Март, № 2

УДК 624.014.074:539.4

Технические науки

2012

АНАТОЛИЙ АЛЕКСЕЕВИЧ РОЧЕВ

кандидат технических наук, доцент кафедры архитектуры, строительных конструкций и геотехники строительного факультета, Петрозаводский государственный университет metalll@bk.ru

О РАСЧЕТЕ РАМНЫХ СИСТЕМ ИЗ НЕУПРУГИХ СОСТАВНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ

В работе получено решение задачи деформационного расчета неупругих плоских статически неопределимых рамных систем из составных стержней, имеющих переменное поперечное сечение и переменную жесткость связей сдвига по длине. В основу решения положена теория составных стержней А. Р. Ржаницына. Использованы метод деформаций и ранее полученное автором выражение для определения эквивалентного модуля деформаций.

Ключевые слова: плоская статически неопределимая рамная система, деформационный расчет, эквивалентный модуль деформаций

Рассматриваются плоские статически неопределимые рамные системы, включающие в себя упругопластические составные элементы, выполненные из ветвей, соединенных между собой структурными связями в виде планок, раскосов, распорок, перфорированных листов. Составные элементы имеют переменное поперечное сечение и переменную жесткость связей сдвига по длине элемента.

В работе применяются основные положения общей теории составных стержней, разработанной А. Р. Ржаницыным [3]. Для материала ветвей и связей, расположенных между ветвями составного стержня, устанавливается произвольная зависимость между деформациями и напряжением. Используется гипотеза о нелинейно-упругом материале, основанная на теореме, доказанной Л. М. Качановым в [2]. Раскрытие статической неопределимости рамной системы осуществляется методом деформаций с учетом влияния продольных сил.

Для определения перемещений плоской рамы элементы многоконтурного стержня рамы делятся по длине на участки постоянной жесткости (в общем случае неравные) длиной l_j между узловыми точками j и j + 1. В узлы элементов рамы вводятся моментные lj и силовые 2j связи, образующие основную систему метода деформаций. Расчет такой рамы производится шаговым методом [1]. Перемещения сечений и узлов рамы $Z_{1j}^{(i)}$ и $Z_{2j}^{(i)}$ определяются из решения системы уравнений

$$\sum_{k=1}^{m-1} \left(R_{1j1k}^{(i)} Z_{1k}^{(i)} + R_{1j2k}^{(i)} Z_{2k}^{(i)} \right) + R_{1jp}^{(i)} = 0,$$

$$\sum_{k=1}^{m-1} \left(R_{2j1k}^{(i)} Z_{1k}^{(i)} + R_{2j2k}^{(i)} Z_{2k}^{(i)} \right) + R_{2jp}^{(i)} = 0,$$

$$i = 1.m - 1.$$
(1)

где $R_{I_jIk}^{(i)}$ и $R_{I_j2k}^{(i)}$ – реакции в связях I_j от перемещения связей Ik и 2k, определенные с учетом влияния продольных сил на *i*-м шаге нагружения; $R_{2jlk}^{(i)}$ и $R_{2j2k}^{(i)}$ – то же, но в связях 2j; $R_{lp}^{(i)}$ и $R_{2p}^{(i)}$ – реакции в связях 1j и 2j от внешней на-грузки на *i*-м шаге нагружения.

При определении реакций во введенных связях *j*-й участок элемента рамы рассматривается как жестко защемленный по концам составной стержень длиной l_j . Дифференциальное уравнение изгиба упругого двухветвевого (n = 2) составного стержня было получено в [3]. При работе за пределом упругости уравнение для *j*-го участка элемента рамы, в котором действует продольная сила $N_i^{(i)}$, будет иметь вид

$$v_{j}^{IV(i)} + v_{j}^{\prime\prime(i)} (N_{j}^{(i)} / C_{xj}^{equ(i)} - \lambda_{j}^{2(i)}) - v_{j}^{(i)} N_{j}^{(i)} \lambda_{j}^{2(i)} / C_{oj}^{(i)} = 0,$$
(2)

где $v_j^{(i)}$ – прогибы *j*-го участка элемента рамы на *i*-м шаге нагружения; $C_{xj}^{equ(i)}$ – суммарная эквивалентная жесткость ветвей составного элемента на на *j*-м участке элемента рамы при *i*-м шаге нагружения, равная

$$C_{xj}^{equ(i)} = \sum_{\nu=1}^{n} (E_{j\nu}^{equ(i)} J_{xj\nu}), \qquad (3)$$

здесь $E_{jv}^{equ(i)}$ – эквивалентный модуль деформаций для сечений *v*-й ветви *j*-го участка элемента рамы на *i*-м шаге нагружения; J_{xjv} – момент инерции поперечного сечения *v*-й ветви, постоянный по длине *j*-го участка элемента рамы, $C_{oj}^{(i)}$ – приведенная жесткость сечения *j*-го участка элемента рамы как монолитного на *i*-м шаге нагружения, равная

$$C_{oj}^{(i)} = C_{xj}^{equ(i)} + E_{cj1}^{(i)} A_{j1} E_{cj2}^{(i)} A_{j2} c_j^2 / (\sum_{\nu=l}^{n} (E_{cj\nu}^{(i)} A_{j\nu}), \quad (4)$$

здесь A_{jl} и A_{j2} – площадь поперечного сечения ветвей 1 и 2 *j*-го участка элемента рамы; c_j – расстояние между центрами тяжести ветвей составного элемента; $E_{cjl}^{(i)}$ и $E_{cj2}^{(i)}$ – секущие модули деформаций осевых волокон ветвей 1 и 2 на *i*-м шаге нагружения;

$$\lambda_{j}^{(i)} = \sqrt{\xi_{j}^{(i)} \left[\sum_{\nu=l}^{n} (1/(E_{cj\nu}^{(i)} A_{j\nu}) + c_{j}^{2} / C_{xj}^{equ(i)} \right]}, \quad (5)$$

здесь $\xi_j^{(i)}$ – коэффициент жесткости продольных связей сдвига на *j*-м участке элемента рамы при *i*-м шаге нагружения.

Величина $E_{jv}^{equ(i)}$ в (3) определяется по формуле [4]:

$$E_{jv}^{equ(i)} = \frac{M_{xjv}^{(i-1)}h_{jv}(1-\varepsilon_{ojv}^{(i-1)})}{(\Delta\bar{\varepsilon}_{jv}^{(i-1)} - \gamma_{ljv}^{(i-1)}h_{jv}Q_{yjv}^{((i-1)})J_{xjv}},$$
(6)

где $M_{xjv}^{(i-1)}$ – наибольший изгибающий момент, действующий в сечении *v*-й ветви *j*-го участка элемента рамы на (i-1)-м шаге нагружения; h_{jv} – высота поперечного сечения *v*-й ветви *j*-го участка элемента рамы; $\varepsilon_{ojv}^{(i-1)}$ – линейная деформация оси *v*-й ветви *j*-го участка элемента рамы; $\varepsilon_{ojv}^{(i-1)}$ – линейная деформация оси *v*-й ветви *j*-го участка элемента рамы; $\Delta \varepsilon_{jv}^{(i-1)} = \varepsilon_{1jv}^{(i-1)} - \varepsilon_{2jv}^{(i-1)}$; $\varepsilon_{1jv}^{(i-1)}$ и $\varepsilon_{2jv}^{(i-1)}$ – краевые линейные деформации в волокнах поперечного сечения *v*-й ветви *j*-го участка элемента рамы, возникающие в соответствии с гипотезой плоских сечений на (i-1)-м шаге нагружения; $\gamma_{1jv}^{(i-1)}$ – угол сдвига *v*-й ветви на *j*-м участке элемента рамы от единичной поперечной силы при (i-1)-м шаге нагружения; $Q_{yiv}^{(i-1)}$ – первая производная от поперечной силы, действующей *v*-й ветви *j*-го участка элемента рамы при (i-1)-м шаге нагружения.

Общее решение уравнения (2) имеет вид

$$v_{j}^{(i)} = \overline{C}_{1j}^{(i)} ch(k_{1j}^{(i)} z_{j}) + \overline{C}_{2j}^{(i)} sh(k_{1j}^{(i)} z_{j}) + + \overline{C}_{3j}^{(i)} ch(k_{2j}^{(i)} z_{j}) + \overline{C}_{4j}^{(i)} sh(k_{2j}^{(i)} z_{j}),$$
(7)

где

$$(k_{1j}^{(i)})^2 = \frac{-N_j^{(i)} + \lambda_j^{2(i)} C_{xj}^{equ(i)}}{2C_{xj}^{equ(i)}} -$$
(8)

$$-\frac{\sqrt{N_{j}^{2(i)}-2N_{j}^{(i)}\lambda_{j}^{2(i)}C_{xj}^{equ(i)}+\lambda_{j}^{2(i)}(C_{xj}^{equ(i)})^{2}[\lambda_{j}^{2(i)}+4N_{j}^{(i)}]/C_{oj}^{(i)})}{2C_{xj}^{equ(i)}},$$

$$(k_{1j}^{(i)})^2 = \frac{-N_j^{(i)} + \lambda_j^{(i)}C_{xj}^{equ(i)}}{2C_{xj}^{equ(i)}} +$$
(9)

$$+\frac{\sqrt{N_{j}^{2(i)}-2N_{j}^{(i)}\lambda_{j}^{2(i)}C_{xj}^{equ(i)}+\lambda_{j}^{2(i)}(C_{xj}^{equ(i)})^{2}[\lambda_{j}^{2(i)}+4N_{j}^{(i)}]/C_{oj}^{(i)})}{2C_{xi}^{equ(i)}}.$$

Производные от (7) имеют вид

$$v_{j}^{\prime(i)} = \overline{C}_{1j}^{(i)} sh(k_{1j}^{(i)} z_{j}) k_{1j}^{(i)} + \overline{C}_{2j}^{(i)} ch(k_{1j}^{(i)} z_{j}) k_{1j}^{(i)} + \overline{C}_{2j}^{(i)} sh(k_{2j}^{(i)} z_{i}) k_{2j}^{(i)} + \overline{C}_{2j}^{(i)} ch(k_{2j}^{(i)} z_{i}) k_{2j}^{(i)},$$
(10)

$$v_{j}^{\prime\prime(i)} = \overline{C}_{1j}^{(i)} ch(k_{1j}^{(i)} z_{j}) k_{1j}^{2(i)} + \overline{C}_{2j}^{(i)} sh(k_{1j}^{(i)} z_{j}) k_{1j}^{2(i)} +$$
(11)

$$+ \overline{C}_{3j}^{(1)} ch(k_{2j}^{(i)} z_j) k_{2j}^{2(i)} + C_{4j}^{(1)} sh(k_{2j}^{(i)} z_j) k_{2j}^{2(i)},$$

$$y_{j}^{m(i)} - \overline{C}_{j}^{(i)} sh(k_{2j}^{(i)} z_j) k_{2j}^{3(i)} + \overline{C}_{j}^{(i)} ch(k_{2j}^{(i)} z_j) k_{2j}^{3(i)} +$$

$$v_{j}^{(i)} = C_{1j}^{(i)} sh(k_{1j}^{(i)} z_{j}) k_{1j}^{(i)} + C_{2j}^{(i)} ch(k_{1j}^{(i)} z_{j}) k_{1j}^{(i)} + \frac{\overline{C}_{3i}^{(i)} sh(k_{2j}^{(i)} z_{j}) k_{2j}^{3(i)} + \overline{C}_{4j}^{(i)} ch(k_{2j}^{(i)} z_{j}) k_{2j}^{3(i)},$$
(12)

$$v_{j}^{IV(i)} = \overline{C}_{1j}^{(i)} ch(k_{1j}^{(i)} z_{j}) k_{1j}^{4(i)} + \overline{C}_{2j}^{(i)} sh(k_{1j}^{(i)} z_{j}) k_{1j}^{4(i)} + (13) + \overline{C}_{3j}^{(i)} ch(k_{2j}^{(i)} z_{j}) k_{2j}^{4(i)} + \overline{C}_{4j}^{(i)} sh(k_{2j}^{(i)} z_{j}) k_{2j}^{4(i)}.$$

Значения функции (7) ее производных (10)–(13) при $z_i = 0$ будут равны

$$v_{jo}^{(i)} = \overline{C}_{lj}^{(i)} + \overline{C}_{3j}^{(i)}, \qquad (14)$$

$$\mathbf{v}_{jo}^{\prime(i)} = \overline{C}_{2j}^{(i)} k_{1j}^{(i)} + \overline{C}_{4j}^{(i)} k_{2j}^{}, \qquad (15)$$

$$v_{jo}^{\prime\prime\prime(i)} = \overline{C}_{1j}^{(i)} k_{1j}^{2(i)} + \overline{C}_{3j}^{(i)} k_{2j}^2, \qquad (16)$$

$$v_{jo}^{IV(i)} = \overline{C}_{2j}^{(i)} k_{1j}^{3(i)} + \overline{C}_{4j}^{(i)} k_{2j}^3.$$
(17)

Начальные параметры $v_{jo}^{(i)}, v_{jo}^{\prime(i)}, v_{jo}^{\prime\prime(i)}$ и $v_{jo}^{\prime\prime\prime\prime}$ связаны с усилиями в связях сдвига $\tau_{jo}^{(i)}$ и суммарными сдвигающими усилиями $T_{jo}^{(i)}$, действующими в поперечном сечении с координатой $z_i = 0$, следующими зависимостями:

$$T_{jo}^{(i)} = (M_{xjo}^{(i)} + N_j^{(i)} v_{jo}^{(i)} + v_{jo}^{"(i)} C_{xj}^{equ(i)}) / c_j, \quad (18)$$

$$\tau_{jo}^{(i)} = (Q_{jo}^{(i)} + N_j^{(i)} v_{jo}^{\prime(i)} + v_{jo}^{\prime\prime\prime(i)} C_{xj}^{equ(i)}) / c_j, \quad (19)$$

где $M_{xjo}^{(i)}$ и $Q_{jo}^{(i)}$ – соответственно изгибающий момент и поперечная сила в сечении с координатой $z_j = 0$ участка *j* составного стержня рамы от внешней поперечной нагрузки (без учета усилий, передающихся от связей сдвига); c_j – расстояние между центрами тяжести ветвей составного стержня.

Решая совместно (14)-(19), получаем

$$\overline{C}_{lj}^{(i)} = -(C_{xj}^{equ(i)} v_{jo}^{(i)} k_{2j}^{2(i)} - T_{jo}^{(i)} c_j + + M_{xjo}^{(i)} + N_j^{(i)} v_{jo}^{(i)}) / [C_{xj}^{equ(i)} (k_{j1}^{2(i)} - k_{j2}^{2(i)})],$$
(20)

$$\overline{C}_{2j}^{(i)} = -(C_{xj}^{equ(i)}v_{jo}^{\prime(i)}k_{2j}^{2(i)} - \tau_{jo}^{\prime(i)}c_{j} +
+ Q_{jo}^{(i)} + N_{j}^{(i)}v_{jo}^{\prime(i)})/[C_{xj}^{equ(i)}k_{1j}^{2(i)}(k_{1j}^{2(i)} - k_{2j}^{2(i)})],$$
(21)

$$\overline{C}_{3j}^{(i)} = (C_{xj}^{equ(i)}v_{jo}^{(i)}k_{lj}^{2j(i)} - T_{jo}^{(i)}c_{j} + M_{xjo}^{(i)} + N_{j}^{(i)}v_{jo}^{(i)})/[C_{xi}^{equ(i)}(k_{lj}^{2(i)} - k_{2j}^{2(i)})],$$
(22)

$$\overline{C}_{4j}^{(i)} = (C_{xj}^{equ(i)} v_{jo}^{\prime(i)} k_{lj}^{2(i)} - \tau_{jo}^{(i)} c_j + Q_{jo}^{(i)} + N_j^{(i)} v_{jo}^{\prime(i)}) / [C_{xj}^{equ(i)} k_{2j}^{2(i)} (k_{lj}^{2(i)} - k_{2j}^{2(i)})].$$
(23)

При повороте узла *j* на угол, равный φ_0 , в нем будут соблюдаться следующие граничные условия (в случае жестких на сдвиг торцов этого стержня):

$$v_{jo}^{(i)} = 0, \; v_{jo}^{\prime(i)} = \varphi_o, \; \tau_{jo}^{(i)} = 0,$$
 (24)

а в узле j + l: $v_{j,l_j}^{(i)} = 0$, $v_{j,l_j}^{(i)} = 0$, $\tau_{j,l_j}^{(i)} = 0$, (25) где $\tau_{j_0}^{(i)}$ и $\tau_{jl_l}^{(i)}$ – усилия в связях сдвига по концам *j*-го участка составного стержня рамы.

j-го участка составного стержня рамы. Подстановка $\overline{C}_{1j}^{(i)}$... $\overline{C}_{4j}^{(i)}$ в уравнения (10), (11) и (19) с учетом (24) и (25) дает систему линейных алгебраических уравнений

$$\begin{aligned} &A_{IIj}^{(i)} M_{xjo}^{(i)} + A_{I2j}^{(i)} Q_{jo}^{(i)} + A_{I3j}^{(i)} T_{jo}^{(i)} = V_{Ij}^{(i)} , \\ &A_{2Ij}^{(i)} M_{xjo}^{(i)} + A_{22j}^{(2)} Q_{jo}^{(i)} + A_{23j}^{(i)} T_{jo}^{(i)} = V_{2j}^{(i)} , \\ &A_{3Ij}^{(i)} M_{xjo}^{(i)} + A_{32j}^{(i)} Q_{jo}^{(i)} + A_{33j}^{(i)} T_{jo}^{(i)} = V_{3j}^{(i)} , \end{aligned}$$

В (26) свободные члены определяются по формулам

$$\begin{split} V_{l}^{(i)} &= -\varphi_{o}\{[(N_{j}^{(i)} + C_{xj}^{equ(i)}k_{l}^{2(i)})sh(k_{2}^{(i)}l_{j})] / k_{2}^{(i)} - \\ &- (N_{j}^{(i)} + C_{xj}^{equ(i)}k_{2}^{2(i)})sh(k_{l}^{(i)}l_{j})] / k_{l}^{(i)} \} / [C_{xj}^{equ(i)}(k_{l}^{2(i)} - k_{2}^{2(i)})]; \\ V_{2}^{(i)} &= \varphi_{o}\{1 - [(N_{j}^{(i)} + C_{xj}^{equ(i)}k_{l}^{2(i)})ch(k_{2}^{(i)}l_{j}) - \\ &- [(N_{j}^{(i)} + C_{xj}^{equ(i)}k_{2}^{2(i)})ch(k_{l}^{(i)}l_{j})] / [C_{xj}^{equ(i)}(k_{1}^{2(i)} - k_{2}^{2(i)})]\}; \\ V_{3}^{(i)} &= \varphi_{o}\{[(N_{j}^{(i)} + C_{xj}^{equ(i)}k_{l}^{2(i)})ch(k_{2}^{(i)}l_{j}) - \\ &- (N_{j}^{(i)} + C_{xj}^{equ(i)}k_{2}^{2(i)})ch(k_{1}^{(i)}l_{j})k_{1}^{2(i)}] / (k_{1}^{2(i)} - k_{2}^{2(i)}) + \\ &+ N_{j}^{(i)}[(N_{j}^{(i)} + C_{xj}^{equ(i)}k_{1}^{2(i)})ch(k_{2}^{(i)}l_{j}) - \\ &- (N_{j}^{(i)} + C_{xj}^{equ(i)}k_{2}^{2(i)})ch(k_{2}^{(i)}l_{j}) / [C_{xj}^{equ(i)}(k_{1}^{2(i)} - k_{2}^{2(i)})]\} / c_{j}. \end{split}$$

Решение системы (28) имеет вид

$$M_{xjo}^{(i)} = D_{1j}^{(i)} / D_j^{(i)},$$
(29)

$$Q_{jo}^{(i)} = D_{2j}^{(i)} / D_j^{(i)}, \tag{30}$$

$$T_{jo}^{(i)} = D_{3j}^{(i)} / D_j^{(i)}, \tag{31}$$

где $D_{1j}^{(i)}$, $D_{2j}^{(i)}$, $D_{3j}^{(i)}$, $D_{j}^{(i)}$ – определители метода Крамера для решения системы (26).

Изгибающий момент на опоре с координатой $z_i = l_i$ рассчитывается при этом по формуле

$$M_{xjl}^{(i)} = M_{xjo}^{(i)} + Q_{jo}^{(i)} l_j.$$
(32)

При осадке опоры рассматриваемого стержня с координатой $z_i = 0$ на величину δ_0 будут соблюдаться следующие граничные условия (в случае жестких на сдвиг торцов этого стержня):

$$v_{jo}^{(i)} = 0, \quad v_{jo}^{\prime(i)} = 0, \quad \tau_{jo}^{(i)} = 0, \quad (33)$$

а в узле
$$j + l$$
: $v_{j,l_j}^{(i)} = \delta_0$, $v_{j,l_j}^{(i)} = 0$, $\tau_{j,l_j}^{(i)} = 0$. (34)

При этих граничных условиях свободные члены будут равны

$$\begin{split} V_{l}^{(i)} &= \delta_{0} \{ [(N_{j}^{(i)} + C_{xj}^{equ(i)} k_{2j}^{2(i)}) ch(k_{lj}^{(i)} l_{j}) - \\ &- (N_{j}^{(i)} + C_{xj}^{equ(i)} k_{1j}^{2(i)}) ch(k_{2j}^{(i)} l_{j}] / [C_{xj}^{equ(i)} (k_{1j}^{2(i)} - k_{2j}^{2(i)})] + 2 \}, \\ V_{2}^{(i)} &= \delta_{0} [(N_{j}^{(i)} + C_{xj}^{equ(i)} k_{2j}^{2(i)}) sh(k_{1j}^{(i)} l_{j}) k_{1j}^{(i)} - \\ &- (N_{j}^{(i)} + C_{xj}^{equ(i)} k_{1j}^{2(i)}) sh(k_{2j}^{(i)} l_{j}) k_{2j}^{(i)}] / [C_{xj}^{equ(i)} (k_{1j}^{2(i)} - k_{2j}^{2(i)})] \\ V_{3}^{(i)} &= -\delta_{0} \{ [(N_{j}^{(i)} + k_{1j}^{2(i)} C_{xj}^{equ(i)}) sh(k_{2j}^{(i)} l_{j}) k_{2j}^{3(i)} - (35) \\ &- (N_{j}^{(i)} + k_{2j}^{2(i)} C_{xj}^{equ(i)}) sh(k_{1j}^{(i)} l_{j}) k_{1j}^{3(j)}] / (k_{1j}^{2(i)} - k_{2j}^{2(i)}) + \\ &+ N_{j}^{(i)} [(N_{j}^{(i)} + k_{1j}^{2(i)} C_{xj}^{equ(i)}) sh(k_{2j}^{(i)} l_{j}) k_{2j}^{2(i)} - \\ &- (N_{j}^{(i)} + k_{2j}^{2(i)} C_{xj}^{equ(i)}) sh(k_{1j}^{(i)} l_{j}) k_{1j}^{3(i)}] / [C_{xj}^{equ(i)} (k_{2j}^{2(i)} - k_{2j}^{2(i)})] \} / c_{j}. \end{split}$$

Определение усилий на опорах осуществляется аналогично вышеизложенному для случая поворота узла с координатой $z_i = 0$ на угол φ_0 .

Если *j*-й составной стержень при $z_i = l_i$ шарнирно оперт, то при повороте *j*-го узла на угол $\bar{\varphi}_{a}$ граничные условия (в случае жестких на сдвиг торцов этого стержня) будут следующими:

$$v_{jo}^{(i)} = 0, \quad v_{jo}^{\prime(i)} = \varphi_o, \ \tau_{jo}^{(i)} = 0,$$
 (36)

а в узле
$$j + I$$
: $v_{j,l_j}^{(i)} = 0$, $\tau_{j,l_j}^{(i)} = 0$, $M_{xj,l_j}^{(i)} = 0$. (37)

При осадке на δ_i опоры с координатой $z_i = l_i$ для составного стержня, шарнирно опертого при $z_i = l_i$, граничные условия (в случае жестких на сдвиг торцов этого стержня) будут:

$$v_{jo}^{(i)} = 0, \ v_{jo}^{(i)} = 0, \ \tau_{jo}^{(i)} = 0,$$
 (38)

а в узле j + I: $v_{j,l_j}^{(i)} = \delta_j, \ \tau_{j,l_j}^{(i)} = 0, \ M_{j,l_j}^{(i)} = 0.$ (39)

С учетом (36)-(39) решается система уравнений (26) аналогично тому, как это было показано для *j*-го участка составного стержня с жестко защемленными концами.

Найденные усилия на опорах *j*-го стержня при $\varphi_0 = I$ и $\delta_0 = I$ далее используются как реак-ции в связях $R_{1jlk}^{(i)}$, $R_{1j2k}^{(i)}$, $R_{2jlk}^{(i)}$ и $R_{2j2k}^{(i)}$ при решении системы уравнений (1).

Деформационный расчет рамы осуществляется с использованием эквивалентного модуля деформаций $E_{iv}^{equ(i)}$ [4]. Значения параметров, найденных при *i*-м шаге нагружения, могут быть использованы для проверки устойчивости методом профессора Р. С. Санжаровского [5].

СПИСОК ЛИТЕРАТУРЫ

- 1. Биргер И. А. Общие алгоритмы решения задач теории упругости, пластичности и ползучести // Успехи механики деформируемых сред. М.: Наука, 1975. С. 61–73. 2. Качанов Л. М. Теория ползучести. М.: Физматгиз, 1960. 455 с. 3. Ржаницын А. Р. Составные стержни и пластинки. М.: Стройиздат, 1986. 314 с.

- 4. Рочев А. А. Нелинейная теория расчета сквозных упругопластических статически неопределимых рамных систем // Доклады 58-й конференции профессоров, преподавателей, научных работников, инженеров и аспирантов университе-та: В 3 ч. Ч. 1. СПб.: СПбГАСУ, 2001. С. 93–94.
- 5. Санжаровский Р. С. Устойчивость элементов строительных конструкций при ползучести. Л.: Изд-во ЛГУ, 1984. 280 c.

где