

Э. Е. Хачиян

К вопросу о влиянии деформации сдвига при свободных и вынужденных колебаниях гибких сооружений

(Представлено академиком АН Армянской ССР А. Г. Назаровым 10/V 1963)

При решении динамических задач сейсмостойкости в ряде случаев необходим совместный учет деформаций изгиба и сдвига, причем влиянием инерции вращения можно пренебречь. Это допустимо, так как при колебаниях реальных сооружений преобладающее значение имеют первые две-три формы колебания. В последнее время в литературе появились некоторые исследования в этом направлении. Они, в основном, относятся к свободным колебаниям. В настоящей статье приводится решение задачи о свободных и вынужденных колебаниях гибких сооружений с использованием неоднородных граничных условий. Из уравнения Тимошенко ⁽¹⁾, пренебрегая инерцией вращения, получим уравнение свободных колебаний балки с учетом деформации сдвига.

$$EJ \frac{\partial^4 y}{\partial x^4} + \frac{q}{g} \frac{\partial^2 y}{\partial t^2} - \frac{q}{g} \frac{EJk'}{FG} \frac{\partial^4 y}{\partial x^2 \partial t^2} = 0, \quad (1)$$

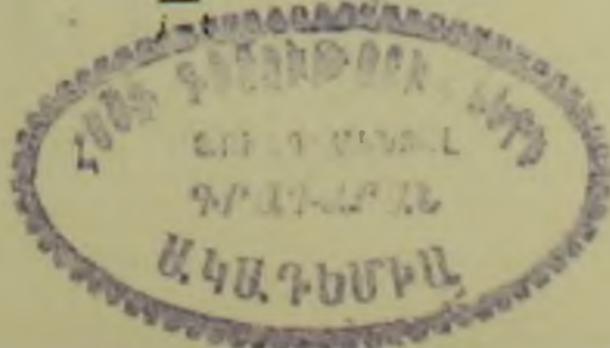
где y — общий прогиб балки с учетом деформаций изгиба и сдвига, E — модель упругости при растяжении, G — модуль упругости при сдвиге, J — момент инерции поперечного сечения, F — площадь поперечного сечения, k' — коэффициент, зависящий от формы поперечного сечения, q — вес единицы длины балки, g — ускорение свободного падения. При этом изгибающие моменты и поперечные силы имеют следующие значения

$$M = EJ \frac{\partial^2 y}{\partial x^2} - \frac{EJk'}{FG} \frac{q}{g} \frac{\partial^2 y}{\partial t^2}, \quad (2)$$

$$Q = EJ \frac{\partial^3 y}{\partial x^3} - \frac{EJk'}{FG} \frac{q}{g} \frac{\partial^3 y}{\partial t^2 \partial x}. \quad (3)$$

Решение уравнения (1) ищем в следующем виде:

$$y(x, t) = \sum_{j=1}^{\infty} Y_j(x) T_j(t). \quad (4)$$



Подставляя выражение (4) в уравнение (1) и разделяя переменные, получим следующие уравнения для определения фундаментальных функций $Y_j(x)$ и обобщенных координат $T_j(t)$

$$Y_j^{IV}(x) - \alpha_j Y_j(x) + \beta_j Y_j''(x) = 0, \quad (5)$$

$$T_j''(t) + p_j^2 T_j(t) = 0, \quad (6)$$

где приняты обозначения:

$$\alpha_j = \frac{p_j^2 q}{gEJ}, \quad \beta_j = \frac{p_j^2 q k'}{gFG}. \quad (7)$$

Здесь p_j — круговая частота свободных колебаний j -ой формы. Решение уравнения (5) ищем в виде

$$Y_j(x) = A_j \sin \lambda_{1j} x + B_j \cos \lambda_{1j} x + C_j \operatorname{sh} \lambda_{2j} x + D_j \operatorname{ch} \lambda_{2j} x. \quad (8)$$

Подставляя (8) в уравнение (5), убедимся, что λ_{1j} и λ_{2j} должны удовлетворять следующим уравнениям:

$$\lambda_{1j}^4 - \lambda_{1j}^2 \beta_j - \alpha_j = 0, \quad (9)$$

$$\lambda_{2j}^4 + \lambda_{2j}^2 \beta_j - \alpha_j = 0.$$

Коэффициенты A_j , B_j , C_j и D_j , а также круговые частоты p_j определяются из граничных условий. На свободно опертом конце, где прогиб и изгибающий момент равны нулю, будем иметь:

$$y_j(x, t) = 0, \quad EJ \frac{\partial^2 y_j}{\partial x^2} = \frac{EJk'}{FG} \frac{q}{g} \frac{\partial^2 y_j}{\partial t^2}. \quad (10)$$

На закрепленном конце равны нулю прогиб и угол наклона от изгиба, и мы имеем:

$$y_j(x, t) = 0, \quad \frac{EJ}{FG} \frac{\partial^3 y_j}{\partial x^3} = - \frac{\partial y_j}{\partial x} + \frac{EJk'}{FG} \frac{q}{g} \frac{\partial^3 y_j}{\partial t^2 \partial x}, \quad (11)$$

или

$$\frac{\partial y_j}{\partial x} = \frac{k'}{FG} \int_0^x \frac{q}{g} \frac{\partial^2 y_j}{\partial t^2} dx. \quad (12)$$

На свободном конце, где равны нулю изгибающий момент и поперечная сила, имеем:

$$EJ \frac{\partial^2 y_j}{\partial x^2} = \frac{EJk'}{FG} \frac{q}{g} \frac{\partial^2 y_j}{\partial t^2}, \quad EJ \frac{\partial^3 y_j}{\partial x^3} = \frac{EJk'}{FG} \frac{q}{g} \frac{\partial^3 y_j}{\partial t^2 \partial x}. \quad (13)$$

Рассмотрим часто встречающийся в инженерной практике случай консольного бруса.

Начало координат возьмем в точке защемления, направляя ось ox вертикально вверх.

Граничные условия для этого случая на основании формул (10) — (13) будут:

$$\text{при } x=0 \quad Y_j(x)=0, \quad Y_j'(x)=\beta_j \int_0^l Y_j(x) dx, \quad (14)$$

$$\text{при } x=l \quad Y_j'(x)=-\beta_j Y_j(x), \quad Y_j''(x)=-\beta_j Y_j'(x). \quad (15)$$

Подставляя выражение (8) в граничные условия (14) и (15), получим следующую систему уравнений для определения коэффициентов A_j ; B_j ; C_j ; D_j ;

$$B_j + D_j = 0, \\ A_j \left(-\frac{\cos \lambda_{1j} l}{\lambda_{1j}} + \frac{1}{\lambda_{1j}} - \frac{\lambda_{1j}}{\beta_j} \right) + B_j \frac{\sin \lambda_{1j} l}{\lambda_{1j}} + \\ + C_j \left(\frac{\text{ch } \lambda_{2j} l}{\lambda_{2j}} - \frac{1}{\lambda_{2j}} - \frac{\lambda_{2j}}{\beta_j} \right) + \frac{D_j \text{sh } \lambda_{2j} l}{\lambda_{2j}} = 0, \quad (16)$$

$$A_j (-\lambda_{1j}^2 + \beta_j) \sin \lambda_{1j} l + B_j (-\lambda_{1j}^2 + \beta_j) \cos \lambda_{1j} l + \\ + C_j (\lambda_{2j}^2 + \beta_j) \text{sh } \lambda_{2j} l + D_j (\lambda_{2j}^2 + \beta_j) \text{ch } \lambda_{2j} l = 0,$$

$$A_j \lambda_{1j} (-\lambda_{1j}^2 + \beta_j) \cos \lambda_{1j} l + B_j \lambda_{1j} (\lambda_{1j}^2 - \beta_j) \sin \lambda_{1j} l + \\ + C_j \lambda_{2j} (\lambda_{2j}^2 + \beta_j) \text{ch } \lambda_{2j} l + D_j \lambda_{2j} (\lambda_{2j}^2 + \beta_j) \text{sh } \lambda_{2j} l = 0.$$

Приравнявая нулю определитель полученной системы уравнений (16), получим уравнение частот в виде:

$$\frac{\omega_j^4 + k_j^4}{k_j^2 - \omega_j^2} \text{ch } \omega_j \cos k_j - \omega_j k_j \sin k_j \text{sh } \omega_j + \frac{2k_j^2 \omega_j^2}{k_j^2 - \omega_j^2} = 0. \quad (17)$$

Заметим, что при отсутствии сдвига $\beta_j = 0$, $k_j = \omega_j$ и уравнение (17) переходит в обычное уравнение частот изгибных колебаний ⁽¹⁾

$$\text{ch } k \cos k + 1 = 0. \quad (18)$$

Если же в уравнении (17) положить $\omega_j = 0$, то получим уравнение частот при чисто сдвиговых колебаниях ⁽²⁾

$$\cos k = 0.$$

Из уравнений (9) получим еще одно уравнение, связывающее ω_j и k_j ,

$$\frac{k_j^2}{\sqrt{1 + v^2 k_j^2}} = \frac{\omega_j^2}{\sqrt{1 - v^2 \omega_j^2}}, \quad (19)$$

где приняты обозначения:

$$\lambda_{1j} l = k_j, \quad \lambda_{2j} l = \omega_j, \quad v^2 = \frac{EJk'}{FGl^2}. \quad (20)$$

На основании формул (7) и (9) для круговой частоты p_j , имеем:

$$p_j = \frac{1}{l^2} \sqrt{\frac{k_j^4}{1 + v^2 k_j^2}} \sqrt{\frac{gEJ}{q}}. \quad (21)$$

Из системы уравнений (16) для коэффициентов A_j, B_j, C_j, D_j получим:

$$\begin{aligned} A_j &= \frac{-k_j^2 \omega_j \operatorname{sh} \omega_j \sin k_j - k_j \omega_j^2 \operatorname{ch} \omega_j \cos k_j - k_j^3}{-k_j^2 \omega_j \operatorname{ch} \omega_j \cos k_j + k_j \omega_j^2 \operatorname{sh} \omega_j \sin k_j - \omega_j^3} C_j, \\ B_j &= \frac{k_j \omega_j^2 \operatorname{ch} \omega_j \sin k_j - k_j^2 \omega_j \operatorname{sh} \omega_j \cos k_j}{-k_j^2 \omega_j \operatorname{ch} \omega_j \cos k_j + k_j \omega_j^2 \operatorname{sh} \omega_j \sin k_j - \omega_j^3} C_j, \\ D_j &= - \frac{k_j \omega_j^2 \operatorname{ch} \omega_j \sin k_j - k_j^2 \omega_j \operatorname{sh} \omega_j \cos k_j}{-k_j^2 \omega_j \operatorname{ch} \omega_j \cos k_j + k_j \omega_j^2 \operatorname{sh} \omega_j \sin k_j - \omega_j^3} C_j. \end{aligned} \quad (22)$$

Фундаментальные функции $Y_j(x)$ будут иметь следующий окончательный вид:

$$Y_j(x) = A_j \sin k_j \frac{x}{l} + B_j \cos k_j \frac{x}{l} + C_j \operatorname{sh} \omega_j \frac{x}{l} + D_j \operatorname{ch} \omega_j \frac{x}{l}. \quad (23)$$

Теперь допустим, что на систему действует произвольная сила $f(x, t)$, тогда уравнение вынужденных колебаний будет иметь вид:

$$EJ \frac{\partial^4 y}{\partial x^4} + \frac{q}{g} \frac{\partial^2 y}{\partial t^2} - \frac{q}{g} \frac{EJk'}{FG} \frac{\partial^4 y}{\partial x^2 \partial t^2} = f(x, t). \quad (24)$$

Решение уравнения (24) состоит из двух частей

$$y(x, t) = y_1(x, t) + y_2(x, t),$$

где $y_1(x, t)$ — общее решение без правой части, которое мы уже нашли, а $y_2(x, t)$ — частное решение с правой частью. Частное решение $y_2(x, t)$ будем искать по методу академика А. Н. Крылова⁽³⁾ в виде разложения в ряд по фундаментальным функциям

$$y_2(x, t) = \sum_{j=1}^{\infty} Y_j(x) S_j(t). \quad (25)$$

Подставляя выражение (25) в уравнение (24) и учитывая, что $Y_j(x)$ удовлетворяют уравнению (5), получим

$$\sum_{j=1}^{\infty} \left[Y_j(x) - \frac{EJk'}{FG} Y_j^*(x) \right] [p_j^2 S_j(t) + S_j^*(t)] = \frac{g}{q} f(x, t). \quad (26)$$

Умножая обе части уравнения (26) на

$$Y_k(x) - \frac{EJk'}{FG} Y_k^*(x)$$

и интегрируя от 0 до l , получим

$$\begin{aligned} \sum_{j=1}^{\infty} \int_0^l \left[Y_j(x) - \frac{EJk'}{FG} Y_j^*(x) \right] \left[Y_k(x) - \frac{EJk'}{FG} Y_k^*(x) \right] [p_j^2 S_j(t) + S_j^*(t)] dx = \\ = \frac{g}{q} \int_0^l f(x, t) \left[Y_k(x) - \frac{EJk'}{FG} Y_k^*(x) \right] dx. \end{aligned} \quad (27)$$

Теперь докажем, что имеет место равенство

$$\int_0^l \left[Y_k(x) - \frac{EJk'}{FG} Y_k^*(x) \right] \left[Y_j(x) - \frac{EJk'}{FG} Y_j^*(x) \right] dx = 0, \text{ при } j \neq k, (28),$$

которое будет условием ортогональности в случае учета влияния деформации сдвига на прогиб балки.

Действительно, согласно (5) имеем:

$$\begin{aligned} Y_k^{IV} &= \frac{p_k^2 q}{gEJ} \left(Y_k - \frac{EJk'}{FG} Y_k^* \right), \\ Y_j^{IV} &= \frac{p_j^2 q}{gEJ} \left(Y_j - \frac{EJk'}{FG} Y_j^* \right). \end{aligned} (29)$$

Умножая первое уравнение системы (29) на $Y_j - \frac{EJk'}{FG} Y_j^*$, а второе — на $Y_k - \frac{EJk'}{FG} Y_k^*$, вычитывая из первого второе, и интегрируя в интервале $[0, l]$ получим:

$$\begin{aligned} \frac{q}{gEJ} (p_k^2 - p_j^2) \int_0^l \left(Y_k - \frac{EJk'}{FG} Y_k^* \right) \left(Y_j - \frac{EJk'}{FG} Y_j^* \right) dx = \\ = \int_0^l \left[Y_k^{IV} \left(Y_j - \frac{EJk'}{FG} Y_j^* \right) - Y_j^{IV} \left(Y_k - \frac{EJk'}{FG} Y_k^* \right) \right] dx. \end{aligned} (30)$$

Интегрируя правую часть (30) по частям, получим

$$\begin{aligned} \frac{q}{gEJ} (p_k^2 - p_j^2) \int_0^l \left(Y_k - \frac{EJk'}{FG} Y_k^* \right) \left(Y_j - \frac{EJk'}{FG} Y_j^* \right) dx = \\ = \left[Y_k''' Y_j - Y_j''' Y_k + Y_k'' Y_j' - Y_j'' Y_k' + \frac{EJk'}{FG} \left(Y_j'''' Y_k^* - Y_j^* Y_k'''' \right) \right] \Big|_0^l. \end{aligned} (31)$$

На основании граничных условий (10)–(13) можно убедиться, что правая часть выражения (31) равна нулю.

Однако для доказательства последнего лучше пользоваться граничными условиями для деформаций изгиба и сдвига в отдельности. Так, например, для консольного стержня представляя общий прогиб балки через сумму прогибов от деформации изгиба Y_u и от деформации сдвига Y_c

$$Y = Y_u + Y_c,$$

будем иметь следующие граничные условия:

$$\begin{aligned} \text{при } x = 0 \quad Y_u = 0, \quad Y_u' = 0, \quad Y_c = 0, \\ \text{при } x = l \quad Y_u'' = 0, \quad Y_u''' = 0, \quad Y_c' = 0, \end{aligned} (32)$$

Причем Y_u и Y_c удовлетворяют уравнениям

$$Y_u'' - a^2 Y_u = 0, \quad Y_c'' + b^2 Y_c = 0 \quad (33)$$

и условию совместности деформаций изгиба и сдвига

$$Q = \frac{dM}{dx}, \quad Q = -\frac{FG}{k'} \frac{dY_c}{dx}, \quad M = EJ \frac{d^2 Y_u}{dx^2},$$

откуда

$$EJ \frac{d^3 Y_u}{dx^3} = -\frac{FG}{k'} \frac{dY_c}{dx} \quad (34)$$

Учитывая условия (32) и уравнения (33) и (34), легко убедиться, что правая часть выражения (31) при $k \neq j$ равна нулю.

Теперь выражение (27) примет вид

$$\begin{aligned} & \int_0^l \left[Y_k(x) - \frac{EJk'}{FG} Y_k''(x) \right]^2 [S_k' + p_k^2 S_k] dx = \\ & = \frac{q}{g} \int_0^l f(x, t) \left[Y_k(x) - \frac{EJk'}{FG} Y_k''(x) \right] dx, \end{aligned}$$

или

$$S_k'(t) + p_k^2 S_k(t) = H_k(t), \quad (35)$$

где

$$H_k(t) = \frac{q}{g} \frac{\int_0^l f(x, t) \left[Y_k(x) - \frac{EJk'}{FG} Y_k''(x) \right] dx}{\int_0^l \left[Y_k(x) - \frac{EJk'}{FG} Y_k''(x) \right]^2 dx} \quad (36)$$

Общее решение (35) есть

$$S_k(t) = C_1 \sin p_k t + C_2 \cos p_k t + \frac{1}{p_k} \int_0^t H_k(\xi) \sin p_k (t - \xi) d\xi. \quad (37)$$

Таким образом, общее решение задачи будет

$$y(x, t) = \sum_{j=1}^{\infty} \left[Y_j(x) (C_1 \sin p_j t + C_2 \cos p_j t) + \frac{Y_j(x)}{p_j} \int_0^t H_j(\xi) \sin p_j (t - \xi) d\xi \right]. \quad (38)$$

Постоянные C_1 и C_2 определяются из начальных условий.

Полученные здесь результаты предполагается использовать для определения сейсмических сил по акселерограммам сильных землетрясений.

Армянский НИИ
стройматериалов и сооружений

Ճկուն կառուցվածքների սեփական և ստիպողական բառանումների ժամանակ սահիքի դեֆորմացիայի ազդեցության հարցի շուրջը

Հոդվածում բերվում է ձուլերի տատանումների ժամանակ սահիքի դեֆորմացիաների ազդեցության ուսումնասիրությունը: Սեփական տատանումների դիֆերենցիալ հավասարումը ունի (3) տեսքը: Այդ հավասարման լուծումն ընտրելով (4) տեսքով, ֆունկցիաների ֆունկցիաների որոշման համար ստացված է (5) հավասարումը, որի լուծումն ընտրվում է (8) ձևով: Կոնսոլային ձողի համար ելնելով (10)–(13) եզրային պայմաններից՝ A_j, B_j, C_j, D_j անորոշ գործակիցների համար ստացվում է (16) հավասարումների սխեմեր, որի համատեղելիության պայմանից ստացվում է համախականությունների (17) հավասարումը: Անորոշ գործակիցները որոշվում են (22) վերջնական հավասարումներով:

Ստիպողական տատանումների դիֆերենցիալ հավասարումն ունի (24) տեսքը, որի մասնավոր լուծումը որոնվում է (25) ձևով: Կատարելով որոշ ձևափոխություններ և ապացուցելով, որ տեղի ունի (28) պայմանը, որը հանդիսանում է սահիքի դեֆորմացիաների դեպքում օրթոգոնալության պայմանը, ստացված է ստիպողական տատանումների (35) վերջնական հավասարումը: Խնդրի ընդհանուր լուծումը տրվում է (38) հավասարումով, որտեղ C_1 և C_2 գործակիցները որոշվում են նախնական պայմաններից:

ЛИТЕРАТУРА — ԳՐԱԿԱՆՈՒԹՅՈՒՆ

¹ С. П. Тимошенко, Колебания в инженерном деле, Физматгиз, 1959. ² А. Г. Назаров, Метод инженерного анализа сейсмических сил, Изд. АН Армянской ССР, Ереван, 1959. ³ А. И. Крылов, О некоторых дифференциальных уравнениях математической физики, Гостехиздат, 1950.