2013 № 6 (76)

УДК 004.942:539.371

МАТЕМАТИЧЕСКОЕ МОДЕЛИРОВАНИЕ НАПРЯЖЕННО-ДЕФОРМИРОВАННОГО СОСТОЯНИЯ ТРЕХСЛОЙНОГО СТЕРЖНЯ С НЕСЖИМАЕМЫМ ЗАПОЛНИТЕЛЕМ

К.С. КУРОЧКА, О.В. РОГОВЦОВА

Гомельский государственный технический университет имени П.О. Сухого пр. Октября 48, Гомель, 246746, Беларусь

Поступила в редакцию 19 апреля 2013

Представлена математическая модель на основе метода конечных элементов напряженно-деформированного состояния трехслойного стержня с несжимаемым заполнителем под действием вертикальной нагрузки. Приведены результаты верификации данной модели.

Ключевые слова: математическое моделирование, метод конечных элементов, трехслойный стержень.

Введение

В настоящее время все большее применение находят трехслойные элементы конструкций. Совместное использование материалов с существенно различающимися термомеханическими характеристиками позволяет получать в рамках конструкции новые полезные свойства, не достижимые при использовании однородных элементов. Прочные и жесткие несущие слои обеспечивают необходимые значения деформаций, а внутренние слои, перераспределяя усилия между несущими слоями, могут также выполнять и ряд других функций. Например, тепло- и звукоизоляцию, демпфирование и снижение вибраций и т.п.

Одним из распространенных трехслойных элементов конструкций является стержень, используемый, как правило, совместно с другими подобными элементами. Сложность всей конструкции в целом и необходимость комплексного рассмотрения накладывает определенные требования к процессу компьютерного моделирования и расчета отдельных ее элементов. Особенно важными из требований являются ресурсоемкость и время нахождения единичного решения. Это можно обеспечить только разработкой новых математических моделей и алгоритмов исследования поведения трехслойных стержней под действием различных видов и типов нагрузок.

Теоретический анализ

При расчете трехслойного стержня с несжимаемым заполнителем выделяются задачи обеспечения нормативных значений прогиба и деформаций.

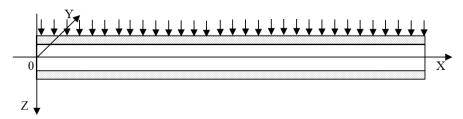


Рис. 1. Трехслойный стержень под действием вертикальной поперечной нагрузки

Одним из методов компьютерного исследования данных задач является метод конечных элементов [1-3]. В данной работе рассматривается задача определения прогиба трехслойного стержня под действием вертикальной поперечной нагрузки (рис. 1). При этом принимаются следующие гипотезы.

1. О малости деформаций: деформации малы по сравнению с размерами тела, т.е. изменение размеров стержня и его слоев вследствие деформации можно не учитывать, а длина стержня значительно больше его толщины и ширины (рис. 1), т.е. перемещениями вдоль оси ОУ можно пренебречь [4]:

$$\vartheta = 0$$
. (1)

2. Справедлив закон Гука [3, 4]:

$$\{\sigma\} = [D]\{\varepsilon\},\tag{2}$$

где $\{\sigma\}$ – вектор напряжений; $\{\epsilon\}$ – вектор деформаций; [D] – матрица жесткости элемента

3. Материалы слоев несжимаемы в поперечных направлениях [4]:

$$\varepsilon_z = 0; \ \varepsilon_v = 0.$$
 (3)

4. Для несущих слоев справедлива гипотеза плоских сечений Бернулли [4], на основании которой имеем отсутствие нормальной компоненты деформации вдоль оси OZ и тангенциальных компонент деформаций в плоскостях ХОZ и УОZ:

$$\gamma_{yz} = 0; \ \gamma_{zx} = 0. \tag{4}$$

5. Для внутреннего слоя справедлива гипотеза о прямолинейности деформированной нормали заполнителя [4], из которой следует, с учетом (1), что срединная плоскость заполнителя не деформируется, т.е.

$$u_0 = 0, (5)$$

где u_0 — перемещения точек серединной плоскости вдоль оси OX.

Воспользуемся уравнениями Коши [3, 4]:

$$\varepsilon_{x} = \frac{\partial u}{\partial x}; \quad \varepsilon_{y} = \frac{\partial 9}{\partial y}; \quad \varepsilon_{z} = \frac{\partial w}{\partial z};
\gamma_{xy} = \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial 9}{\partial x}; \quad \gamma_{yz} = \frac{\partial 9}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y}; \quad \gamma_{zx} = \frac{\partial u}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial x},$$
(6)

из гипотез (1), (3) и (4) получим:
$$\varepsilon_z = \frac{\partial w}{\partial z} = 0 \; ; \; \gamma_{yz} = \frac{\partial 9}{\partial z} + \frac{\partial w}{\partial y} = \frac{\partial w}{\partial y} = 0 \; ,$$

следовательно, прогибы не зависят от координат у и z, таким образом

$$w = w(x). (7)$$

Из гипотезы (4) получаем:

$$\gamma_{zx} = \frac{\partial w}{\partial x} + \frac{\partial u}{\partial z} = 0.$$

Следовательно,

$$\frac{\partial u}{\partial z} = -\frac{\partial w}{\partial x}$$

Интегрируя по z последнее тождество, имеем: $u = -z \frac{\partial w}{\partial x} + f_1(x, y)$.

Так как последнее выражение справедливо для всего стержня, то для срединной плоскости будем иметь: $u_0 = -z \frac{\partial w}{\partial x} + f_1(x,y)$.

Подставляя (5) в предыдущее тождество при z = 0, получим $u_0 = f_1(x, y) = 0$, откуда:

$$u = -z \frac{\partial w}{\partial x} \,. \tag{8}$$

Рассмотрим несущие слои стержня. Согласно принятых гипотез, с учетом уравнений Коши (6) и формулы (8), в векторах напряжений и деформаций останется по одной ненулевой компоненте:

$$\left\{ \boldsymbol{\varepsilon}^{i} \right\} = \left\{ \boldsymbol{\varepsilon}^{i}_{x} \right\} \, \boldsymbol{\mathsf{u}} \, \left\{ \boldsymbol{\sigma}^{i} \right\} = \left\{ \boldsymbol{\sigma}^{i}_{x} \right\},$$

а закон Гука (2) примет вид:

$$\left\{\sigma_{x}^{i}\right\} = \left[D^{i}\right]\left\{\varepsilon_{x}^{i}\right\},\tag{9}$$

где $[D^i] = E^i$, E^i – модуль упругости i-го слоя; i – номер слоя, $i = \overline{1,2}$.

Для внутреннего слоя появятся касательные деформации и напряжения в плоскости XOZ:

$$\left\{ \boldsymbol{\epsilon}^{0} \right\} = \left\{ \begin{matrix} \boldsymbol{\epsilon}^{0}_{x} \\ \boldsymbol{\gamma}^{0}_{zx} \end{matrix} \right\} \ \mathbf{u} \ \left\{ \boldsymbol{\sigma}^{0} \right\} = \left\{ \begin{matrix} \boldsymbol{\sigma}^{0}_{x} \\ \boldsymbol{\tau}^{0}_{zx} \end{matrix} \right\},$$

закон Гука (2) примет вид:

$$\left\{\sigma^{0}\right\} = \left[D^{0}\right]\left\{\varepsilon^{0}\right\},\tag{10}$$

где индекс 0 означает внутренний слой-заполнитель;

$$\begin{bmatrix} D^0 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} K + \frac{4}{3}G & 0 \\ 0 & G \end{bmatrix};$$

K – модуль объемной деформации материала; G – сдвиговый модуль упругости.

Методика построения математической модели

Анализируя выражения (1) и (8), с учетом (6), приходим к возможности выбрать в качестве искомой величины прогиб: w = w(x). При этом в силу (8) и (6) необходимо существование второй производной искомой функции w(x) [5]. Следуя вышеизложенному, для моделирования прогибов трехслойного стержня воспользуемся одномерными конечными элементами с двумя узлами по две степени свободы в каждом (рис. 2) $\{\delta\}^T = \{w \mid \theta_x\}$, где $\{\delta\}$ –

вектор узловых степеней свободы конечного элемента; $\theta_x = \frac{\partial w}{\partial r}$.

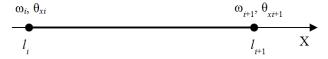


Рис. 2. Одномерный конечный элемент для моделирования прогибов трехслойного стержня

Будем аппроксимировать значения искомой функции w(x) и ее первой производной θ_x следующими полиномами, обеспечивающими существование функционала вариационной задачи [1, 5]:

$$w(x) = a_1 + a_2 x + a_3 x^2 + a_4 x^3; (11)$$

$$\theta_{x}(x) = a_{2} + 2a_{3}x + 3a_{4}x^{2}. \tag{12}$$

Так как соотношения (11) и (12) справедливы для всех точек конечного элемента, то для его узлов будем иметь: $\{\delta_0\} = [A]\{a\}$, где $\{a\}^T = \{a_1 \quad a_2 \quad a_3 \quad a_4\}$; $\{\delta_0\}^T = \{w_1 \quad \theta_{x_1} \quad w_2 \quad \theta_{x_2}\}$; w_j, θ_{x_j} — соответственно перемещения j-го узла и угол поворота;

$$\begin{bmatrix} A \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & l_1 & l_1^2 & l_1^3 \\ 0 & 1 & 2l_1 & 3l_1^2 \\ 1 & l_2 & l_2^2 & l_2^3 \\ 0 & 1 & 2l_2 & 3l_2^2 \end{bmatrix},$$
 где l_j – координата j -го узла, $j=\overline{1,2}$, откуда

$$\{a\} = [A]^{-1} \{\delta_0\}.$$
 (13)

Воспользовавшись формулами Коши (6), соотношениями (11) и (12), продифференцировав, получим: $\{\varepsilon^i\} = -z[C^i]\{a\}$.

Подставим (13) в последнее выражение, тогда деформации для каждого слоя будут выражены через перемещения:

$$\left\{ \boldsymbol{\varepsilon}^{i} \right\} = \left[\boldsymbol{Q}^{i} \right] \left\{ \boldsymbol{\delta}_{0} \right\}, \ i = \overline{0,2}, \tag{14}$$

гле

$$\left[Q^{i} \right] = \left[\frac{6(l_{1} + l_{2} - 2x)}{(l_{1} - l_{2})^{3}} - \frac{2(l_{1} + 2l_{2} - 3x)}{(l_{1} - l_{2})^{2}} - \frac{6(l_{1} + l_{2} - 2x)}{(l_{1} - l_{2})^{3}} - \frac{2(2l_{1} + l_{2} - 3x)}{(l_{1} - l_{2})^{2}} \right], i = \overline{1,2};$$

$$\left[Q^{0} \right] = \left[\frac{6(l_{1} + l_{2} - 2x)}{(l_{1} - l_{2})^{3}} - \frac{2(l_{1} + 2l_{2} - 3x)}{(l_{1} - l_{2})^{2}} - \frac{6(l_{1} + l_{2} - 2x)}{(l_{1} - l_{2})^{3}} - \frac{2(2l_{1} + l_{2} - 3x)}{(l_{1} - l_{2})^{2}} - \frac{6(l_{1} - x)(l_{2} - x)}{(l_{1} - l_{2})^{3}} - \frac{2(2l_{1} + l_{2} - 3x)}{(l_{1} - l_{2})^{2}} - \frac{6(l_{1} - x)(l_{2} - x)}{(l_{1} - l_{2})^{3}} - \frac{2(2l_{1} + l_{2} - 3x)}{(l_{1} - l_{2})^{2}} \right].$$

Подставляя (14) в (9) и (10), получим:

$$\left\{\sigma^{i}\right\} = \left[D^{i}\right]\left[Q^{i}\right]\left\{\delta_{0}\right\}, \ i = \overline{0,2}. \tag{15}$$

Для построения математической модели воспользуемся принципом возможных перемещений [1, 3, 4], который в случае трехслойного стержня его можно переписать в виде:

$$\left\{\bar{\delta_{0}}\right\}^{T}\left\{R_{0}\right\} = \int_{\frac{b}{2}l_{J}}^{\frac{b}{2}l_{J+1}} \int_{\frac{h_{0}}{2}}^{\frac{b}{2}l_{J+1}} \left\{\bar{\epsilon^{1}}\right\}^{T} \left\{\sigma^{1}\right\} dz dx dy + \int_{\frac{b}{2}l_{J}}^{\frac{b}{2}l_{J+1}} \int_{\frac{h_{0}}{2}}^{\frac{h_{0}}{2}} \left\{\bar{\epsilon^{0}}\right\}^{T} \left\{\sigma^{0}\right\} dz dx dy + \int_{\frac{b}{2}l_{J}}^{\frac{b}{2}l_{J+1}} \int_{\frac{h_{0}}{2}-h_{2}}^{\frac{h_{0}}{2}} \left\{\bar{\epsilon^{2}}\right\}^{T} \left\{\sigma^{2}\right\} dz dx dy, \quad (16)$$

где $\{R_0\}$ — вектор узловых сил конечного элемента; h_i — толщина $i^{\rm ro}$ слоя стержня, $i=\overline{0,2}$; причем h_0 — толщина заполнителя; b — ширина стержня; черта над переменной означает вариацию признака.

Подставим в (16) выражения (14) и (15), учитывая, что $\{\delta_0\}$ не зависит от координат, интегрируя по z и y, получим:

$$\{R_{0}\} = [k^{1}]\{\delta_{0}\} + [k^{0}]\{\delta_{0}\} + [k^{2}]\{\delta_{0}\} = [k]\{\delta_{0}\},$$
(17)

гле

$$[k] = \sum_{i=0}^{2} [k^i]; \tag{18}$$

$$[k^{i}] = bE \frac{(h_{0} + 2h_{i})^{3} - h_{0}^{3}}{24} \begin{bmatrix} \int_{l_{i}}^{l_{i}} [Q^{i}]^{T} [Q^{i}] dx \end{bmatrix}, i = \overline{1,2}; [k^{0}] = b \frac{h_{0}^{3}}{12} \begin{bmatrix} \int_{l_{i}}^{l_{i}} [Q^{0}]^{T} [D^{0}] [Q^{0}] dx \end{bmatrix}.$$
 (19)

Система линейных алгебраических уравнений (17) - основное уравнение метода конечных элементов, (18) – локальная матрица жесткости для одномерного конечного элемента при изгибе трехслойного стержня с жестким заполнителем.

Интегралы в (19) можно вычислить точно:

$$\begin{bmatrix} k^{i} \end{bmatrix} = bE \frac{(h_{0} + 2h_{i})^{3} - h_{0}^{3}}{24} \begin{bmatrix} -\frac{12}{(l_{1} - l_{2})^{3}} & \frac{6}{(l_{1} - l_{2})^{2}} & \frac{12}{(l_{1} - l_{2})^{3}} & \frac{6}{(l_{1} - l_{2})^{2}} \\ \frac{6}{(l_{1} - l_{2})^{2}} & -\frac{4}{l_{1} - l_{2}} & -\frac{6}{(l_{1} - l_{2})^{2}} & -\frac{2}{l_{1} - l_{2}} \\ \frac{12}{(l_{1} - l_{2})^{3}} & -\frac{6}{(l_{1} - l_{2})^{2}} & -\frac{12}{(l_{1} - l_{2})^{3}} & -\frac{6}{(l_{1} - l_{2})^{2}} \\ \frac{6}{(l_{1} - l_{2})^{2}} & -\frac{2}{l_{1} - l_{2}} & -\frac{6}{(l_{1} - l_{2})^{2}} & -\frac{4}{l_{1} - l_{2}} \end{bmatrix}, i = \overline{1,2};$$

$$\begin{bmatrix} -\frac{6G}{5(l_{1} - l_{2})} - \frac{16G + 12K}{(l_{1} - l_{2})^{3}} & \frac{G}{10} + \frac{8G + 6K}{(l_{1} - l_{2})^{2}} & \frac{6G}{5(l_{1} - l_{2})} + \frac{16G + 12K}{(l_{1} - l_{2})^{3}} & \frac{G}{10} + \frac{8G + 6K}{(l_{1} - l_{2})^{2}} \\ \frac{G}{10} + \frac{8G + 6K}{(l_{1} - l_{2})^{2}} & \frac{2G(l_{2} - l_{1})}{15} - \frac{16G + 12K}{3(l_{1} - l_{2})} & -\frac{G}{10} - \frac{8G + 6K}{(l_{1} - l_{2})^{2}} & \frac{G(l_{1} - l_{2})}{30} - \frac{8G + 6K}{3(l_{1} - l_{2})} \\ \frac{G}{5(l_{1} - l_{2})} + \frac{16G + 12K}{(l_{1} - l_{2})^{3}} & -\frac{G}{10} - \frac{8G + 6K}{(l_{1} - l_{2})^{2}} & -\frac{G}{5(l_{1} - l_{2})} - \frac{8G + 6K}{3(l_{1} - l_{2})} \\ \frac{G}{5(l_{1} - l_{2})} + \frac{16G + 12K}{(l_{1} - l_{2})^{3}} & -\frac{G}{10} - \frac{8G + 6K}{(l_{1} - l_{2})^{2}} & -\frac{G}{5(l_{1} - l_{2})} - \frac{8G + 6K}{3(l_{1} - l_{2})} \\ \frac{G}{10} + \frac{8G + 6K}{(l_{1} - l_{2})^{3}} & \frac{G}{10} - \frac{8G + 6K}{(l_{1} - l_{2})^{2}} & -\frac{G}{5(l_{1} - l_{2})} - \frac{8G + 6K}{5(l_{1} - l_{2})} \\ \frac{G}{10} + \frac{8G + 6K}{(l_{1} - l_{2})^{3}} & \frac{G}{10} - \frac{8G + 6K}{(l_{1} - l_{2})^{2}} \\ \frac{G}{10} - \frac{8G + 6K}{(l_{1} - l_{2})^{2}} & \frac{G(l_{1} - l_{2})}{30} - \frac{8G + 6K}{3(l_{1} - l_{2})} \\ \frac{G}{10} - \frac{8G + 6K}{(l_{1} - l_{2})^{2}} & \frac{G(l_{1} - l_{2})}{30} - \frac{8G + 6K}{3(l_{1} - l_{2})} \\ \frac{G}{10} - \frac{16G + 12K}{(l_{1} - l_{2})^{3}} & \frac{G}{10} - \frac{16G + 12K}{(l_{1} - l_{2})^{3}} \\ \frac{G}{10} - \frac{16G + 12K}{(l_{1} - l_{2})^{3}} & \frac{G}{10} - \frac{16G + 12K}{(l_{1} - l_{2})^{3}} \\ \frac{G}{10} - \frac{16G + 12K}{(l_{1} - l_{2})^{3}} & \frac{G}{10} - \frac{16G + 12K}{(l_{1} - l_{2})^{3}} \\ \frac{G}{10} - \frac{16G + 12K}{(l_{1} - l_{2})^{3}} & \frac{G}{10}$$

После вычисления локальных матриц жесткости осуществлялось построение глобальной матрицы жесткости по следующей формуле:

$$[K_{2j,2j}] = [K_{2j,2j}] + [k_j], \ j = \overline{1,N},$$
 (20)

 $\left[K_{2j,2j}\right] = \left[K_{2j,2j}\right] + \left[k_{j}\right], \ \ j = \overline{1,N} \ ,$ (20) где $\left[K_{2j,2j}\right]$ — подматрица глобальной матрицы жесткости; $\left[k_{j}\right]$ — локальная матрица жесткости *j*-го конечного элемента, вычисляемая по формулам (18) и (19); N – количество конечных элементов, дискретизирующих трехслойный стержень.

После построения глобальной матрицы жесткости формируется вектор узловых усилий $\{R\}$, учитываются граничные условия и решается система линейных алгебраических уравнений вида (17).

Результаты и их обсуждение

Для верификации предложенной математической модели рассмотрим определения прогибов защемленного трехслойного стержня длиной 1 м под действием равномерно распределенной нагрузки интенсивности 2 МПа [4]. Физические характеристики слоев стержня приведены в таблице.

Физические	характеристики	слоев стержня

Номер слоя	Материал слоя	Толщина слоя, м	Модуль упругости <i>Е</i> , МПа	Модуль объемной деформации материала <i>K</i> , МПа	Сдвиговый модуль упругости G , МПа
1	алюминиевый сплав Д16Т	0,02	115600	80000	26700
0	политетрафторэтилен	0,09	4820	4700	90
2	алюминиевый сплав Д16Т	0,02	115600	80000	26700

Стержень дискретизировался 10 конечными элементами. Затем по формулам (18) и (19) вычислялись локальные матрицы жесткости, по формуле (20) осуществлялось построение глобальной матрицы жесткости, учитывались граничные условия, формировался вектор узловых усилий и решалась система линейных алгебраических уравнений. В результате были найдены прогибы и углы поворота вдоль оси ОХ. Для нахождения напряжений и деформаций можно воспользоваться соотношениями (14) и (15).

В результате исследования математической модели было получено, что максимальное отличие найденных значений прогиба от решения на основе [4] не превышало 5 % (рис. 3).

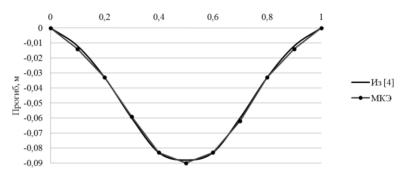


Рис. 3. Прогиб трехслойного стержня под действием равномерно распределенной нагрузки

Заключение

Построена математическая модель и разработан простой и эффективный алгоритм конечноэлементного моделирования прогибов трехслойного стержня с несжимаемым заполнителем. Вычислены точные значения локальных матриц жесткости для одномерного конечного элемента, создано соответствующее программное обеспечение и проведена его верификация, показавшая возможность применения данного алгоритма и математической модели для исследования напряженно-деформированного состояния тонкого трехслойного стержня с жестким заполнителем под действием поперечной нагрузки.

MATHEMATICAL MODELING OF STRESS-STRAINED STATE OF THREE-LAYER ROD WITH INCOMPRESSIBLE FILLER

K.S. KURACHKA, V.V. RAHAUTSOVA

Abstract

The mathematical model based on the finite element method of the stress-strain state of a three-layer rod with incompressible filler under the vertical load is described. The results of the verification of the model are presented.

Список литературы

- 1. Зенкевич О. Метод конечных элементов в технике. М., 1975.
- 2. Сабоннадьер Ж.-К, Кулон Ж.-Л. Метод конечных элементов и САПР М., 1989.
- 3. *Быховцев В.Е., Бондарева В.В.* Компьютерное моделирование систем нелинейной механики грунтов. Гомель, 2002.
- 4. Старовойтов Э.И. Яровая А.В., Леоненко Д.В. Деформирование трехслойных элементов конструкций на упругом основании. М., 2006.
- 5. Курочка К.С. // Вестник ГГТУ им. П.О. Сухого. 2003. № 1. С. 39–47.