К РАСЧЕТУ СТЕНОВЫХ ЭЛЕМЕНТОВ ИЗ КТ НПБ, РАБОТАЮЩИХ В УСЛОВИЯХ ВНЕЦЕНТРЕННОГО СЖАТИЯ

Постернак А.А., Костюк А.И., Постернак И.М., Постернак С.А. (Одесская государственная академия строительства и архитектуры, г. Одесса)

Приводятся результаты экспериментальных исследований влияния минерального наполнителя на структурный коэффициент α для расчета несущей способности стеновых элементов из конструкционно-теплоизоляционного неавтоклавного пенобетона, работающих в условиях внецентренного сжатия.

В условиях энергетического кризиса теплозащитные свойства конструкционно-теплоизоляционного неавтоклавного пенобетона (далее по тексту КТ НПБ) имеют первоочередное значение, поскольку затраты на содержание зданий при постоянно возрастающей стоимости энергоресурсов все больше определяются затратами на отопление и кондиционирование. Это обстоятельство позволяет отнести КТ НПБ к стратегическому материалу в вопросах энергосбережения, поэтому исследование несущей способности, в частности коэффициента с является актуальной задачей [1,2].

В соответствии с пособием по проектированию бетонных и железобетонных конструкций из ячеистых бетонов к СНиП 2.03.01-84 [3] расчет несущей способности стеновых элементов, выполненных из конструкционно-теплоизоляционного неавтоклавного пенобетона, на действие сжимающей продольной силы выполняется из условия:

$$N \le \alpha \, \phi_b \, R_b \, A \psi_0 \tag{1}$$

Учитывая то, что формула для определения N является эмпирической, при ее вычислении вводится ряд ограничений, полученных на основании многочисленных сопоставлений расчёта с опытом. Введение в формулу (1) дифференцированного коэффициента α (учет влияния вида и структуры ячеистого бетона), позволило распространить

расчёт на элементы, выполненные из различных видов ячеистых бетонов.

Основная цель статьи заключается в оценке влияния минерального наполнителя на структурный коэффициент а для расчета стеновых элементов из КТ НПБ, работающих в условиях внецентренного сжатия, а также в предложении рекомендуемых дифференцированных его значений.

Для получения искомых результатов был выполнен эксперимент, методика проведения которого, состав смеси, характеристики используемых материалов, технология приготовления смеси, размеры образцов и их количество приведены в работах [4, 5].

Опытные модели стеновых элементов (табл. 1) армировались сварными пространственными каркасами из арматурной проволоки класса Bp-1 диаметром 4 мм (СП – 1_A ...СП – 11_A) и арматуры гладкого профиля класса A240C диаметром 6 мм (СП – 1_B ...СП – 11_B).

В результате обработки данных по несущей способности стеновых элементов, работающих в условиях внецентренного сжатия, получены значения структурного коэффициента α для опытных образцов (табл.1).

Теоретические и экспериментальные значения коэффициента α

Таблица 1.

№ опы та	αСНиП	$\alpha^{\rm exp} = \frac{N^{\rm exp}}{\varphi_b A R_b^{\rm exp} \psi_0}$		$\varepsilon_{\alpha} = \frac{\alpha^{\exp} - \alpha^{CHu\Pi}}{\alpha^{\exp}} - 100$	
		1	0,75	0,848	0,852
2	0,75	0,818	0,832	8,3	9,8
3	0,75	0,891	0,899	15,8	16,6
4	0,75	0,863	0,878	13,1	14,6
5	0,75	0,877	0,884	14,5	15,2
6	0,75	0,843	0,857	11,0	12,5
7	0,75	0,804	0,837	6.7	10,4
8	0,75	0,957	0,967	21,6	22,4
9	0,75	0,838	0,848	10,5	11,6
10	0,75	0,936	0,969	19.9	22.6
11	0,75	0,781	0,785	4,0	4,4

По экспериментальным данным в системе «СОМРЕХ» были получены модели, выраженные полиномами второго порядка (2) и (3) и представленные на рис.1 (A, Б) [6...8].

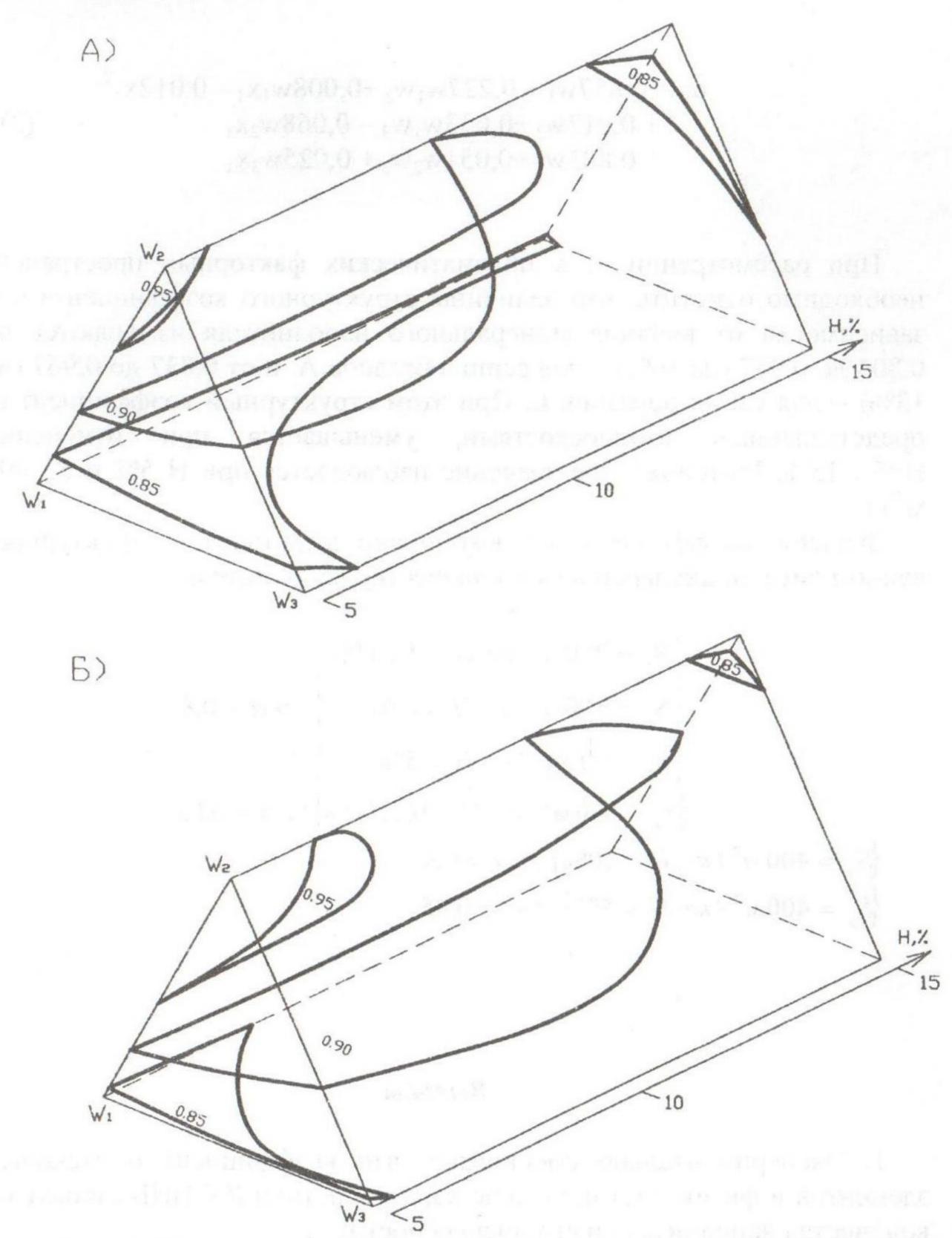


Рис. 1. Призматическое факторное пространство изменения структурного коэффициента α при двух вариантах армирования: (A, Б)

$$\alpha_{A} = 0.843w_{1} + 0.219w_{1}w_{2} + 0.022w_{1}x_{1} - 0.017x_{1}^{2} + 0.905w_{2} + 0.036w_{1}w_{3} - 0.070w_{2}x_{1} + 0.882w_{3} + 0.036w_{2}w_{3} + 0.026w_{3}x_{1}$$
(2)

$$\alpha_{\rm B} = 0.857 w_1 + 0.227 w_1 w_2 + 0.008 w_1 x_1 - 0.012 x_1^2 + 0.912 w_2 + 0.033 w_1 w_3 - 0.068 w_2 x_1 + 0.885 w_3 + 0.051 w_2 w_3 + 0.025 w_3 x_1$$
(3)

При рассмотрении этих призматических факторных пространств необходимо отметить, что величины структурного коэффициента α в зависимости от влияния минерального наполнителя изменяются от 0,804 до 0,957 (на 16%) — для серии образцов A, и от 0,837 до 0,967 (на 13%) — для серии образцов Б. При этом структурный коэффициент α , представленный изоплоскостями, уменьшается при изменении H=5...15%. Максимальное значение наблюдается при H 5% и S_y =400 $M^2/\kappa\Gamma$.

Значения коэффициента α также можно представить в структурированном виде по дисперсности и количеству наполнителя:

$$\begin{cases} S_{y} = 200 \text{m}^{2} / \text{ke}; H = 5...15\% \\ S_{y} = 400 \text{m}^{2} / \text{ke}; H = 15\% \end{cases} \Rightarrow \alpha = 0.8 \\ S_{y} = 600 \text{m}^{2} / \text{ke}; H = 5\% \end{cases} \\ \left\{ S_{y} = 600 \text{m}^{2} / \text{ke}; H = 10...15\% \right\} \Rightarrow \alpha = 0.85 \\ \left\{ S_{y} = 400 \text{m}^{2} / \text{ke}; H = 10\% \right\} \Rightarrow \alpha = 0.9 \\ \left\{ S_{y} = 400 \text{m}^{2} / \text{ke}; H = 5\% \right\} \Rightarrow \alpha = 0.95 \end{cases}$$

Выводы

- 1. Экспериментально обосновано, что коэффициент α стеновых элементов и физико-механические характеристики КТ НПБ зависят от количества наполнителя и его дисперсности.
- 2. С учетом анализа влияния минерального наполнителя на несущую способность и коэффициент α предложены дифференцированные

значения коэффициента а для расчета несущей способности стеновых элементов, выполненных из КТ НПБ при изменении количества и качества наполнителя на действие сжимающей продольной силы, работающих в условиях внецентренного сжатия при принятых вариантах армирования

Литература

- 1. Постанова Кабинету Міністрів України від 26 травня 2004 р.№684 «Програма розвитку виробництва ніздрюватобетонних виробів та їх використання у будівництві на 2005-2011 роки» // Строительные материалы и изделия. 2004. №4.-с.34-37.
- 2. Постернак А.А., Костюк А.И., Постернак И.М., Постернак С.А. Применение конструкционно-теплоизоляционного неавтоклавного пенобетона в однослойных стеновых конструкциях, работающих на внецентренное сжатие // Вісник ОДАБА. Вип. 23, Одесса, 2006. с. 253-257.
- 3. Пособие по проектированию бетонных и железобетонных конструкций из ячеистых бетонов (к СНиП 2.03.01 84. Бетонные и железобетонные конструкции)/ НИИЖБ, ЦНИИСК им. Кучеренко Госстроя СССР. М.: ЦИТП Госстроя СССР, 1986. 96с.
- 4. Постернак А.А., Костюк А.И., Постернак И.М., Постернак С.А., Мостовой А. Д. К методике проведения экспериментальных исследований стеновых элементов работающих на внецентренное сжатие из неавтоклавного пенобетона // Вісник ОДАБА. Вип. 26, Одесса, 2007. с. 248 251.
- 6. Численные методы решения строительно-технологических задач на ЭВМ: Учебник / В.А. Вознесенский, Т.В. Ляшенко, Б.Л. Огарков.: Под ред. Вознесенского В.А. К.: Выща школа, 1989. 328с.
- 7. ЭВМ и оптимизация композиционных материалов / Вознесенский В.А., Т.В. Ляшенко, Я.П. Иванов, И.И. Николов. К.: Будівельник, 1989. 240с.
- 8. Методические указания по моделированию систем «смеси, технология свойства» с использованием ЭВМ в курсовом и дипломном проектировании по кафедре ПАТСМ / В.А. Вознесенский, Т.В. Ляшенко, В.В. Абакумов, А.Б. Абдыкалыков. Одесса: ОИСИ, 1985. 65с.