

Flexiunea șinelor de tramvaiu

GH. EM. FILIPESCU

Profesor al Școalei Politecnice

În toate calculele ce se fac în această chestiune se presupune că avem de a face cu o grindă sau bară care rezimă pe un mediu elastic compresibil, cum de altfel și este și se mai presupune că șina este indefinit de lungă și acționată în un punct al ei de o sarcină P .

De obicei însă vehiculele cari circulă pe aceste șini sunt vehicule cu două osii așa în cât este mult mai convenabil a studia în acest caz șina acționată de cele două sarcini P ce se găsesc între ele la distanța $2 a$.

Ipoteza șinii continui se înțelege că nu este exactă întrucât la îmbinarea de prelungire a șinilor cu ajutorul ecliselor nu putem obține acelaș modul de rigiditate EI , ca în cursul șinei și prin urmare în acest punct vom avea o discontinuitate. După măsurători sumare făcute la tramvaiele București unde la liniile noi s'a întrebuițat eclisajul sistem „Melann“ săgețile măsurate în dreptul rostului au fost aproximativ egale cu acelea din cursul șinei. Aceasta se explică prin faptul că eclisa are o parte care înlocuește capul șinei, este destul de lungă și în plus este foarte bine solidarizată cu șina prin două pene ce se bat cu putere între inima eclisei și marginea inferioară a capului șinei. Ca să se vadă cât de puternică este această solidarizare e destul să spunem că la o eclisare un lucrător nesupraveghiat bine a bătut penele așa de tare că s'a desprins capul șinei de inima șinei provocând o fisură orizontală în lungul șinei. Prin urmare cel puțin atâta timp cât eclisarea este bine făcută și nu are vicli de montare se poate presupune că modulul de rigiditate EI , nu se modifică prea mult în dreptul rostului șinelor bine înțeles la acest sistem de eclisare. Rămâne ca măsu-

rători mai precise să arate deosebirea exactă ce există la acest sistem de eclisare între tasările în dreptul rostului și cele din șina curentă.

Se înțelege iarăși că la șinile sudate la capăt vom fi mai aproape de adevăr întru cât în dreptul sudurii putem presupune că avem momentul de inerție I cel puțin tot așa de mare ca cel din cursul șinei, rămânând și aci o deosebire numai la modulul de elasticitate care evident în dreptul sudurii nu mai este același ca în cursul șinei.

Numai în limita acestor aproximațiuni calculul nostru se poate presupune exact.

Calculul acesta s'a făcut în vederea determinării elasticității diferitelor sisteme de fundațiuni ce se întrebuințează sub șinele de tramvai pentru a putea eventual în timpurile de astăzi a schimba atât profilul șinei cât și sistemul de fundație din cauza prețurilor cu totul mari a materialelor de cale. O soluție economică merită astăzi mai mult ca oricând un calcul deosebit din cauza, cum am spus, a prețurilor mari și a valutei care pune mari piedici aprovizionării de materiale ce în majoritatea lor trebuiesc aduse din străinătate.

* * *

Calcul de acestea au fost făcute și de alții și aci voi da numai norma și rezultatele obținute.

Vom presupune o șină indefinit lungă cu modulul de rigiditate EI .

Originea axelor o vom lua la mijlocul distanței celer două sarcini P și în poziția nedeformată.

Săgețile η le vom măsura în jos pozitive ca de obicei și în aceste condițiuni, se știe că ecuația fibrei medii deformată este

$$EI \frac{d^4 \eta}{dx^4} = p$$

Dacă se presupune că reacțiunea șinei este dirijată de jos în sus, cum și este de fapt când η este pozitiv, și ea este proporțională cu η cu lățimea b a tălpii șinei și cu un factor k pe care pentru simplitate îl presupunem constant, vom avea

$$p = -bk\eta,$$

și deci

$$(1) \quad EI \frac{d^4 \eta}{dx^4} + bk\eta = 0$$

a cărei integrală, dacă se notează: $\alpha = \sqrt[4]{\frac{bk}{4EI}}$, este:

$$(2) \quad \eta = e^{\alpha x} (A_1 \cos \alpha x + A_2 \sin \alpha x) + e^{-\alpha x} (A_3 \cos \alpha x + A_4 \sin \alpha x).$$

Vom avea atâtea ramuri de aceste curbe, câte intervale sunt între sarcinile concentrate.

Prin urmare presupunem că aceasta este ecuația fibrei medii deformată pe intervalul dela 0 la a adică până la sarcina P .

Dincolo de sarcina P este o altă curbă absolut de aceeași structură însă cu alte constante. Pentru a deosebi mai bine vom nota ordonatele ei cu η_1 și vom avea:

$$(3) \quad \eta_1 = e^{\alpha x} (B_3 \cos \alpha x + B_4 \sin \alpha x) + e^{-\alpha x} (B_1 \cos \alpha x + B_2 \sin \alpha x).$$

Pentru a determina cele 8 constante, impunem condițiile ce trebuie să îndeplinească fibra medie deformată și derivatele ei de rivate în anumite puncte ale ei.

Vom căuta să determinăm mai întâiu constantele cele mai simple; vom impune condițiile:

Pentru $x = 0$, trebuie să avem:

$$\frac{d\eta}{dx} = 0, \quad \frac{d^3 \eta}{dx^3} = 0$$

căci din motive de simetrie atât tangenta la fibra medie deformată cât și forța tăietoare în originea axelor de coordonate este nulă, iar pentru $x = \infty$, trebuie să avem:

$$\eta_1 = 0 \quad \text{și} \quad \frac{d^3 \eta_1}{dx^3} = 0$$

adică săgeata și forța tăietoare să fie nule. Din exemplele numerice făcute se vede că η_1 are valori inapreciabile la distanțe relativ mici de sarcina P lucru de altfel confirmat și practicește.

Din condițiile de mai sus se deduce:

$$A_1 - A_3 = 0, \quad A_2 + A_4 = 0, \quad B_3 = B_4 = 0.$$

iar ecuațiile se reduc la :

$$(4) *) \quad \eta = A_1 \operatorname{ch} \alpha x \cos \alpha x + A_2 \operatorname{sh} \alpha x \sin \alpha x$$

$$(5) \quad \eta_1 = e (B_1 \cos \alpha x + B_2 \sin \alpha x),$$

din care prin derivări succesive se deduce :

$$\frac{1}{\alpha} \frac{d\eta}{dx} = (A_2 - A_1) \operatorname{ch} \alpha x \sin \alpha x + (A_2 + A_1) \operatorname{sh} \alpha x \cos \alpha x$$

$$(6) \quad \frac{1}{2\alpha^2} \frac{d^2\eta}{dx^2} = A_2 \cos \alpha x \operatorname{ch} \alpha x - A_1 \sin \alpha x \operatorname{sh} \alpha x$$

$$\frac{1}{2\alpha^3} \frac{d^3\eta}{dx^3} = -(A_1 + A_2) \operatorname{ch} \alpha x \sin \alpha x + (A_2 - A_1) \operatorname{sh} \alpha x \cos \alpha x$$

$$\frac{1}{4\alpha^4} \frac{d^4\eta}{dx^4} = -A_1 \operatorname{ch} \alpha x \cos \alpha x - A_1 \operatorname{sh} \alpha x \sin \alpha x.$$

și :

$$\frac{1}{\alpha} \frac{d\eta_1}{dx} = e^{-\alpha x} [(B_2 - B_1) \cos \alpha x - (B_1 + B_2) \sin \alpha x]$$

$$\frac{1}{2\alpha^2} \frac{d^2\eta_1}{dx^2} = e^{-\alpha x} [-B_2 \cos \alpha x + B_1 \sin \alpha x]$$

$$(7) \quad \frac{1}{2\alpha^3} \frac{d^3\eta_1}{dx^3} = e^{-\alpha x} [(B_1 + B_2) \cos \alpha x - (B_1 - B_2) \sin \alpha x]$$

$$\frac{1}{4\alpha^4} \frac{d^4\eta_1}{dx^4} = e^{-\alpha x} [-B_1 \cos \alpha x - B_2 \sin \alpha x]$$

Pentru determinarea celor patru constante ce au rămas avem condițiunile că $x = a$:

$$\eta = \eta_1, \quad \frac{d\eta}{dx} = \frac{d\eta_1}{dx}, \quad \frac{d^2\eta}{dx^2} = \frac{d^2\eta_1}{dx^2} \quad \text{și} \quad \frac{d^3\eta}{dx^3} = \frac{d^3\eta_1}{dx^3} = \frac{P}{EI}$$

adică săgeata, tangenta și momentul încovoietor în dreptul sarcinii P sunt aceleași pentru ambele ramuri de curbă, iar diferența forțelor tăietoare ce sunt în ambele ramuri de o parte și alta a sarcinii P este egală tocmai cu P .

*) Constantele A_1 și A_2 din aceste ecuații diferă cu factorul 2 de aceleași constante A_1 și A_2 cari le-am avut până aci.

Vom nota cu $\operatorname{ch} \alpha x$ și $\operatorname{sh} \alpha x$ respectiv *cosinus hiperbolic* și *sinus hiperbolic* de αx .

Dacă notăm :

$$\begin{aligned} ch \alpha x \cos \alpha a = l, & \quad ch \alpha a \sin \alpha a = r, & e^{-\alpha a} \cos \alpha a = u, \\ sh \alpha a \sin \alpha a = m, & \quad sh \alpha a \cos \alpha a = s, & e^{-\alpha a} \sin \alpha a = v, \end{aligned}$$

găsim

$$l A_1 + m A_2 - u B_1 - v B_2 = 0$$

$$(s-r) A_1 + (s+r) A_2 + (v+u) B_1 + (v-u) B_2 = 0$$

$$-m A_1 + l A_2 - v B_1 + u B_2 = 0$$

$$(s+r) A_1 + (r-s) A_2 + (u-v) B_1 + (u+v) B_2 = \frac{P}{2\alpha^3 EI}$$

cari de dau :

$$A_1 = (v+u) \frac{P}{4\alpha^3 EI} \quad A_2 = (v-u) \frac{P}{4\alpha^3 EI}$$

$$B_1 = (l-m) \frac{P}{4\alpha^3 EI} \quad B_2 = (l+m) \frac{P}{4\alpha^3 EI}$$

Introducând aceste valori în locul constantelor din grupul de ecuații (6) și (7) căpătăm :

$$\eta_1 = \frac{P}{4\alpha^3 EI} [(v+u) ch \alpha x \cos \alpha x + (v-u) sh \alpha x \sin \alpha x]$$

$$\frac{d\eta_1}{dx} = \frac{P}{2\alpha^2 EI} [-u ch \alpha x \sin \alpha x + v sh \alpha x \cos \alpha x]$$

$$(8) EI \frac{d^2 \eta_1}{dx^2} = \frac{P}{2\alpha} [(v-u) ch \alpha x \cos \alpha x - (v+u) sh \alpha x \sin \alpha x]$$

$$EI \frac{d^3 \eta_1}{dx^3} = -P [(v ch \alpha x \sin \alpha x + u sh \alpha x \cos \alpha x)]$$

$$EI \frac{d^4 \eta_1}{dx^4} = -P \alpha [(v+u) ch \alpha x \cos \alpha x + (v-u) sh \alpha x \sin \alpha x]$$

și

$$\eta_{11} = \frac{P}{4\alpha^3 EI} e^{-\alpha x} [(l-m) \cos \alpha x + (l+m) \sin \alpha x]$$

$$\frac{d\eta_{11}}{dx} = \frac{P}{2\alpha^2 EI} e^{-\alpha x} [m \cos \alpha x - l \sin \alpha x]$$

$$(9) \quad E I \frac{d^2 \eta_1}{dx^2} = \frac{P}{2a} e^{-\alpha x} [-(l+m) \cos \alpha x + (l-m) \sin \alpha x]$$

$$E I \frac{d^3 \eta_1}{dx^3} = P e^{-\alpha x} [l \cos \alpha x + m \sin \alpha x]$$

$$E I \frac{d^4 \eta_1}{dx^4} = -P \alpha e^{-\alpha x} [(l-m) \cos \alpha x + (l+m) \sin \alpha x]$$

Ecuțiile astfel transformate și fixate valorile constantelor, sunt apte pentru calculele numerice.

* * *

E vorba ca din încărcările date și elementele șinei să se găsească constanta k a fundației sub șini.

Pentru șina S. T. B. à tramvaielor din București avem $E = 2,1 \times 10^6 \text{ kg.cm}^2$, $I = 2430 \text{ cm}^4$, $W = 249 \text{ cm}^3$ și lățimea tălpii șinei de 16 cm.

Încărcările sub care s'au făcut măsurători sânt de $P = 4500 \text{ kg}$, pentru un vagon S. T. B. (Simmering), încărcat ca la București cu distanța între osii de 230 cm. = $2 \times 115 = 2a$, adică, $a = 115 \text{ cm}$. Greutatea vagonului este de 13,5 tone la care s'a adăugat în mod aproximativ greutatea pasagerilor din vagon și a celor agățați de el.

În aceste condițiuni săgeata măsurată rudimentar, a fost de 0,22 cm. sub sarcină când una din sarcini era în apropierea mijlocului șinei care are o lungime de 15 m.

Măsurând săgeata sub îmbinașea cu eclisa „Melann” când sarcina cădea în dreptul eclisei s'a găsit aproximativ cam aceeași valoare.

În acest mod din prima ecuație a grupului (8) putem deduce pe α și deci apoi pe k .

Avem :

$$\eta = \frac{P a^3}{4 E I} \frac{1}{(\alpha a)^3} [(v + u) l + (v - u) m]$$

$$(2 \cdot a)^3 = \frac{2P a^3}{E I \eta} [(v + u) l + (v - u) m]$$

$$2 \alpha a = a \sqrt[3]{\frac{2 P}{E I \eta} [(v + u)l + (v - u)m]}$$

sau

$$2 \alpha a = a \sqrt[3]{\frac{P}{E I \eta} \left[1 + \frac{\cos 2 \alpha + \sin 2 \alpha}{\operatorname{ch} 2 \alpha + \operatorname{sh} 2 \alpha} \right]}$$

Pusă sub această formă, găsim prin încercări valoarea lui $\alpha a = 0,9423$ și deci $\alpha = 0,0082$.

La măsurarea săgeții șinei nu s'a găsit o diferență aprecia-bilă între săgeata din originea axelor și cea de sub sarcină și am putea controla calculul nostru luând $\eta = 0,22$ cm. în originea axelor. Acolo avem:

$$\eta = \frac{P a^3}{4 (\alpha a)^3 E I} (v + u)$$

care ne dă

$$\alpha a = a \sqrt[3]{\frac{P}{4 E I \eta} \frac{\cos \alpha a + \sin \alpha a}{\operatorname{ch} \alpha a + \operatorname{sh} \alpha a}}$$

din care tot prin încercări găsim $\alpha a = 0,9405$ ceea ce ne dă $\alpha = 0,0082$. Așa dar putem pleca dela această valoare pentru gă-sirea lui k , din formula:

$$\alpha = \sqrt[4]{\frac{bk}{4 E I}}$$

punând aci toate valorile cunoscute se capătă:

$$K = 5,77 \text{ kg} \cdot \text{cm}^3$$

Cu aceste date vom avea:

$$\cos \alpha a = 0,588 \quad \sin \alpha a = 0,809 \quad e = 0,390$$

$$\operatorname{ch} \alpha a = 1,478 \quad \operatorname{sh} \alpha a = 1,088$$

și deci:

$$v + u = 0,545 \quad v - u = 0,086$$

$$l + m = 1,750 \quad l - m = 0,010$$

Cu aceste date putem calcula momentele încovoietoare și re-zistențele în diferite secțiuni.

În origine momentul va fi

$$M_0 = - \frac{4500}{2 \times 0,0082} \cdot 0,086 = - 23600 \text{ kg. cm.}$$

iar în dreptul sarcinei va fi

$$\begin{aligned} M_1 &= \frac{4500}{2 \times 0,0082} [0,086 \times 0,588 \times 1,478 - 0,545 \times 0,809 \times 1,088] \\ &= 110.800 \text{ kg.cm.} \end{aligned}$$

care ne dă

$$\sigma = \frac{M}{W} = 398 \text{ kg.cm.}^2$$

(Va urma).