

Научная статья

DOI: 10.18287/2541-7525-2020-26-2-63-69

УДК 534.113



Дата: поступления статьи: 15.01.2020 после рецензирования: 30.01.2020 принятия статьи: 25.05.2020

Е.Н. Элекина Самарский государственный технический университет г. Самара, Российская Федерация E-mail: elekina-e1@yandex.ru. ORCID: https://orcid.org/0000-0001-9516-7644 *E.C. Вронская* Самарский государственный технический университет г. Самара, Российская Федерация E-mail: es.vronskaja@yandex.ru. ORCID: https://orcid.org/0000-0002-1304-0138

ДИНАМИЧЕСКАЯ ЗАДАЧА ДЛЯ ТОНКОСТЕННОГО СТЕРЖНЯ МОНОСИММЕТРИЧНОГО ПРОФИЛЯ

АННОТАЦИЯ

В статье приводится аналитическое решение динамической задачи для тонкостенного упругого стержня, поперечное сечение которого имеет одну ось симметрии. Решение построено для произвольной динамической нагрузки и двух типов граничных условий: шарнирного опирания при стесненном кручении и свободной депланации концевых сечений стержня; жесткого закрепления при стесненном кручении и отсутствии депланации. Особенность математической модели заключается в том, что дифференциальные уравнения движения содержат полную систему инерционных членов. Эффективным приемом решения линейных нестационарных задач механики представляются спектральные разложения, получаемые в результате применения метода интегральных преобразований. Используется структурный алгоритм метода конечных многокомпонентных интегральных преобразований, предложенный Ю.Э. Сеницким

Ключевые слова: тонкостенный стержень, симметричный профиль, краевая задача, динамическая нагрузка, собственные колебания, собственная частота колебаний, вынужденные колебания, интегральные преобразования.

Цитирование. Элекина Е.Н., Вронская Е.С. Динамическая задача для тонкостенного стержня моносимметричного профиля // Вестник Самарского университета. Естественнонаучная серия. 2020. Т. 26, № 2. С. 63–69. DOI: http://doi.org/10.18287/2541-7525-2020-26-2-63-69.

Информация о конфликте интересов: авторы и рецензенты заявляют об отсутствии конфликта интересов.

Информация об авторе: © Элекина Елена Николаевна — старший преподаватель кафедры строительной механики, инженерной геологии, оснований и фундаментов, Самарский государственный технический университет, 443100, Российская Федерация, г. Самара, ул. Молодогвардейская, 244.

© Вронская Елена Сергеевна — кандидат технических наук, доцент кафедры строительной механики, инженерной геологии, оснований и фундаментов, Самарский государственный технический университет, 443100, Российская Федерация, г. Самара, ул. Молодогвардейская, 244.

Введение

Тонкостенные стрежни широко применяются в качестве конструктивных элементов, поэтому задачи о колебаниях и устойчивости стрежневых систем возникают в различных областях техники [1]. Большое число работ посвящено выводу и уточнению уравнений, описывающих движения, их анализу и способам решения [2–5]. Эффективный прием решения линейных нестационарных задач механики представляют спектральные разложения, получаемые в результате применения метода интегральных преобразований с конечными пределами (КИП) [6; 7].

1. Постановка задачи

Пусть тонкостенный стержень моносимметричного профиля (x-ось симметрии поперечника) подвержен действию произвольной динамической нагрузки q(z,t), приложенной с эксцентриситетом $(e+a_x)$ относительно центра изгиба. При этом стержень будет совершать изгибно-крутильные колебания, описываемые связанной системой дифференциальных уравнений движения [8]

$$\frac{\partial^4 U_c}{\partial z^4} + a^2 \frac{\partial^2 U_c}{\partial t^2} + a^2 a_x \frac{\partial^2 \Theta}{\partial t^2} = -q \frac{1}{EI_x},$$

$$\frac{\partial^4 \Theta}{\partial z^4} - k^2 \frac{\partial^2 \Theta}{\partial z^2} + (c^2 + n^2 a_x^2) \frac{\partial^2 \Theta}{\partial t^2} + n^2 a_x^2 \frac{\partial^2 U_c}{\partial t^2} = -q \frac{e + a_x}{EI_x},$$

$$a^2 = \frac{\rho A}{EI_x}, \quad n^2 = a^2 \frac{I_x}{I_\omega}, \quad k^2 = \frac{GI_\alpha}{EI_\omega}, \quad c^2 = \frac{\rho I_\rho}{EI_\omega},$$
(1.1)

где $U_c(z,t)$, $\Theta(z,t)$ — искомые функции линейных перемещений и углов закручивания, $(e + a_x)$ — эксцентриситет приложения нагрузки относительно центра изгиба, A — площадь поперечного сечения; I_x , I_α , I_ρ , I_ω — соответственнно моменты инерции: осевой, при чистом кручении, полярный, секториальный. Далее рассматривается общий случай начальных условий, когда считаются известными начальные перемещения и скорости перемещений:

$$U_{c}(z,0) = U_{0}(z), \quad \frac{\partial U_{c}}{\partial t} = \dot{U}_{0}(z), \quad \Theta(z,0) = \Theta_{0}(z), \quad \frac{\partial \Theta}{\partial t} = \dot{\Theta}_{0}(z).$$
(1.2)

Исследуются два случая граничных условий, а именно шарнирное опирание при стесненном кручении и свободной депланации концевых сечений стержня:

$$U_{c}(z,t) = \frac{\partial^{2} U_{c}(z,t)}{\partial z^{2}}\Big|_{z=0,l} = 0,$$

$$\Theta(z,t) = \frac{\partial^{2} \Theta}{\partial z^{2}}\Big|_{z=0,l} = 0,$$
(1.3)

и жесткое закрепление стержня при стесненном кручении и отсутствии депланации:

$$U_{c}(z,t) = \frac{\partial U_{c}}{\partial z}\Big|_{z=0,l} = 0, \Theta(z,t) = \frac{\partial \Theta}{\partial z}\Big|_{z=0,l} = 0.$$
(1.4)

Соотношения (1.1)–(1.4) представляют математическую формулировку рассматриваемой начально-краевой задачи. Уравнения (1.1) удобнее представить в следующем виде:

$$\frac{1}{a^2} \frac{\partial^4 U_c}{\partial z^4} + I_1 \frac{\partial^2 U_c}{\partial t^2} + I_3 \frac{\partial^2 \Theta}{\partial t^2} = -\frac{q}{\rho A},$$

$$\frac{1}{n^2} \frac{\partial^4 \Theta}{\partial z^4} - \frac{k^2}{n^2} \frac{\partial^2 \Theta}{\partial z^2} + I_2 \frac{\partial^2 \Theta}{\partial t^2} + I_3 \frac{\partial^2 U_c}{\partial t^2} = -\frac{q(e+a_x)}{\rho A},$$
(1.5)

где

$$I_1 = 1, I_2 = \frac{c^2}{n^2} + {a_x}^2 = \frac{a^2}{k^2} + {I_3}^2, \ \ I_3 = a_x.$$

Особенность математической модели (1.2)–(1.5) заключается в том, что дифференциальные уравнения движения (1.5) содержат полную систему инерционных членов. Это определяет специфику дальнейшего решения задачи методом КИП.

2. Решение динамической задачи для стержня

Вводим на сегменте [0, l] многокомпонентное КИП [6]. Имеем

$$F(\lambda_i, t) = \int_0^l \left\{ \left[U_c(z, t) K_1(\lambda_i, z) + I_2 \Theta(z, t) K_2(\lambda_i, z) \right] + I_3 \left[U_c(z, t) K_2(\lambda_i, z) + \Theta(z, t) K_1(\lambda_i, z) \right] dz, \right\}$$

$$(2.1)$$

$$U_{c}(z,t) = \frac{\sum_{i=1}^{\infty} F(\lambda_{i},t) K_{1}(\lambda_{i},z)}{\|K_{1}\|^{2}}; \quad \Theta(z,t) = \frac{\sum_{i=1}^{\infty} F(\lambda_{i},t) K_{2}(\lambda_{i},z)}{\|K_{2}\|^{2}}.$$
(2.2)

Здесь $\{K_1, K_2\}$, $F(\lambda_i, t)$ — определяемые в процессе решения компоненты вектор-функции ядра и трансформанта преобразования (2.1), (2.2), а λ_i — положительные параметры, образующие счетное

множество $i = \overline{1, \infty}$. Равенство (2.1) представляет прямое преобразование, а (2.2) — формулы обращения, которые справедливы при таком обобщенном соотношении ортогональности [6]:

$$\int_{0}^{l} \left\{ K_{1}(\lambda_{i},z) K_{1}(\lambda_{j},z) + I_{2}K_{2}(\lambda_{i},z) K_{2}(\lambda_{j},z) + I_{3}[K_{1}(\lambda_{i},z) K_{2}(\lambda_{j},z) + K_{2}(\lambda_{i},z) K_{1}(\lambda_{j},z)] \right\} dz = \delta_{ij} \parallel K_{i} \parallel^{2},$$
(2.3)

$$\| K_i \|^2 = \int_0^l \left[K_1^2(\lambda_i, z) + I_2 K_2^2(\lambda_i, z) + 2I_3 K_1(\lambda_i, z) K_2(\lambda_i, z) \right] dz.$$
(2.4)

Выражение (2.3) отличается от известного соотношения ортогональности [9] наличием второстепенных членов (последние слагаемые левой части (2.3)). Следует отметить, что при условии ограниченности трансформанты $F(\lambda_i, t), i = \overline{1, \infty}$ обеспечиваются единственность и среднеквадратичная сходимость разложений (2.2) [7]. Применяем к системе дифференциальных уравнений (1.5) и начальным условиям (1.2) многокомпонентное КИП по пространственной переменной z. Для этой цели умножим первое уравнение (1.5) на $K_1(\lambda_i, z) dz$ и второе соответственно на $K_2(\lambda_i, z) dz$ и проинтегрируем в интервале [0, l]. Имеем:

$$\frac{1}{a^2} \int_0^l \frac{\partial^4 U_c}{\partial z^4} K_1 dz + I_1 \int_0^l \frac{\partial^2 U_c}{\partial t^2} K_1 dz + I_3 \int_0^l \frac{\partial^2 \Theta}{\partial t^2} K_1 dz = -\frac{1}{\rho A} \int_0^l q K_1 dz,$$

$$\frac{1}{n^2} \int_0^l \frac{\partial^4 \Theta}{\partial z^4} K_2 dz - \frac{k^2}{n^2} \int_0^l \frac{\partial^2 \Theta}{\partial z^2} K_2 dz + I_2 \int_0^l \frac{\partial^2 \Theta}{\partial z^2} K_2 dz +$$

$$+ I_3 \int_0^l \frac{\partial^2 U_c}{\partial t^2} K_2 dz = -\frac{(e+a_x)}{\rho A} \int_0^l q K_2 dz.$$
(2.5)

Одновременно аналогичную тождественную процедуру осуществляем по отношению к равенствам (1.2). При t = 0:

$$I_{1} \int_{0}^{l} U_{c}(z,0) K_{1} dz = I_{1} \int_{0}^{l} U_{0}(z) K_{1} dz, \qquad (2.6)$$

$$I_{2} \int_{0}^{l} \Theta(z,0) K_{2} dz = I_{2} \int_{0}^{l} \Theta_{0}(z) K_{2} dz, \qquad (3.6)$$

$$I_{3} \int_{0}^{l} U_{c}(z,0) K_{2} dz = I_{3} \int_{0}^{l} U_{0}(z) K_{2} dz, \qquad (3.6)$$

$$I_{3} \int_{0}^{l} \Theta(z,0) K_{1} dz = I_{3} \int_{0}^{l} \Theta_{0}(z) K_{1} dz.$$

Соответственно

$$I_{1} \int_{0}^{l} \frac{d}{dt} U_{c}(z,0) K_{1} dz = I_{1} \int_{0}^{l} \dot{U}_{0}(z) K_{1} dz, \qquad (2.7)$$

$$I_{2} \int_{0}^{l} \frac{d}{dt} \Theta(z,0) K_{2} dz = I_{2} \int_{0}^{l} \dot{\Theta}_{0}(z) K_{2} dz, \qquad (3.7)$$

$$I_{3} \int_{0}^{l} \frac{d}{dt} U_{c}(z,0) K_{2} dz = I_{3} \int_{0}^{l} \dot{U}_{0}(z) K_{2} dz, \qquad (3.7)$$

$$I_{3} \int_{0}^{l} \frac{d}{dt} \Theta(z,0) K_{1} dz = I_{3} \int_{0}^{l} \dot{\Theta}_{0}(z) K_{1} dz.$$

Складывая уравнения (2.5), а также равенства (2.6) и (2.7) находим

$$\int_{0}^{l} \left[\frac{1}{a^{2}} \frac{\partial^{4} U_{c}}{\partial z^{4}} K_{1} + \left(\frac{1}{n^{2}} I_{1} \frac{\partial^{4} \Theta}{\partial z^{4}} - \frac{k^{2}}{n^{2}} \right) K_{2} \right] dz + \\ + \frac{d^{2}}{dt^{2}} \int_{0}^{l} \left[I_{1} U_{c} K_{1} + I_{2} \Theta K_{2} + I_{3} \left(U_{c} K_{2} + \Theta K_{1} \right) \right] dz = \\ = - \int_{0}^{l} \frac{\ddot{q}}{\rho A} \left[K_{1} + \left(e + a_{x} \right) K_{2} \right] dz,$$

$$\int_{0}^{l} \left[I_{1} U_{c} K_{1} + I_{2} \Theta K_{2} + I_{3} \left(U_{c} K_{2} + \Theta K_{1} \right) \right] dz = \int_{0}^{l} \left[I_{1} U_{0} K_{1} + I_{2} \Theta_{0} K_{2} + I_{3} \left(U_{0} K_{2} + \Theta K_{1} \right) \right] dz,$$

$$(2.9)$$

Элекина Е.Н., Вронская Е.С. Динамическая задача для тонкостенного стержня моносимметричного профиля Elekina E.N., Vronskaja E.S. Dynamic problem for a thin-walled bar with a monosymmetric profile

$$\frac{d}{dt} \int_0^l \left[I_1 U_c K_1 + I_2 \Theta K_2 + I_3 (U_c K_2 + \Theta K_1) \right] dz = \int_0^l \left[I_1 \dot{U}_0 K_1 + I_2 \dot{\Theta}_0 K_2 + I_3 (\dot{U}_0 K_2 + \dot{\Theta} K_1) \right] dz.$$
(2.10)

Интегрируя по частям члены, содержащие производные по z в полученном равенстве, и имея в виду обозначение трансформанты (2.1), получим:

$$\Phi\left(U_{c},\Theta,K_{1},K_{2}\right)\Big|_{0}^{l} + \int_{0}^{l} \left[\frac{1}{a^{2}}U_{c}K_{1}^{IV} + \frac{1}{n^{2}}\Theta K_{2}^{IV} - \frac{k^{2}}{n^{2}}K_{2}^{''}\right]dz + \frac{d^{2}}{dt^{2}}F(\lambda_{i},t) = \frac{1}{\rho A}P(\lambda_{i},t),$$
(2.11)

где $P(\lambda_i, t)$ — трансформанта нагрузки, а штрих обозначает дифференцирование по z.

$$P\left(\lambda_{i},t\right) = \int_{0}^{l} q(z,t) \left[K_{1}\left(\lambda_{i},z\right) + (e+a_{x})K_{2}\left(\lambda_{i},z\right)\right] dz,$$

$$\Phi\left(U_{c},\Theta,K_{1},K_{2}\right) = \frac{1}{a^{2}} \left(\frac{\partial^{3}U_{c}}{\partial z^{3}}K_{1} - \frac{\partial^{2}U_{c}}{\partial z^{2}}K_{1}^{'} + \frac{\partial U_{c}}{\partial z}K_{1}^{''} - U_{c}K_{1}^{'''}\right) + \frac{1}{n^{2}} \left(\frac{\partial^{3}\Theta}{\partial z^{3}}K_{2} - \frac{\partial^{2}\Theta}{\partial z^{2}}K_{2}^{'} + \frac{\partial\Theta}{\partial z}K_{2}^{''} - \Theta K_{2}^{'''}\right) - \frac{k^{2}}{n^{2}} \left(\frac{\partial\Theta}{\partial z}K_{2} - \Theta K_{2}^{'}\right).$$

$$(2.12)$$

Используем два условия структурного алгоритма метода конечных интегральных преобразований [9]

$$\Phi(U_c, \Theta, K_1, K_2) = 0, \tag{2.13}$$

$$\frac{1}{a^2} \int_0^l \left[U_c K_1^{IV} + \frac{a^2}{n^2} \Theta \left(K_2^{IV} - k^2 K_2^{''} \right) \right] dz = \frac{\lambda_i^4}{a^2} \int_0^l \left[I_1 U_c K_1 + I_2 \Theta K_2 + I_3 \left(\Theta K_1 + U_c K_2 \right) \right] dz.$$
(2.14)

Равенство (2.13) представляет обращение в нуль полилинейной формы (2.12) на концах интервала [0, l], а (2.14) — операционное свойство. С учетом (2.13), (2.14) дифференциальное уравнение принимает вид:

$$\frac{d^2 F(\lambda_i, t)}{dt^2} + \omega_i^2 F(\lambda_i, t) = \frac{1}{\rho A} P(\lambda_i, t), \qquad i = \overline{1, \infty},$$

$$\omega_i = \frac{\lambda_i^2}{a} = \lambda_i^2 \sqrt{\frac{EI_x}{\rho A}}.$$
(2.15)

Здесь ω_i представляют круговые частоты собственных совместных изгибно-крутильных колебаний стержня. Имея в виду обозначения, введенные в (1.1) для a, n, круговые частоты собственных совместных изгибно-крутильных колебаний стержня могут быть определены также по тождественной формуле:

$$\omega_i = \frac{\lambda_i^2}{a} \sqrt{\frac{I_x}{I_\omega}}, \quad i = \overline{1, \infty}.$$
(2.16)

Очевидно, что равенства (2.9), (2.10) представляют начальные условия для трансформанты $F(\lambda_i, t)$

$$F(\lambda_i, 0) = F_0(\lambda_i), \qquad \frac{d}{dt} F(\lambda_i, t) = \dot{F}(\lambda_i). \qquad (2.17)$$

Таким образом, для трансформанты сформировалась задача Коши (2.15), (2.17). Для произвольной правой части (функции $P(\lambda_i, t)$) неоднородного дифференциального уравнения (2.15) разыскивая его частное решение методом вариации произвольных постоянных, находим:

$$F(\lambda_i, t) = F(\lambda_i) \cos \omega_i t + \dot{F}(\lambda_i) \frac{\sin \omega_i t}{\omega_i} - \frac{1}{\rho A \omega_i} \int_0^t P(\lambda_i, \tau) \sin \omega_i (t - \tau) d\tau.$$
(2.18)

Возвращаясь к условиям (2.13), (2.14), сформулируем краевую задачу для компонентов K₁, K₂ ядра многокомпонентного конечного интегрального преобразования (2.1), (2.2). Из операционного свойства (2.14) следует такое соотношение:

$$\frac{U_c}{a^2} \left[K_1^{IV} - \lambda_i^4 \left(K_1 + a_x K_2 \right) \right] + \Theta \left\{ \frac{1}{n^2} K_2^{IV} + \frac{k^2}{n^2} K_2^{''} - \frac{\lambda_i^4}{a^2} \left[\left(\frac{c^2}{n^2} + a_x^2 \right) K_2 + a_x K_1 \right] \right\} = 0.$$
(2.19)

Поскольку $U_{c}(z,t)$, $\Theta(z,t)$ — независимые функции, то из последнего равенства получаем однородную систему обыкновенных дифференциальных уравнений для К₁, К₂. Имеем

$$K_1^{IV} - \lambda_i^4 K_1 - \lambda_i^4 a_x K_2 = 0, \\ \frac{1}{n^2} K_2^{IV} - \frac{1}{n^2} k^2 K_2^{''} - \lambda_i^4 \frac{1}{a^2} \left[\left(\frac{c^2}{n^2} + a_x^2 \right) K_2 + a_x K_1 \right] = 0.$$
(2.20)

Воспользуемся соотношением (2.13), принимая во внимание первое уравнение системы (2.20), которое получено после умножения всех членов на a^2 , при этом учитывая выражение (2.12) и граничные условия (1.3) и (1.4). Равенство (2.13) для условий (1.3) и (1.4) записывается соответственно в следующем виде:

66

$$\frac{1}{a^2} \left(\frac{\partial^3 U_c}{\partial z^3} K_1 + \frac{\partial U_c}{\partial z} \ddot{K_1} \right) + \frac{1}{n^2} \left(\frac{\partial^3 \Theta}{\partial z^3} K_2 + \frac{\partial \Theta}{\partial z} \ddot{K_2} \right) - \frac{k^2}{n^2} \frac{\partial \Theta}{\partial z} K_2 = 0,$$
(2.21)

$$\frac{1}{a^2} \left(\frac{\partial^3 U_c}{\partial z^3} K_1 - \frac{\partial^2 U_c}{\partial z^2} K_1' \right) + \frac{1}{n^2} \left(\frac{\partial^3 \Theta}{\partial z^3} K_2 - \frac{\partial^2 \Theta}{\partial z^2} K_2' \right) = 0.$$
(2.22)

Поскольку производные функций $U_c(z,t)$, $\Theta(z,t)$, содержащиеся в равенствах (2.21) и (2.22), не определены на концах интервала [0, l], то (2.21) и (2.22) удовлетворяются, если выполняются такие граничные условия для K_1 , K_2 :

$$K_{1,2}(\lambda_i, z) \mid_{z=0,l} = K_{1,2}^{''}(\lambda_i, 0) \mid_{z=0,l} = 0,$$
(2.23)

$$K_{1,2}(\lambda_i, z) \mid_{z=0,l} = K'_{1,2}(\lambda_i, 0) \mid_{z=0,l} = 0.$$
(2.24)

Замечание. Краевые условия (1.3) и (1.4) для искомых функций тождественны (2.23) и (2.24) для компонентов ядра преобразования, а при соответствиях $U_c \sim K_1$, $\Theta \sim K_2$, $\frac{d}{dt} \sim a^{-2}\lambda_i^4$ система уравнений (2.20) инвариантна левой части (1.5). Инвариантность этих систем относительно преобразования (2.1) и тождественность краевых условий указывает на самосопряженность рассматриваемой краевой задачи (1.2)–(1.5). Это значит, что выполняется условие обобщенной ортогональности (2.3) и справедливы формулы обращения (2.2) [9; 10].

Таким образом, в результате применения структурного алгоритма обобщенного метода конечных интегральных преобразований сформулирована однородная краевая задача на собственные значения для компонентов ядра K_1, K_2 интегрального преобразования (2.20), (2.23) или (2.24).

Выражая из второго уравнения (2.20)

$$K_1 = e_1 K_2^{IV} - e_2 K_2^{''} - e_3 K_2,$$

$$e_1 = a^2 \left(a_x n^2 \lambda_i^4\right)^{-1}, e_2 = k^2 a^2, e_3 = \left(a_x^2 + c^2 n^{-2}\right) a_x^{-1},$$
(2.25)

приходим к такому дифференциальному уравнению восьмого порядка

$$K_{2}^{VIII}(\lambda_{i},z) - b_{1}K_{2}^{VI}(\lambda_{i},z) - b_{2}K_{2}^{IV}(\lambda_{i},z) + b_{3}K_{2}^{II}(\lambda_{i},z) + b_{4}K_{2}(\lambda_{i},z).$$
(2.26)

Здесь

$$b_1 = k^2$$
, $b_2 = b_2^i = \lambda_i^4 \left(1 + c^2 a^{-2} + a_x^2 n^2 a^{-2} \right)$, $b_3 = b_3^i = \lambda_i^4 k^2$, $b_4 = b_4^i = \lambda_i^8 c^2 a^{-2}$.

Таким образом, компоненты ядра конечного интегрального преобразования $K_1(\lambda_i, z)$, $K_2(\lambda_i, z)$ являются компонентами собственной вектор-функции, а λ_i — собственными значениями однородной краевой задачи (2.25), (2.26), (2.23) или (2.24).

Определив корни $r_1, r_2, \ldots r_8$ соответствующего (2.26) характеристического уравнения

$$r^8 - b_1 r^6 - b_2 r^4 + b_3 r^2 + b_4 r = 0,$$

находим общие решения дифференциальных уравнений (2.25), (2.26):

$$K_{2}(\lambda_{i}, z) = \sum_{j=1}^{8} \left(-e_{1}r_{k}^{4} - e_{2}r_{k}^{2} - e_{3}\right) C_{ij} \exp^{r_{k}z},$$
$$K_{1}(\lambda_{i}, z) = \sum_{j=1}^{8} C_{ij} \exp^{r_{k}z}.$$

Располагая выражениями $K_1(\lambda_i, z)$, $K_2(\lambda_i, z)$ и их производными, после подстановки этих соотношений в граничные условия (2.23) или (2.24) получаем однородную систему алгебраических уравнений относительно постоянных $C_{i1}, C_{i2}, \ldots C_{i8}$. Разыскивая нетривиальные решения последней, приравниваем определитель системы нулю. В результате получаем трансцендентное уравнение для определения параметров (собственных значений) λ_i , а затем из оставшихся семи уравнений находятся постоянные $C_{i1}, C_{i2}, \ldots C_{i7}$, с точностью до константы C_{i8} . Принимая для нее подходящее выражение, получаем окончательно все восемь постоянных $C_{i1}, C_{i2}, \ldots C_{i8}$.

Таким образом, опеределив компоненты ядра преобразования $K_1(\lambda_i, z)$, $K_2(\lambda_i, z)$, собственные значения λ_i , а затем по формуле (2.16) круговые частоты, а также квадрат нормы ядровой функции (2.4), для принятого воздействия (закона q(z,t)) и заданных начальных и краевых условий (1.2), (1.3), (1.4) вычисляются интеграл Дюамеля и трансформанта (2.18). Располагая функцией $F(\lambda_i, t)$ по формуле обращения (2.2), определяются линейные перемещения и углы закручивания.

.67

Выводы

Таким образом, в статье получено аналитическое решение динамической задачи для стержня при произвольных условиях его закрепления и загружения с помощью многокомпонентного конечного интегрального преобразования.

Литература

- Пановко Я.Г. Основы прикладной теории колебаний и удара. Изд. 3-е, доп. и перераб. Ленинград: Машиностроение. Ленингр. отд-ние, 1976, 320 с. URL: https://studizba.com/files/show/pdf/ 16226-1-panovko-ya-g-osnovy-prikladnoy-teorii.html.
- [2] Бейлин А.Б., Пулькина Л.С. Задача о колебаниях стержня с неизвестным условием его закрепления на части границы // Вестник Самарского университета. Естественнонаучная серия. 2017. Т. 23. № 2. С. 7–14. DOI: http://dx.doi.org/10.18287/2541-7525-2017-23-2-7-14.
- [3] Богатов А.В. Задача с интегральным условием для одномерного гиперболического уравнения // Вестник Самарского университета. Естественнонаучная серия. 2018. Т. 24. № 4. С. 7–12. DOI: http://doi.org/ 10.18287/2541-7525-2018-24-4-7-12.
- [4] Павлов В.П., Нусратуллина Л.Р. Собственные изгибные колебания естественно закрученного стержня // Вестник УГАТУ. 2019. Т. 23. № 4(86). С. 33–41. URL: https://www.elibrary.ru/item.asp?id=41827630; http://journal.ugatu.ac.ru/index.php/Vestnik/article/download/2888/2561/.
- [5] Каган-Розенцвейг Л.М. Метод вычисления частот собственных колебаний упругих стержней прямым интегрированием дифференциального уравнения изгиба // Вестник гражданских инженеров. 2019. № 1 (72). С. 61–66. DOI: http://doi.org/10.23968/1999-5571-2019-16-1-61-66.
- [6] Сеницкий Ю.Э. Многокомпонентное обобщенное конечное интегральное преобразование и его приложение к нестационарным задачам механики // Известия вузов. Сер.: Математика. 1991. № 4. С. 27–63. URL: https://www.elibrary.ru/item.asp?id=23476952.
- [7] Сеницкий Ю.Э. Сходимость и елинственность представлений. определяемых формулой обращения многокомпонентного обобщенного конечного интегрального преобразования Известия вузов. Сер.: Математика. 1991. № 9. С. 53–56. URL: http://www.mathnet.ru/links/ 0a26e96 fecf 70 f1717 b0 b1 df0 cb8 e472 / ivm 5150.pdf.
- [8] Власов В.З. Тонкостенные упругие стержни. Москва: Гос. изд-во физ.-мат. литературы, 1971. 380 с. URL: https://dwg.ru/dnl/9881.
- [9] Сеницкий Ю.Э. Исследование упругого деформирования элементов конструкций при динамических воздействиях методом конечных интегральных преобразований. Саратов: СГУ, 1985, 176 с.
- [10] Сеницкий Ю.Э. Метод конечных интегральных преобразований обобщение классической процедуры разложения по собственным вектор-функциям // Изв. Сарат. ун-та. Нов. сер. Сер. Математика. Механика. Информатика. 2011. Т. 11. Вып. 3(1). С. 61–98. DOI: https://doi.org/10.18500/1816-9791-2011-11-3-1-61-89.



Scientific article

DOI: 10.18287/2541-7525-2020-26-2-63-69

Submited: 15.01.2020 Revised: 30.01.2020 Accepted: 25.05.2020

E.N. Elekina Samara State Technical University, Samara, Russian Federation E-mail: elekina-e1@yandex.ru. ORCID: https://orcid.org/0000-0001-9516-7644 E.S. Vronskaja Samara State Technical University, Samara, Russian Federation E-mail: es.vronskaja@yandex.ru. ORCID: https://orcid.org/0000-0002-1304-0138

DYNAMIC PROBLEM FOR A THIN-WALLED BAR WITH A MONOSYMMETRIC PROFILE

ABSTRACT

The paper presents an analytical solution to the dynamic problem for a thin-walled elastic rod, the cross-section of which has one axis of symmetry. The solution is constructed for an arbitrary dynamic load and two types of boundary conditions: hinged support in constrained torsion and free warping of the end

sections of the rod; rigid fastening with constrained torsion and absence of warping. The peculiarity of the mathematical model lies in the fact that the differential equations of motion contain a complete system of inertial terms. Spectral expansions obtained as a result of using the method of integral transformations are represented as an effective method for solving linear non-stationary problems in mechanics. The structural algorithm of the method of finite multicomponent integral transformations proposed by Yu.E. Senitsky is used.

Key words: thin-walled bar, symmetric profile, boundary value problem, dynamic load, natural vibrations, natural vibration frequency, forced vibrations, integral transformations.

Citation. Elekina E.N., Vronskaja E.S. Dynamic problem for a thin-walled bar with a monosymmetric profile. Vestnik Samarskogo universiteta. Estestvennonauchnaia seriia = Vestnik of Samara University. Natural Science Series, 2020, vol. 26, no. 2, pp. 63–69. DOI: http://doi.org/10.18287/2541-7525-2020-26-1-63-69. (In Russ.)

Information about the conflict of interests: authors and reviewers declare no conflict of interests.

Information about the author: © *Elekina Elena Nikolaevna* — senior lecturer of the Department of Structural Mechanics, Engineering Geology, Bases and Foundations, Samara State Technical University, 244, Molodogvardeyskaya street, Samara, 443100, Russian Federation.

© Vronskaja Elena Sergeevna — Candidate of Technical Sciences, assistant professor of the Department of Structural Mechanics, Engineering Geology, Bases and Foundations, Samara State Technical University, 244, Molodogvardeyskaya street, Samara, 443100, Russian Federation.

References

- [1] Panovko applied Ia.G. Foundations of the theory of vibrations and impact. 3rd edition. enlarged and revised. Leningrad: 320 р. «Mashinostroenie» (Leningr. otd-nie), 1976,Available at: https://studizba.com/files/show/pdf/16226-1-panovko-ya-g-osnovy-prikladnoy-teorii.html. (In Russ.)
- [2] Beylin A.B., Pulkina L.S. A problem on vibration of a bar with unknown boundary condition on a part of the boundary. Vestnik Samarskogo universiteta. Estestvennonauchnaia seriia = Vestnik of Samara University. Natural Science Series, 2017, vol. 23, no. 2, pp. 7–14. DOI: http://dx.doi.org/10.18287/2541-7525-2017-23-2-7-14. (In Russ.)
- Bogatov A.V. Problem with an integral condition for one-dimensional hyperbolic equation. Vestnik Samarskogo universiteta. Estestvennonauchnaia seriia = Vestnik of Samara University. Natural Science Series, 2018, vol. 24, no. 4, pp. 7–12. DOI: http://doi.org/10.18287/2541-7525-2018-24-4-7-12. (In Russ.)
- [4] Pavlov V.P., Nusratullina L.R. Natural bending vibrations of naturally twisted rod. Vestnik USATU, 2019, vol. 23, no. 4 (86), pp. 33–41. Available at: https://www.elibrary.ru/item.asp?id=41827630; http://journal.ugatu.ac.ru/index.php/Vestnik/article/download/2888/2561/.
- [5] Kagan-Rosenzweig L.M. The method for calculating the natural frequencies of elastic rods by application of direct integration of differential bending equation. *Bulletin of Civil Engineers*, 2019, no. 1 (72), pp. 61–66. DOI: http://doi.org/10.23968/1999-5571-2019-16-1-61-66. (In Russ.)
- [6] Senitskii Yu.E. A multicomponent generalized finite integral transformation and its application to nonstationary problems in mechanics. Soviet Mathematics (Izvestiya VUZ. Matematika, 1991, vol. 35, no. 4, pp. 55–61. Available at: https://www.elibrary.ru/item.asp?id=23476952. (In Russ.)
- Senitskii Yu.E. Convergence and uniqueness of representations defined bv a formula [7]for the inversion of \mathbf{a} multicomponent generalized finite integral transformation. Soviet VUZ.Matematika, 1991,vol. 35,52 - 54.Mathematics (Izvestiya no. 9. pp. Available at: http://www.mathnet.ru/links/0a26e96fecf70f1717b0b1df0cb8e472/ivm5150.pdf. (In Russ.)
- [8] Vlasov V.Z. Thin-walled elastic rods. Moscow: Gos. izdat. fiz.-mat. literatury, 1971, 380 p. Available at: https://dwg.ru/dnl/9881. (In Russ.)
- Senitskii Yu.E. Studying the elastic deformation of structural elements under dynamic loads using the finite transform method. Saratov: SGU, 1985, 176 p. Available at: https://dwg.ru/lib/864. (In Russ.)
- [10] Senitsky Yu.E. Finite integral transformations method: generalization of classic procedure for eigenvector decomposition. *Izvestiya of Saratov University. New Series. Series: Mathematics. Mechanics. Informatics*, 2011, vol. 11, no. 3 (1), pp. 61–98. DOI: https://doi.org/10.18500/1816-9791-2011-11-3-1-61-89. (In Russ.)