

УДК 534.1:629.7

Ю.И. Филиппов, М.М. Фомченко

РАСЧЕТ КОЛЕБАНИЙ МНОГОЗВЕННЫХ УПРУГИХ СИСТЕМ

В различных технических приложениях встречаются задачи колебаниях составных упругих систем [1], [2].

Известные решения подобных задач основаны на применении уравнений Лагранжа движения материальной системы [3] или расчленения упругой системы на составляющие ее разнородные звенья с составлением уравнений их динамического равновесия (по Даламберу), которые с помощью условий совместности перемещений объединяются в замкнутую систему. Во всех случаях при наличии в системе звеньев с распределенными параметрами приходится принимать меры для ограничения порядка получаемой системы уравнений. Это осуществляется дискретизацией переменных, характеризующих колебания системы, на основе введения дискретно-массовых или конечно-элементных моделей для звеньев с распределенными параметрами или путем разложения перемещений системы по формам парциальных колебаний звеньев с ограничением учитываемого числа тонов колебаний. Последний подход позволяет ограничиться меньшим числом неизвестных в результирующей системе уравнений, и в сущности, разделяет решение на два независимых этапа. На первом этапе определяются парциальные динамические характеристики звеньев, причем могут быть использованы любые методы из имеющихся в арсенале исследователя, в том числе и экспериментальные. На втором — решается задача о колебаниях системы в целом.

В ряде работ, например [1] и [2], рассматриваются некоторые частные задачи упомянутого типа. Использование основных отмеченных идей позволяет обобщить их следующим образом.

Ставится задача о расчете колебаний составной упругой системы, состоящей из тяжелых, вообще говоря, упругих звеньев, которые соединены посредством невесомых упругих связей. Связи представляются в виде безмассовых упругих каркасов, причем каждая связь может объединять два звена или более (включая неподвижную опору), а в каждом из звеньев - накладывать ограничения на перемещения конечного числа точек по любым из имеющихся степеней свободы.

Будем считать задачи о парциальных колебаниях звеньев независимыми. Тем самым определены диагональная матрица Ω_i собственных частот колебаний i -того звена, содержащая также нулевые частоты, соответствующие степеням свободы звена как жесткого тела, и матрица $\psi_i(\mathbf{r}_i)$ форм колебаний i -того звена (функция от \mathbf{r}_i), столбцы которой суть формы колебаний, соответствующие частотам из Ω_i , включая нулевые, где \mathbf{r}_i - радиус-вектор произвольной точки i -того звена.

В матрице ψ_i для удобства вводим следующую группировку $\psi_i = \begin{bmatrix} \theta_i \\ f_i \end{bmatrix}$, где θ_i - матрица угловых перемещений, а f_i - матрица линейных перемещений. Кроме того, будем считать известными матрицы c_j жесткостей упругих связей и матрицы распределенных инерционных характеристик звеньев $m_i(\mathbf{r}_i) = \begin{bmatrix} \rho_{xi} & \rho_{yi} \\ \rho_{zi} & \rho_{mi} \end{bmatrix}$.

Здесь

$$\rho_{zi} = \begin{bmatrix} J_{xxi} & -J_{xyi} & -J_{xz i} \\ -J_{yxi} & J_{yyi} & -J_{yz i} \\ -J_{zxi} & -J_{zyi} & J_{zzi} \end{bmatrix} \quad \text{- матрица распределенных моментов инерции } i\text{-того звена;}$$

$$\rho_{si} = \begin{bmatrix} 0 & -S_{zi} & S_{yi} \\ S_{zi} & 0 & -S_{xi} \\ -S_{yi} & S_{xi} & 0 \end{bmatrix} \quad \text{- матрица распределенных статических моментов } i\text{-того звена:}$$

S_{xi}, S_{yi}, S_{zi} - декартовы проекции вектора распределенного статического момента \mathbf{S}_i ;

$$\rho_{mi} = \begin{bmatrix} \rho_{xi} & & 0 \\ & \rho_{yi} & \\ 0 & & \rho_{zi} \end{bmatrix} \quad \text{- диагональная матрица распределенной массы } i\text{-того звена (ее компоненты могут быть неравными, например, при наличии жидких масс).}$$

В частных случаях - при исключении из рассмотрения некоторых степеней свободы - из m_i вычеркиваются соответствующие им строки и столбцы. Функцию m_i следует понимать как обобщенную, а именно, как суперпозицию кусочно-гладкой и конечного числа импульсных первого порядка функций.

Пусть q_i - вектор обобщенных перемещений i -того звена, бездеформационных и упругих, соответствующий матрице v_i , а p_i - вектор перемещений j -й связи, соответствующий матрице c_j . Далее, s_i - вектор перемещений опорных точек i -того звена, то есть точек, в которых звено посредством упругих связей присоединяется к системе. Вектор w_i перемещений произвольной точки i -того звена определяется произведением

$$w_i = v_i q_i \quad (1)$$

Для определения s_i может быть получено аналогичное соотношение

$$s_i = \Phi_i q_i, \quad (2)$$

где

$$\Phi_i = \begin{bmatrix} e_{i1} \cdot v_i(z_{i1}) \\ e_{i2} \cdot v_i(z_{i2}) \\ \dots \\ e_{in_i} \cdot v_i(z_{in_i}) \end{bmatrix}$$

кинематическая матрица, компоненты которой определяют геометрию звена и формы колебаний.

Здесь z_{ik} - радиус-вектор k -й опорной точки i -того звена; n_i - число опорных точек i -того звена; e_{ik} - согласующая (в общем случае не квадратная) матрица k -й опорной точки i -того звена, преобразующая перемещения из системы координат звена в систему координат связи.

С учетом сделанного выше замечания о структуре упругих связей можно записать

$$p_j = \sum_{i=1}^n e_{ji} \cdot s_i, \quad (3)$$

где e_{ji} - матрица, "собирающая" вектор p_j из его фрагментов, входящих порознь в векторы s_i .

Составим выражение для кинетической энергии системы при колебаниях. Ввиду принятой невесомости связей вся кинетическая энергия сосредоточена в звеньях:

$$T = \sum_{i=1}^n T_i, \quad (4)$$

Т - кинетическая энергия системы, T_i - кинетическая энергия i -го звена.

Нетрудно показать, что в линейной постановке справедливо равенство

$$2T_i = \int_{\tau_i} \dot{W}_i^T m_i \dot{W}_i d\tau = \dot{q}_i^T \left(\int_{\tau_i} \dot{v}_i^T m_i \dot{v}_i d\tau \right) \dot{q}_i. \quad (5)$$

Здесь интеграл вычисляется по всему объему (поверхности, длине - в зависимости от мерности) i -того звена и понимается в смысле Стильтьеса. Введя обозначение $M_i = \int_{\tau_i} \dot{v}_i^T m_i \dot{v}_i d\tau$ получим более краткую запись:

$$2T_i = \dot{q}_i^T M_i \dot{q}_i. \quad (6)$$

M_i - матрица обобщенных масс звена.

Вычислим теперь потенциальную энергию системы. Очевидно равенство

$$\Pi = \sum_{i=1}^n \Pi_{zi} + \sum_{j=1}^m \Pi_{cj}, \quad (7)$$

где Π - потенциальная энергия системы, Π_{zi} - энергия i -того звена, Π_{cj} - энергия j -ой связи. Из равенства максимальных значений кинетической и потенциальной энергий при колебаниях звена (консервативная система) следует соотношение

$$2\Pi_{zi} = q_i^T S_i^T M_i S_i q_i. \quad (8)$$

Известно также, что

$$2\Pi_{cj} = p_j^T c_j p_j. \quad (9)$$

Подставляя последовательно (2) в (3), (3) в (9), (8) и (9) в (7), а также (6) в (4), получим

$$2\Pi = \sum_{i=1}^n q_i^T S_i^T M_i S_i q_i + \sum_{j=1}^m \left[\left(\sum_{i=1}^n S_i^T \ell_{ji}^T \right) c_j \left(\sum_{i=1}^n \ell_{ji} S_i \right) \right] = \sum_{i=1}^n q_i^T S_i^T M_i S_i q_i + \sum_{j=1}^m \left[\left(\sum_{i=1}^n q_i^T \phi_i^T \ell_{ji}^T \right) c_j \left(\sum_{i=1}^n \ell_{ji} \phi_i q_i \right) \right], \quad (10)$$

$$2T = \sum_{i=1}^n \dot{q}_i^T M_i \dot{q}_i. \quad (11)$$

Последние равенства можно сделать значительно компактнее и обозримее, если ввести следующие обозначения:

$$q = \begin{pmatrix} q_1 \\ q_2 \\ \vdots \\ q_n \end{pmatrix}, \quad \Omega = \begin{bmatrix} \Omega_1 \\ \Omega_2 \dots \Omega_n \end{bmatrix}, \quad M = \begin{bmatrix} M_1 \\ M_2 \dots M_n \end{bmatrix},$$

$$\Phi = \begin{bmatrix} \Phi_1 \\ \Phi_2 \dots \Phi_n \end{bmatrix}, \quad C = \begin{bmatrix} C_1 \\ C_2 \dots C_m \end{bmatrix}, \quad L = \begin{bmatrix} l_{11} & l_{12} & \dots & l_{1n} \\ l_{21} & l_{22} & \dots & l_{2n} \\ \vdots & \vdots & \ddots & \vdots \\ l_{m1} & l_{m2} & \dots & l_{mn} \end{bmatrix}$$

Тогда

$$T = \frac{1}{2} \dot{q}^T M \dot{q}, \quad \Pi = \frac{1}{2} q^T (\Omega M \Omega + \Phi^T L^T C L \Phi) q$$

или

$$\Pi = \frac{1}{2} q^T \mathcal{K} q, \quad \text{где} \quad \mathcal{K} = \Omega M \Omega + \Phi^T L^T C L \Phi.$$

Отсюда, применяя формализм Лагранжа [3], сразу же получим уравнение колебаний системы

$$M \ddot{q} + \mathcal{K} q = 0.$$

Решение этого уравнения сводится к хорошо известной скалярной задаче собственных значений. Найдя первые ℓ собственных значений ω_k (ℓ приходится ограничивать числом, меньшим размерности вектора q , так чтобы было $\omega_k < \{ \{ \Omega_i \}_{\max} \}_{\min}$, где $\{ \{ \Omega_i \}_{\max} \}_{\min}$ - минимальная из учтенных старших парциальных частот звеньев) и соответствующих им собственных векторов q_k , $1 \leq k \leq \ell$, можем приближенно определить нормальные формы колебаний системы (позвенно).

Для этого введем фундаментальную матрицу системы $Q = [Q_1, Q_2, \dots, Q_\ell]$ и разобьем ее на блоки следующим образом

$$Q = \begin{bmatrix} R_1 \\ R_2 \\ \vdots \\ R_n \end{bmatrix},$$

где число строк блока R_i равно числу строк вектора q_i .

Тогда матрица V_i нормальных форм колебаний i -того звена определится формулой

$$V_i = \psi_i \cdot R_i,$$

матрицу μ приведенных масс системы -

$$\mu = Q^T M Q. \quad (14)$$

Итак, нами получено уравнение колебаний и указан ход его решения для составной упругой системы при самых общих предположениях.

Существенно, что не было сделано никаких ограничений на состав системы (в смысле мерности звеньев), на их взаимное расположение, на мерность форм колебаний, на жесткость упругих связей, а также на способ закрепления звеньев при определении парциальных динамических характеристик. Данное обстоятельство позволяет пересчитывать динамические характеристики системы при изменении способа ее закрепления, например, может быть использовано для расчетной компенсации погрешностей от физически неустранимой, но известной жесткости эксперимента. Удобно пользоваться данным методом расчета больших, особенно широко разветвленных систем, так благодаря дроблению системы на звенья существенно снижается количество вычислений при численном интегрировании уравнений колебаний. Он практически незаменим, когда отсутствуют адекватные аналитические схемы для отдельных звеньев системы, и в то же время нет возможности экспериментального определения их парциальных динамических характеристик.

Л и т е р а т у р а

1. Новацкий В. Динамика сооружений. Госстройиздат, М., 1963.
2. Хорошилов В.С. Механическая модель движения космического аппарата с солнечной батареей. "Механика твердого тела", № 5.
3. Гантмахер Ф.Р. Лекции по аналитической механике. "Наука", М., 1966.