

Министерство по чрезвычайным ситуациям
Республики Беларусь

Государственное учреждение образования
«Университет гражданской защиты Министерства по чрезвычайным
ситуациям Республики Беларусь»

ОГНЕЗАЩИТА И ТУШЕНИЕ ТВЕРДЫХ ГОРЮЧИХ МАТЕРИАЛОВ

*Сборник материалов
I Международной заочной научно-практической конференции*

18 мая 2018 года

Минск
УГЗ
2018

УДК 614.841.41

ББК 38.96

О-38

Организационный комитет конференции:

Камлюк Андрей Николаевич - заместитель начальника Университета гражданской защиты, к.ф.-м.н., доцент – председатель;

Члены организационного комитета:

Богданова Валентина Владимировна - заведующая лабораторией огнетушащих веществ НИИ физико-химических проблем БГУ, д.х.н., профессор;

Байков Валентин Иванович - заведующий лабораторией мембранныго массообмена ИТМО им. А.В.Лыкова НАН Беларусь, д.т.н., доцент;

Аушев Игорь Юрьевич - начальник факультета подготовки научных кадров Университета гражданской защиты, к.т.н., доцент;

Брулевский Александр Васильевич - начальник кафедры процессов горения и взрыва Университета гражданской защиты;

Котов Геннадий Викторович - доцент кафедры процессов горения и взрыва Университета гражданской защиты, к.х.н.;

Рева Ольга Владимировна - доцент кафедры процессов горения и взрыва Университета гражданской защиты, к.х.н.;

Лубинский Николай Николаевич – старший преподаватель кафедры процессов горения и взрыв Университета гражданской защиты, к.х.н.;

Огнезащита и тушение твердых горючих материалов

О-38 сб. материалов международной заочной научно-практической конференции: –
Минск: УГЗ, 2018. – 63 с.

ISBN 978-985-590-038-3

Тезисы не рецензировались, ответственность за содержание несут авторы.

УДК 614.841.41

ББК 38.96

ISBN 978-985-590-038-3

© Государственное учреждение
образования «Университет
гражданской защиты»
Министерства по
чрезвычайным ситуациям
Республики Беларусь, 2018

древесины	
<i>Лахович В.В., Богданова В.В., Кобец О.И.</i> Эффективность тушения твердых горючих материалов в зависимости от природы огнетушащего средства	46
<i>Михеев Е.А., Подболотов К.Б., Бирюк В.А.</i> Разработка огнезащитного покрытия на основе огнеупорных наполнителей и неорганических связующих для металлических конструкций	48
<i>Назарович А.Н., Рева О.В.</i> Пропиточная огнезащитная обработка полиэфира неорганическими составами различной химической природы	50

**Секция № 5 «Методы испытаний и оценки пожаробезопасности
огнезащищенных твердых горючих материалов»**

<i>Вовк С.Я., Ференц Н.А.</i> Воздействие пожара на деревянные незащищенные конструкции	53
<i>Кудряшов В.А., Жамайдик С.М., Ботян С.С.</i> Оценка толщины вслучивающегося огнезащитного состава для обеспечения требуемой огнестойкости стальных ферм	55
<i>Лубинский Н.Н.</i> Материалы для газоанализаторов на основе феррита висмута, легированного лантаном, титаном и кобальтом	58
<i>Пархомик В.В., Бобрышева С.Н., Журов М.М.</i> Особенности горения полимерных композиционных материалов при определении причины и очага пожара	60

Секция 5

МЕТОДЫ ИСПЫТАНИЙ И ОЦЕНКИ ПОЖАРОБЕЗОПАСНОСТИ ОГНЕЗАЩИЩЕННЫХ ТВЕРДЫХ ГОРЮЧИХ МАТЕРИАЛОВ

ВОЗДЕЙСТВИЕ ПОЖАРА НА ДЕРЕВЯННЫЕ НЕЗАЩИЩЕННЫЕ КОНСТРУКЦИИ

Вовк С.Я., Ференц Н.А.

Львовский государственный университет безопасности жизнедеятельности

Древесина – один из самых популярных строительных материалов. Она экологична, красива и долговечна. Древесина используется не только для строительства домов, но и для создания его отдельных элементов, а также предметов интерьера. Однако древесина это горючий материал, потому одной из основных опасностей во время пожара в здании является снижение прочности и обрушение несущих конструкций под воздействием открытого пламени и высоких температур, а определение предела огнестойкости таких конструкций является актуальной задачей.

В общем случае для определения времени потери несущей способности деревянных конструкций необходимо [1] провести их теплотехнический расчет и выполнить расчет по несущей способности деревянных конструкций [1].

Момент времени воздействия пожара, при котором несущая способность конструкции сравняется с величиной действующего нормативного загрузка будет фактической пределом огнестойкости конструкции по потере ее несущей способности R .

Расчет состоит:

а) в определении времени от начала теплового воздействия пожара к возгоранию древесины конструкции;

б) определении изменения рабочего сечения деревянных конструкций после возгорания древесины при пожаре в результате процесса ее горения (обугливание).

Цель работы заключается в определении времени потери несущей способности центрально-сжатых деревянных колонн расчетным методом с учетом изменения их размеров при горении.

Расчет изменения напряжения в поперечном сечении деревянного центрально-сжатого стояка [3] производится по формуле:

$$\sigma_{fc}(\tau) = \frac{N_H}{\varphi(\tau) \cdot A_d(\tau)} \leq R_c,$$

где N_H – продольная сжимающая сила от нормативных нагрузок, кН; $A_d(\tau)$ – расчетная площадь поперечного сечения с учетом его обугливания, см^2 ; R_c – расчетное сопротивление древесины на сжатие, $\text{kH}/\text{см}^2$; $\varphi(\tau)$ – коэффициент продольного изгиба, который зависит от гибкости стояка, определяется с учетом изменения рабочей площади поперечного сечения элемента в соответствующие моменты времени его горения по эмпирическим формулам [4]:

$$\text{при гибкости } \lambda(\tau) \leq 70 \quad \varphi(\tau) = 1 - 0,8 \left(\frac{\lambda(\tau)}{100} \right)^2,$$

$$\text{при гибкости } \lambda(\tau) \geq 70 \quad \varphi(\tau) = \frac{3000}{\lambda_{(\tau)}^2}.$$

Гибкость стояка (колонны) определяется по формуле: $\lambda_{(\tau)} = \frac{\mu \cdot l}{i(\tau)}$.

Несущая способность колонны в любой момент времени равна $D(\tau) = \varphi(\tau) \cdot A(\tau) \cdot R_c$,

где $D(\tau)$ – несущая нагрузка на конструкцию, kH , l – конструктивная длина колонны (стояка), м , μ – расчетный коэффициент приведения длины стойки, $i(\tau)$ – радиус инерции поперечного сечения стояка, м .

Установлено, что при трехстороннем горении несущая способность колонн меняется по практически линейному закону прямо пропорционально коэффициенту приведения длины и за 40 мин их горения уменьшается: – в 3,55 раза при $\mu=1$; – в 2,34 раза при $\mu=0,8$ и в 2,05 раза при $\mu=0,65$. Время, за которое теряется несущая способность колонн: при $\mu=1$ $\tau_{f,r}=19,35 \text{мин}$; при $\mu=0,8$, $\tau_{f,r}=31,5 \text{мин}$, а при $\mu=0,65$ – $\tau_r=42,42 \text{мин}$.

При четырехстороннем горении гибкость колонн по сравнению с трехсторонним влиянием не меняется, так как уменьшение размера не влияет на значение минимального радиуса инерции.

Несущая способность колонн меняется практически по линейному закону прямо пропорционально коэффициенту приведения длины μ . Так за 40 мин их горения уменьшается – в 4,46 раза при $\mu=1$; – в 2,89 раза при $\mu=0,8$; и в 2,54 раза при $\mu=0,65$. Потеря несущей способности составляет: при $\mu=1$, $\tau_r=15,8 \text{мин}$; при $\mu=0,8$, $\tau_r=26,03 \text{мин}$, а при $\mu=0,65$, $\tau_r=30,42 \text{мин}$.

ЛИТЕРАТУРА

1. Тацій Р. Двопараметрична модель стійкості стрижня з урахуванням власної ваги / Р. Тацій, О. Пазен, Т. Дячун. // Збірник "Фізико-математичне моделювання та інформаційні технології". – 2014. – №19. – С. 198–207.
2. Бучок Ю.Ф. Будівельні конструкції: Основи розрахунку. – К.: Вища шк., 1994. – 447с.
3. Гурняк Л.І., Гуцуляк Ю.В., Юзьків Т.Б. Опір матеріалів: Посібник для вивчення курсу при кредитно-модульній системі навчання. – Львів: “Новий світ – 2000”, 2005. – 364с.
4. СНиП II-25-80 Деревянные конструкции.

ОЦЕНКА ТОЛЩИНЫ ВСПУЧИВАЮЩЕГОСЯ ОГНЕЗАЩИТНОГО СОСТАВА ДЛЯ ОБЕСПЕЧЕНИЯ ТРЕБУЕМОЙ ОГНЕСТОЙКОСТИ СТАЛЬНЫХ ФЕРМ

Кудряшов В.А., Жамойдик С.М., Ботян С.С.

Университет гражданской защиты МЧС Беларуси

В настоящее время для оценки огнестойкости стальных конструкций, покрытых огнезащитными составами, используют упрощенную экспериментальную методику в соответствии со стандартом СТБ 11.03.02. Суть экспериментальной методики заключается в том, что огнестойкость заменяется близким по содержанию понятием «огнезащитная эффективность средства по металлу – показателем эффективности средства огнезащиты, который характеризуется временем в минутах от начала огневого испытания до достижения критической температуры (500 °C) стандартным образцом стальной конструкции с огнезащитным покрытием».

В качестве стандартных образцов по СТБ 11.03.02 используют стальные консольные колонны двутаврового сечения профиля № 20 по ГОСТ 8239. После нанесения огнезащитного состава на две идентичные колонны, образцы кондиционируются до достижения составом необходимых свойств и устанавливаются в огневую печь для последующих испытаний в соответствии со стандартным огневым режимом согласно ГОСТ 30247.0. В ходе испытаний контролируют среднеарифметическое значение показаний трех термоэлектрических преобразователей, предварительно закрепленных в середине высоты колонны.

Классическое понятие огнестойкость предусматривает стандартные огневые испытания в соответствии с ГОСТ 30247.0. Так как стальные стержневые элементы являются несущими элементами здания, к ним