\int_A z \omega dA = 0 \quad \text{unde: } A = \text{aria secțiunii considerate.}$$

$$\int_A \omega dA = 0$$

Polul pentru care sunt îndeplinite aceste condiții se numește pol principal iar punctul sectorial nul se numește punct sectorial nul principal.

La barele cilindrice centrul de alunecare-torsiune al secțiunii coincide polul principal.

Ținând cont de restricțiile ariei sectoriale principale, se pot deduce coordonatele polului principal C în funcție de coordonatele unui pol arbitrar ales B:

$$z_c = z_b - \frac{1}{I_z} \cdot \int_A y \omega_b dA$$

$$y_c = y_b + \frac{1}{I_y} \cdot \int_A z \omega_b dA$$

unde:  $z_b, y_b$  = coordonatele polului B

$I_z, I_y$  = momentele de inerție axiale ale secțiunii

$\omega_b$  = arie sectorială a polului arbitrar B

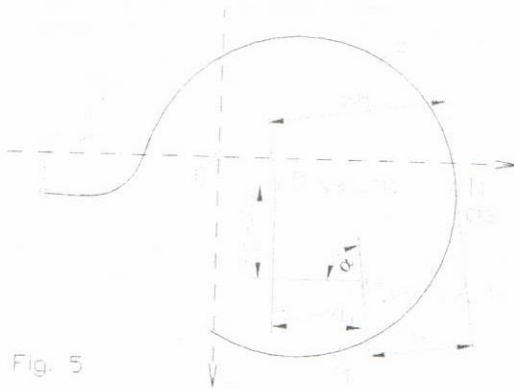


Fig. 5

Satisfacerea ultimei condiții conduce la determinarea punctului sectorial nul principal, în raport cu polul principal C și un punct sectorial nul arbitrar S:

$$\omega_{sp} = \frac{1}{A} \cdot \int_A \omega_s dA$$

unde:  $\omega_{sp}$  = coordonata sectorială a punctului P când s-a considerat un punct sectorial nul, punctul S

A = aria secțiunii considerate

$\omega_s$  = aria sectorială în raport cu polul principal C, calculată cu punctul sectorial nul arbitrar S.

La secțiuni simetrice, polul principal și punctul sectorial nul principal se găsesc pe axa de simetrie. Dacă există mai multe puncte a căror arie sectorială este egală cu

$\omega_{sp}$  dat de relația anterioară, se va alege dintre acestea ca punct sectorial nul principal, punctul cel mai apropiat de polul principal.

Pentru bare cu secțiune închisă, trebuie definită lungimea redusă a arcului  $\bar{s}$  cuprinsă între punctele S și M pe axa mediană sau pe tot conturul închis  $\Gamma$ , prin relațiile:

$$\bar{s} = \int_{SM} \frac{ds}{t} \quad \bar{L} = \oint_{\Gamma} \frac{ds}{t}$$

unde:  $\bar{s}$  = lungimea redusă a arcului

$\bar{L}$  = lungimea redusă a conturului

t = grosimea peretelui barei

Aria sectorială a conturului închis  $\Gamma$ , devine:

$$\Omega = \oint_{\Gamma} h \cdot ds$$

care este egală cu dublul ariei interioare  $A_i$  a suprafeței delimitată de axa mediană a secțiunii:

$$\Omega = 2 \cdot A_i$$

Aria sectorială generalizată  $\bar{\omega}(s)$ , cu polul B și punctul sectorial nul S arbitrar, se definește prin relația:

$$\bar{\omega}(s) = \int_{SM} h ds - \frac{\Omega}{\bar{L}} \cdot \bar{s} = \omega - \frac{\Omega}{\bar{L}} \cdot \bar{s}$$

unde: h = distanța de la polul C la tangenta dusă în punctul curent al axei

$\Omega$  = aria sectorială a conturului închis

$\bar{L}$  = lungimea redusă a conturului

$\omega$  = aria sectorială, când conturul se consideră deschis.

Aria sectorială generalizată este principală, dacă sunt satisfăcute condițiile:

$$\oint \bar{\omega} \cdot z dA = 0$$

$$\oint \bar{\omega} \cdot y dA = 0$$

$$\oint \bar{\omega} dA = 0$$

Ținând cont de restricțiile ariei sectoriale generalizate principale, se pot deduce coordonatele polului principal C în funcție de coordonatele unui pol arbitrar ales B:

$$z_c = z_b - \frac{1}{I_z} \cdot \int_A y \bar{\omega}_b dA$$

$$y_c = y_b + \frac{1}{I_y} \cdot \int_A z \bar{\omega}_b dA$$

unde:  $z_b, y_b$  = coordonatele polului B

$I_z, I_y$  = momentele de inerție axiale ale secțiunii

= aria sectorială generalizată a polului arbitrar B

*Moment static sectorial, moment de inerție sectorial moment de inerție dintr-un*

Prin definiție momentul static sectorial, se notează cu  $S_{\omega}$ , și are expresia pentru cele două tipuri de secțiuni (deschise sau închise):

, respectiv

Momentul static sectorial se măsoară în  $[L^4]$  și este o funcție de coordonatele punctelor ce definesc limitele de integrare.

Momentul de inerție sectorial  $I_{\omega}$  se definește prin relațiile, corespunzătoare celor două puncte de secțiuni:  
, respectiv

Momentul de inerție sectorial are dimensiunea  $[L^6]$  și depinde de aria secțiunii.  
Momentul de inerție dirijat  $I_d$  se definește prin relația:  
și se măsoară în  $[L^4]$

#### BIBLIOGRAFIE:

1. O. Bogdan: Rezistența materialelor;
2. I. Száva: Rezistența materialelor;
3. A. Petre, M. Atanasiu: Bare cu pereți subțiri;
4. D. Mateescu: Construcții metalice.