

[https://doi.org/10.37538/2224-9494-2025-4\(47\)-62-75](https://doi.org/10.37538/2224-9494-2025-4(47)-62-75)
УДК 624.012.4

EDN: BQVXAL

ИССЛЕДОВАНИЯ ПРОСТРАНСТВЕННЫХ КОНСТРУКТИВНЫХ РЕШЕНИЙ ЗДАНИЙ ИЗ ГНУТОФОРМОВАННЫХ ЭЛЕМЕНТОВ

Б.С. СОКОЛОВ^{1,✉}, канд. техн. наук

А. ИВАНОВ¹, д-р техн. наук

Д.В. ПАСХИН¹

В.А. ТИТАЕВ^{1,2}, канд. техн. наук

¹ Научно-исследовательский, проектно-конструкторский и технологический институт бетона и железобетона (НИИЖБ) им. А.А. Гвоздева АО «НИЦ «Строительство», 2-я Институтская ул., д. 6, к. 5, г. Москва, 109428, Российская Федерация

² ФГБОУ ВО «Национальный исследовательский Московский государственный строительный университет» (НИУ МГСУ), Ярославское шоссе, д. 26, г. Москва, 129337, Российская Федерация

Аннотация

Введение. В НИИЖБ им. А.А. Гвоздева выполнены исследования конструкций пространственных зданий с несущими сборными железобетонными элементами, изготавливаемыми по технологии формования на плоскости с последующим погибом.

Цель. Разработка основ нормативной базы проектирования зданий из гнутоформованных элементов.

Материалы и методы. Проведены расчетно-теоретические исследования конструктивных решений купольных и сводчатых зданий с применением сборных гнутоформованных элементов. Получены данные о напряженно-деформированном состоянии конструкций зданий разных типоразмеров при различных схемах нагружения.

Результаты. На основании анализа результатов расчетно-теоретических исследований выполнена разработка рекомендаций по конструированию элементов и узлов, по армированию элементов. Разработаны предложения по нормированию параметров конструктивных элементов зданий для внесения в нормативную документацию. Даны предложения по внесению нового раздела по конструкциям пространственных зданий из гнутоформованных элементов в СП 387.1325800.2018.

Выводы. Разработанные рекомендации направлены на повышение эффективности проектных решений пространственных зданий.

Ключевые слова: железобетонные оболочки, формообразование, технология формования, конструирование, купольное здание, сводчатое здание, гибкий поддон, сборный элемент, пространственная конструкция, расчетная модель

Для цитирования: Соколов Б.С., Иванов А., Пасхин Д.В., Титаев В.А. Исследования пространственных конструктивных решений зданий из гнутоформованных элементов. Вестник НИЦ «Строительство». 2025;47(4):62–75. [https://doi.org/10.37538/2224-9494-2025-4\(47\)-62-75](https://doi.org/10.37538/2224-9494-2025-4(47)-62-75)

Вклад авторов

Все авторы внесли равноценный вклад в подготовку публикации.

Финансирование

Исследование выполнено при финансовой поддержке ФАУ «ФЦС».

Конфликт интересов

Авторы заявляют об отсутствии конфликта интересов.

Поступила в редакцию 12.03.2025

Поступила после рецензирования 16.05.2025

Принята к публикации 22.05.2025

FLEXIBLE MOULD PROCESSING TECHNOLOGY IN SPATIAL DESIGN CONCEPTS OF BUILDINGS

B.S. SOKOLOV^{1,✉}, Cand. Sci. (Engineering)

A. IVANOV¹, Dr. Sci. (Engineering)

D.V. PASKHIN¹

V.A. TITAEV^{1,2}, Cand. Sci. (Engineering)

¹ Research Institute of Concrete and Reinforced Concrete named after A.A. Gvozdev, JSC Research Center of Construction, 2nd Institutskaya str., 6, bld. 5, Moscow, 109428, Russian Federation

² Moscow State University of Civil Engineering (National Research University), Yaroslavskoye Shosse, 26, Moscow, 129337, Russian Federation

Abstract

Introduction. The present article considers a research into the spatial structures of buildings with load-bearing precast reinforced concrete elements manufactured using the technology of flexible mould processing (FMP).

Aim. To develop the fundamentals of the regulatory framework for the design of buildings with FMP elements.

Materials and methods. Computational and theoretical studies of design concepts for domed and vaulted buildings using precast FMP elements are carried out. Data on the stress-strain state of various-size building structures under various loading conditions are obtained.

Results. The results of computational and theoretical studies are analyzed to develop recommendations for the design and reinforcement of elements and units. Proposals for standardizing the parameters of building structural elements are developed for inclusion in regulatory documentation. Proposals are made to introduce a new section on the spatial building structures made of precast FMP elements into SP 387.1325800.2018.

Conclusions. The developed recommendations are aimed at increasing the efficiency of spatial design concepts for building structures.

Keywords: reinforced concrete shells, shaping, moulding technology, design, domed building, vaulted building, flexible mould, precast element, spatial structure, calculation model

For citation: Sokolov B.S., Ivanov A., Paskhin D.V., Titaev V.A. Flexible mould processing technology in spatial design concepts of buildings. *Vestnik NIC Stroitel'stvo = Bulletin of Science and Research Center of Construction*. 2025;47(4):62–75. (In Russian). [https://doi.org/10.37538/2224-9494-2025-4\(47\)-62-75](https://doi.org/10.37538/2224-9494-2025-4(47)-62-75)

Authors contribution statement

All authors made equal contributions to the study and the publication.

Funding

The study was carried out with the financial support of the Federal Center for Regulation, Standardization and Technical Assessment in Construction (FAU "FCC").

Conflict of interest

The authors declare no conflict of interest.

Received 12.03.2025

Revised 16.05.2025

Accepted 22.05.2025

В НИИЖБ им. А.А. Гвоздева выполнен комплекс научно-исследовательских и проектно-конструкторских работ по разработке основ проектирования пространственных зданий с несущими сборными железобетонными элементами, изготавливаемыми по технологии формования на плоскости с последующим погибом.

Гнутоформованный сборный элемент представляет собой окаймленную по контуру ребром тонкую плиту, изогнутую по поверхности, близкой к поверхности гиперболического параболоида, что обеспечивает большую пространственную жесткость элементов и их высокую несущую способность в работе в составе сооружения.

Основные геометрические параметры унифицированного пространственного элемента приведены на рис. 1. Элемент имеет в плане в общем случае ромбовидную форму вытянутого четырехугольника, в частном случае $a = l / 2$ – форму правильного ромба.

Размеры элемента (b, l, h) и стрела его подъема f_1 определяются геометрическими параметрами и формой поверхности сборной конструкции и ограничиваются транспортными габаритами и грузоподъемностью кранового оборудования.

Гнутоформованные элементы изготавливают по технологии формования на плоскости с последующим погибом. Плоскую плиту габаритами $c \times l$, контур которой показан пунктиром на рис. 1, готовят в форме, представляющей собой соединенные линейным шарниром на оси X две половины жесткой рамы (рис. 2), к которым прикреплен гибкий стальной лист [1].

После формования плоской плиты элементы жесткой рамы с бортами формы поворотом в шарнирах поднимают на требуемую высоту h , при этом свежесформованная плита, провисая на стальном листе, изгибается, приобретая проектное криволинейное очертание и проектные размеры в плане $2b \times l$. После достижения бетоном изделия необходимой прочности борта формы откидываются, а изделие извлекается из формы.

Непосредственно перед съемом ромбических элементов с формы на них устанавливается монтажная затяжка, обеспечивающая их целостность при складировании, транспортировке и монтаже. Затяжка устанавливается на верхней поверхности в наиболее широком сечении элемента и крепится к бортовым закладным деталям болтовым соединением. Демонтаж

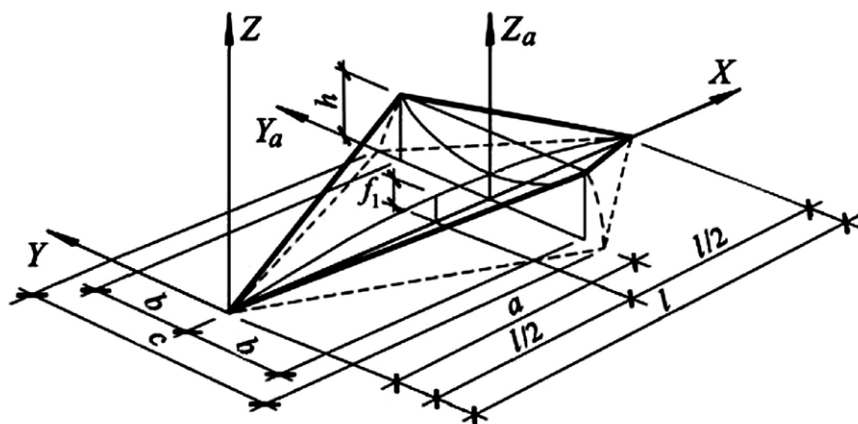


Рис. 1. Общий вид гнутоформованного ромбического элемента
 Fig. 1. General view of a rhombic FMP element

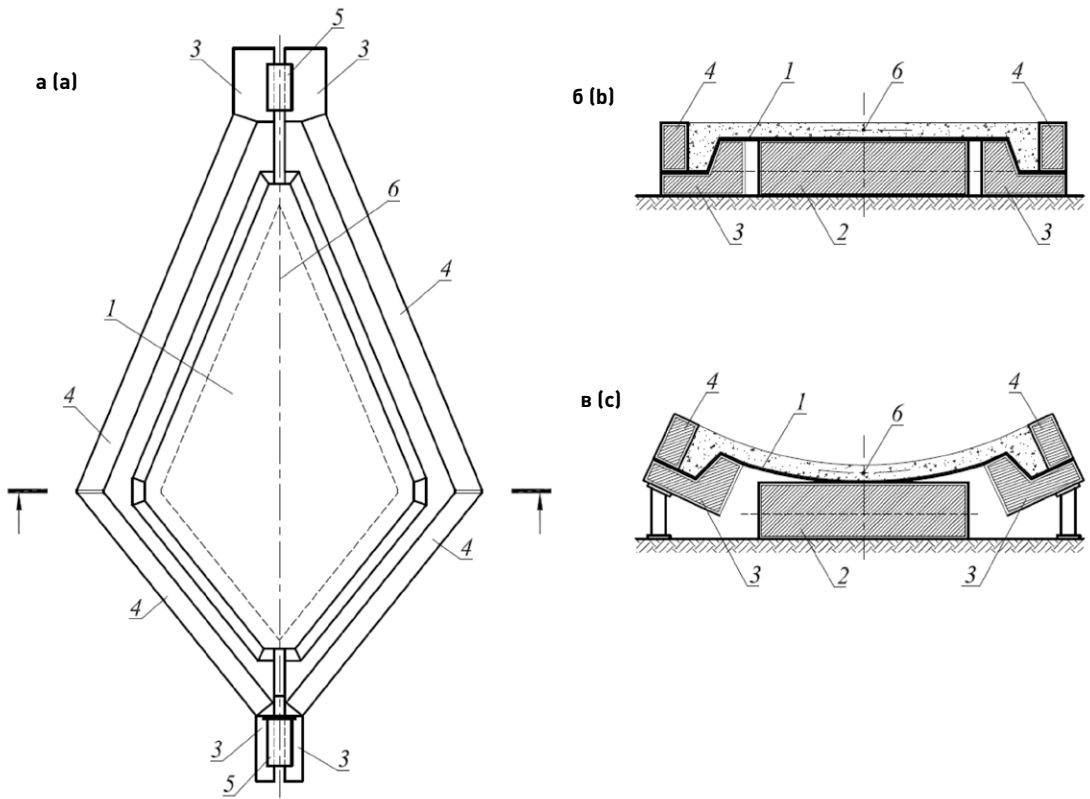


Рис. 2. Схема формы для изготовления гнутоформованных элементов: а – план; б, в – поперечный разрез соответственно в исходном и согнутом состояниях; 1 – гибкий поддон; 2 – жесткий поддон; 3 – элемент жесткой рамы; 4 – откидной борт; 5 – соосные шарниры; 6 – ось шарниров

Fig. 2. Mould for manufacturing FMP elements: a – plan view; b, c – cross-section in the initial and processed states, respectively; 1 – flexible mould; 2 – rigid mould; 3 – rigid frame element; 4 – drop side; 5 – coaxial hinges; 6 – hinge axis

затяжек выполняется после сварки закладных деталей сборных элементов, установленных в проектное положение.

Поле оболочки ромбических элементов армируется ткаными сетками из стальной проволоки или стальной фиброй. Контурные ребра сборных гнутоформованных элементов армируются плоскими каркасами из стальной стержневой арматуры. Закладные детали и монтажные петли ромбических и плитных элементов располагаются в контурных ребрах и крепятся вязальной проволокой или сваркой к плоским каркасам ребер.

Технология погиба плоских свежесформованных плит базируется на свойстве свежесформованной на гибком поддоне плите бетона претерпевать под действием собственного веса деформации изгиба без нарушения его целостности [2–4]. В силу собственной жесткости тканые сетки, армирующие плиту элемента, в процессе изготовления гнутоформованных элементов при свободном провисании гибкого поддона со свежесформованной плитой стремятся образовать местные складки с выходом их из бетонного слоя. Во избежание выпучивания сеток и расслоения бетона при изгибе опалубочной формы тканые сетки следует располагать под углом $30\text{--}45^\circ$ к оси погиба. В этом случае тканая сетка в процессе погиба деформируется за счет изменения формы ячейки сетки.

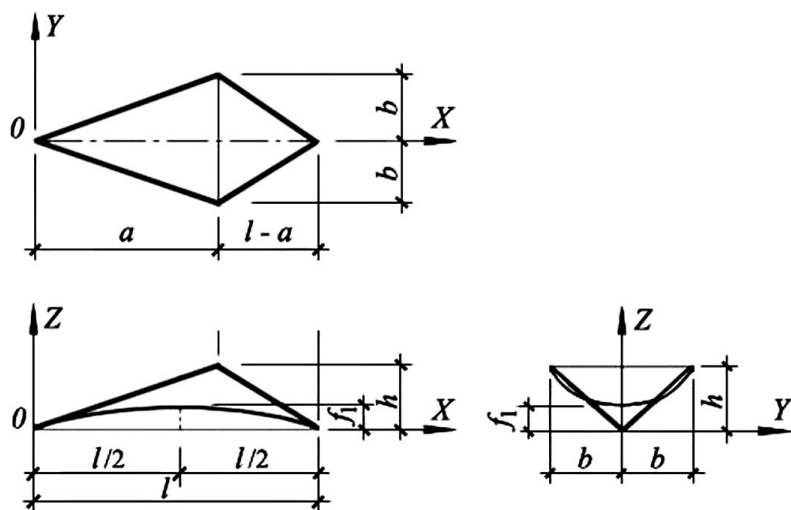


Рис. 3. Геометрические параметры ромбического элемента в форме вытянутого четырехугольника
Fig. 3. Geometric parameters of a rhombic element in the form of an elongated quadrilateral

Поле плоской плиты в процессе погиба приобретает форму оболочки отрицательной гауссовой кривизны (рис. 3). В работе [5] приведено математическое описание такой оболочки в виде гиперболического параболоида, подтвержденное сопоставлением теоретической геометрии с фактической геометрией натурных конструкций. Проще и с достаточной точностью поверхность может быть описана более простой формулой, приведенной ниже.

В общем случае элемента в форме вытянутого четырехугольника поверхность готового элемента в системе координат с точкой $[0;0;0]$ в начале длинной диагонали (рис. 3) может быть описана уравнением:

$$z = f_{x2} \left(\frac{y}{b_x} \right)^2 + f_{x1}, \quad (1)$$

где

$$f_{x1} = \frac{4f_1}{l^2} x(l-x); \quad (2)$$

$$f_{x2} = h_x - f_{x1}. \quad (3)$$

В формулах (1) и (3):

$$\text{– при } x \leq a \quad b_x = \frac{b}{a} x; \quad h_x = \frac{h}{a} x;$$

$$\text{– при } x > a \quad b_x = \frac{b}{l-a}(l-x); \quad h_x = \frac{h}{l-a}(l-x).$$

Величина f_1 для ромба ($a = l/2$) может быть приближенно определена по формуле:

$$f_1 = h - f_2 \approx h - 0,87\sqrt{b(c-2b)}. \quad (4)$$

Значение f_1 может быть уточнено определением значения стрелы провиса f_2 из равенства ширины плоской плиты c (рис. 1) длине параболы сечения плиты после ее изгиба:

$$c = b\sqrt{1 + \left(\frac{2f_2}{b}\right)^2} + \frac{b^2}{2f_2} \ln \left[\frac{2f_2}{b} + \sqrt{1 + \left(\frac{2f_2}{b}\right)^2} \right]. \quad (5)$$

Рекомендуется для первого приближения использовать приближенное значение f_2 по формуле (4) с дальнейшим последовательным увеличением величины f_2 с небольшим шагом до достижения равенства правой и левой частей формулы (5).

Для элементов в форме вытянутого четырехугольника ($a > l/2$) определение величины f_1 выполняется по формулам (4), (5) с заменой b , h и c величинами соответственно:

$$b' = \frac{l}{2} \times \frac{b}{a}; \quad h' = \frac{l}{2} \times \frac{h}{a}; \quad c' = 2\sqrt{b'^2 + h'^2}.$$

В проектном положении ромбический элемент располагается под некоторым углом α к горизонту. Преобразование координат точек поверхности поворотом на угол α вокруг оси Y осуществляется с использованием зависимостей:

$$\begin{aligned} x'_i &= x_i \cos \alpha - z_i \sin \alpha; \\ y'_i &= y_i; \\ z'_i &= x_i \sin \alpha + z_i \cos \alpha. \end{aligned} \quad (6)$$

Сочетание ромбических элементов позволяет осуществить оптимальное членение поверхностей вращения (купольных и цилиндрических) на минимальное число типоразмеров сборных элементов. На основе различных комбинаций однотипных ромбических элементов выполняются пространственные несущие системы зданий купольной (рис. 4) и сводчатой (рис. 5) форм, а также сочетаний этих форм (рис. 6), в том числе с использованием плоских сборных элементов.

В рамках научно-исследовательской работы по разработке предложений по нормированию технических параметров несущих железобетонных конструкций пространственных зданий с применением сборных гнутоформованных элементов были выполнены расчетно-теоретические исследования, включающие разработку методики расчета и рекомендаций по конструированию таких зданий, их элементов и узлов.

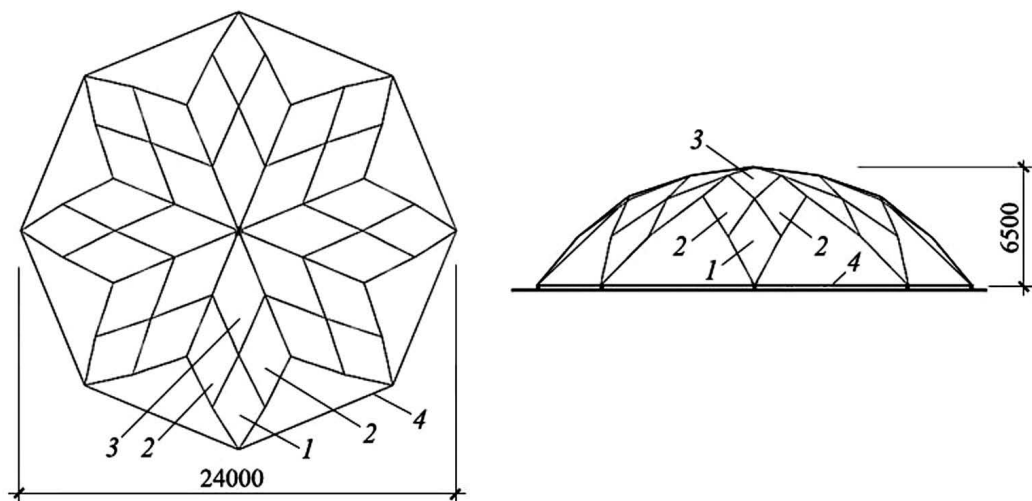


Рис. 4. Купольная оболочка пролетом 24 м в виде многогранника, вписанного в часть сферы радиусом 14,3 м:
 1, 2, 3 – ромбические элементы соответственно 1, 2 и 3 ярусов; 4 – затяжка
Fig. 4. Dome shell with a span of 24 m in the form of a polyhedron inscribed in a part of a sphere with a radius of 14.3 m: 1, 2, 3 – rhombic elements of tiers 1, 2, and 3, respectively; 4 – tie

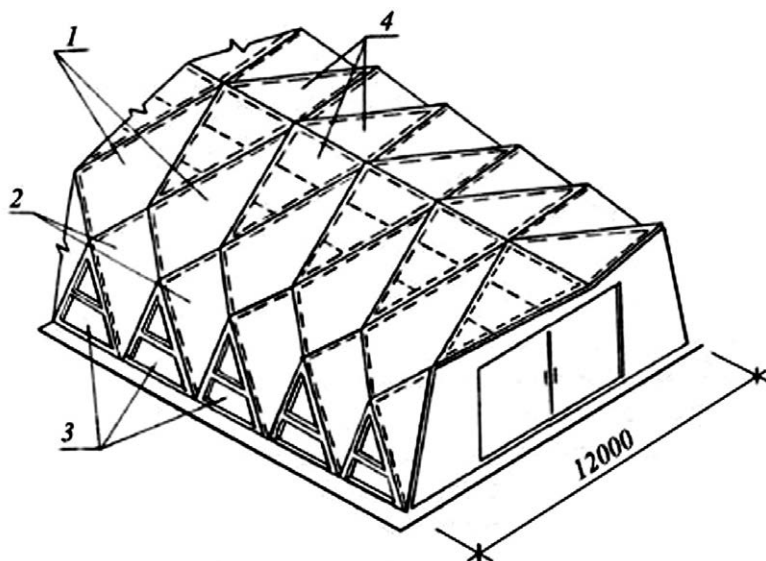


Рис. 5. Сводчатое здание многоцелевого назначения из гнутоформованных элементов и плоских треугольных плит:
 1 – пространственные элементы покрытия; 2 – стеновые пространственные элементы; 3, 4 – плоские ребристые
 треугольные элементы
Fig. 5. Vaulted multi-purpose building made of FMP elements and flat triangular slabs: 1 – spatial roof elements;
 2 – spatial wall elements; 3, 4 – flat ribbed triangular elements

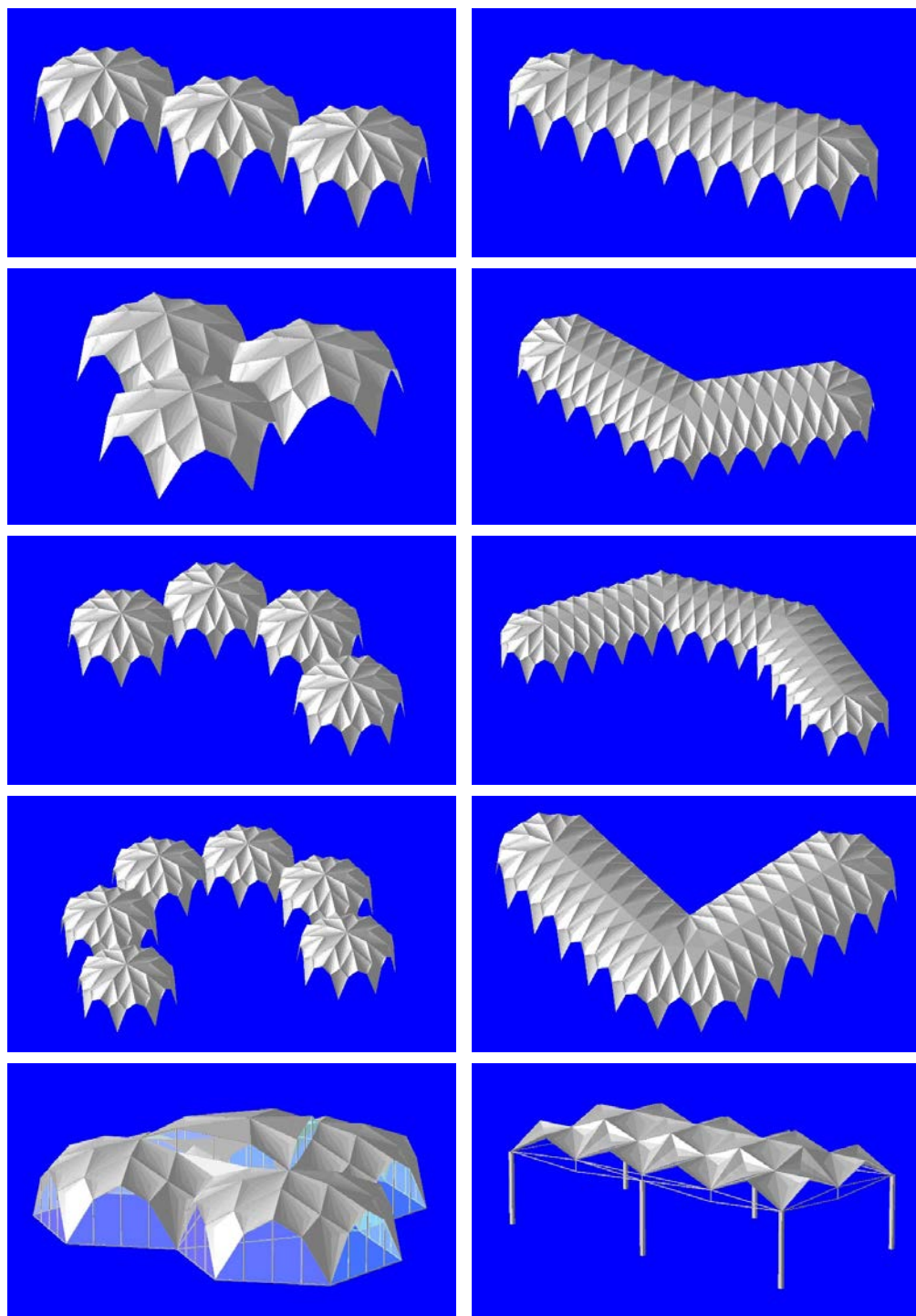


Рис. 6. Примеры компоновок зданий
Fig. 6. Examples of building layouts

Разработанная методика расчета таких конструкций методом конечных элементов (МКЭ) включает методику построения расчетных моделей для различных проектных ситуаций и принципиальные подходы к оценке результатов расчетов. В ходе исследования выполнены многовариантные расчеты купольных и сводчатых зданий с учетом физической и геометрической нелинейностей с использованием конечно-элементного программного комплекса ING+.

Исследования проведены на расчетных моделях двух типоразмеров сводчатых зданий и двух типоразмеров купольных зданий (рис. 7 и 8). Сводчатые здания приняты пролетом 12 м с высотой здания в коньке 6 м и пролетом 18 м с высотой здания 9 м. Моделируемые купольные здания имели диаметр в плане 24 м с высотой в вершине 6,5 м и диаметр в плане 30 м с высотой 8,125 м.

В результате выполненных исследований получены данные о напряженно-деформированном состоянии конструкций зданий при различных схемах нагружения, в том числе при равномерно распределенных нагрузках, при неравномерно распределенных нагрузках, при действии сосредоточенных нагрузок по наиболее вероятным схемам их размещения. Выполнены расчеты требуемого армирования ребер зданий при действии основных сочетаний нагрузок.

Выполнено исследование общей устойчивости зданий. При проектных конструктивных параметрах минимальные коэффициенты устойчивости составили для сводчатых зданий 13,8, для купольных – 35,9.

Выполнено исследование устойчивости против прогрессирующего обрушения при отказах отдельных элементов. В качестве наиболее потенциально опасных для сводчатых зданий рассмотрена ситуация разрушения поля оболочки одного из опорных ромбических элементов, для купольных зданий – ситуация выхода из работы одной из вертикальных опор. Результаты расчетов показали высокую устойчивость оболочечных элементов против

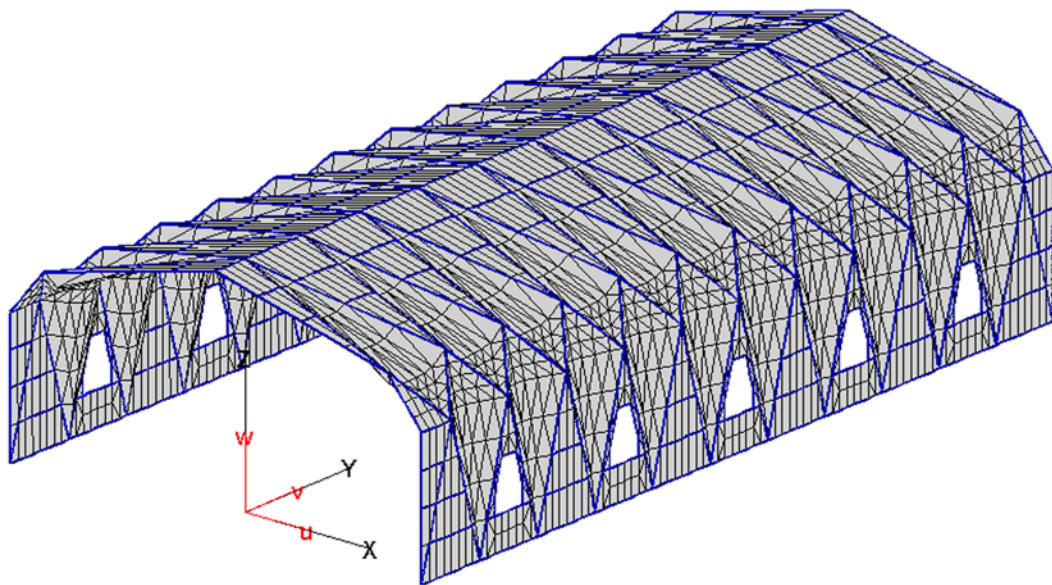


Рис. 7. Общий вид расчетной модели МКЭ сводчатого здания пролетом 18 м
Fig. 7. FEM model of a vaulted building with a span of 18 m

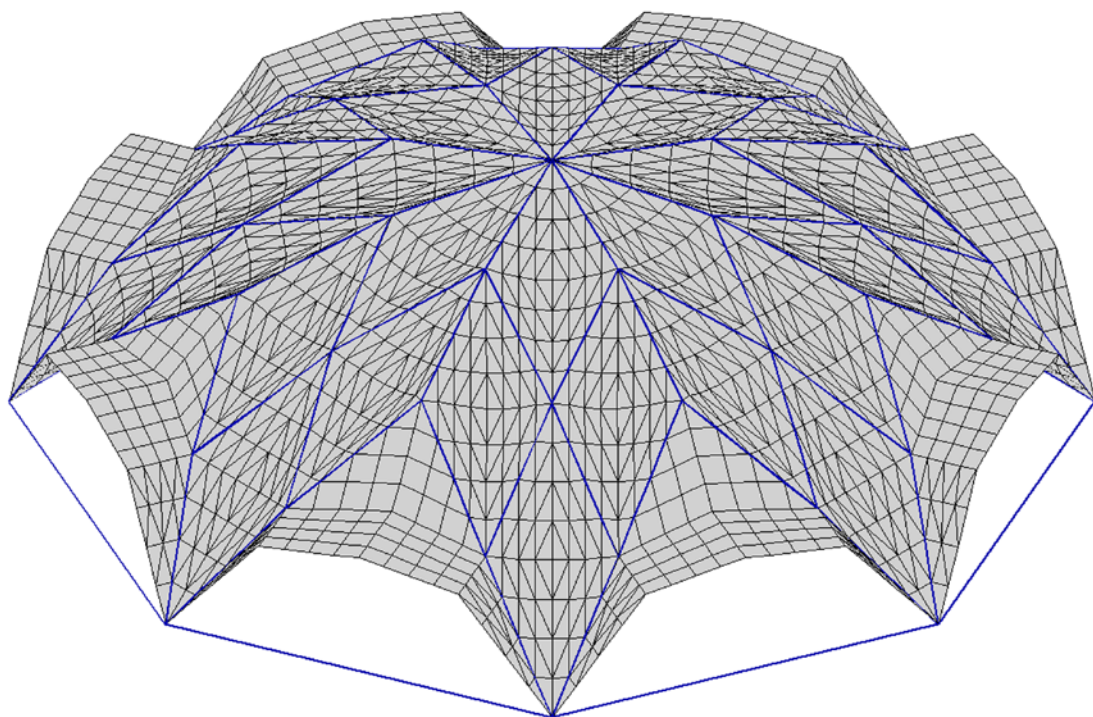


Рис. 8. Общий вид расчетной модели МКЭ купольного здания диаметром 30 м

Fig. 8. FEM model of a domed building with a diameter of 30 m

прогрессирующего обрушения за счет перераспределения усилий в конструкциях. При этом ребра конструкций в отдельных случаях потребовали некоторого увеличения армирования по сравнению с полученным из расчетов на основные сочетания.

По результатам комплекса исследований, в том числе экспериментальных на физических моделях [6–8], в проектных расчетах для интегрального учета влияния ползучести при длительном действии нагрузки рекомендовано расчетные значения модулей деформаций и сдвига принимать пониженными в соответствии с п. 6.1.15 СП 63.13330.2018 [9].

В соответствии с п. 4.2.19 СП 387.1325800.2018 [10] расчет по устойчивости формы тонкостенных оболочек ромбических элементов рекомендовано производить с учетом начальных несовершенств и деформаций ползучести бетона при длительном действии нагрузки. Учет начальных несовершенств в оболочках ромбических элементов рекомендуется выполнять умножением модуля деформаций бетона на коэффициент 0,75.

Учитывая пологость ромбических элементов, действие снеговых нагрузок на здания сводчатой и купольной форм допускается выполнять по равномерной и неравномерной схемам распределения соответственно по Б.1 и Б.11 (вариант 2) СП 20.13330.2016 [11], а действие ветровых нагрузок на здания сводчатой и купольной форм – соответственно по В.1.3 и В.1.4 [11].

Оценка несущей способности зданий из гнутоформованных элементов может быть выполнена на основе метода предельного равновесия с использованием схемы излома и формы разрушения, установленных испытаниями моделей конструкций до разрушения [12].

Расчетно-теоретическими исследованиями, проектными проработками [13–15] и технико-экономическими расчетами выявлены границы областей рациональных значений нормируемых конструктивных параметров зданий данного типа и разработаны предложения по назначению этих параметров для использования при разработке нормативных документов на проектирование. В частности, на основании данных о напряженном состоянии конструкций даны рекомендации по соотношению основных размеров зданий. Рекомендуемая высота сводчатых зданий в коньке составляет 0,4–0,6 длины пролета, а уклон покрытия – не менее 15 %. Рекомендуемая высота купольных зданий в вершине составляет не менее 0,25 диаметра опорного контура здания. Даны рекомендации по назначению основных геометрических размеров и толщин сечений ромбических элементов. Для зданий купольной формы даны рекомендации по устройству опорных узлов с обеспечением их шарнирности и совместности работы с затяжкой.

Монтаж сводчатых зданий выполняется с использованием переставных монтажных стоек, располагаемых по линии конька здания под узлами опирания ромбических элементов. Перестановку стоек на новый монтажный участок можно выполнять после сварки закладных деталей сборных элементов, установленных в проектное положение, и замоноличивания швов.

В купольных зданиях монтажная стойка устанавливается под вершиной купола. Монтаж купольного здания выполняется блоками из четырех предварительно собранных элементов трех ярусов. Блоки устанавливаются попарно: после монтажа одного блока парный блок устанавливается с противоположной от стойки стороны.

Для обоих типов зданий разработаны рекомендации по расчету на различных стадиях монтажа, включающие особенности расчетных моделей и действующих нагрузок.

Технология формирования конструкции на плоскости с последующим погибом, с учетом результатов выполненных исследований, открывает перспективу изготовления криволинейных элементов не только ромбической, но и иных пространственных форм. В их числе сборные сегментные оболочки покрытий из выпуклых или вогнутых криволинейных конических элементов [16], в том числе конструкций силосов [17], покрытия в виде купольных и зонтичных оболочек, ряд конструктивных решений малых архитектурных форм [18], гнутоформованные трехслойные конструкции [19–21].

Результаты выполненных исследований положены в основу при разработке нового раздела СП 387.1325800 по конструкциям пространственных зданий из гнутоформованных элементов, что даст нормативную базу для их проектирования и расширит сферу применения пространственных конструкций в строительстве.

Список литературы

1. Шугаев В.В., Людковский А.М., Левина С.Г., Суворкин К.Д., Хатиашвили Н.Н. Форма для изготовления тонкостенных криволинейных изделий из бетонных смесей: авт. свид. SU 1583297 A1. Оpubл. 07.08.1990.
2. Шаншиев А.К. Технология изготовления армоцементных гнутоформованных пространственных конструкций. Армоцемент и армоцементные конструкции: тез. докл. и сообщ. к науч.-техн. совещ. Ленинград; 1961, с. 106–110.
3. Илларионова Л.Ф. Конструкция и монтаж сборных безрулонных крыш из складчатых армоцементных элементов, изготавливаемых по способу виброгнута на листогибочных поддонах. В: Армоцемент и армоцементные конструкции: материалы науч. совещ. Москва: Госстройиздат; 1962.
4. Шугаев В.В. Пространственные конструкции из элементов, формируемых на плоскости с последующим погибом. В: Исследования железобетонных тонкостенных пространственных конструкций. Москва: НИИЖБ; 1991, с. 5–37.

5. Соколов Б.С., Титаев В.А., Пасхин Д.В. Сборные оболочки из гнутоформованных элементов. Вестник НИЦ Строительство. 2021;(3):66–77. [https://doi.org/10.37538/2224-9494-2021-3\(30\)-66-77](https://doi.org/10.37538/2224-9494-2021-3(30)-66-77).
6. Шугаев В.В., Хатиашвили Н.Н. Железобетонные оболочки из тонкостенных ромбических элементов. В: Строительство и архитектура. Сер. 8: Строительные конструкции: обзорная информация. Москва: ВНИИИС; 1986, Вып. 7, с. 2–4.
7. Шугаев В.В., Хатиашвили Н.Н. Экспериментально-теоретические исследования оболочек из тонкостенных железобетонных ромбических элементов гнутого профиля. В: Прогрессивные пространственные конструкции и перспективы их применения: сб. Свердловск: Свердлов. архит. ин-т; 1985, с. 27–29.
8. Шугаев В.В., Столыпина Л.И., Гагуа Н.И., Соколов Б.С., Левина С.Г. Пространственные конструкции из гнутоформованных дисперсно-армированных элементов. В: Пространственные конструкции: материалы семинара: сб. Москва; 1991, с. 192–200.
9. СП 63.13330.2018. Бетонные и железобетонные конструкции. Основные положения [интернет]. Москва: Минстрой России; 2018. Режим доступа: <https://nav.tn.ru/cloud/iblock/f5b/f5b5eb39fe907589327bf01914c30df4/SP-63.13330.2018-Betonnye-i-zhelezobetonnye-konstruktsii.-Osnovnye-polozeniya.pdf>.
10. СП 387.1325800.2018. Железобетонные пространственные конструкции покрытий и перекрытий. Правила проектирования. Москва: Стандартинформ; 2018.
11. СП 20.13330.2016. Нагрузки и воздействия. Актуализированная редакция СНиП 2.01.07-85*. Москва: Стандартинформ; 2018.
12. СНиП 2.01.07-85*. Нагрузки и воздействия. Москва: ФГУП ЦПП; 2005.
13. Шугаев В.В. Расчет и проектирование железобетонных оболочек из ромбических элементов гнутого профиля. В: Пространственные конструкции зданий и сооружений: сб. ст. Москва: Стройиздат; 1991, Вып. 6, с. 193–212.
14. Неотапливаемое здание универсального назначения из сталефибробетона (для экспериментального строительства). Рабочие чертежи Э-592.02-84. Ленинград: ЛенЗНИИЭП; 1984.
15. Железобетонное пространственное покрытие из криволинейных сборных элементов. Рабочие чертежи опытного покрытия 2ПК-078-1-82 КЖИ. Москва: КТБ НИИЖБ; 1982.
16. Здание павильонного типа из гнутоформованных элементов пролетом 18 м. Рабочие чертежи опытного здания 08.ПК.39.2.89. КЖИ. Москва: КТБ НИИЖБ; 1989.
17. Склады сыпучих материалов купольного типа, выполняемые из фибробетона. Шифр ТП-14-265. Ленинград: ЛенПСП; 1982.
18. Shugaev V.V., Sokolov B.S. Innovative Spatial Structures of R.C. Silos. In: Proc. of the IASS Int. Symp. "Conceptual Design of Structures". Univ. of Stuttgart, Germany; 1996, pp. 953–960.
19. Покрытие группового навеса для павильона торговой ярмарки. Рабочие чертежи опытного покрытия 08.ПК.291.04.88.КЖИ. Москва: КТБ НИИЖБ; 1988.
20. Эпштейн М.А., Снеговской А.И., Шугаев В.В., Соколов Б.С. Сборные пространственные покрытия из трехслойных гнутоформованных элементов. Монтажные и специальные работы в строительстве. 2000;(6):2–4.
21. Эпштейн М.А., Шугаев В.В., Соколов Б.С. Возможности применения метода погиба для производства трехслойных железобетонных элементов покрытий. Технологии бетонов. 2006;(6):44–45.
22. Эпштейн М.А., Шугаев В.В., Соколов Б.С. Армирование трехслойных ограждающих конструкций криволинейной формы, изготавливаемых методом погиба. Технологии бетонов. 2007;(2):28–29.

References

1. Shugaev V.V., Lyudkovsky A.M., Levina S.G., Suvorkin K.D., Khatiasvili N.N. Mold for the production of thin-walled curved products from concrete mixtures. Author's certificate No. SU 1583297 A1. Publ. date 07.08.1990. (In Russian).
2. Shanshiev A.K. Technology for the production of bent-molded spatial structures made of reinforced cement. In: Reinforced cement and reinforced cement structures: abstract report and message to scientific and technical meeting. Leningrad; 1961, pp. 106–110. (In Russian).
3. Illarionova L.F. Construction and Installation of Prefabricated Roll-Free Roofs from Folded Reinforced-Cement Elements Manufactured by Vibration Bending on Sheet-Bending Pallets. In: Reinforced Cement and Reinforced-Cement Structures: materials of the scientific conference. Moscow: Gosstroyizdat Publ.; 1962. (In Russian).

4. *Shugaev V.V.* Spatial Structures from Elements Formed on a Plane with Subsequent Camber. In: Research of Reinforced Concrete Thin-Walled Spatial Structures. Moscow: Research Institute of Concrete and Reinforced Concrete; 1991, pp. 5–37. (In Russian).
5. *Sokolov B., Titaev V., Paskhin D.* Precast shells made of units bent during forming. Vestnik NIC Stroitel'stvo = Bulletin of Science and Research Center of Construction. 2021;30(3):66–77. (In Russian). [https://doi.org/10.37538/2224-9494-2021-3\(30\)-66-77](https://doi.org/10.37538/2224-9494-2021-3(30)-66-77).
6. *Shugaev V.V., Khatiashevili N.N.* Reinforced concrete shells made of thin-walled rhombic elements. In: Construction and architecture. Series 8: Building structures: Express information. Moscow: VNIIS; 1986, iss. 7, pp. 2–4. (In Russian).
7. *Shugaev V.V., Khatiashevili N.N.* Experimental and theoretical studies of shells made of thin-walled reinforced concrete rhombic elements of a bent profile. In: Progressive spatial structures and prospects for their application: Collection. Sverdlovsk: Sverdlovsk Architectural Institute; 1985, pp. 27–29. (In Russian).
8. *Shugaev V.V., Stolypina L.I., Gagua N.I., Sokolov B.S., Levina S.G.* Spatial structures from bent-formed disperse-reinforced elements. In: Spatial structures. Proceedings of the seminar: Collection. Moscow; 1991, pp. 192–200. (In Russian).
9. SP 63.13330.2018. Concrete and reinforced concrete structures. General provisions [internet]. Moscow: Ministry of Construction of Russia; 2018. Available at: <https://nav.tn.ru/cloud/iblock/f5b/f5b5eb39fe907589327bf01914c30df4/SP-63.13330.2018-Betonnye-i-zhelezobetonnye-konstruktsii.-Osnovnye-polozeniya.pdf>. (In Russian).
10. SP 387.1325800.2018. Spatial reinforced concrete structures of roofs and floors. Design requirements. Moscow: Standartinform Publ.; 2018. (In Russian).
11. SP 20.13330.2016. Loads and actions. Moscow: Standartinform Publ.; 2018. (In Russian).
12. SNiP 2.01.07-85*. Loads and actions. Moscow: FSUE CPP; 2005. (In Russian).
13. *Shugaev V.V.* Calculation and design of reinforced concrete shells from rhombic elements of bent section. In: Spatial structures of buildings and structures: collection of articles. Moscow: Stroyizdat Publ.; 1991, iss. 6, pp. 193–212. (In Russian).
14. Unheated general-purpose building made of steel fiber-reinforced concrete (for experimental construction). Working drawings E-592.02-84. Leningrad: LenZNIIEP; 1984. (In Russian).
15. Reinforced concrete spatial roof made of curved precast elements. Working drawings of the experimental roof 2PK-078-1-82 KZhl. Moscow: KTB NIIZHB; 1982. (In Russian).
16. Pavilion-type building made of bent-formed elements with a span of 18 m. Working drawings of the experimental building 08.PK.39.2.89.KZhl. Moscow: KTB NIIZHB; 1989. (In Russian).
17. Dome-type bulk material warehouses made of fiber-reinforced concrete. Code TP-14-265. Leningrad: LenPSP; 1982. (In Russian).
18. *Shugaev V.V., Sokolov B.S.* Innovative Spatial Structures of R.C. Silos. In: Proc. of the IASS Int. Symp. "Conceptual Design of Structures". Univ. of Stuttgart, Germany; 1996, pp. 953–960.
19. Roofing of a group canopy for a trade fair pavilion. Working drawings of the experimental coating 08.PK.291.04.88.KZhl. Moscow: KTB NIIZHB; 1988. (In Russian).
20. *Epshteyn M.A., Snegovskoy A.I., Shugaev V.V., Sokolov B.S.* Precast spatial roofs from three-layer bent-formed elements. Montazhnye i spetsial'nye raboty v stroitel'stve [Installation and Specialized Works in Construction]. 2000;(6):2–4. (In Russian).
21. *Epshteyn M.A., Shugaev V.V., Sokolov B.S.* Possibilities of Using the Camber Method for the Production of Three-Layer Reinforced Concrete Roof Elements. Concrete Technologies. 2006;(6):44–45. (In Russian).
22. *Epshteyn M.A., Shugaev V.V., Sokolov B.S.* Reinforcement of Three-Layer Curved Enclosing Structures Manufactured by the Camber Method. Concrete Technologies. 2007;(2):28–29. (In Russian).

Информация об авторах / Information about the authors

Борис Сергеевич Соколов[✉], канд. техн. наук, заведующий лабораторией тонкостенных и пространственных конструкций, НИИЖБ им. А.А. Гвоздева АО «НИЦ «Строительство», Москва
e-mail: moo-shell@mail.ru

Boris S. Sokolov[✉], Cand. Sci. (Engineering), Laboratory Head, Laboratory of Thin-Walled and Spatial Structures, Research Institute of Concrete and Reinforced Concrete named after A.A. Gvozdev, JSC Research Center of Construction, Moscow
e-mail: moo-shell@mail.ru

Акрам Иванов, д-р техн. наук, главный научный сотрудник лаборатории тонкостенных и пространственных конструкций, НИИЖБ им. А.А. Гвоздева АО «НИЦ «Строительство», Москва

Akram Ivanov, Dr. Sci. (Engineering), Chief Researcher, Laboratory of Thin-Walled and Spatial Structures, Research Institute of Concrete and Reinforced Concrete named after A.A. Gvozdev, JSC Research Center of Construction, Moscow

Дмитрий Владимирович Пасхин, заместитель заведующего лабораторией тонкостенных и пространственных конструкций, НИИЖБ им. А.А. Гвоздева АО «НИЦ «Строительство», Москва

Dmitrii V. Pashkin, Deputy Laboratory Head, Laboratory of Thin-Walled and Spatial Structures, Research Institute of Concrete and Reinforced Concrete named after A.A. Gvozdev, JSC Research Center of Construction, Moscow

Виталий Александрович Титаев, канд. техн. наук, доцент, ведущий научный сотрудник лаборатории тонкостенных и пространственных конструкций, НИИЖБ им. А.А. Гвоздева АО «НИЦ «Строительство»; доцент кафедры железобетонных конструкций, НИУ МГСУ, Москва

Vitalii A. Titaev, Cand. Sci. (Engineering), Associate Professor, Leading Researcher, Laboratory of Thin-Walled and Spatial Structures, Research Institute of Concrete and Reinforced Concrete named after A.A. Gvozdev, JSC Research Center of Construction; Associate Professor, Department of Reinforced Concrete Structures, Moscow State University of Civil Engineering (National Research University), Moscow

✉ Автор, ответственный за переписку / Corresponding author