УДК 624.011

КЭ-МОДЕЛЬ УЗЛОВОГО СОЕДИНЕНИЯ ЭЛЕМЕНТОВ ДЕРЕВЯННЫХ КОНСТРУКЦИЙ, ВЫПОЛНЕННОГО С ИСПОЛЬЗОВАНИЕМ ВИНТОВ, РАБОТАЮЩИХ НА ОСЕВОЕ РАСТЯЖЕНИЕ

Е. В. Маркечко¹, А. Я. Найчук²

¹ М. т. н., старший преподаватель кафедры строительных конструкций УО «Брестский государственный технический университет», Брест, Беларусь, e-mail: bk-2112@mail.ru ²Д. т. н., доцент, профессор кафедры строительных конструкций УО «Брестский государственный технический университет», Брест, Беларусь, e-mail: atnya@yandex.ru

Реферат

В статье приведено обоснование КЭ-модели соединения элементов деревянных конструкций с использованием винтов, воспринимающих осевые усилия растяжения, базирующееся на результатах сопоставления данных численных и экспериментальных исследований напряженного состояния древесины. Выполнен анализ изменения напряжений в древесине в зависимости от длины анкеровки и расстояния от оси винта.

Ключевые слова: древесина, винт, прочность, напряжение, конечный элемент.

FE-MODEL OF TIMBER CONNECTION WITH SCREWS SUBJECTED TO AXIAL TENSION

E. V. Markechko, A. Ya. Naichuk

FE-Model of timber joints with screw subjected to axial tension is described in this paper. FE-Model Evaluation and Validation is based on comparison between the results of experimental and FE-analysis of timber stressed state in joint. The relationship between the wood stress values and the anchorage length and the distance from the screw axis is presented and analyzed.

Keywords: timber, screw, strength, stress, final element.

Введение

Abstract

Использование винтов в соединениях элементов деревянных конструкций позволяет уменьшить влияние пороков древесины (сучков, свилеватости и косослоя) на их несущую способность, а по сравнению с вклеенными стержнями сократить сроки их изготовления и монтажа. Вместе с тем накопленный опыт строительства зданий из деревянных конструкций с соединениями такого типа показывает, что в процессе эксплуатации они не всегда удовлетворяют требованиям надежности и долговечности из-за образования продольных трещин в древесине соединимых элементов в зонах обрыва растянутых стержней. Это свидетельствует о несовершенстве существующих методик расчета таких соединений.

Известно, что несущая способность конструкции зависит от прочности используемого материала, напряженного состояния как ее элементов, так и элементов соединений. Следовательно, для соединений элементов деревянных конструкций с использованием винтов определение напряженного состояния древесины, расположенной в зоне установки винта, является актуальной задачей. Сложность решения данной задачи состоит в том, что все компоненты напряжений должны быть определены не только на поверхности элемента, но и по ширине и длине соединяемых элементов [1, 2]. Решение данной задачи экспериментальным путем довольно проблематично из-за ограниченных возможностей измерения деформаций в массиве древесины соединяемых элементов посредством винтов. Поэтому решение этой задачи возможно с использованием численных методов (например, метода конечных элементов) с соответствующим обоснованием экспериментальным путем принятых расчетных моделей.

Целью данных исследований являлось обоснование КЭ-модели узлового соединения элементов деревянных конструкций с использованием винтов, воспринимающих осевые усилия растяжения.

Методика экспериментальных и численных исследований напряженного состояния соединения

Исследуемый образец соединения представлял собой деревянный элемент Д1 составного поперечного сечения с установленным перпендикулярно волокнам винтом 3 (рисунок 1). Винт 3 располагался посередине длины L и ширины b поперечного сечения деревянного элемента Д1, состоящего из двух элементов 1 и 2 клееной древесины. Наружный диаметр винта d = 11 мм (рисунок 1). Варьируемым параметром как в КЭ-моделях, так и в испытываемом образце являлась длина анкеровки lef винта 3 в деревянном элементе Д1, значение которой принималось равным Ief1 = 110 мм и Ief2 = 165 мм (рисунок 1). Размеры поперечного сечения элементов 1 и 2 L×h×b1 = 400×500×100 мм. В экспериментальном образце элементы 1 и 2 соединялись между собой с помощью 6 стяжных стальных шпилек 7 диаметром d_b = 10 мм (рисунок 1). Между гайками стальных шпилек и наружными плоскостями деревянного элемента Д1 располагались шайбы наружным диаметром 16 мм. Значение усилия натяжения стяжных шпилек 7 принималось, исходя из условия прочности древесины под шайбами при ее сжатии поперек волокон. Винт 3 в элементе Д1 устанавливался в предварительно просверленное отверстие диаметром d₀ = 6,5 мм. Продольная ось просверленного отверстия была перпендикулярна горизонтальной линии сплачивания элементов 1 и 2.

После высверливания в элементе Д1 предварительного отверстия глубину (длину) анкеровки *l*_{ef2} = 165 мм элементы 1 и 2 разъединялись и на внутреннюю поверхность элемента 1 наклеивались тензодатчики в соответствии со схемой, приведенной на рисунке 1в. База тензодатчиков составляла 10 мм. Для исключения повреждения тензодатчиков при сплачивании элементов 1 и 2 в элементе 2 были выфрезерованы вертикальные пазы глубиной 3 мм и шириной 14 мм.

Для измерения относительных деформаций все тензодатчики подключались к компьютерному измерительному комплексу «ТИССА-В-485/65».

После сплачивания элементов 1 и 2 выполнялось завинчивание винта на заданную длину анкеровки *l*_{ef} и фиксация показаний по тензодатчикам.

Испытание образца выполнялось в испытательной машине УМЭ-10ТМ в соответствии со схемой, приведенной на рисунке 1в. Для испытаний был изготовлен 1 опытный образец. Вестник Брестского государственного технического университета. 2023. №1(130)



Д1 – деревянный элемент; 1, 2 – элементы из клееной древесины L×b×h = 500×100×200 мм; 3 – винт диаметром *d* = 11 мм; 4 – упорные стальные пластины *h*₁×*b*₁× *l*₀ = 20×70× 200 мм; 5 – тензодатчики базой 10 мм; 6 – тензорозетки базой 10 мм; 7 – стяжные стальные шпильки диаметром *d*_b = 10 мм; 8 – стальные шайбы диаметром 16 мм

 а) – общий вид испытываемого образца; б) – общий вид расположения тензодатчиков по линиям «n-n», «m-m» и «p-p» элемента 1; в) – схема испытаний

Рисунок 1 – Общий вид и схема испытываемого образца соединения

На основании измеренных в сечениях досок клееного элемента значений относительных деформаций *є*_{ху,і}, *є*_{ух,і} и *є*_{45,і} напряжения *σ*_{x,i}, *σ*_{y,i} и *т*_{xy,i} определялись по формулам (1–3) [3].

$$\sigma_{x,i} = E_{x,i} \left(\frac{\varepsilon_{x,i} + v_{yx,i} \cdot \varepsilon_{y,i}}{1 - v_{xy,i} \cdot v_{yx,i}} \right), \tag{1}$$

$$\sigma_{y,i} = E_{y,i} \left(\frac{\varepsilon_{y,i} + v_{xy,i} \cdot \varepsilon_{x,i}}{1 - v_{xy,i} \cdot v_{yx,i}} \right),$$
(2)

$$\tau_{xy,i} = G_{xy,i} \left[2 \cdot \varepsilon_{45,i} - \left(\varepsilon_{x,i} + \varepsilon_{y,i} \right) \right], \tag{3}$$

где *E_{x,i}* и *E_{y,i}* – модуль упругости древесины вдоль и поперек волокон і-той доски клееного элемента соответственно;

v_{xy,i} и v_{yx,i} – коэффициенты поперечной деформации древесины i-й доски клееного элемента;

G_{xy,i} – модуль сдвига древесины і-й доски клееного элемента;

Ех.і, Еу.і и Е45.і – относительные деформации вдоль, поперек и под углом 45⁰ к волокнам древесины і-й доски клееного элемента соответственно.

Значения упругих характеристик древесины і-й доски клееного элемента определялись на основе результатов испытаний маломасштабных образцов [4–7], вырезанных из досок клееного пакета элемента 1. На основании результатов испытаний маломасштабных образцов средние значения упругих характеристик древесины досок клееного элемента 1 оказались равны: *Е*_{x.mean} = 11440 МПа; *Е*_{y.mean} = 733 МПа; *G*_{xy.mean} = 632 МПа; *v*_{xy} = 0,44; *v*_{yx} = 0,028.

Испытания опытного образца соединения винта с элементом Д1 по определению напряженного состояния проводились в четыре этапа. На каждом этапе испытаний по показаниям тензодатчиков, расположенных вдоль вертикальной «n-n» и горизонтальных «m-m» и «p-p» линий на внутренней поверхности элемента 1 (рисунок 16), фиксировались относительные деформации в древесине. Вертикальная линия «n-n» находилась на расстоянии 20,5 мм от продольной оси винта, а горизонтальные линии «m-m» и «p-p» с началом в горизонтальном направлении 20,5 мм от продольной оси винта и в вертикальном направлении на расстоянии 110 мм и 165 мм от верхней грани элемента Д1, что соответствовало длине анкеровки *l*_{ef1} винта.

На первом этапе испытаний определялось распределение напряжений в древесине элемента 1 по длине вертикальной линии «n-n» и горизонтальной «m-m» при *I*_{ef1} = 110 мм (рисунок 1б) сразу после ввинчивания винта, а также спустя 12 и 48 часов.

На втором этапе испытаний после истечения 48 часов от момента ввинчивания винта при *I*_{ef1} = 110 мм к нему прикладывалось растягивающее усилие F = 10,1 кH с фиксацией показаний по всем тензодатчикам и последующей разгрузкой. На третьем этапе испытаний после разгрузки и выдержки его в течении 24 часов выполнялось дальнейшее ввинчивание винта на глубину *I*_{ef2} = 165 мм и фиксация показаний по всем тензодатчикам.

На четвертом этапе испытаний к ввинченному винту при I_{ef2} = 165 мм прикладывалось растягивающее усилие F = 10,1 кH с фиксацией показаний по всем тензодатчикам.

При определении напряженно состояния узловых соединений с винтами, воспринимающими действие осевых усилий, использовался метод конечных элементов в среде «ANSYS Workbench».

Для построения КЭ-модели соединения использовались следующие КЭ:

- для моделирования винта принимались КЭ типа SOLID186, которые определяются двадцатью узлами, имеющими три степени свободы в каждом узле: перемещения в направлениях осей х, у и z. Данный КЭ позволял учитывать такие свойства моделируемого материала, как пластичность, гиперэластичность, которые учитываются в функциях аппроксимации поля перемещений;
- при моделировании деревянного элемента соединения применялись КЭ типа SOLID187, которые определяются десятью узлами, имеющими три степени свободы в каждом узле: перемещения в направлении осей Х, Ү, Z системы координат;
- для моделирования контактного взаимодействия между винтом и древесиной применялась пара КЭ типа CONTA174/TARGE170.
 Контакт происходит при внедрении контактного узла CONTA174 в элемент ответной поверхности TARGE170. Размеры контактных элементов определяются связанными с ними конечными элементами соответствующего поверхностного слоя модели.
 Модель взаимодействия «поверхность-поверхность». КЭ типа CONTA174 использовалась для моделирования контакта и скольжения между трехмерными целевыми поверхностями и деформируемой поверхностью, определяемой этим элементом.

В данной КЭ-модели древесина рассматривалась как трансверсально изотропный материал с упругими характеристиками равными средним значениям, определенным при испытании досок клееного элемента 1. Значения коэффициентов трения между контактирующими поверхностями элементов 1 и 2 принималось равным 0,6 [8]. Что же касается значения коэффициента трения между поверхностями винта и древесины, то оно принималось равными нулю. Усилие обжатия элементов 1 и 2, создаваемое от натяжения шпилек, в численной модели моделировалось сосредоточенными силами, приложенными перпендикулярно боковым плоскостям элемента Д1 в точках расположения шпилек.

Анализ напряженного состояния узлового соединения

В результате испытаний образца на первом и третьем этапах было установлено, что после ввинчивания винта древесина, расположенная вблизи него, находится в сложном напряженном состоянии (рисунок 2). Возникновение внутренних напряжений σ_y и τ_{xy} в древесине обусловлено ее расклиниванием при проникновении резьбы в ее массив. Вследствие расклинивания древесины резьбой в ней возникает растяжение поперек и скалывание вдоль волокон. Следует отметить, что характер распределения напряжений зависит от длины анкеровки винта.

34

Максимальных значений нормальные σ_y и касательные τ_{xy} напряжения достигают у верхней грани образца (рисунок 2). С увеличением длины анкеровки l_{ef} максимальные значения напряжений σ_y и τ_{xy} возрастают, что обусловлено изменением жесткости деформируемого массива древесины по направлению продольной оси винта при его ввинчивании.

В результате измерений относительных деформаций спустя 12 часов после ввинчивания винта (первый этап испытаний) было установлено, что значения относительных деформаций *су* поперек волокон уменьшились в среднем на 8 % по сравнению с их первоначальным значением. Что же касается изменения значений деформаций *су* в последующие 48 часов, то они практически не изменялись.



а) – при длине анкеровки *left* = 110 мм;
б) – при длине анкеровки *lef2* = 165 мм
Рисунок 2 – Распределение напряжений *Gy* и *т*_{xy} в древесине по длине линии «n-n» после ввинчивания винта

Что же касается напряжений σ_y , возникающих в древесине по длине горизонтальных линий «m-m» и «p-p», расположенных на уровне обрыва анкеровки винта, то их значения незначительны (рисунок 3). Вместе с тем при длине анкеровки *left* = 110 мм на расстоянии 2,5 *d* от продольной оси винта древесина испытывает сжатие поперек волокон, а при *left* = 165 мм – незначительное растяжение, которое по своему значению в 20 раз меньше прочности *ft*.90 древесины при растяжении поперек волокон [9]. Отсутствие напряжений σ_y по длине линии «m-m» на участке от 20,5 мм до 25,5 мм (рисунок 3) объясняется тем, что предварительное отверстие для установки винта было просверлено на глубину *left* = 165 мм.



а) – при длине анкеровки *lef1* = 110 мм;
б) – при длине анкеровки *lef2* = 165 мм;

Рисунок 3 – Распределение напряжений *бу* в древесине в зоне обрыва винта по длине линий «m-m» и «p-p» после его ввинчивания

При приложении к винту растягивающего усилия *F*, значения напряжений *G*_y в древесине, расположенной в зоне обрыва анкеровки (линии «m-m» и «p-p), увеличиваются (рисунок 4), вызывая ее растяжение поперек волокон, что существенно может сказаться на несущей способности соединения (рисунок 2). Сопоставляя экспериментальные и численные значения напряжений *G*_y, можно отметить, что первые больше вторых в среднем на 20–25 %. Это можно объяснить тем, что в численной модели принимались средние значения упругих характеристик древесины, а в эксперименте – значения упругих характеристик, определенных для каждой доски клееного пакета. Что же касается распределения напряжений *G*_y по длине линий «m-m» и «p-p», полученных экспериментальным путем и в результате численных расчетов, то они имеют один и тот же характер (рисунок 4).



 экспериментальные значения напряжений после ввинчивания и действия усилия выдергивания F = 10,1 кH; 2 – экспериментальные значения напряжений от усилия выдергивания F = 10,1 кH;

3 – численные значения напряжений

- от усилия выдергивания F = 10,1 кН;
- a) при длине анкеровки винта l_{eff} = 110 мм;

б) – при длине анкеровки винта *I*_{ef2} = 165 мм

Рисунок 4 – Распределение напряжений су в древесине в зоне обрыва винта по длине горизонтальных линий «m-m» и «p-p»

При приложении к винту растягивающего усилия *F*, распределение напряжений *G*_y и *т*_{xy} в древесине образца по линии «n-n» (высоте образца), полученных экспериментальным путем, имеют один и тот же характер, что и по методу КЭ (рисунок 5). При этом в некоторых точках экспериментальные значение на 25 % больше их численных значений. Это объясняется тем, что в численной модели не учитывался эффект расклинивания древесины при проникновении резьбы в ее массив, наличием вертикального паза (выборки) по линии «n-n» в элементе 2 составного элемента Д1, а также отличием в значениях упругих характеристик досок клееного пакета. Следует отметить, что

Вестник Брестского государственного технического университета. 2023. №1(130)

для случая действия на винт растягивающего усилия *F* (без учета напряжений от ввинчивания), расхождение между экспериментальными и численными значениями напряжений уменьшается и находится в пределах от 5 % до 15 % (рисунок 5).



 1 – экспериментальные значения напряжений после ввинчивания и действия усилия выдергивания F = 10,1 кH;
2 – экспериментальные значения напряжений от усилия выдергивания F = 10,1 кH; 3 – численные значения напряжений от усилия выдергивания F = 10,1 кH;
а) – при длине анкеровки винта *l*_{ef1} = 110 мм;
б) – при длине анкеровки винта *l*_{ef2} = 165 мм
Рисунок 5 – Распределение напряжений *G*_V и *T*_{XV}

в древесине по длине вертикальной линии «n-n»

Заключение

В результате проведенных экспериментальных и численных исследований было установлено:

- принятая КЭ-модель соединения отражает действительную его работу и может быть использована при исследовании напряженного состояния соединений элементов деревянных конструкций с винтами, воспринимающими осевые усилия;
- определенные экспериментальным путем численные значения и распределение напряжений в древесине, расположенной

в зоне винта, имеют хорошую сходимость с результатами численных исследований;

- с увеличением длины анкеровки винта неравномерность распределения напряжений в древесине увеличивается;
- в зоне обрыва анкеровки винта в древесине возникает растяжение поперек волокон, которое должно учитываться при определении несущей способности соединения в качестве дополнительного условия.

Список цитированных источников

- Найчук, А. Я. Численное исследование напряженного состояния древесины в зоне винтов, работающих на выдергивание поперек волокон / А. Я. Найчук, Е. В. Лещук // Строительная наука-2014: теория, образование, практика, инновации : сборник трудов международной научно-технической конференции посвящается 55-летию ИСиА САФУ, Архангельск, 22–23 мая 2014 г. / под ред. Б. В. Лабудина. – Архангельск, 2014. – С. 276–282.
- Найчук, А. Я. Напряженно-деформированное состояние древесины при ввинчивании винта поперек волокон / А. Я. Найчук, Е. В. Маркечко // Современные строительные конструкции из металла и древесины : сб. научных трудов. – Одесса, 2016. – С. 90–95.
- Ашкенази, Е. К. Анизотропия конструкционных материалов: справочник / Е. К. Ашкенази, Э. В. Ганов. – Ленинград : Машиностроение, 1980. – 248 с.
- Древесина. Метод определения модуля упругости при сжатии вдоль волокон : ГОСТ 16483.24-73. – Введ. 01.01.1975. – М : ИПК Издательство стандартов, 1999. – 4 с.
- Древесина. Метод определения модуля упругости при сжатии поперек волокон : ГОСТ 16483.25-73. – Введ. 01.01.1975. – М : ИПК Издательство стандартов, 1999. – 6 с.
- Древесина. Метод определения коэффициентов поперечной деформации : ГОСТ 16483.29-73. – Введ. 01.01.1975. – М : ИПК Издательство стандартов, 1999. – 7 с.
- Древесина. Метод определения модулей сдвига: ГОСТ 16483.30-73. Введ. 01.01.1975. – М: ИПК Издательство стандартов, 1999. – 7 с.
- Карлсен, Г. Г. Конструкции из дерева и пластмасс: учебник для вузов / Г. Г. Карлсен, Ю. В. Слицкоухов. – М. : Стройиздат, 1986. – 543 с.
- Деревянные конструкции : СП 5.05.01-2021. Введ. 01.06.2021. Минск : М-во архит. и строит. Республики Беларусь, 2021. – 115 с.

References

- Najchuk, A. Ya. CHislennoe issledovanie napryazhennogo sostoyaniya drevesiny v zone vintov, rabotayushchih na vyder-givanie poperek volokon / A. Ya. Najchuk, E. V. Leshchuk // Stroitel'naya nauka-2014: teoriya, obrazovanie, praktika, innovacii : sbornik trudov mezhdunarodnoj nauchno-tekhnicheskoj konferencii posvyashchaetsya 55-letiyu ISiA SAFU, Arhangel'sk, 22–23 maya 2014 g. / pod red. B. V. Labudina. – Arhangel'sk, 2014. – S. 276–282.
- Najchuk, A. Ya. Napryazhenno-deformirovannoe sostoyanie drevesiny pri vvinchivanii vinta poperek volokon / A. Ya. Najchuk, E. V. Markechko // Sovremennye stroitel'nye konstrukcii iz metalla i drevesiny : sb. nauchnyh trudov. – Odessa, 2016. – S. 90–95.
- Ashkenazi, E. K. Anizotropiya konstrukcionnyh materialov: spravochnik / E. K. Ashkenazi, E. V. Ganov. – Leningrad : Mashinostroenie, 1980. – 248 s.
- Drevesina. Metod opredeleniya modulya uprugosti pri szhatii vdol' volokon : GOST 16483.24-73. – Vved. 01.01.1975. – M : IPK Izdatel'stvo standartov, 1999. – 4 s.
- Drevesina. Metod opredeleniya modulya uprugosti pri szhatii poperek volokon : GOST 16483.25-73. – Vved. 01.01.1975. – M : IPK Izdateľstvo standartov, 1999. – 6 s.
- Drevesina. Metod opredeleniya koefficientov poperechnoj deformacii : GOST 16483.29-73. – Vved. 01.01.1975. – M : IPK Izdateľstvo standartov, 1999. – 7 s.
- 7. Drevesina. Metod opredeleniya modulej sdviga : GOST 16483.30-73. Vved. 01.01.1975. – M : IPK Izdatel'stvo standartov, 1999. – 7 s.
- Karlsen, G. G. Konstrukcii iz dereva i plastmass: uchebnik dlya vuzov / G. G. Karlsen, Yu. V. Slickouhov. – M. : Strojizdat, 1986. – 543 s.
- 9. Derevyannye konstrukcii : SP 5.05.01-2021. Vved. 01.06.2021. Minsk : M-vo arhit. i stroit. Respubliki Belarus', 2021. – 115 s.

Материал поступил 15.01.2023, одобрен 21.02.2023, принят к публикации 21.02.2023