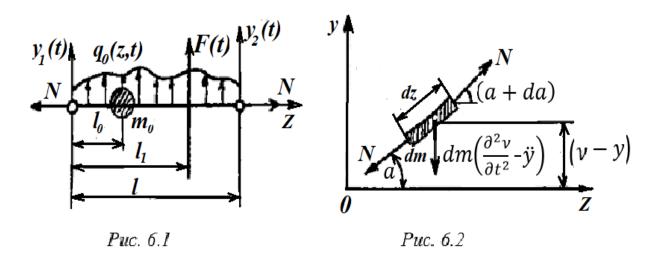
1. ВЫНУЖДЕННЫЕ КОЛЕБАНИЯ РАСПРЕДЕЛЕННЫМИ ПАРАМЕТРАМИ

1.1. Поперечные колебания абсолютно гибких стержней

К расчетной схеме абсолютно гибкого стержня (с нулевой изгибной жесткостью) сводится расчет приводных ремней, шлангов, проводов, цепей, лент, тросов, струн и т.п.

Дано: *N*- нормальная сила; m_0 - сосредоточенная масса; μ_1 ($\mu_1 = const$) —масса единицы длины; $q_0(z,t)$ — распределённая нагрузка; F(t)-сосредоточенная сила; $y_1(t)$ и $y_2(t)$ — кинематические воздействия (рис. 6.1). Составим уравнение динамического равновесия элемента нити длиной dz и массой dm (рис. 6.2).



Подлежит определению функция перечных (по оси у) перемещений V(z,t).

$$\sum y = 0: -(dm + m_0 \cdot \delta(z - l_0) \cdot dz) \cdot \left(\frac{\partial^2 \nu}{\partial t^2} - \ddot{y}\right) +$$

$$q_0 \cdot dz + N \cdot (\sin(a + da) - \sin a) = 0,$$

$$\text{где} \quad y = y_1 \cdot \frac{l-z}{l} + y_2 \cdot \frac{z}{l}; \quad a = \frac{\partial \nu}{\partial z}.$$

Получаем уравнение для описания колебаний нити

$$\mu \cdot \frac{\partial^2 \nu(z,t)}{\partial t^2} + c \cdot \nu(z,t) = q(z,t), \tag{6.1}$$

где $c = -N \frac{\partial^2}{\partial z^2}$ – дифференциальный оператор;

$$q(z,t)=q_0(z,t)+F(t)\cdot\delta(z-l_1)+\mu \ \ddot{y}(z,t) \qquad -$$
 расчетная распределенная нагрузка;

 $\mu = \mu_1 + m_0 \cdot \delta(z - l_0)$ — расчетная распределенная масса.

Решение уравнения (6.1) ищем в виде

$$v(z,t) = \sum_{k=1}^{\infty} f_k(z) \cdot \varphi_k(t)$$
 (6.2)

При граничных условиях $\nu(0,t)=\nu(l,t)=0$, где формы колебаний определяются как $f_k(z)=\sin\pi\,kz/l$), $k\in[1,2,\dots)$.

Подставим (6.2) в (6.1). Затем умножив полученное равенство на $\sin(\pi kz/l)$ и проинтегрировав его по длине l, получим для определения $\varphi_k(t)$:

$$a_k \cdot \ddot{\varphi}(t) + \lambda_k \cdot \varphi(t) = Q_k(t), \tag{6.3}$$

где обобщенная масса a_k , обобщенная жесткость λ_k и обобщенная сила $Q_k(t)$, соответствующие k-ой форме колебаний:

$$\begin{split} a_k &= \frac{\mu l}{2} + m_0 sin^2 \pi k \frac{l_0}{l}; \\ \lambda_k &= N \frac{\pi^2 k^2}{2l}; \\ Q_k(t) &= \int_0^l q_0 \left(z, t \right) \cdot \sin \pi k \frac{z}{l} dz + F(t) \cdot \sin \pi k \frac{l_1}{l} + \\ \mu_1 \int_0^l \ddot{y} \left(z, t \right) \cdot \sin \pi k \frac{z}{l} dz + m_0 \cdot \ddot{y}(l_0, t) \cdot \sin \pi k \frac{l_0}{l} \end{split}$$

.

Из (6.3) следует

$$\omega_k^2 = \frac{\lambda_k}{a_k}.\tag{6.4}$$

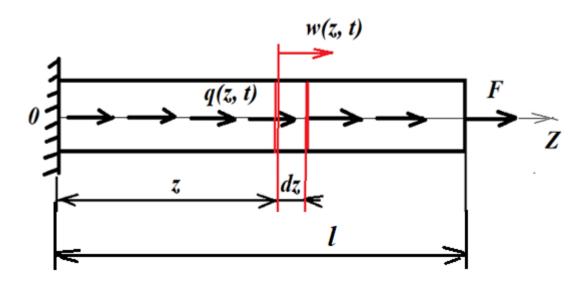
Тогда уравнения (6.3) примут в вид

$$\ddot{\varphi}(t) + \omega_k^2 \cdot \varphi(t) = \frac{1}{a_k} Q_k(t). \tag{6.5}$$

Лекция 13

1.2. Продольные колебания стержней

Дано: EA, l, q(z,t), F, m —масса ед. длины.



Уравнение движения:

$$m \cdot \frac{\partial^2 w(z,t)}{\partial t^2} + b \cdot \frac{\partial w(z,t)}{\partial t} - \frac{\partial}{\partial z} \left(EA \frac{\partial w(z,t)}{\partial z} \right) = q(z,t). \quad (1)$$

Для однородного стержня $\mathit{EA} = \mathit{const}$ и $m = \mathit{const}$, тогда

$$\frac{\partial^2 w(z,t)}{\partial t^2} + 2n \cdot \frac{\partial w(z,t)}{\partial t} - a^2 \cdot \frac{\partial^2 w(z,t)}{\partial z^2} = \frac{1}{m} \cdot q(z,t).$$

$$2n = \frac{b}{m}$$
, $a^2 = \frac{EA}{m} = \frac{EA}{A\rho} = \frac{E}{\rho}$.

 $a=\sqrt{rac{E}{
ho}}$ — скорость распространения продольных волн;

ho — плотность материала стержня.

Из (6.6) получаем дифференциальное уравнение вынужденных продольных колебаний стержня

$$m\frac{\partial^2 W}{\partial t^2} - \frac{\partial}{\partial z} \left(EA \frac{\partial W}{\partial z} \right) = q(z, t). \tag{6.7}$$

С точностью до обозначений ур. (6.7) совпадает с дифференциальным ур. колебаний нити (6.1).

Если ввести в рассмотрение дифференциальный оператор растяжения

$$c = -\frac{\partial}{\partial z} \left(EA \frac{\partial}{\partial z} \right)$$
, то уравнение (6.7) примет вид
$$m \frac{\partial^2 W}{\partial t^2} + cW = q(z, t). \tag{6.8}$$

Уравнение (6.8) по виду совпадает с уравнением (6.1). Ниже будет показано, что к уравнению (6.8) сводятся также уравнения крутильных и изгибных колебаний валов и балок (см. п. 6.3 и п. 6.4). При этом дифференциальный оператор кручения для круглого вала будет определяться как

$$c = -\frac{\partial}{\partial z} \Big(G J_p \frac{\partial}{\partial z} \Big),$$

А дифференциальный оператор изгиба балки как

$$c = \frac{\partial^2}{\partial z^2} \left(EJ \frac{\partial^2}{\partial z^2} \right),$$

где GJ_p — жесткость сечения при кручении;

EJ – жесткость сечения при изгибе.

Рассмотрим вынужденные колебания. Решение ищем в виде разложения по собственным формам колебаний

$$W(z,t) = \sum_{k=1}^{\infty} f_k(z) \varphi_k(t). \tag{6.9}$$

Здесь $f_k(z)$ — собственные формы колебаний (известны);

 $\varphi_k(t)$ — координатные функции (подлежат определению).

Подставив выражение (6.9) в (6.7), получим равенство:

$$m \sum_{k=1}^{\infty} \ddot{\varphi}_k(t) f_k(z) - EA \sum_{k=1}^{\infty} \varphi_k(t) f_k''(z) = q(z, t).$$
 (6.10)

Скалярно умножив равенство (6.10) на $f_k(z)$ и учитывая свойство ортогональности собственных форм колебаний, получаем для определения ции $\varphi_k(t)$

$$a_k \ddot{\varphi}_k(t) + \lambda_k \varphi_k(t) = Q_k(t), \tag{6.11}$$

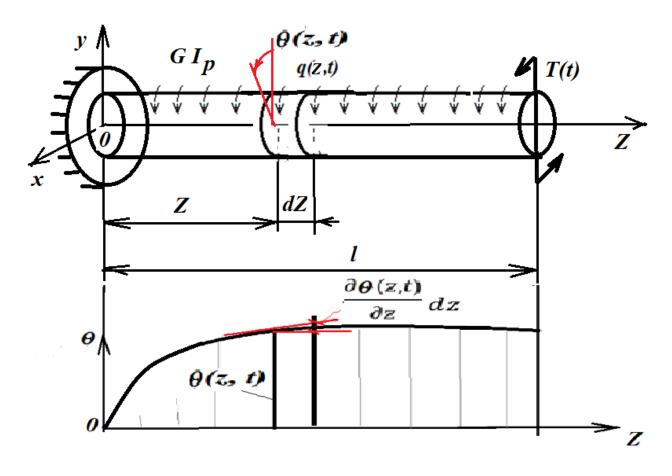
где обобщенная масса a_k , обобщенная жесткость λ_k и обобщенная сила $Q_k(t)$, соответствующие k-ой форме колебанийм:

$$a_k = (mf_k, f), \quad \lambda_k = (cf_k, f_k);$$

$$Q_k(t) = \int_0^l q(z,t) f_k(z) dz.$$

1.3. Крутильные колебания валов

Дано: GI_p , l, q(z,t), T(t), μ — массовый момент инерции кручению ед. длины, b — коэф. вязкого сопротивления кручению ед. длины.



Подлежит определению функция углов поворота (закручивания) поперечных сечений вала heta(z,t)!

Уравнение динамического равновесия:

$$\sum M_{z} = 0: \frac{\partial T_{k}(z,t)}{\partial z} \cdot dz + q(z,t) \cdot dz - \mu \cdot \frac{\partial^{2} \theta(z,t)}{\partial t^{2}} \cdot dz - b \cdot \frac{\partial \theta(z,t)}{\partial t} \cdot dz = 0;$$

$$\mu \cdot \frac{\partial^2 \theta(z,t)}{\partial t^2} + b \cdot \frac{\partial \theta(z,t)}{\partial t} - \frac{\partial T_k(z,t)}{\partial z} = q(z,t).$$

$$T_k = GI_p \frac{\partial \theta(z,t)}{\partial z}.$$

Окончательно получим уравнение движения:

$$\mu \cdot \frac{\partial^2 \theta(z,t)}{\partial t^2} + b \cdot \frac{\partial \theta(z,t)}{\partial t} - \frac{\partial}{\partial z} \left(G I_p \frac{\partial \theta(z,t)}{\partial z} \right) = q(z,t).$$

Для однородного вала $\mathit{GI}_p = \mathit{const}$ и $\mu = \mathit{const}$, тогда

$$\frac{\partial^2 \theta(z,t)}{\partial t^2} + 2n \cdot \frac{\partial \theta(z,t)}{\partial t} - a^2 \cdot \frac{\partial^2 \theta(z,t)}{\partial z^2} = \frac{1}{\mu} \cdot q(z,t).$$

$$2n = \frac{b}{\mu}, \quad a^2 = \frac{GI_p}{\mu} = \frac{GI_p}{I_p \rho} = \frac{G}{\rho}.$$

$$a=\sqrt{rac{G}{
ho}}$$
 — скорость распространения крутильных волн;

ho — плотность материала вала; G —модуль сдвига материала.

Задача крутильных колебаний вала идентична решению задачи о продольных колебаниях стержня!

Получим дифференциальное уравнение крутильных колебаний вала:

$$\mu \frac{\partial^2 \theta}{\partial t^2} + c \theta = q(z, t), \tag{6.12}$$

где дифференциальный оператор кручения

$$c = -\frac{\partial}{\partial z} \Big(G J_p \, \frac{\partial}{\partial z} \Big).$$

Уравнение (6.12) по виду совпадает с уравнением (6.1) для описания колебаний нити и с уравнением (6.7) для описания продольных колебаний стержня.

Решение уравнения (6.12) ищем в виде

$$\Theta(z,t) = \sum_{k=1}^{\infty} f_k(z) \varphi_k(t), \tag{6.13}$$

где собственные формы колебаний $f_k(z)$ определяются из уравнения (6.12) при q=0 (считаются известными);

 $\varphi_k(t)$ — координатные функции (подлежат определению).

.

Подставив (6.13) в (6.12), получим равенство

$$\mu \sum_{k=1}^{\infty} \ddot{\varphi}_k(t) f_k(z) + \sum_{k=1}^{\infty} \varphi_k(t) c \varphi_k(z) = Q_k(t). \tag{6.14}$$

Скалярно умножив равенство (6.14) на $f_k(z)$, с учетом ортогональности форм колебаний, получаем систему независимых дифференциальных уравнений для определения функций $f_k(t)$

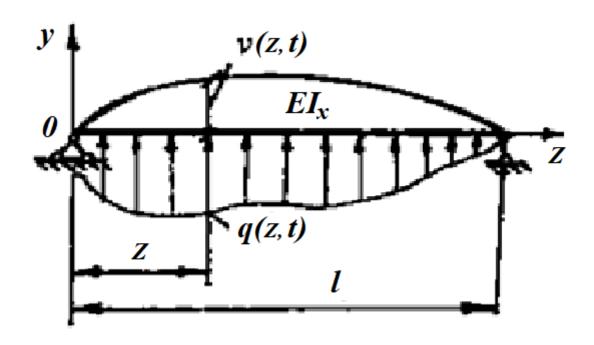
$$a_k \ddot{\varphi}_k(t) + \lambda_k \varphi_k(t) = Q_k(t),$$
(6.15)

где

$$a_k = (\mu f_k, f_k);$$
 $\lambda_k = (c f_k, f_k);$ $Q_k(t) = \int_0^l q(z, t) f_k(z) dz.$

1.4. Изгибные колебания балок

Дано: EI_x , l, m — масса ед. длины, b — коэф. вязкого сопротивления ед. длины, q(z,t) — распределенная нагрузка.



Подлежит определению функция прогибов v = (z, t).

Дифференциальное уравнение изгиба балки будет иметь вид

$$\frac{\partial^2}{\partial z^2} \left(EJ \frac{\partial^2 v}{\partial z^2} \right) = q(z, t) - m \frac{\partial^2 v}{\partial t^2} - b \frac{\partial v(z, t)}{\partial t},$$

ИЛИ

$$m\frac{\partial^2 v(z,t)}{\partial t^2} + b\frac{\partial v(z,t)}{\partial t} + \frac{\partial^2}{\partial z^2} \left(E I_{\chi} \frac{\partial^2 v(z,t)}{\partial z^2} \right) = q(z,t).$$

Для однородной балки EI_x , m,b=const:

$$m\frac{\partial^{2}v(z,t)}{\partial t^{2}} + b\frac{\partial v(z,t)}{\partial t} + EI_{x}\frac{\partial^{4}v(z,t)}{\partial z^{4}} = q(z,t)$$
Puc. 6.6

Дифференциальное уравнение изгиба балки будет иметь вид

$$\frac{\partial^2}{\partial z^2} \left(EJ \frac{\partial^2 v}{\partial z^2} \right) = q(z, t) - m \frac{\partial^2 v}{\partial t^2},$$

или

$$m\frac{\partial^2 v}{\partial t^2} + cv = q(z, t), \qquad (6.16)$$

где $c = \frac{\partial^2}{\partial z^2} \left(EJ \frac{\partial^2 v}{\partial z^2} \right)$ — дифференциальный оператор изгиба;

EJ – жесткость поперечного сечения балки при изгибе.

По виду уравнение (6.16) совпадает с уравнениями (6.1), (6.7), (6.12) для описания колебаний нити, продольных колебаний стержня и крутильных колебаний вала.

Решение уравнения (6.16) ищем в виде

$$\nu(z,t) = \sum_{k=t}^{\infty} f_k(z) \varphi_k(t), \tag{6.17}$$

где собственные формы колебаний $f_k(z)$ считаются известными;

 $\varphi_k(t)$ — координатные функции (подлежат определению).

Подставив (6.17) в (6.16), получим равенство

$$m\sum_{k=1}^{\infty} \ddot{\varphi}_{k}(t) f_{k}(z) + \sum_{k=1}^{\infty} \varphi_{k}(t) c f_{k}(z) = q(z, t).$$
 (6.18)

Скалярно умножив (6.18) на $f_k(z)$, с учетом ортогональности форм колебаний, получим систему независимых дифференциальных уравнений для определения $\varphi_k(t)$:

$$a_k \ddot{\varphi}_k(t) + \lambda_k \varphi_k(t) = Q_k(t), \tag{6.19}$$

где обобщенная масса a_k , обобщенная жесткость λ_k и обобщенная сила Q_k , соответствующие k-ой форме колебаний, определяются по формулам:

$$a_k = (mf_k, f_k);$$

$$\lambda_k = (cf_k, f_k);$$

$$Q_k(t) = \int_0^l q(x, t) f_k(z) dz.$$

Применительно к балке на двух опорах имеем:

$$a_k = \frac{m}{2};$$

$$\lambda_k = \frac{EJ\pi^4 k^4}{2I^3}.$$