

ДИНАМИЧЕСКАЯ УСТОЙЧИВОСТЬ СЛОИСТЫХ ВЯЗКОУПРУГИХ КОНСТРУКЦИЙ

МАЙБОРОДА В. П., ТРОЯНОВСКИЙ И. Е.

В [1] динамические задачи для слоистых, в том числе и вязкоупругих, конструкций ставятся и решаются в рамках теории многослойных оболочек. В настоящей работе задачи динамической устойчивости слоистых вязкоупругих конструкций ставятся и решаются с привлечением трехмерных уравнений движения линейной теории вязкоупругости.

1. Рассматривается составное тело, занимающее объем $V = \sum_{n=1}^N V_n$, ограниченный поверхностью $\Sigma = \Sigma_s + \Sigma_p$. Каждый из N объемов V_n заполнен вязкоупругой средой, свойства которой зависят от номера n . На тело действуют массовые силы

$$f_i = f_{i0}(\bar{x}) + q_{ij}(x) u_j + h_{ij}(x) \frac{\partial u_j}{\partial t}$$

на части Σ_n поверхности заданы нулевые смещения, на Σ_p — поверхностные силы

$$p_i = p_{i0}(x) + q_{ij}(x) u_j + r_{ij}(x) \frac{\partial u_j}{\partial t}$$

Здесь $i, j = 1, 2, 3$, f_{i0} , q_{ij} , h_{ij} , p_{i0} , q_{ij} , r_{ij} — заданные функции радиуса-вектора $x = (x_1, x_2, x_3)$. На границах раздела непрерывны перемещения и нормальные и касательные к поверхности раздела напряжения. Подлежат определению частоты и показатели демпфирования малых колебаний системы около положения равновесия.

Физические свойства n -го тела описываются соотношениями [2]

$$\sigma_{ij} = \bar{\lambda}_n \epsilon_{kk} \delta_{ij} + 2\bar{\mu}_n \epsilon_{ij} \quad (1.1)$$

$$i, j, k = 1, 2, 3, n = 1, \dots, N$$

где σ_{ij} , ϵ_{ij} — компоненты тензоров напряжений и деформаций, $\bar{\lambda}_n$, $\bar{\mu}_n$ — операторы Вольтерра,

$$\begin{aligned} \bar{\lambda}_n \varphi &= \lambda_n \left[\varphi(t) - \int_0^t R_{\lambda n}(t-\tau) \varphi(\tau) d\tau \right] \\ \bar{\mu}_n \varphi &= \mu_n \left[\varphi(t) - \int_0^t R_{\mu n}(t-\tau) \tau(\tau) d\tau \right] \end{aligned} \quad (1.2)$$

$\lambda_n, \mu_n, R_{\lambda n}, R_{\mu n}$ — параметры Ламе и ядра релаксации среды, занимающей объем V_n , φ — произвольная функция времени. Предполагается малость интегральных членов в (1.2).

Пусть функция φ в (1.2) имеет вид

$$\varphi(t) = \psi(t) e^{-i\omega_k R t}$$

где ω_k — действительная константа, ψ — медленно меняющаяся функция времени, i — мнимая единица. С помощью метода замораживания [3] вместо (1.2) можно записать приближенные соотношения

$$\begin{aligned} \lambda_n \bar{\varphi} \approx \bar{\lambda}_n \varphi &= \lambda_n [1 - \Gamma_{\lambda n}^c(\omega_R) - i\Gamma_{\lambda n}^s(\omega_R)] \varphi \\ \Gamma_{\lambda n}^c(\omega_R) &= \int_0^{\infty} R_{\lambda n}(\tau) \cos \omega_R \tau d\tau, \quad \Gamma_{\lambda n}^s(\omega_R) = \int_0^{\infty} R_{\lambda n}(\tau) \sin \omega_R \tau d\tau \end{aligned}$$

второе из соотношений (1.2) преобразуется аналогично.

Постановка математической задачи о малых колебаниях системы около положения равновесия существенно зависит от наличия свободных членов f_{i0}, p_{i0} в выражениях для массовых и поверхностных сил. Если эти величины равны нулю, то положение равновесия достигается при нулевых перемещениях и напряжениях. В этом случае искомые перемещения u_i задачи о собственных колебаниях должны удовлетворять уравнениям движения

$$\bar{x} \in V_n: \quad \bar{\gamma}_n \frac{\partial^2 u_i}{\partial x_j \partial x_j} + (\bar{\lambda}_n + \bar{\mu}_n) \frac{\partial^2 u_i}{\partial x_j \partial x_j} - \gamma_n \frac{\partial^2 u_i}{\partial t^2} + \vartheta_{ij} u_j + h_{ij} \frac{\partial u_i}{\partial t} = 0 \quad (1.3)$$

и граничным условиям

$$\bar{x} \in \Sigma_n: \quad u_i = 0$$

$$\bar{x} \in \Sigma_n: \quad \left[\bar{\lambda}_n \frac{\partial u_k}{\partial x_k} \delta_{ij} + \bar{\mu}_n \left(\frac{\partial u_j}{\partial x_i} + \frac{\partial u_i}{\partial x_j} \right) \right] \nu_i - q_{ij} u_j - r_{ij} \frac{\partial u_i}{\partial t} = 0 \quad (1.4)$$

$$i, j, k = 1, 2, 3; \quad n = 1, \dots, N;$$

кроме того, перемещения u_i должны иметь вид

$$u_i(x_1, x_2, x_3, t) = \bar{\vartheta}_i(x_1, x_2, x_3) e^{-i\omega_k t} \quad (1.5)$$

Здесь δ_j — компоненты нормали к поверхности, $\omega = \omega_R + i\omega_I$ — искомая комплексная собственная частота, ψ_j — искомая комплексная собственная форма колебаний, ρ_n — плотность материала n -го тела. Физически ω_R представляет собой частоту, ω_I — коэффициент демпфирования собственных колебаний.

Подстановка (1.5) в (1.3), (1.4) приводит к однородной краевой задаче вида

$$\begin{aligned} \bar{x} \in V_n: \quad & \bar{\mu}_n(\omega_R) \frac{\partial^2 \delta_j}{\partial x_i \partial x_i} + [\lambda_n(\omega_R) + \bar{\mu}_n(\omega_R)] \frac{\partial^2 \psi_j}{\partial x_i \partial x_i} + \\ & + \gamma_n \omega^2 \delta_j + q_{ij} \psi_j - i \omega h_{ij} \delta_j = 0 \\ \bar{x} \in \Sigma_n: \quad & \psi_j = 0 \\ \bar{x} \in \Sigma_n: \quad & \left[\bar{\mu}_n(\omega_R) \frac{\partial \delta_j}{\partial x_i} \delta_{ij} + \bar{\mu}_n(\omega_R) \left(\frac{\partial \delta_j}{\partial x_j} + \frac{\partial \delta_j}{\partial x_i} \right) \right] \psi_j - q_{ij} \psi_j + i \omega r_{ij} \delta_j = 0 \end{aligned} \quad (1.6)$$

Это — задача о собственных значениях с нелинейно входящим комплексным параметром.

В случае, когда некоторые из функций f_{i0} , p_{i0} отличны от нуля, положение равновесия не совпадает с начальным состоянием системы. В этом случае к постановке задачи устойчивости необходимо привлекать соотношения геометрически нелинейной теории вязкоупругости. Такое обобщение связано с принципиальными трудностями: физические соотношения вязкоупругости при конечных деформациях исследованы в настоящее время недостаточно. Поэтому в настоящей работе мы ограничимся постановкой и решением частной задачи динамической устойчивости. А именно, предполагается несжимаемость всех элементов системы. Кроме того, предполагается, что в положении равновесия равны нулю все компоненты вектора перемещений и, следовательно, дивергентов напряжений и деформаций, а отлично от нуля лишь среднее нормальное напряжение. Тогда при рассмотрении малых колебаний около положения равновесия можно использовать соотношения линейной теории; необходимо учесть лишь, что метрики деформированной и недеформированной систем не совпадают.

Задача о малых колебаниях системы ставится так:

$$\begin{aligned} \bar{x} \in V_n: \quad & \rho_n \frac{\partial^2 u_i}{\partial x_j \partial x_j} + \frac{\partial \sigma}{\partial x_i} + q_{ij} u_j + h_{ij} \frac{\partial u_i}{\partial t} - \gamma_n \frac{\partial^2 u_i}{\partial t^2} = 0, \quad \frac{\partial u_i}{\partial x_j} = 0 \\ \bar{x} \in \Sigma_n: \quad & u_i = 0 \\ \bar{x} \in \Sigma_n: \quad & \left[\sigma \delta_{ij} + \gamma_n \left(\frac{\partial u_i}{\partial x_j} + \frac{\partial u_j}{\partial x_i} \right) \right] \psi_j - g_{ij} u_j - r_{ij} \frac{\partial u_i}{\partial t} + \\ & + \frac{\partial \gamma_n}{\partial x_i} u_j \psi_j - \gamma_n \left(\frac{\partial u_j}{\partial x_i} - \delta_{ij} \delta_k \frac{\partial u_k}{\partial x_k} \right) \psi_j = 0 \end{aligned} \quad (1.7)$$

Здесь σ_0 — среднее напряжение в положении равновесия, σ — его отклонение при колебаниях. Задача (1.7) записана в эйлеровой системе координат. Подчеркнутые члены, отличающие задачу (1.7) от (1.3), (1.4), появились вследствие учета того обстоятельства, что границы деформированной и недеформированной систем не совпадают.

Замена (1.5) сводит задачу (1.7) к задаче о собственных значениях. Вопрос об устойчивости положения равновесия системы в зависимости от знаков мнимых частей собственных значений параметра ω . Положение равновесия устойчиво, если мнимые части всех собственных значений отрицательны, и неустойчиво, если мнимая часть одного из собственных значений положительна.

2. Рассматривается бесконечный цилиндр, состоящий из касательных слоев. Внутренняя поверхность соединена с абсолютно жестким сердечником, вращающимся с постоянной угловой скоростью Ω , внешняя поверхность свободна от нагрузок. Все слои несжимаемы, предполагается плоское деформированное состояние (осевые смещения равны нулю). Вводится цилиндрическая система координат, вращающаяся вместе с сердечником с угловой скоростью Ω .

Под действием центробежной силы инерции в положении относительного равновесия возникает напряженное состояние, рассмотренное выше: все перемещения и касательные напряжения равны нулю, нормальные напряжения в положении относительного равновесия определяются формулой

$$\sigma_{\theta\theta} = \sigma_{\theta z} = \sigma_{z\theta} = \sigma_{zz} = \sigma_{\theta} = \Omega^2 \int_r^{r_N} r \rho(r) dr$$

где r_N — внешний радиус цилиндра, ρ — плотность, являющаяся ступенчатой функцией текущего радиуса r : $\rho = \rho_n$ при $r_{n-1} < r < r_n$, r_{n-1} , r_n — внутренний и внешний радиусы n -го слоя.

В задаче об устойчивости положения равновесия в качестве искомым функций приписываются перемещения u_r , u_φ , касательное напряжение $\sigma_{r\varphi}$ и отклонение σ_{rr} нормального радиального напряжения от равновесного значения $\sigma_{\theta\theta}$. В учетом сил инерции Кориолиса задача устойчивости принимает вид

$$r_{n-1} < r < r_n, \quad n = 1, \dots, N;$$

$$\frac{\partial u_r}{\partial r} = - \left(\frac{u_r}{r} + \frac{1}{r} \frac{\partial u_\varphi}{\partial \varphi} \right)$$

$$\frac{\partial u_\varphi}{\partial r} = - \frac{1}{r} \frac{\partial u_r}{\partial \varphi} + \frac{u_r}{r} + \frac{3}{E_n} \sigma_{\theta\theta}$$

$$\frac{\partial \sigma_{r\varphi}}{\partial r} = - \frac{1}{r} \frac{\partial \sigma_{r\varphi}}{\partial \varphi} + \frac{4E_n}{3r} \left(- \frac{u_r}{r} + \frac{1}{r} \frac{\partial u_\varphi}{\partial \varphi} \right) + \rho_n \frac{\partial^2 u_r}{\partial t^2} - 2\rho_n \Omega \frac{\partial u_\varphi}{\partial t} \quad (2.1)$$

$$\frac{\partial z_{rz}}{\partial r} = -\frac{4\bar{E}_n}{3r} \frac{\partial}{\partial z} \left(\frac{u_r}{r} + \frac{1}{r} \frac{\partial u_z}{\partial z} - \frac{1}{r} \frac{\partial z_{rz}}{\partial z} - \frac{2}{r} z_{rz} + \right. \\ \left. + \gamma_n \frac{\partial^2 u_r}{\partial t^2} + 2\gamma_n \Omega \frac{\partial u_z}{\partial t} \right)$$

$$r = r_0: u_r = u_z = 0$$

$$r = r_N: z_{rz} - r_N \rho_N \Omega^2 u_r = 0, z_{rz} = 0$$

На окружностях $r = r_n$, $n = 1, \dots, N-1$ непрерывны u_r , u_z , $z_{rz} - 2\rho(r)\Omega^2 u_r$, z_{rz} . Здесь r_0 — внутренний радиус цилиндра, $\bar{E}_n = 3\bar{\rho}_n$. Задача (2.1) записана в айлеровых координатах. Первое из уравнений (2.1) представляет собой уравнение несжимаемости, следующие три получены путем исключения деформаций и окружного $\sigma_{\theta\theta}$ и среднего σ напряжений из соотношений Коши, закона Гука и уравнений равновесия для возмущений. Подчеркнутое слагаемое в граничном условии возникло в результате переноса этого условия с деформированной на недеформированную внешнюю поверхность.

Решение задачи устойчивости ищется в виде

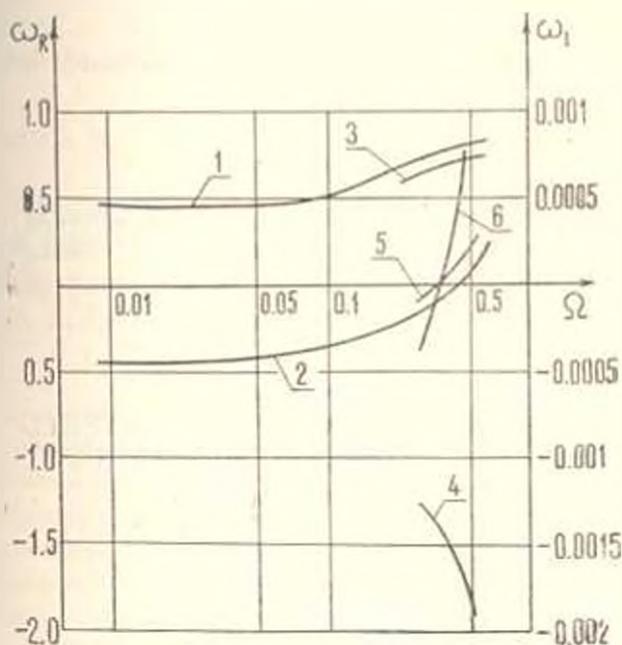
$$(u_r, u_z, z_{rz}, z_{rz}) = (\bar{u}_r, i\bar{u}_z, \bar{z}_{rz}, i\bar{z}_{rz}) \exp(-im_\theta - i\omega t) \quad (2.2)$$

Подстановка (2.2) в (2.1) приводит к задаче на собственные значения вида

$$r_{n-1} < r < r_n: \\ \frac{d\bar{u}_r}{dr} = - \left(\frac{\bar{u}_r}{r} + \frac{m}{r} \bar{u}_z \right) \\ \frac{d\bar{u}_z}{dr} = \frac{m}{r} \bar{u}_r + \frac{\bar{u}_z}{r} + \frac{3}{\bar{E}_n} \bar{z}_{rz} \\ \frac{d\bar{z}_{rz}}{dr} = -\frac{m}{r} \bar{z}_{rz} + \frac{4\bar{E}_n}{3r} \left(\frac{\bar{u}_r}{r} + \frac{m}{r} \bar{u}_z \right) - \rho_n \omega^2 \bar{u}_r - 2\rho_n \omega \Omega \bar{u}_z \\ \frac{d\bar{z}_{rz}}{dr} = \frac{4\bar{E}_n m}{3r} \left(\frac{\bar{u}_r}{r} + \frac{m}{r} \bar{u}_z \right) + \frac{m}{r} \bar{z}_{rz} - \frac{2}{r} \bar{z}_{rz} - \rho_n \omega^2 \bar{u}_z - 2\rho_n \omega \Omega \bar{u}_r \\ r = r_0: \bar{u}_r = \bar{u}_z = 0 \\ r = r_N: \bar{z}_{rz} - \rho_N \Omega^2 r_N \bar{u}_r = 0, \bar{z}_{rz} = 0 \\ r = r_n, n = 1, \dots, N-1: \text{непрерывность } \bar{u}_r, \bar{u}_z, \\ \bar{z}_{rz} - \rho(r)\Omega^2 r \bar{u}_r, \bar{z}_{rz}$$

Характеристическое уравнение задачи о собственных значениях решалось методом ортогональной прогонки [4], корни этого уравнения разысканы с помощью метода парабол [4].

В качестве примера рассмотрена задача об устойчивости 10-слойного цилиндра (5 упругих слоев чередуются с пятью вязкоупругими слоями). Проследжена зависимость двух первых собственных частот от угловой скорости Ω . Предварительно такая зависимость построена для цилиндра, состоящего из упругих слоев. При $\Omega = 0$ собственные частоты ω_1, ω_2 действительны, имеют равные модули и противоположные знаки.



Фиг. 1

Эволюцию указанных собственных частот описывают кривые 1, 2 на фиг. 1. С ростом угловой скорости отрицательная собственная частота убывает по модулю (кривая 2) и при $\Omega \approx 1,1$ ω_2^* (ω_2^* — первая собственная частота при $\Omega = 0$) обращается в нуль, после чего становится положительной. Мнимые части собственных частот равны нулю при всех рассмотренных значениях Ω . Согласно известной теореме Ляпунова из этого факта нельзя сделать вывод об устойчивости либо о неустойчивости прращательного движения.

Кривые 3—6 на фиг. 1 описывают эволюцию комплексных собственных значений с ростом Ω неоднородного цилиндра с пятью вязкоупругими и пятью упругими слоями. Кривые построены в окрестности точки смена знака собственной частоты упругого цилиндра. Кривые, соответствующие первой собственной частоте с положительной действительной частью при $\Omega = 0$, не имеют особенностей, действительная часть остается положительной, мнимая — отрицательной во всем рассмотренном диапазоне изменения угловых скоростей (кривые 3, 4 на фиг. 1).

Действительная часть второй собственной частоты (кривая 5) меняет знак при достижении угловой скоростью критического значения, причем смена знака происходит при несколько меньшем значении Ω , чем в случае

упругого цилиндра. Одновременно со сменой знака действительной части происходит смена знака мнимой части (кривая б). Таким образом, угловая скорость, при которой происходит смена знака собственного значения, является критической в смысле потери устойчивости.

Վ. Պ. ԽԱՅՐՈՐՈՒԱ, Ի. Ե. ՏՐՈՅԱՆՈՎՍԿԻ

ՇԵՐՏԱՎՈՐ ԱՌԱՋԳԱՄԱՇՈՒՑԻԿ ԿԱՌՈՒՅՎԱԾՔՆԵՐԻ ԿԻՆԱՄԻԿ
ԿԱՅՈՒՆՈՒԹՅՈՒՆՆԵՐ

Ա մ փ ո փ ո ո մ

Շերտավոր առանցքամածուցիկ կառուցվածքների դինամիկ կայունության խնդիրը լուծվում է առաձգամածուցիկության դձային աեսության շարժման եռաչափ հավասարումների ներդրամումով: Որպես օրինակ դիտարկվել է ՅՈՒՆԻՍԿՈՎԻ անհամասնու առանցքամածուցիկ գլանի կայունության մասին խնդիրը:

THE DYNAMIC STABILITY OF LAYERED
VISCOELASTIC CONSTRUCTIONS

V. P. MAIBORODA, I. E. TROYANOVSKI

S u m m a r y

This paper formulates the problem of the dynamic stability of piecewise nonuniform viscoelastic body subjected to nonconservative forces. The problem of the dynamic stability of a rotating multilayered cylinder is solved.

ЛИТЕРАТУРА

1. Бологин В. В., Нопичков Ю. Н. Механика многослойных конструкций. М.: Машиностроение, 1980. 373 с.
2. Ильяшин А. А., Победра Б. Е. Основы математической теории термоэластоупругости. М.: Наука, 1970. 280 с.
3. Филатова А. Н. Асимптотические методы в теории дифференциальных уравнений. Ташкент: ФАН, 1974. 216 с.
4. Бахвалов Н. С. Численные методы. М.: Наука, 1975. 627 с.

Московский институт электронного
машиностроения

Поступила в редакцию
20. V. 1983