

КОНТАКТНЫЕ ЗАДАЧИ О ВЫНУЖДЕННЫХ СТАЦИОНАРНЫХ КОЛЕБАНИЯХ БАЛОК НА УПРУГОЙ ПОЛОСЕ, ПОЛУПОЛОСЕ И ПРЯМОУГОЛЬНИКЕ

Е. Ю. Батенькова, А. С. Зильберглейт, Б. М. Нуллер

(Ленинград)

Рассматриваются динамические задачи теории упругости для полосы, полуполосы и прямоугольника, частично подкрепленных балками постоянной жесткости. Изучаются вопросы распространения волн, переноса энергии, концентрации напряжений под концами балок. Обсуждается возможность обобщения полученных решений на другие классы смешанных задач.

Решение неоднородной задачи о стационарных колебаниях полубесконечной балки на полосе и система кусочно-однородных решений этой задачи построены в квадратах. Аналогичные задачи для полуполосы и прямоугольника, в частности периодические задачи и задача динамики одной конечной балки на полосе, сведены при помощи новых соотношений обобщенной ортогональности с нагрузкой к нормальным системам Пуанкаре — Коха, матричные элементы которых убывают экспоненциально по номерам строк и столбцов.

Ранее метод кусочно-однородных решений применялся только к задачам эластостатики [1-9], другими методами рассматриваемые задачи, видимо, тоже не решались.

1. Пусть полубесконечная балка $x \geq 0, y = 1$ с постоянными жесткостью D и погонной массой μ лежит на упругой полосе $-\infty < x < \infty, 0 \leq y \leq 1$. Между балкой и полосой трение отсутствует, основание полосы находится в скользящей заделке. Стационарные нормальные нагрузки на свободную часть полосы и балку, а также момент и перерезывающая сила в точке $x = 0, y = 1$ действуют синфазно и соответственно равны $f_1(x) \cos \omega t, f_2(x) \cos \omega t, P_2 \cos \omega t, P_3 \cos \omega t$, где t — время, ω — частота вынужденных колебаний. Нагрузки $f_1(x), f_2(x)$ являются местными либо экспоненциально убывают при $|x| \rightarrow \infty$, при $t = 0$ момент P_2 направлен по часовой стрелке, сила P_3 — по оси y . Условия на бесконечности соответствуют принципу Мандельштама: осредненный по сечению полосы и периоду $T = 2\pi\omega^{-1}$ поток энергии каждой распространяющейся волны при $x \rightarrow \pm \infty$ направлен в сторону $\pm \infty$ [10]. Локальная энергия деформаций полосы в окрестности точки $x = 0, y = 1$ ограничена.

Решение краевой задачи для полосы $u_* = \text{Re} [u(x, y) e^{i\omega t}]$ будем искать в форме Папковича — Нейбера [11]

$$1.1) \quad 2Gu = 4(1 - \nu)\Phi - \text{grad } F, \quad \Phi \equiv (\Phi_1, \Phi_2), \quad \Phi_1 \equiv 0$$

$$F = \Phi_0 + x\Phi_1 + y\Phi_2, \quad \Delta\Phi_0 + k_1^2\Phi_0 = (k_2^2 - k_1^2)y\Phi_2$$

$$\Delta\Phi_2 + k_2^2\Phi_2 = 0, \quad k_1^2 = k_2^2(1 - 2\nu)(2 - 2\nu)^{-1}, \quad k_2^2 =$$

$$= \rho\omega^2 G^{-1}$$

где ρ — плотность материала полосы, ν и G — его упругие постоянные. Пусть u_1 и u_2 — проекции вектора u на оси x и y , u_3, u_4, u_5 — компоненты тензора напряжений $\tau_{xy}, \sigma_x, \sigma_y$ соответственно.

Выпишем граничные условия для комплексных амплитуд перемещений и напряжений

$$(1.2) \quad u_2(x, 0) = u_3(x, 0) = u_5(x, 1) = 0$$

$$(1.3) \quad u_5(x, 1) = f_1(x) \quad (x < 0), \quad \eta(x) \equiv D\partial^4 u_2 / \partial x^4 - \alpha u_2 +$$

$$+ u_5 = f(x) \quad (x \geq 0, y = 1)$$

$$(1.4) \quad \psi_m(0) = P_m \quad (m = 2, 3), \quad \psi_m(x) \equiv D\partial^m u_2 / \partial x^m, \quad y = 1$$

$$(D = E_0 h^3 [12(1 - \nu_0^2)]^{-1}, \quad \alpha = \mu h \omega^2)$$

Здесь E_0 и ν_0 — упругие постоянные, h — толщина балки.

Применяя к уравнениям (1.1) двустороннее преобразование Лапласа, из условий (1.2) получим

$$(1.5) \quad u_s(x, y) = \frac{1}{2\pi i} \int_L C(p) U_s(p, y) e^{px} dp, \quad s = 1, 2, \dots, 5$$

$$2GU_1(p, y) = pq_2(q^2 \sin q_2 \cos q_1 y - q_1 q_2 \sin q_1 \cos q_2 y)$$

$$2GU_2(p, y) = q_1 q_2(q^2 \sin q_2 \sin q_1 y - p^2 \sin q_1 \sin q_2 y)$$

$$q^2 = p^2 + 1/2 k_2^2, \quad q_m^2 = p^2 + k_m^2, \quad m = 1, 2$$

Подставив (1.5) в (1.3), получим два уравнения

$$(1.6) \quad \sigma^+(p) + \sigma^-(p) = C(p)N_1(p), \quad \eta^+(p) + \eta^-(p) = C(p)N_2(p),$$

$$p \in L$$

$$\sigma^\pm(p) = \pm \int_0^{\pm\infty} u_5(x, 1) e^{-px} dx, \quad \eta^\pm(p) = \pm \int_0^{\pm\infty} \eta(x) e^{-px} dx$$

$$N_1(p) = U_5(p, 1) = q^4 q_2 \sin q_2 \cos q_1 - p^2 q_1 q_2^3 \sin q_1 \cos q_2$$

$$N_2(p) = N_1(p) + (Dp^4 - \alpha)U_2(p, 1), \quad 2GU_2(p, 1) =$$

$$= k_2^2 q_1 q_2 \sin q_1 \sin q_2$$

Здесь $N_r(p)$ ($r = 1, 2$) — целые четные функции, имеющие счетное множество нулей a_{kr} . После разложения интегралов (1.5) в ряды по вычетам (в комплексных полюсах $p = a_{kr}$ каждый вычет представляет собой затухающую по x волну — однородное решение) чисто мнимые полюса, число которых S_r конечно и зависит от ω , определяют распространяющиеся волны. Большинство этих нулей с увеличением частоты ω приходят из комплексной плоскости на мнимую ось через начало координат. Случай $a_{kr} = 0$ могут иметь место лишь при критических значениях частот ω , совпадающих с частотами собственных колебаний поперечного сечения полосы. Поэтому число мнимых нулей $S_r(\omega)$ при данной частоте ω опре-

деляется числом критических частот, не превышающих ω , т. е.

$$S_r(\omega) = \left[\frac{\omega}{\pi c_1} \right] + \left[\frac{\omega}{\pi c_2} \right] + 1 \quad c_m = \frac{\omega}{k_m}$$

где $[a]$ — целая часть числа a , c_1 и c_2 — скорости распространения волн растяжения и искажения, отнесенные к размерной ширине полосы. В отдельных интервалах частот это соотношение может в принципе нарушаться за счет нулей, приходящих на мнимую ось не через начало координат. Однако такие случаи являются исключением [12] и незначительно изменяют величины S_r . При некоторых значениях ω функции $N_r(p)$ имеют кратные нули, эти случаи здесь не рассматриваются. Различные по модулю чисто мнимые нули a_{kr} будем нумеровать от единицы до $S_r > 0$, нумерация комплексных (и вещественных) нулей a_{kr} в полуплоскости $\text{Re } p > 0$ начинается с $S_r + 1$; нули, симметричные указанным относительно начала координат, обозначим через a_{-kr} , $a_{-kr} = -a_{kr}$. Опираясь на теорему Руше и следуя [13], можно доказать, что все большие по модулю нули $|a_{kr}| \gg \omega$ комплексны. При $\text{Re } p > 0$, $\text{Im } p > 0$ они определяются асимптотическими формулами

$$(1.7) \quad \begin{aligned} a_{k1} &= (1/2k - l_1)\pi - 1/4\pi + 1/2i \ln k\pi + iO(1) \\ a_{k2} &= (1/2k - l_2)\pi + iO(1) \end{aligned}$$

где $l_r \geq 0$ — целые числа, зависящие от ω , k четно. В квадранте $\text{Re } p > 0$, $\text{Im } p < 0$ большие нули a_{kr} имеют нечетные номера.

Контур L и чисто мнимые нули с положительными индексами k выберем так, чтобы выполнялся принцип Мандельштама и нумерация этих нулей в последующих выражениях была естественной — от единицы до S_r . Пусть $p = i\gamma$ — точка мнимой оси, $c_{kr} = d\omega / d\gamma$ при $i\gamma = a_{kr}$ — групповая скорость kr -й распространяющейся волны слева ($r = 1$) или справа ($r = 2$) на бесконечности, Q_{kr} — осредненная по периоду T плотность энергии этой волны, P_{kr} — ее поток, осредненный по T и по сечению $x = \text{const}$. Воспользуемся формулой Рейнольдса — Релея $P_{kr} = c_{kr}Q_{kr}$ (см. [14], стр. 239; наиболее общее доказательство справедливости этой формулы получено М. А. Леонтовичем [15] и Лайтхиллом [16]). Так как $N_r(-p) = N_r(p)$, то $c_{-kr} = -c_{kr}$, и поскольку $Q_{kr} > 0$, одному из каждого двух собственных чисел с модулем, равным $|a_{kr}|$, соответствует поток $P_{kr} < 0$; это число (и точку) обозначим через a_{kr} , $k \geq 1$. Пусть контур L совпадает с мнимой осью, обходя точки a_{kr} слева, а точки a_{-kr} справа, $k \geq 1$. Тогда после разложения интегралов (1.5) в ряды по вычетам в полюсах $p = a_{kr}$ в согласии с принципом Мандельштама будем иметь $P_{k1} < 0$ при $k = 1, 2, \dots, S_1$, $P_{k2} > 0$ при $-k = 1, 2, \dots, S_2$.

Исключение из (1.6) функции $C(p)$ приводит к уравнению Винера — Хопфа

$$(1.8) \quad \begin{aligned} \eta^-(p) + \eta^+(p) &= K(p)[\sigma^-(p) + \sigma^+(p)], \quad p \in L, \quad K(p) = \\ &= N_1^{-1}(p)N_2(p) \end{aligned}$$

Построим каноническое решение однородного уравнения $\eta_0^-(p) = K(p)\sigma_0^+(p)$, $p \in L$. Применим обычный способ [17, 8] выделения из (1.8) при помощи тригонометрических функций задачи Римана $\eta_2^-(p) =$

$= K_2(p)\sigma_2^+(p)$ с нулевым индексом на мнимой оси. Положим

$$(1.9) \quad \sigma_0^+(p) = \sigma_1^+(p)\sigma_2^+(p), \quad K(p) = K_1(p)K_2(p)$$

$$K_1(p) = \frac{D}{4G} p^3 \operatorname{ctg}^3 \pi p \prod_{k=1}^{S_1} \operatorname{ctg} \pi(p - a_{k1}) \operatorname{ctg} \pi(p + a_{k1}) \times$$

$$\times \left[\prod_{k=1}^{S_2} \operatorname{ctg} \pi(p - a_{k2}) \operatorname{ctg} \pi(p + a_{k2}) \right]^{-1}$$

и воспользуемся формулой $z \operatorname{ctg} \pi z = \Gamma(1-z)\Gamma(1+z)\Gamma^{-1}(1/2-z)\Gamma^{-1}(1/2+z)$.

Факторизуя функцию $K_1(p)$ элементарными средствами в соответствии с принципом Мандельштама, получим

$$(1.10) \quad \sigma_1^+(p) = \frac{\Gamma^3(1/2+p)}{\Gamma^3(1+p)} \prod_{k=1}^{S_1} \frac{(p+a_{k1})\Gamma(1/2+p-a_{k1})\Gamma(1/2+p+a_{k1})}{\Gamma(1+p-a_{k1})\Gamma(1+p+a_{k1})} \times$$

$$\times \prod_{k=1}^{S_2} \frac{\Gamma(1+p-a_{k2})\Gamma(1+p+a_{k2})}{(p+a_{k2})\Gamma(1/2+p-a_{k2})\Gamma(1/2+p+a_{k2})}$$

Согласно (1.6), (1.9), функция $K_2(p)$ на мнимой оси удовлетворяет условию Гельдера, при $|\gamma| \rightarrow \infty$ $K_2(i\gamma) = 1 + 4GD^{-1}|\gamma|^{-3} + O(e^{-\gamma\pi})$.

Таким образом, имеем [18]

$$(1.11) \quad \sigma_2^+(p) = \exp \left\{ \frac{1}{2\pi i} \int_{-i\infty}^{i\infty} \frac{\ln K_2(t) dt}{t-p} \right\}$$

Общее решение неоднородного уравнения (1.8) строится с учетом требования конечности локальной энергии под краем балки, что равносильно условию $u_5(x, 1) \sim Ax^\varphi$, $\varphi > -1$, $x \rightarrow +0$ или ([19], стр. 48) при $p \rightarrow \infty$ $\sigma^+(p) \sim A\Gamma(\varphi+1)p^{-\varphi-1}$. Так как, согласно (1.10), (1.11), $\sigma_2^+(p) = O(1)$, $\sigma_1^+(p) = O(p^{-3/2})$ при $p \rightarrow \infty$, то $\varphi = -1/2$ и, следовательно, [18]

$$(1.12) \quad \sigma^+(p) = \frac{\sigma_0^+(p)}{2\pi i} \int_L \left[\frac{\sigma^-(t)}{\sigma_0^+(t)} - \frac{\eta^+(t)}{K(t)\sigma_0^+(t)} \right] \frac{dt}{(t-p)} +$$

$$+ \sigma_0^+(p)\Pi(p), \quad \Pi(p) = Ap + B$$

где A и B — постоянные. Однако именно из-за трудностей в вычислении A , B при $\omega \neq 0$ формула (1.12) малоэффективна, и здесь не будет использоваться.

Построим решение в другой форме [2], хорошо приспособленной для расчетов на вибрационную нагрузку основания (полосы) и опорных балочных плит каркасного сооружения, имеющего точечный контакт с плитами [20]. Если $f_r(x) = f_r e^{ax}$ ($r = 1, 2$), то элементарным способом, по теореме Лиувилля, получим [19]

$$(1.13) \quad \sigma^+(p) + \sigma^-(p) = \sigma_0^+(p) \{ f_1 [\sigma_0^+(a)(a-p)]^{-1} + f_2 [\eta_0^-(a)(p-a)]^{-1} + \Pi(p) \}$$

Пусть в задаче (1.2), (1.3) $f_1(x) \equiv 0$, $f_2(x) = Q_2 \delta(x-c)$, где $\delta(x)$ — дельта-функция Дирака. Ее решение u_s^δ , т. е. функцию Грина, будем ис-

катель, как в [2], в виде суммы решения основной задачи

$$(1.14) \quad u_3(x, 0) = u_2(x, 0) = u_3(x, 1), \quad \eta(x) = Q_2 \delta(x - c)$$

выражающегося, очевидно, формулами (1.5), где

$$(1.15) \quad C(p) = Q_2 e^{-pc} N_2^{-1}(p)$$

и решения смешанной (корректирующей) задачи (1.2), (1.3), где

$$(1.16) \quad f_1(x) = \sum_{k=1}^{\infty} Q_2 e^{a_{k2}(x-c)} N_1(a_{k2}) [N_2'(a_{k2})]^{-1}, \quad f_2(x) \equiv 0$$

Вид функции $f_1(x)$ позволяет при решении задачи (1.2), (1.3), (1.16) воспользоваться формулой (1.13). В результате, учитывая (1.5), (1.15), получим

$$(1.17) \quad u_s^\delta(x, y) = \frac{Q_2}{2\pi i} \int_L \left\{ \frac{e^{-pc}}{N_2(p)} + \frac{1}{E_1(p)} \left[\sum_{n=1}^{\infty} t(a_{n2}, p) + \Pi(p) \right] \right\} U_s(p, y) e^{px} dp$$

$$t(\tau, p) = \frac{e^{-\tau c} E_1(\tau)}{(\tau - p) N_2'(\tau)}, \quad E_1(p) = \frac{N_1(p)}{\sigma_0^+(p)}$$

Аналогично вычисляется функция Грина задачи о пригрузке, когда в (1.2) — (1.4) $f_1(x) = Q_1 \delta(x - c)$, $c < 0$, $f_2(x) \equiv 0$, $P_2 = P_3 = 0$.

Коэффициент интенсивности напряжений под краем балки находится путем известных асимптотических оценок [19] и имеет вид

$$u_s^\delta(x, 1) = A (\pi x)^{-1/2} + O(\sqrt{x}), \quad x \rightarrow +0$$

Для удовлетворения условиям (1.4) и условиям на торцах прямоугольника $\lambda_1 \leq x \leq \lambda_2$, $0 \leq y \leq 1$, $\lambda_1 < 0$, $\lambda_2 > c$ или полуполос $\lambda_1 = -\infty$ и $\lambda_2 = \infty$ (см. п.3) выпишем разложения интегралов (1.17) в ряды по вычетам. Замыкая L направо ($j = 1$) и налево ($j = 2$) полуокружностями радиуса $R_k = \pi |k|$ и учитывая равенство $E_1(p) = E_2(p) \equiv N_2(p) [\eta_0^-(p)]^{-1}$, $p \in L$, получим

$$(1.18) \quad u_s^\delta(\lambda_j, y) = (-1)^j Q_2 \sum_{k=1}^{\infty} t_j(-b_{kj}) U_s(-b_{kj}, y) e^{-b_{kj} y}, \quad b_{kj} = (-1)^j a_{kj}$$

$$t_j(\tau) = (j-1) \frac{e^{-\tau c}}{N_2'(a_{k2})} + E_j^*(\tau) \left[\sum_{n=1}^{\infty} t(a_{n2}, \tau) + A\tau + B \right]$$

$$(E_j^*(p) = \text{res} [E_j(p)]^{-1})$$

Вычислим, путем почленного дифференцирования ряда (1.18) при $j = s = 2$, $y = 1$, $\lambda_2 < c$, величины $\psi_2(0)$, $\psi_3(0)$.

Используя тождество

$$(1.19) \quad D U_2(a_{k2}, 1) = N_1(a_{k2}) d_{k2}^{-1}, \quad d_{k2} = \alpha D^{-1} - a_{k2}^4$$

из условия (1.4) получим систему двух уравнений относительно комплексных неизвестных A и B ($m = 2, 3$)

$$(1.20) \quad \sum_{k=-1}^{\infty} \frac{N_1(a_{k2}) a_{k2}^m}{N_2'(a_{k2}) d_{k2}^m} \left\{ \eta_0^-(a_{k2}) \left[\sum_{n=1}^{\infty} t(a_{n2}, a_{k2}) + A a_{k2} + B \right] - \frac{(-1)^m}{e^{-a_{k2} c}} \right\} = \frac{P_m}{Q_2}$$

В силу оценок (1.7) k -е члены этих рядов убывают не медленнее, чем $|k|^{-7/2}$ при $m = 2$ и $|k|^{-5/2}$ при $m = 3$, внутренние ряды, согласно (1.17), имеют экспоненциальную сходимость по n .

Рассмотрим вопросы, относящиеся к единственности решений в форме (1.12) или (1.17). При исследовании единственности, т. е. при подсчете степени полинома $\Pi(p)$, представление (1.10), (1.11), в отличие от [12,21,22] и др. не наложило ограничений ни на вычеты функций $[K(p)]^{\pm 1}$ в полюсах $p = a_{kr}$, $k \leq S_r$, ни на взаимное расположение точек a_{k1} и a_{k2} на мнимой оси. Каждый kr -й множитель, входящий в произведения (1.10), при $|\operatorname{Im} p| \rightarrow \infty$, $\operatorname{Re} p \geq 0$ стремится к единице. Поэтому, если вопреки принципу Мандельштама обходить, например, любое множество точек $\{a_{k1}, a_{n2}\}$ ($\{a_{-k1}, a_{-n2}\}$) при $k \leq S_1$, $n \leq S_2$ справа (слева), а оставшиеся после этого на мнимой оси полюса и нули — слева (справа), то и тогда условия обобщенной теоремы Лиувилля, определяющие единственность и неединственность, не изменяются, по-прежнему $\sigma_1^+(p) \sim p^{-3/2}$ при $p \rightarrow \infty$. Отсюда, в частности, следует, что принцип Зоммерфельда тоже порождает единственное решение в форме (1.12), (1.17), и если среди распространяющихся волн имеются обратные (несущие энергию из бесконечности), то величины соответствующих источников на бесконечности не произвольны, а определяются единственным образом функциями $f_r(x)$ и величинами P_r .

Вместе с тем необходимо отметить, что контур L не обязательно определяет единственное решение, как это имеет место в краевых задачах эластостатики. Представление (1.10), (1.11) позволяет, путем замены контурных интегралов рядами вычетов в полюсах a_{k1} , a_{k2} , легко установить, при каком выборе контура L можно получить неединственное решение, сколько в нем произвольных постоянных, какова соответствующая картина волнового процесса. Если, например, контур L , выбранный по принципу Мандельштама, сместить так, чтобы он обходил справа какие-нибудь симметричные точки $p = a_{k2}$ и $p = -a_{k2}$, $k = 1, 2, \dots, S$, $S < S_2$, а в остальном сохранял свое прежнее положение, то в знаменатель выражения (1.10) добавятся S множителей $p - a_{k2}$ (набор гамма-функций в (1.10) не связан с обходом нулей и полюсов на мнимой оси, поэтому он всегда однозначен). Отсюда следует, что $\sigma_1^+(p) \sim p^{-3/2-S}$ при $p \rightarrow \infty$ и, значит, по обобщенной теореме Лиувилля в решение войдут $S + 2$ произвольные постоянные. Их можно определить, задавшись амплитудами S стоячих волн вида $u_k(y) \cos(|a_{k2}|x) \times \times \cos \omega t$, которые, согласно (1.12), возникают при $x \rightarrow \infty$ после указанного смещения контура. Такой анализ легко сделать при произвольном обходе точек a_{kr} на мнимой оси.

2. Построим систему кусочно-однородных решений (КОР) динамической задачи (1.2) — (1.4). Общая форма ее kr -х элементов $u_{ks}^r(x, y)$, объединяющихся в две различные подсистемы ($r = 1, 2$), будет такой же, как в статике. Следуя [2], получим

$$(2.1) \quad u_{ks}^r(x, y) = C_{kr} U_s(b_{kr}, y) e^{b_{kr}x} + \frac{C_{kr}}{2\pi i} \int_L \left[\frac{E_{3-r}(b_{kr})}{(-1)^r(p - b_{kr})} + \Pi_{kr} \right] \times \\ \times \frac{U_s(p, y) dp}{E_r(p) e^{-px}}$$

$$k = 1, 2, \dots; \Pi_{kr} = A_{kr}p + B_{kr},$$

где A_{kr} , B_{kr} , C_{kr} — произвольные комплексные числа. Аналогично разложению (1.19) имеем (δ_{rj} — символ Кронекера)

$$(2.2) \quad u_{ks}^r(\lambda_j, y) = C_{kr} [\delta_{rj} U_s(b_{kr}, y) e^{b_{kr}\lambda_j} - (-1)^j \sum_{n=1}^{\infty} \times \\ \times T_{kn}^{rj} U_s(-b_{nj}, y) e^{-b_{nj}\lambda_j}] \\ T_{kn}^{rj} = [(-1)^r(b_{kr} + b_{nj})^{-1} E_{3-r}(b_{kr}) + A_{kr}b_{nj} - \\ - B_{kr}] E^*_j(-b_{nj})$$

Постоянные A_{kr} , B_{kr} вычисляются из условий $\partial^m u_{k2}^r(x, y) / \partial x^m = 0$, $x = 0$, $y = 1$, которые после почленного дифференцирования ряда (2.2) при $s = j = 2$ и перехода к пределу при $x = 0$ дают для каждой пары A_{kr} , B_{kr} систему двух уравнений

$$(2.3) \quad (r-1)DU_2(a_{k2}, 1)a_{k2}^m + \sum_{n=-1}^{-\infty} T_{kn}^{r2} a_{n2}^{-1} a_{n2}^m N_1(a_{n2}) = 0 \\ (m = 2, 3; r = 1, 2; k = 1, 2, \dots)$$

Ряды сходятся по n , как внешние ряды (1.20).

Под краем балки напряжения, порождаемые kr -м КОР, имеют вид

$$u_{k5}^r(x, 1) = A_{kr}(\pi x)^{-1/2} + O(\sqrt{x}), \quad x \rightarrow +0$$

Следуя [10], можно показать, что функции $U_s(a_{kr}, y)$ — однородные решения, по которым в (2.2) при $x = \text{const}$ разложены элементы системы КОР, — удовлетворяют соотношению обобщенной ортогональности с нагрузкой

$$(2.4) \quad \int_0^1 [U_1(a_{kr}, y)U_4(a_{nr}, y) - U_3(a_{kr}, y)U_2(a_{nr}, y)] dy + \\ + 2(r-1)Da_{kr}(a_{nr}^2 + a_{kr}^2)U_2(a_{kr}, 1)U_2(a_{nr}, 1) = \delta_{kn}T_{kr}$$

Это соотношение имеет место также при замене a_{kr} на b_{kr} , при $r = 1$ оно получено в [10].

При помощи системы КОР (2.1) можно решать разнообразные контактные задачи о вынужденных стационарных колебаниях произвольного числа конечных балок, сцепленных с упругой полосой, полуполосой, прямоугольником. При этом, как показывают аналитические оценки и результаты расчета статических деформаций балок и стрингеров совместно с упругим основанием [2-9, 20], решение оказывается эффективным и в тех случаях, когда полоса или прямоугольник составлены из однородных подкреплённых прямоугольников и полуполос с различными упругими характеристиками, т. е. когда основание имеет вертикально-слоистую структуру, а жесткости подкрепляющих элементов кусочно-постоянны. Для решения задач вязкоупругости достаточно в (1.10) положить $S_r = 0$ и заменить вещественные модули G и E_0 комплексными.

Метод КОР нетрудно перенести на задачи изгибных вибраций пластин, на смешанные задачи о стационарных колебаниях цилиндрических тел [1, 3, 4, 7], на родственные задачи дифракции акустических и электромагнитных волн. К динамическим краевым задачам для клиновидных и конических областей этот метод неприменим.

Полагая $D = \infty$, при помощи (2.1) можно сводить к нормальным системам Пуанкаре — Коха задачи о вибрации штампов, а также двойственные им задачи о продольных щелях в полуполосе и прямоугольнике, в частности, периодические и двоякопериодические задачи о стационарных колебаниях неоднородной полосы, полуплоскости и плоскости, ослабленных продольными и поперечными щелями.

3. Перейдем к примерам. Рассмотрим две задачи а) и б) для прямоугольника $\lambda_1 \leq x \leq \lambda_2$, $0 \leq y \leq 1$. Пусть на его торцах поставлены «перекрестные» условия

$$(3.1) \quad u_s(\lambda_j, y) = g_{sj}(y), \quad \psi_m(\lambda_2) = F_m, \quad j = 1, 2$$

в которых а) $s = 1, 3$, $m = 1, 3$, б) $s = 2, 4$, $m = 0, 2$. На продольных сторонах сохраняются условия (1.2) — (1.4), где $f_1(x) \equiv 0$, $f_2(x) = Q_2 \delta(x - c)$; все нагрузки синфазны.

Решение обеих задач будем искать в рядах по КОР

$$(3.2) \quad u_s(x, y) = u_s^\delta(x, y) + \sum_{r=1}^2 \sum_{k=1}^{\infty} u_{ks}^r(x, y)$$

сразу удовлетворив условиям (1.2) — (1.4). Для выполнения условий (3.1) подставим в их левые части ряды (3.2), а затем разложения (1.18) и (2.2). В образовавшихся двойных рядах изменим порядок суммирования по k и n . Умножим обе части условий (3.1) последовательно а) на $U_4(b_{nj}, y)$, $-U_2(b_{nj}, y)$, $2b_{n2}^2 U_2(b_{n2}, 1)$, $2U_2(b_{n2}, 1)$, б) на $U_1(b_{nj}, y)$, $-U_3(b_{nj}, y)$, $2b_{n2} U_2(b_{n2}, 1)$, $2b_{n2}^3 U_2(b_{n2}, 1)$. Преобразованные таким путем четыре равенства сложим и проинтегрируем по y от нуля до единицы. Вводя новые неизвестные $X_{kr} = C_{kr} e^{b_{kr} \lambda_r}$, в силу соотношений четности $U_s(-b_{kr}, y) = (-1)^s U_s(b_{kr}, y)$ и ортогональности (2.4) из суммарного равенства получим нормальную систему Пуанкаре — Коха [23]

$$(3.3) \quad X_{kj} (-1)^{j+l} - \sum_{r=1}^2 \sum_{n=1}^{\infty} X_{nr} T_{nk}^{rj} \exp(-b_{kj} \lambda_j - b_{nr} \lambda_r) = t_{kj}^l - Q_2 t_j(b_{kj}) e^{-b_{kj} \lambda_j}$$

$$t_{kj}^1 = \frac{1}{T_{kj}} \left\{ (-1)^{j+1} \int_0^1 [g_{1j}(y) U_4(b_{kj}, y) - g_{3j}(y) U_2(b_{kj}, y)] dy + \right.$$

$$\left. + 2(j-1)(F_1 a_{k2}^2 + F_3) U_2(b_{k2}, 1) \right\}$$

$$t_{kj}^2 = \frac{1}{T_{kj}} \left\{ (-1)^j \int_0^1 [g_{4j}(y) U_1(b_{kj}, y) - g_{2j}(y) U_3(b_{kj}, y)] dy + \right.$$

$$\left. + 2(j-1)(F_0 a_{k2}^2 + F_2) a_{k2} U_2(a_{k2}, 1) \right\}$$

Здесь $j = 1, 2$; $k = 1, 2, \dots$; в задаче а) $l = 1$, в задаче б) $l = 2$.

Построенное решение при частных значениях заданных функций и геометрических параметров становится также решением некоторых важных контактных задач для упругой полосы. Если $g_{sj}(y) \equiv 0$ и $F_m = 0$, то условия (3.1) определяют задачу о периодической с периодом $2(\lambda_2 - \lambda_1)$ системе балок длиной $2\lambda_2$, сцепленных с полосой $0 \leq y \leq 1$. К каждой балке приложены а) симметричные или б) кососимметричные усилия, сумма решений задач а) и б) соответствует произвольной нагрузке. В отличие от периодических задач статики, где, например, можно регулировать продольные деформации полосы на бесконечности, здесь все динамические параметры на бесконечности однозначны: волны не распространяются через торцы прямоугольников, поток энергии на торцах равен нулю. Отсюда видны ограничения, налагаемые в динамике на принцип Сен-Венана. Например, при достаточно больших ω , после возникновения распространяющихся волн, решение периодической задачи ни при каких x не приближается к решению задачи о вибрации сколь угодно большого, но конечного числа периодически расположенных на полосе одинаковых балок, находящихся под одинаковой нагрузкой.

Если в решении (3.2), (2.1), (3.3) при $g_{sj}(y) \equiv 0$, $F_m = 0$ положить $A_{k1} = 0$, $\lambda_1 = -\infty$, то оно превратится в функцию Грина задачи о стационарных колебаниях одной балки длиной $2\lambda_2$, лежащей на полосе $0 \leq y \leq 1$. Полагая $A_{k2} = 0$, $\lambda_2 = \infty$, получим решение задачи о вибрации двух полубесконечных балок, расстояние между концами

которых равно $2\lambda_1$. Условия на бесконечности в этих задачах соответствуют принципу Мандельштама. При других условиях излучения единственность и неединственность решения, как и в п. 1, определяется выбором контура L .

Поступила 15 I 1979

ЛИТЕРАТУРА

1. Нуллер Б. М. Контактные задачи для упругого полубесконечного цилиндра. ПММ, 1970, т. 34, вып. 4.
2. Нуллер Б. М. О сжатии упругого слоя балочными плитами. ПММ, 1973, т. 37, вып. 2.
3. Литовченко С. И., Нуллер Б. М. Об изгибе упругого цилиндра жесткими обоймами. ПММ, 1973, т. 37, вып. 3.
4. Глазовский В. Б., Нуллер Б. М. Осесимметричные контактные задачи для упругого цилиндра, подкрепленного цилиндрическими оболочками. Вестн. ЛГУ, 1973, № 13, вып. 3.
5. Глазовский В. Б., Назмейн Е. Л. Расчет балочных плит, сцепленных с упругим слоем. Изв. Всес. н.-и. ин-та гидротехники, 1975, т. 108.
6. Нуллер Б. М. Контактные задачи для полос и прямоугольных пластинок, усиленных стержнями. ПММ, 1975, т. 39, вып. 3.
7. Литовченко С. И., Нуллер Б. М. Кручение упругих цилиндров, ослабленных цилиндрическими щелями. Изв. АН СССР. МТТ, 1975, № 3.
8. Кремер М. И., Нуллер Б. М. Контактные задачи для неоднородной упругой полосы. Изв. Всес. н.-и. ин-та гидротехники, 1975, т. 109.
9. Нуллер Б. М. О новых обобщениях метода кусочно-однородных решений. Изв. Всес. н.-и. ин-та гидротехники, 1978, т. 124.
10. Зильбергейт А. С., Нуллер Б. М. Обобщенная ортогональность однородных решений в динамических задачах теории упругости. Докл. АН СССР, 1977, т. 234, № 2.
11. Зильбергейт А. С., Златина И. Н. О некоторых общих представлениях решения динамических уравнений теории упругости. Докл. АН СССР, 1976, т. 227, № 1.
12. Бабешко В. А. О единственности решений интегральных уравнений динамических контактных задач. Докл. АН СССР, 1973, т. 210, № 6.
13. Нуллер Б. М. Контактная задача для упругого бесконечного конуса. ПММ, 1970, т. 34, вып. 2.
14. Зоммерфельд А. Механика деформируемых сред. М., Изд-во иностр. лит., 1954.
15. Мандельштам Л. И. Лекции по оптике, теории относительности и квантовой механике. М., «Наука», 1972.
16. Achenbach J. D. Wave propagation in elastic solids. Amsterdam. North-Holland, 1973.
17. Нуллер Б. М. Контактная задача для упругого клина, подкрепленного стержнем равного сопротивления. Докл. АН СССР, 1975, т. 225, № 3.
18. Гахов Ф. Д. Краевые задачи. М., Физматгиз, 1963.
19. Нобл Б. Применение метода Винера — Хопфа для решений дифференциальных уравнений в частных производных. Изд-во иностр. лит., М., 1962.
20. Глазовский В. Б., Нуллер Б. М., Шифрин Г. М. О статическом расчете балов переменной жесткости на вертикально-слоистой упругой полосе, полуполосе или прямоугольнике. Изв. Всес. н.-и. ин-та гидротехники, 1979, т. 129.
21. Бабешко В. А. Об условиях излучения для упругого слоя. Докл. АН СССР, 1973, т. 213, № 3.
22. Бабешко В. А., Глушков Е. В., Глушкова Н. В. К проблеме динамических контактных задач в произвольных областях. Изв. АН СССР. МТТ, 1978, № 3.
23. Каган В. Ф. Основания теории определителей. Одесса, Госиздат, 1922.