О расчете тонкостенных конструкций открытого профиля из композиционного материала

Н.Н. Курдюмов

Рассмотрена задача о сложном нагружении тонкостенной конструкции открытого профиля, несимметричного по геометрическим и жесткостным характеристикам. Принятая в изложеном ниже решении расчетная схема позволяет отказаться от гипотезы об отсутствии сдвига в серединной поверхности, принятой В.З. Власовым [2]. Так же в приведенной работе построена система разрешающих уравнений, которая имеет некоторые отличия от известных уравнений В.З. Власова и определено положение точки, относительно которой происходит поворот сечения, и которая в данной работе и в дальнейшем названа центром вращения.

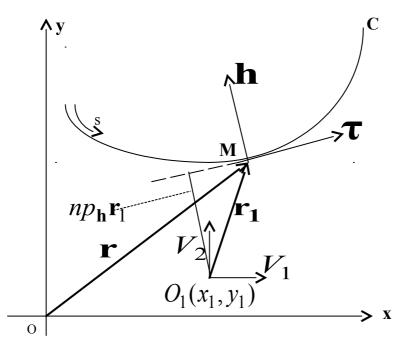
1. ПОСТАНОВКА ЗАДАЧИ

Будем рассматривать тонкостенную конструкцию из композиционного материала профильная линия которой (контур) задана параметрически, т. е. C: x = x(s), y = y(s) или в векторной форме $\mathbf{r} = \mathbf{r}(s) = (x(s), y(s))$, где S - контурная координата (Рис. 1):

Рис. 1

На рисунке 1 через $\boldsymbol{\tau}$ и \mathbf{h} обозначены соответственно вектор касательной и вектор нормали к контуру C: $\boldsymbol{\tau} = \boldsymbol{\tau}(s) = (x'(s), y'(s)), \mathbf{h} = \mathbf{h}(s) = (-y'(s), x'(s)).$

В качестве допущения введем гипотезу о недеформируемости контура, согласно которой вектор



перемещения точки M может быть представлен в виде:

$$\mathbf{V}(M) = \mathbf{V}_{O_1} + \mathbf{V}_{B},$$

где
$$\mathbf{V}_{O_1} = V_1 \mathbf{e}_1 + V_2 \mathbf{e}_2$$
, $\mathbf{V}_B = [\mathbf{\theta} \times \mathbf{r}_1]$, $\mathbf{\theta} = (0,0,V_3)$, $\mathbf{r}_1 = (x - x_1, y - y_1, 0)$,

$$\mathbf{V}_{B} = \begin{vmatrix} \mathbf{e}_{1} & \mathbf{e}_{2} & \mathbf{e}_{3} \\ 0 & 0 & V_{3} \\ x - x_{1} & y - y_{1} & 0 \end{vmatrix} = V_{3}(-(y - y_{1}), (x - x_{1}), 0).$$

Распишем перемещение вдоль τ :

$$V = (\mathbf{V}, \mathbf{\tau}) = (\mathbf{V}_{O_1}, \mathbf{\tau}) + (\mathbf{V}_B, \mathbf{\tau}) = V_1 x' + V_2 y' + V_3 n p_h \mathbf{r}_1.$$

Так как

$$np_{\mathbf{h}}\mathbf{r}_1 = (\mathbf{r}_1, \mathbf{h}) = (x - x_1)y' - x'(y - y_1) = \rho_1,$$

то формулу перемещения вдоль контура можно записать в виде:

$$V = V_1 x' + V_2 y' + V_3 \rho_1$$
.

Теория тонкостенных стержней, построенная В.З. Власовым, строится на двух основных гипотезах:

- 1. отсутствие деформации контура;
- 2. отсутствие деформации сдвига в серединной поверхности тонкостенного профиля.

Что касается первой гипотезы, то, как было показано выше, для тонкостенных пространственных систем открытого профиля, раскрепленных системой поперечных элементов типа нервюр или шпангоутов, она является очевидной и оправданной. Благодаря этой гипотезе смещение вдоль контура V(z,s) следует принять в виде:

$$V(z,s) = V_1(z) \cdot x'(s) + V_2(z) \cdot y'(s) + V_3(z) \cdot \rho_1(s). \quad (1.1)$$

В формуле (1.1) через V_1 и V_2 обозначены прогибы вдоль главных центральных осей xoy поперечного сечения; V_3 - угол закручивания относительно некоторого центра, а ρ_1 -перпендикуляр из этого центра на касательную к контуру, где xoy - декартова система

координат (Puc.1);
$$x'$$
 и y' - производные по контурной координате $S: x' = \frac{\partial x}{\partial y}, y' = \frac{\partial y}{\partial s}$.

Точка, относительно которой происходит закручивание, *как следует из второй гипотезы*, оказывается центром изгиба. Но ряд проведенных экспериментов под руководством А.Н. Елпатьевского не подтверждают закручивание относительно центра изгиба, что говорит о *неточности второй гипотезы* и необходимости её *изменения*.

Для построения теории, свободной от второй гипотезы, запишем формулу закона Гука для деформации сдвига в серединной поверхности:

$$\frac{\partial U}{\partial s} + \frac{\partial V}{\partial z} = \frac{\tau_{zs}}{G}.$$
 (1.2)

Определяя интегрированием формулы (1.2) представленное продольное перемещение U(z,s) и внося в полученное выражение формулу (1.1), напишем :

$$U(z,s) = U_0(z) - V_1' \cdot x - V_2' \cdot y - V_3' \cdot \omega_1 + \int_{s_0}^{s} \frac{\tau_{zs}}{G} ds.$$
 (1.3)

В формуле (1.3) обозначено: U_0 - произвольная функция интегрирования, ω_1 - секториальная

характеристика относительно некоторого, пока произвольного, центра ($\omega_1 = \int\limits_0^s \rho_1 ds$).

Очевидно, что при $G \to \infty$ формула (1.3) определяет продольное перемещение по теории тонкостенных стержней В.З. Власова.

В силу того, что в соответствии с (1.1) рассматривается приближенная теория, то входящее в (1.3) касательное напряжение можно представить в виде разложения по функциям, зависящим от контурной координаты. При этом учтем, что центром изгиба называется точка, относительно которой момент всех внутренних касательных сил в сечении при изгибе без кручения равен нулю.

$$\frac{\tau_{zs}}{G} = \tau_1 \cdot x' + \tau_2 \cdot y' - V_3' \cdot (\rho_2 - \rho_1) + \tau_3 \cdot \rho_2. \tag{1.4}$$

В формуле (1.4) $\rho_2 = \rho_2(s)$ - некоторая, пока произвольная, функция (по смыслу – длина перпендикуляра к контуру, опущенного из произвольной точки).

Внося (1.4) в (1.3), получим:

$$U = U_0 - (V_1' - \tau_1) \cdot x - (V_2' - \tau_2) \cdot y - (V_3' - \tau_3) \cdot \omega_2.$$
 (1.5)

В формуле (1.5) обозначено: $\omega_2 = \int\limits_0^s \rho_2 ds$.

Для дальнейших выкладок введем следующие обозначения:

$$V'_{1} - \tau_{1} = U_{1} V'_{2} - \tau_{2} = U_{2} V'_{3} - \tau_{3} = U_{3}$$
 (1.6)

В соответствии с (1.6) формула (1.5) запишется в следующем виде:

$$U = U_0 - U_1 \cdot x - U_2 \cdot y - U_3 \cdot \omega_2. \tag{1.7}$$

На основании (1.6) и (1.4) можем написать:

$$\tau_{zs} = G[(V_1' - U_1)x' + (V_2' - U_2)y' - V_3'\rho_1 + U_3\rho_2]. \quad (1.8)$$

Используя закон Гука и выражение (1.7) при $\varepsilon_s = 0$ запишем продольное нормальное напряжение в следующем виде [1]:

$$o_z = E(U_0' - U_1'x - U_2'y - U_3'\omega_2).$$
 (1.9)

В формулах (1.8) и (1.9) E и G модули первого и второго рода, которые для многослойной волокнистой структуры сечения стержня из композитного материала определяются по формулам [1]:

$$E = \sum_{j=1}^{m} \overline{\delta}_{j} \left(\overline{E}_{1}^{j} \cos^{4} \theta_{j} + \overline{E}_{2}^{j} \sin^{4} \theta_{j} + G_{12}^{j} \sin^{2} 2\theta_{j} + \overline{E}_{1}^{j} \mu_{12}^{j} \sin^{2} \theta_{j} \cos^{2} \theta_{j} \right);$$

$$G = \sum_{j=1}^{m} \overline{\delta}_{j} \left[G_{12}^{j} \cos^{2} 2\theta_{j} + (\overline{E}_{1}^{j} + \overline{E}_{2}^{j} - 2G_{12}^{j}) \sin^{2} \theta_{j} \cos^{2} \theta_{j} \right],$$

где $\overline{\delta}_j$ - относительная толщина слоя $\overline{\delta}_j = \frac{\delta_j}{\delta}$,

$$\overline{E}_{1,2}^{\,j} = \frac{E_{1,2}^{\,j}}{(1-\mu_{12}^{\,j}\mu_{21}^{\,j})}$$
 - модули слоя в продольном и поперечном направлениях,

 θ_j - угол укладки волокон слоя,

m - количество слоев.

Таким образом, напряженное и деформированное состояния рассматриваемой теории в соответствии с формулами (1.1), (1.2), (1.8), (1.9) определяется функциями U_i и V_k .

2. ПОСТРОЕНИЕ СИСТЕМЫ РАЗРЕШАЮЩИХ УРАВНЕНИЙ

Для определения функций U_i и V_k воспользуемся принципом Лагранжа и запишем функционал энергии [3]:

$$\Im = \int_{L} \left\{ \int_{c} \left[\frac{E\delta}{2} (U'_{0} - U'_{1}x - U'_{2}y - U'_{3}\omega_{2})^{2} - pu - qv + \frac{G\delta}{2} ((V'_{1} - U_{1})x' + (V'_{2} - U_{2})y' - U_{3}\rho_{2} + V'_{3}\rho_{1})^{2} \right] ds + \frac{G\mathfrak{F}_{T}}{2} (V'_{3})^{2} dz. \quad (2.1)$$

Последним членом в (2.1) учитывается работа касательных напряжений в серединной поверхности:

$$G\mathfrak{I}_T = \frac{1}{3} \int_c G\delta^3 ds. \quad (2.2)$$

Для дальнейших выкладок потребуем, чтобы все функции, зависящие от контурной координаты (x, y, ω_2, ρ_1), отвечали следующим условиям ортогональности:

$$\int_{c} Ex \delta ds = \int_{c} Ey \delta ds = 0. \quad (2.3.1)$$

$$\int_{c} Exy \delta ds = 0. \quad (2.3.2)$$

$$\int_{c} E\omega_{2}\delta ds = \int_{c} E\omega_{2}x\delta ds = \int_{c} E\omega_{2}y\delta ds = 0. \quad (2.3.3)$$

$$\int_{c} G\rho_{1}x'\delta ds = \int_{c} G\rho_{1}y'\delta ds = 0. \quad (2.3.4)$$

На возможности выполнения условий (2.3.1)-(2.3.4) остановимся позднее.

При выполнении условий (2.3) функционал (2.1) примет следующий вид:

$$\Im = \int_{L} \left[\frac{a_{00}}{2} (U'_{0})^{2} + \frac{a_{11}}{2} (U'_{1})^{2} + \frac{a_{22}}{2} (U'_{2})^{2} + \frac{a_{33}}{2} (U'_{3})^{2} + \frac{b_{11}}{2} (V'_{1} - U_{1})^{2} + \frac{b_{22}}{2} (V'_{2} - U_{2})^{2} + b_{12} (V'_{1} - U_{1}) (V'_{2} - U_{2}) + \frac{b_{33}}{2} (U_{3})^{2} - b_{13} U_{3} (V'_{1} - U_{1}) - b_{23} U_{3} (V'_{2} - U_{2}) - \frac{b_{34} V'_{3} U_{3}}{2} + \frac{b_{44}}{2} (V'_{3})^{2} - p_{0} U_{0} - p_{1} U_{1} - p_{2} U_{2} - p_{3} U_{3} - \frac{b_{44}}{2} (V'_{3})^{2} - q_{3} V_{3} \right] dz. \quad (2.4)$$

В выражении функционала (2.4) введены следующие обозначения для квадратур:

$$a_{00} = \int_{c} EdF, \quad a_{11} = \int_{c} Ex^{2}dF, \quad a_{22} = \int_{c} Ey^{2}dF, \quad a_{33} = \int_{c} E\omega_{2}^{2}dF,$$

$$b_{11} = \int_{c} G(x')^{2}dF, \quad b_{12} = \int_{c} Gx'y'dF, \quad b_{22} = \int_{c} G(y')^{2}dF, \quad b_{33} = \int_{c} G\rho_{2}^{2}dF,$$

$$b_{44} = \int_{c} G\rho_{1}^{2}dF + G\mathfrak{I}_{T}, \quad b_{13} = \int_{c} Gx'\rho_{2}dF, \quad b_{23} = \int_{c} Gy'\rho_{2}dF, \quad b_{34} = \int_{c} G\rho_{1}\rho_{2}dF$$

$$b_{14} = \int_{c} Gx'\rho_{1}dF, \quad b_{24} = \int_{c} Gy'\rho_{1}dF, \quad p_{0} = \int_{c} pds, \quad p_{1} = \int_{c} pxds, \quad p_{2} = \int_{c} pyds, \quad p_{3} = \int_{c} p\omega_{2}ds,$$

$$q_{1} = \int_{c} qx'ds, \quad q_{2} = \int_{c} qy'ds, \quad q_{3} = \int_{c} q\rho_{1}ds. \quad (2.5)$$

Обозначая выражение в квадратных скобках в функционале (2.4) через $\Phi = \Phi(z, U_i, V_k, U_i', V_k')$, запишем уравнения Эйлера-Лагранжа и естественные граничные условия в следующем виде:

$$\frac{d}{dz}\frac{\partial\Phi}{\partial U_{i}'} - \frac{\partial\Phi}{\partial U_{i}} = 0 \qquad \frac{\partial\Phi}{\partial U_{i}'}\delta U_{i} \Big|_{0}^{L} = 0 \qquad i = \overline{0,3},$$

$$\frac{d}{dz}\frac{\partial\Phi}{\partial V_{k}'} - \frac{\partial\Phi}{\partial V_{k}} = 0 \qquad \frac{\partial\Phi}{\partial V_{k}'}\delta V_{k} \Big|_{0}^{L} = 0 \qquad k = \overline{1,3}. \quad (2.6) .$$

Вычисляя производные, входящие в (2.6), и внося полученные выражения в выше обозначенные формулы, получим разрешающие уравнения задачи и естественные граничные условия в следующем виде:

$$a_{00}U_0'' + p_0 = 0.$$
 (2.7.1)
 $(a_{00}U_0')\delta U_0 \Big|_0^L = 0.$ (2.7.2)

$$\begin{aligned} a_{11}U_1'' + b_{11}(V_1' - U_1) + b_{12}(V_2' - U_2) - b_{13}U_3 + p_1 &= 0. \quad (2.8.1) \\ b_{11}(V_1'' - U_1') + b_{12}(V_2'' - U_2') - b_{13}U_3' + q_1 &= 0. \quad (2.8.2) \\ a_{22}U_2'' + b_{12}(V_1' - U_1) + b_{22}(V_2' - U_2) - b_{23}U_3 + p_2 &= 0. \quad (2.8.3) \\ b_{12}(V_1'' - U_1') + b_{22}(V_2'' - U_2') - b_{23}U_3' + q_2 &= 0. \quad (2.8.4) \\ (a_{11}U_1')\delta U_1 \Big|_0^L &= 0. \quad (2.8.5) \\ \Big[b_{11}(V_1' - U_1) + b_{12}(V_2' - U_2) - b_{13}U_3\Big]\delta V_1 \Big|_0^L &= 0. \quad (2.8.6) \\ (a_{22}U_2')\delta U_2 \Big|_0^L &= 0. \quad (2.8.7) \\ \Big[b_{12}(V_1' - U_1) + b_{22}(V_2' - U_2) - b_{23}U_3\Big]\delta V_2 \Big|_0^L &= 0. \quad (2.8.8) \\ a_{33}U_3'' - b_{33}U_3 + b_{34}V_3' + b_{13}(V_1' - U_1) + b_{23}(V_2' - U_2) + p_3 &= 0. \quad (2.9.1) \\ -b_{34}U_3' + b_{44}V_3'' + q_3 &= 0. \quad (2.9.2) \\ (a_{33}U_3')\delta U_3 \Big|_0^L &= 0. \quad (2.9.3) \\ \Big[b_{34}U_3' - b_{44}V_3''\Big]\delta V_3 \Big|_0^L &= 0. \quad (2.9.4) \end{aligned}$$

Уравнением (2.7.1) описывается задача растяжения-сжатия, системой уравнений (2.8.1-2.8.4) задача изгиба, системой уравнений (2.9.1-2.9.2) задача кручения.

Следует отметить, что для определенного класса контуров, для которых выполняется условие равенства нулю коэффициента b_{12} , система уравнений (2.8.1-2.8.4) распадется на две независимые системы уравнений (2.8.1-2.8.2) и (2.8.3-2.8.4).

Естественно, что распадение общей задачи о напряженно-деформированном состоянии тонкостенного стержня на частные, полученные выше, задачи произойдет только при выполнении сформулированных условий ортогональности (2.3.1)-(2.3.4). Поэтому подробнее рассмотрим реализацию этих условий.

Так как задача решается в центральных главных координатах, то условия (2.3.1) и (2.3.2) выполняются тождественно.

Представим функцию ρ_1 в виде:

$$\rho_1 = \rho_{10} + C_1 x' + C_2 y'. \quad (2.10)$$

Удовлетворяя двум условиям ортогональности (2.3.4), получаем:

$$C_{1} = \frac{b_{22} \int G\rho_{10}x'dF - b_{12} \int G\rho_{10}y'dF}{b_{12}^{2} - b_{11}b_{22}}; \quad C_{2} = \frac{-b_{12} \int G\rho_{10}x'dF + b_{11} \int G\rho_{10}y'dF}{b_{12}^{2} - b_{11}b_{22}}. \quad (2.11)$$

Для выполнения трех оставшихся условий ортогональности (2.3.3), представим функцию ρ_2 в виле:

$$\rho_2 = \rho_{20} + C_3 x' + C_4 y', \quad (2.12)$$

и тогда в соответствии со смыслом обобщенной секториальной координаты ω_2 будем иметь следующее выражение:

$$\omega_2 = \int_{s_0}^{s} \rho_{20} ds + C_3 x + C_4 y + C_5. \quad (2.13)$$

Внося (2.13) в (2.3.3), получим:

$$C_3 = -\frac{\int\limits_c E\left(\int\limits_{s_0}^s \rho_{20} ds\right) x dF}{\int\limits_c Ey^2 dF}, \quad (2.14.1)$$

$$C_4 = -\frac{\int\limits_c E\left(\int\limits_{s_0}^s \rho_{20} ds\right) y dF}{\int\limits_c Ex^2 dF}, \quad (2.14.2)$$

$$C_5 = -\frac{\int_c E\left(\int_{s_0}^s \rho_{20} ds\right) dF}{\int_c E dF}.$$
 (2.14.3)

3. АНАЛИЗ СИСТЕМЫ РАЗРЕШАЮЩИХ УРАВНЕНИЙ

Рассмотрим систему дифференциальных уравнений (2.7)-(2.9).

Уравнение (2.7.1) не требует каких-либо пояснений. Что же касается уравнений (2.8), описывающих изгиб, то они отличаются от аналогичных уравнений, полученных В.З. Власовым [2]. Запишем первые два из этих уравнений (2.8.1) и (2.8.2):

$$a_{11}U_1'' + b_{11}(V_1' - U_1) + b_{12}(V_2' - U_2) - b_{13}U_3 + p_1 = 0$$
,

$$b_{11}(V_1'' - U_1') + b_{12}(V_2'' - U_2') - b_{13}U_3' + q_1 = 0.$$
 (3.1)

Интегрируя последнее уравнение, запишем:

$$b_{11}(V_1'' - U_1') + b_{12}(V_2'' - U_2') - b_{13}U_3' = Q_1 = Q_{10} - \int_0^z q_1 dz. \quad (3.2)$$

Здесь Q_{10} - опорная реакция в сечении z=0, Q_1 - эпюра перерезывающих сил. Исключая из первого уравнения полученное выражение и интегрируя его, запишем:

$$U_1 = -\frac{1}{a_{11}} \int_{0.0}^{z} \int_{0}^{z} (Q_1 + p_1) dz dz + \lambda_1 z + \lambda_2.$$
 (3.3.1)

Проведя аналогичную операцию со второй группой уравнений (2.8.3) и (2.8.4), можем записать выражение для функции U_2 :

$$U_2 = -\frac{1}{a_{22}} \int_{0.0}^{z} (Q_2 + p_2) dz dz + \lambda_3 z + \lambda_4. \quad (3.3.2)$$

Интегрируя один раз два оставшихся уравнения и решая их совместно, определяем функции прогибов V_1 и V_2 :

$$V_1 = \frac{\eta_1 b_{22} - \eta_2 b_{12}}{b_{11} b_{22} - b_{12}^2}, \quad (3.4.1)$$

$$V_2 = \frac{\eta_2 b_{11} - \eta_1 b_{12}}{b_{11} b_{22} - b_{12}^2}.$$
 (3.4.2)

В формулах (3.4.1) и (3.4.2) введены следующие обозначения:

$$\eta_1 = \int_0^z [Q_1 + b_{11}U_1 + b_{12}U_2 + b_{13}U_3]dz + \lambda_5,$$

$$\eta_2 = \int_{0}^{z} [Q_2 + b_{12}U_1 + b_{22}U_2 + b_{23}U_3] dz + \lambda_6.$$

Как следует из (3.3.3), прогибы зависят от функции U_3 , связанной с задачей кручения.

Для описания задачи кручения предварительно определим из уравнения (2.9.2) и выражения (3.2) следующие выражения:

$$(V_1' - U_1) = \frac{b_{12}}{b_{12}^2 - b_{11}b_{22}} (b_{23}U_3 + Q_2) - \frac{b_{22}}{b_{12}^2 - b_{11}b_{22}} (b_{13}U_3 + Q_1), \quad (3.5.1)$$

$$(V_2' - U_2) = \frac{b_{12}}{b_{12}^2 - b_{11}b_{22}} (b_{13}U_3 + Q_1) - \frac{b_{11}}{b_{12}^2 - b_{11}b_{22}} (b_{23}U_3 + Q_2), \quad (3.5.2)$$

$$U_3 = \frac{b_{44}}{b_{34}} V_3' - \frac{M_{kp}}{b_{34}}. \quad (3.5.3)$$

Здесь обозначено: $M_{kp}=M_{kp}^{\,0}-\int\limits_{0}^{z}q_{3}dz$, а $M_{kp}^{\,0}$ - крутящий момент в сечении z=0 .

Внося выражения (5.3) в уравнение (2.9.1), получим:

$$V_3''' - k^2 V_3' = f. \quad (3.6)$$

В уравнении (3.6) введены обозначения:

$$k^{2} = \frac{1}{a_{33}} \left[b_{33} - \frac{b_{34}^{2}}{b_{44}} - 2 \frac{b_{12}b_{13}b_{23}}{b_{12}^{2} - b_{11}b_{22}} + \frac{b_{13}^{2}b_{22}}{b_{12}^{2} - b_{11}b_{22}} + \frac{b_{23}^{2}b_{11}}{b_{12}^{2} - b_{11}b_{22}} \right]. \tag{3.7.1}$$

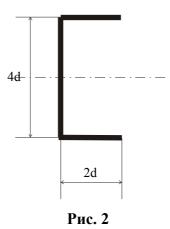
$$f = \frac{M_{kp}''}{b_{44}} - \frac{M_{kp}}{a_{33}b_{44}} \left[b_{33} - 2\frac{b_{12}b_{13}b_{23}}{b_{12}^2 - b_{11}b_{22}} + \frac{b_{13}^2b_{22}}{b_{12}^2 - b_{11}b_{22}} + \frac{b_{23}^2b_{11}}{b_{12}^2 - b_{11}b_{22}} \right] - \frac{b_{34}}{a_{33}b_{44}(b_{12}^2 - b_{11}b_{22})} (b_{23}b_{12} - b_{13}b_{22})Q_1 - \frac{b_{34}}{a_{33}b_{44}(b_{12}^2 - b_{11}b_{22})} (b_{13}b_{12} - b_{23}b_{11})Q_2. \quad (3.7.2)$$

Интеграл уравнения (3.6) запишется в следующем виде:

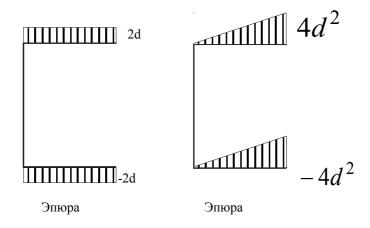
$$V_3 = \lambda_7 e^{-kz} + \lambda_8 e^{kz} + \lambda_9 + V_3^{uacm}$$
. (3.8)

4. РЕШЕНИЕ ТЕСТОВОЙ ЗАДАЧИ

В качестве тестовой задачи рассмотрим кручение профиля, показанного на ${\sf Puc.2}\;$ толщиной ${\it \delta}$ из материала с модулем упругости ${\it E}$. Поскольку профиль симметричный, то главные центральные координаты известны.



Для построения функций ρ_2 и ω_2 , начальные функции примем в виде, показанном на (Рис.3).



В силу того, что эпюра ω_{20} кососимметрична, то она ортогональна с ${\bf 1}$ и ${\cal X}$, и поэтому $C_3=C_5=0$, а:

$$C_4 = -\frac{\int_c E\omega_{20}y\delta ds}{a_{22}} = -\frac{3}{4}d^{3}$$

и ,следовательно, (Рис. 4):

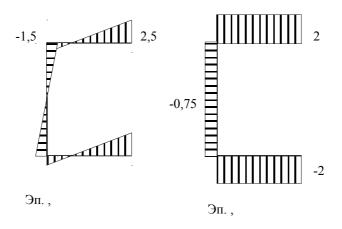
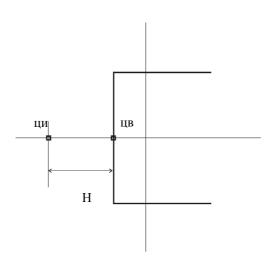


Рис. 4

$$\rho_2 = \rho_{20} - \frac{3}{4} dy', \qquad \omega_2 = \omega_{20} - \frac{3}{4} dy.$$

За функцию ρ_{10} принимаем ρ_{20} , которая заведомо ортогональна с x'и y', а поэтому $C_1=C_2=0$ и $\rho_1=\rho_{10}$.

Таким образом, центр изгиба (ЦИ) расположен на расстоянии $H = \frac{3}{4}d$ от стенки профиля, а центр вращения (ЦВ) в месте пересечения стенкой профиля оси Ox (Рис.5)



Как известно из экспериментов, если поперечная сила, приложенная на конце консольного стержня, проходит через центр изгиба, то закручивания не происходит. Исследуем этот вопрос в полученном решении, для чего определим следующие коэффициенты:

$$b_{22} = 4d\delta$$
, $b_{33} = \frac{74}{4}d^3\delta$, $b_{23} = 3d^2\delta$, $b_{34} = 16d^3\delta$.

Для рассматриваемой задачи правая часть уравнения (3.6) будет равна:

$$f = \left[-\left(b_{33} - \frac{b_{23}^2}{b_{22}}\right) M_{kp} - Q_2 \frac{b_{23}b_{34}}{b_{22}} \right] \frac{1}{a_{33}b_{44}} .$$

Если сила приложена в центре изгиба, то $M_{kp} = -\frac{3}{4}dQ_2$. Подсчитывая коэффициенты, входящие в выражение f , получим:

$$b_{33} - \frac{b_{23}^2}{b_{22}} = 16d^3\delta ,$$

$$\frac{b_{23}b_{34}}{b_{22}} = 12d^4\delta \,,$$

и, следовательно, f = 0.

5. ЗАКЛЮЧЕНИЕ

В заключении можно сделать следующие выводы:

- 1. Принятая в изложеном выше решении расчетная схема позволяет отказаться от гипотезы об отсутствии сдвига в серединной поверхности, принятой В.З. Власовым.
- 2.В приведенной работе построена система разрешающих уравнений, которая имеет некоторые отличия от известных уравнений В.З. Власова.
- 3.Определено положение точки, относительно которой происходит поворот сечения, и которая в данной работе и в дальнейшем названа центром вращения, то есть, если граничные условия на торцах тонкостенной конструкции однородны, то при действии поперечной силы, проходящей через центр изгиба, закручивания не происходит и $V_3=0$. В то же время, при действии иной нагрузки или при условии, что линия действия перерезывающей силы не проходит через центр изгиба, закручивание происходит относительно центра вращения .

ЛИТЕРАТУРА

- 1. Васильев В.В. Механика конструкций из композиционных материалов. М.: Машиностроение, 1988.- 272с.
- 2.Власов В.З. Избранные труды. М.: АН СССР, 1963, т.2.- 508 с.
- 3. Строительная механика ЛА ./под ред. Образцова И.Ф. М.: Машиностроение, 1986.-536 с.

Курдюмов Николай Николаевич, ассистент кафедры сопротивления материалов, динамики и прочности машин Московского государственного авиационного института (технического университета).