

ВЛИЯНИЕ ФАКТОРОВ СОСТАВА И ВОЗРАСТА КЕРАМЗИТОБЕТОНА НА ПРЕДЕЛЬНУЮ СЖИМАЕМОСТЬ

**Столевич А.С., Камаль М.Р.Мади., Кравченко С.А., Зинченко С.В.,
(Одесская государственная академия строительства и архитектуры,
г. Одесса), Птюшкин С.В. (ООО "Кулиндоровский индустриальный
концерн", г. Одесса)**

На основании проведенных исследований показано, что предельные деформации сжатия являются одним из определяющих факторов, характеризующих степень использования арматуры при совместной работе с бетоном. Эта характеристика бетона необходимо также при экспериментальных и контрольных испытаниях железобетонных конструкций, позволяя определить их фактическое напряженно-деформированное состояния.

Многие исследователи указывают на то, что лёгкие бетоны обладают повышенной деформативностью по сравнению с аналогичными по прочности тяжёлым бетоном [1,2,3]. В то же время в работах [4,5] значения предельных деформаций керамзитобетона значительно ниже, особенно для низких прочностей, чем тяжёлого бетона. По-видимому, одной из причин этого разногласия может быть отсутствие единой методики экспериментального определения предельных деформаций сжатия бетона.

Анализ результатов выполненных ранее исследований предельной сжимаемости обычных и легких бетонов показывает, что на эту характеристику влияют многочисленные факторы: прочность бетона, состав бетонной смеси, возраст бетона, его плотность, крупность фракций заполнителя и др. Такое количество факторов, влияющих на величину предельных деформаций, и отсутствие единой методики определения указанной характеристики бетона приводит к тому, что в настоящее время нет в достаточной степени доверительных аналитических зависимостей, которые можно было бы использовать в расчетной практике. Так как условия эксперимента определяются его методикой, то величины предельных деформаций сжатия, полученные в опытах различных авторов, отличаются как в косвенном отношении, так и по качественному характеру. Особенно это относится к легким бетонам.

В соответствии с результатами проведенных предварительных опытов и анализом работ других авторов, позволило выбрать следующие факторы и их интервал:

X_1 - 180 ± 60 кг/м³, портландцемент ОАО«ЮГ цемент» марка 400;

X_2 - 125 ± 25 кг/м³, известь молотая негашеная пгт. Кодыма, активностью по CaO – 58%;

X_3 - 150 ± 50 кг/м³, зола-унос Ладышенской ТЭС;

X_4 - 400 ± 140 кг/м³, керамзитовый гравий (Кулиндоровским заводом из глин Орловского месторождения Одесской области) фракций 5...10 и 10...20мм в соотношении по объему $V_{5..10}/V_{10..20} = 1,5$;

X_5 - 290 ± 30 кг/м³, песок речной плотный "Тельмановский карьер" "Кременчукский речной порт", модуль крупности 1,36.

Все составы были введены пластификатор С-3 в качестве 0,6% от массы цемента и гипс – 25 кг/м³.

По результатам экспериментальных исследований с 95% надежностью получены квадратичные уравнения регрессий кубиковой и призменной прочности, модуля упругости E_b и предельной сжимаемости ε_{bu} в возрасте 7*, 28, 115*, 180* и 360* сут., керамзитобетона на цементо-известе-зольном (ЦИЗ) вяжущем и кварцевом песке, которые с учетом только значимых коэффициентов регрессии имеют вид:

$$R_{(28)} = 19,95 + 3,7X_1 + 1,7X_2 + 1,9X_3 + 3,0X_4 + 2,7X_1^2 + 1,2X_1X_3 - 1,2X_3X_4 - 1,2X_3X_4 - 1,4X_4^2 - 2,1X_5^2; \quad (1)$$

$$R_{b(28)} = 18,5 + 3,3X_1 + 1,5X_2 + 1,7X_3 + 2,8X_4 + 2,5X_1^2 + 1,1X_1X_3 - 1,079X_3X_4 - 1,178X_4^2 - 1,833X_5^2; \quad (2)$$

$$E_{b(28)} \cdot 10^{-3} = 12,75 + 1,63X_1 + 0,104X_2 + 0,58X_3 + 1,39X_4 + 0,27X_5 + 458X_1X_3 - 0,114X_1X_5 - 0,48X_2^2 - 0,6X_3X_4 - 0,467X_4^2 + 0,278X_4X_5 + 0,54X_5^2. \quad (3)$$

В результате применения регрессионного анализа для каждого из принятых возрастов керамзитобетона получены линейные уравнения регрессии вида:

$$R_{(28)} = 55,2 - 34,4[(B/ЦИЗ) + r]; \quad (4)$$

$$R_{b(28)} = 19,2 - 30,3[(B/ЦИЗ) + r]; \quad (5)$$

$$E_{b(28)} \cdot 10^3 = 25,136 - 12,8[(B/ЦИЗ) + r]. \quad (6)$$

Примечание: Результаты возраста 7*, 115*, 180*, 360* сут. здесь и в дальнейшем не приведены из-за сокращения объема статьи.

Основываясь на имеющихся рекомендациях [6], изменение модуля упругости во времени в наших исследования предложено описывать зависимостью вида:

$$E_b(t) = E_b(\infty)[1 - e^{-\alpha t}]. \quad (7)$$

В случае, если влиянием расхода воды на изменение во времени характера модуля упругости не пренебречь, то для определения значений параметров $E_b(\infty)$ и α можно использовать линейные выражения, имеющие вид:

$$E_b(\infty) = 17906 - 4124[(B/\text{ЦИЗ}) + r]; \quad (8)$$

$$\alpha = 0,85 - 0,33[(B/\text{ЦИЗ}) + r]. \quad (9)$$

Эти выражения с несколько меньшей точностью описывают параметры $E_b(\infty)$ и α , но удобны для практических расчетов.

По результатам экспериментальных исследований с 95% надежностью получены квадратичные уравнения регрессии предельных деформаций сжатия ε_{bu} в возрасте 7*, 28, 115*, 180* и 360* сут. Уравнение по F-критерию Фишера адекватно ($F_{ad} < F_{tabl.}$), имеет информационную ценность ($F_{inf} > F_{tabl.}$), и с учетом только статистически значимых коэффициентов проведено ниже.

$$\varepsilon_{bu(28)} \cdot 10^5 = 354 - 18,9x_1 + 30,5x_2 - 24,3x_1x_2 + 15x_3^2 - 11,3x_2x_3 - 75,8x_2^2. \quad (10)$$

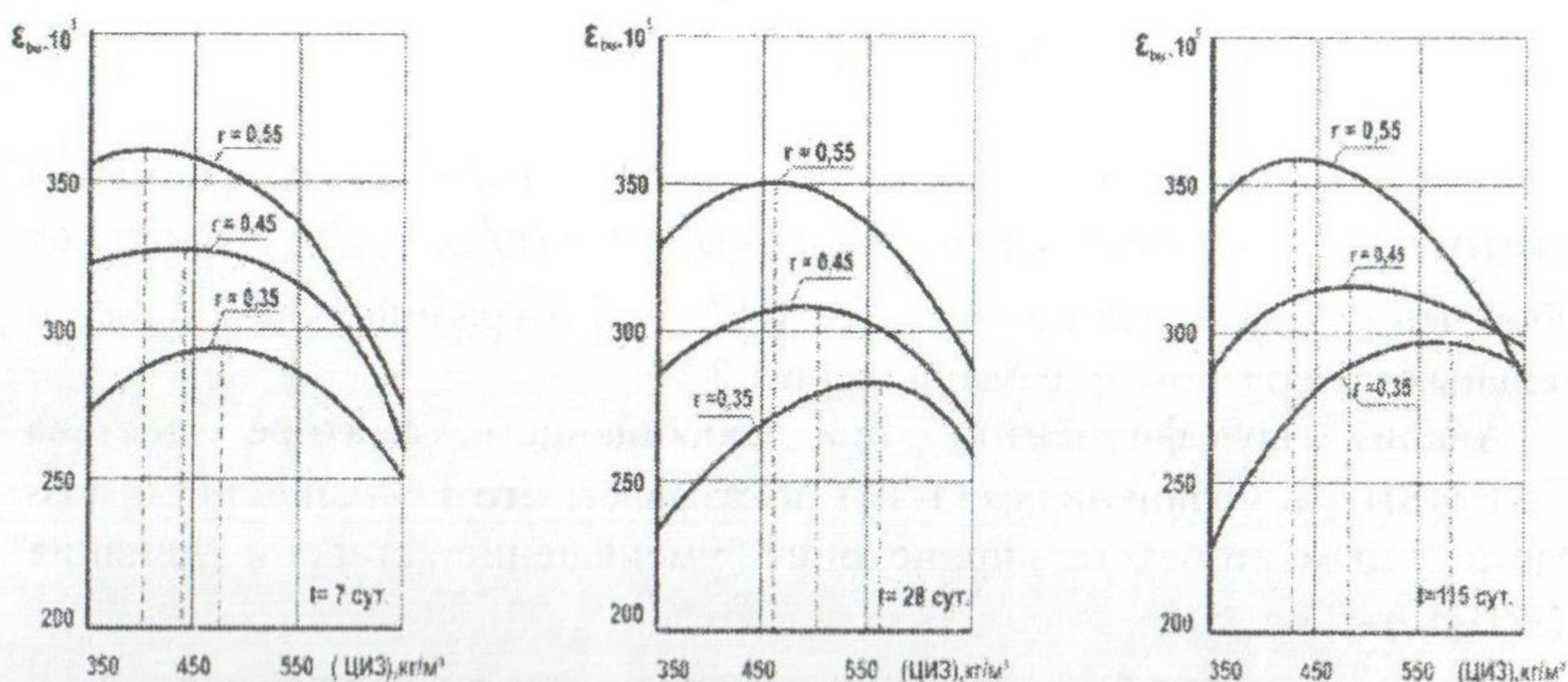


Рис. 1. Зависимость предельных деформаций сжатия керамзитобетона от расхода ЦИЗ вяжущего и значений агрегатно-структурного фактора.

Анализ уравнения (10) и рис. 1 показывает, что расход ЦИЗ-вяжущего неоднозначно влияет на предельные деформации сжатия ε_{vu} . Его влияние зависит от концентрации керамзитового гравия в смеси и возраста керамзитобетона, о чем свидетельствует статистическая зависимость коэффициентов при эффектах взаимодействия указанных факторов. Из рис.1 видно, что существуют оптимальные значения расхода вяжущего ЦИЗ, зависящие от значения r и возраста бетона, при которых предельные деформации сжатия принимают максимально возможные значения. Увеличение расхода вяжущего до оптимальных значений повышает предельную сжимаемость керамзитобетона, а увеличение его выше оптимальных значений расхода вяжущего ЦИЗ.

Проведенный математико-статистический анализ выявил возможность использование выражения $y = b_0 + b_1x$ для описания достаточно надежной статистической связи между $y = \varepsilon_{vu}$ и $x = [(B/\text{ЦИЗ}) + r]$: нулевая гипотеза о равенстве нулю генерального коэффициента корреляции ($H_0: \rho_{xy} = 0$) отвергнута в пользу альтернативной при уровне зависимости $\alpha = 0,05$, что свидетельствует о наличии линейной связи между ε_{vu} и $[(B/\text{ЦИЗ}) + r]$ в каждом из принятых возрастов бетона.

Проведенный регрессионный анализ позволил получить линейные уравнения вида:

$$\varepsilon_{vu}(7) = [61,518 + 266,7(B/\text{ЦИЗ}) + r] \cdot 10^{-5}; \quad (11)$$

$$\varepsilon_{vu}(28) = [124,22 + 172,71(B/\text{ЦИЗ}) + r] \cdot 10^{-5}; \quad (12)$$

$$\varepsilon_{vu}(180) = [165,5 + 129,93(B/\text{ЦИЗ}) + r] \cdot 10^{-5}; \quad (13)$$

Графическая интерпретация зависимости предельных деформаций сжатия ε_{vu} в возрасте керамзитобетона $t = 1$ (п.п), 7, 28, 180 сут. от обобщенного фактора состава $[(B/\text{ЦИЗ}) + r]$ в границах 95% доверительных интервалов приведена на рис. 2.

Анализ коэффициентов при обобщенном факторе состава $[(B/\text{ЦИЗ})+r]$ в уравнениях (11-13) показывает, что с увеличением возраста керамзитобетона происходит уменьшение степени влияния $[(B/\text{ЦИЗ})+r]$ на ε_{vu} .

Проверка нулевой гипотезы от однородности дисперсий величин $y = \varepsilon_{vu}$ и $x = [(B/\text{ЦИЗ}) + r]$, полученных в возрасте бетона $t = 1$ (п.п), 7, 28, 180 сут. – $H_0: (S^2_y)_{1\text{п.п.}} = (S^2_y)_{28} = (S^2_y)_{115}$; $H_0: (S^2_x)_{1\text{п.п.}} = (S^2_x)_{28} = (S^2_x)_{115}$, выполненная по критерию Хартлея для независимых выборок одинакового объема показала, что эта гипотеза может быть принята при

уровне значимости $\alpha = 0,05$. Следовательно, для описания зависимости предельных деформаций сжатия ε_{bu} от обобщенного фактора состава $[(B/\text{ЦИЗ})+r]$, независимо от возраста керамзитобетона, может быть использовано усредненное линейное уравнение регрессии вида:

$$\bar{\varepsilon}_{bu} = [117,1 + 189,8(B/\text{ЦИЗ}) + r] \cdot 10^{-5}; \quad (14)$$

Результаты математико-статических расчетов и статические характеристики уравнений приведены в табл.1.

Таблица 1

№ уравнений	Средние значения		Дисперсия		Коэффициенты корреляции		Мера индивидуального рассеяния, δ_{Rb} , МПа	Критические значения выборочного коэффициента корреляции, $ r _1 - \alpha/2$
	\bar{x}	\bar{y}	S_x^2	S_y^2	r_{xy}	ρ_{xy} при $\alpha = 0,05$		
11	0,973	321	0,0192	3602	-0,6164	$\neq 0$	49,57	0,576
12	0,973	292,3	0,0192	2393,3	-0,4897	$\neq 0$	44,79	- // -
13	0,973	291,9	0,0192	2192,4	-0,3849	$\neq 0$	45,33	- // -

Поскольку при подавляющем количестве экспериментальных исследований прочность бетона являлась переменной, то наибольшее распространение получили разного вида зависимости предельных деформаций сжатия от призменной прочности бетона.

Проведенные корреляционный, регрессионный и дисперсионный анализы не позволили выявить статически надежную связь между предельными деформациями сжатия керамзитобетона на кварцевом песке и его призменной прочностью. Это следовало ожидать, если учесть результаты опытов по определению влияния факторов состава а призменную прочность и предельные деформации сжатия.

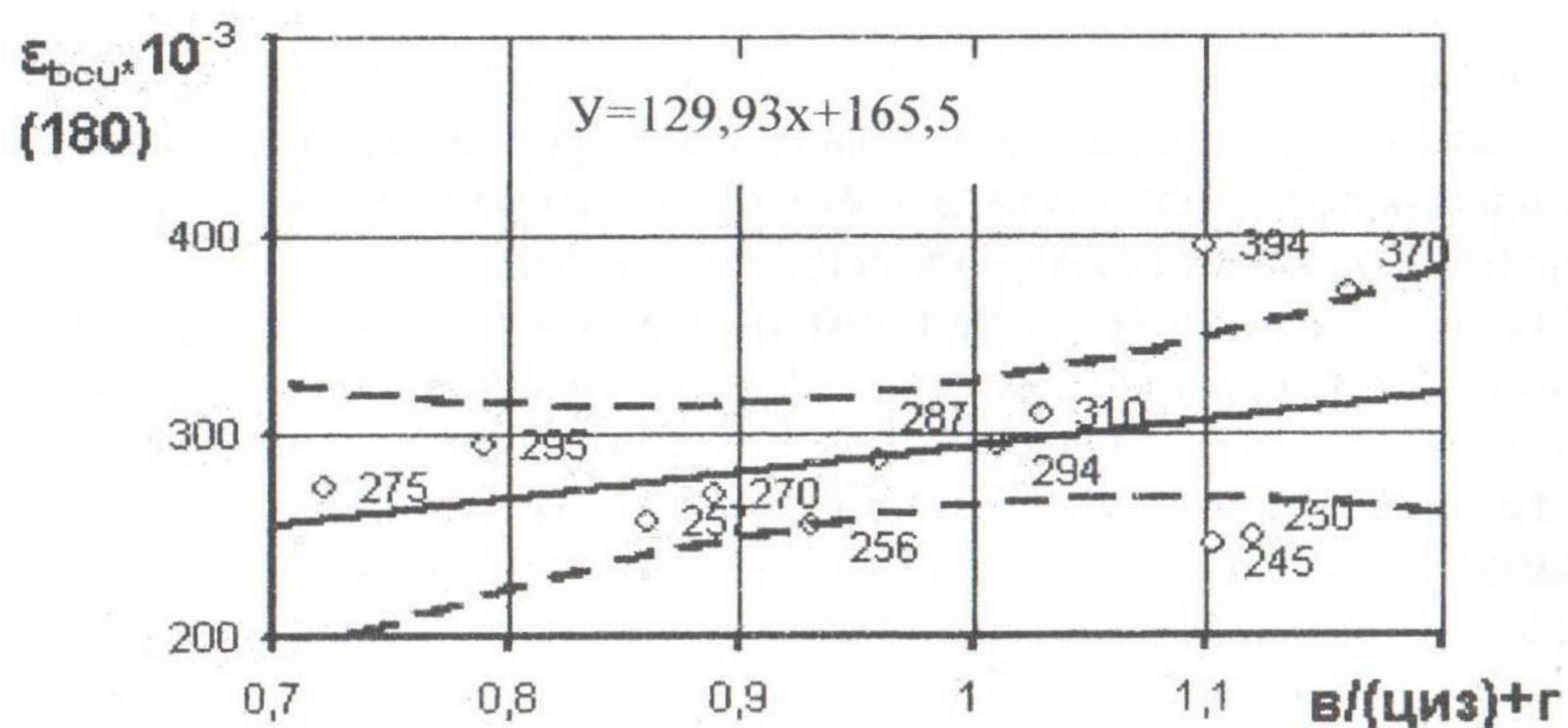
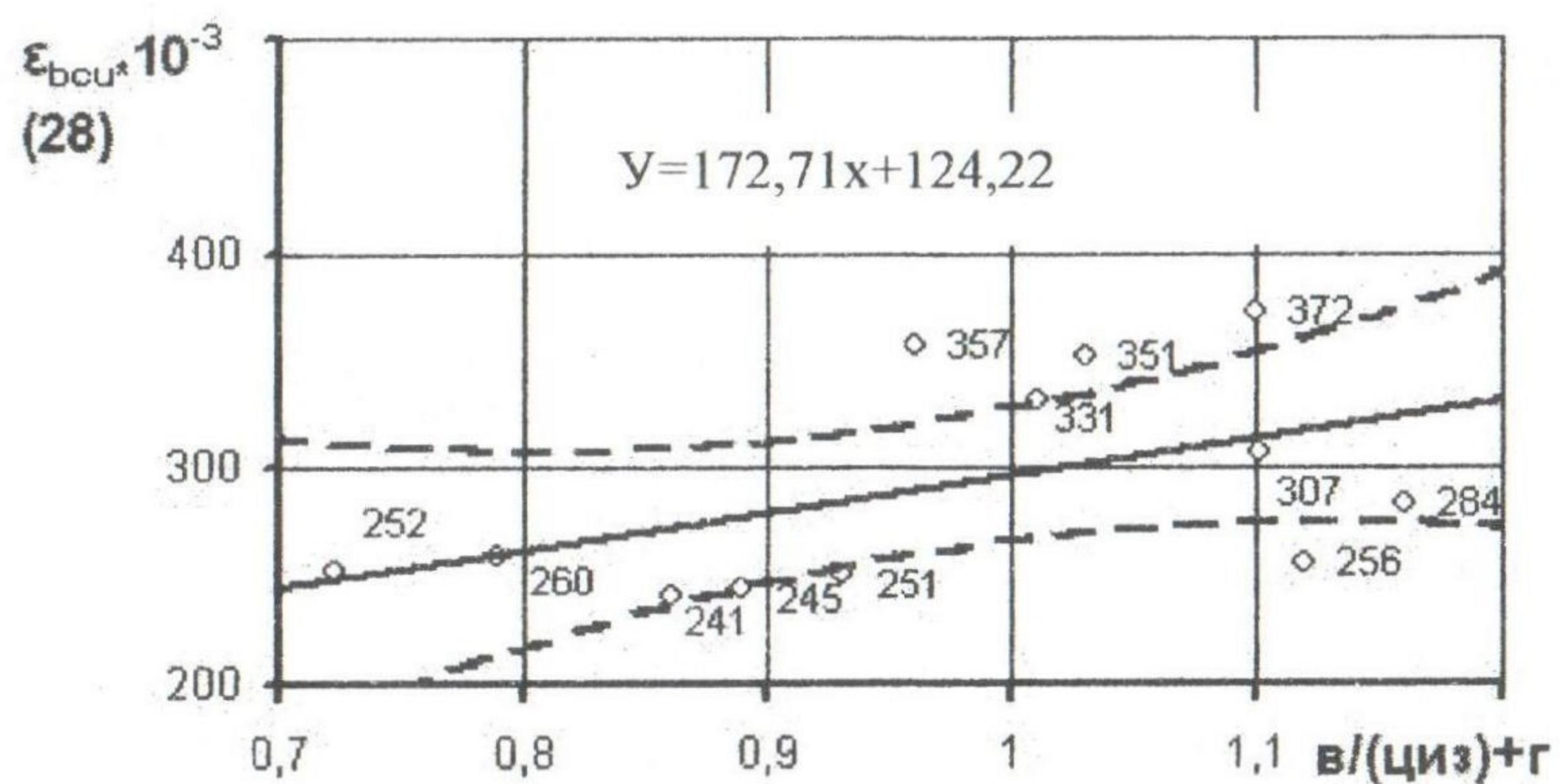
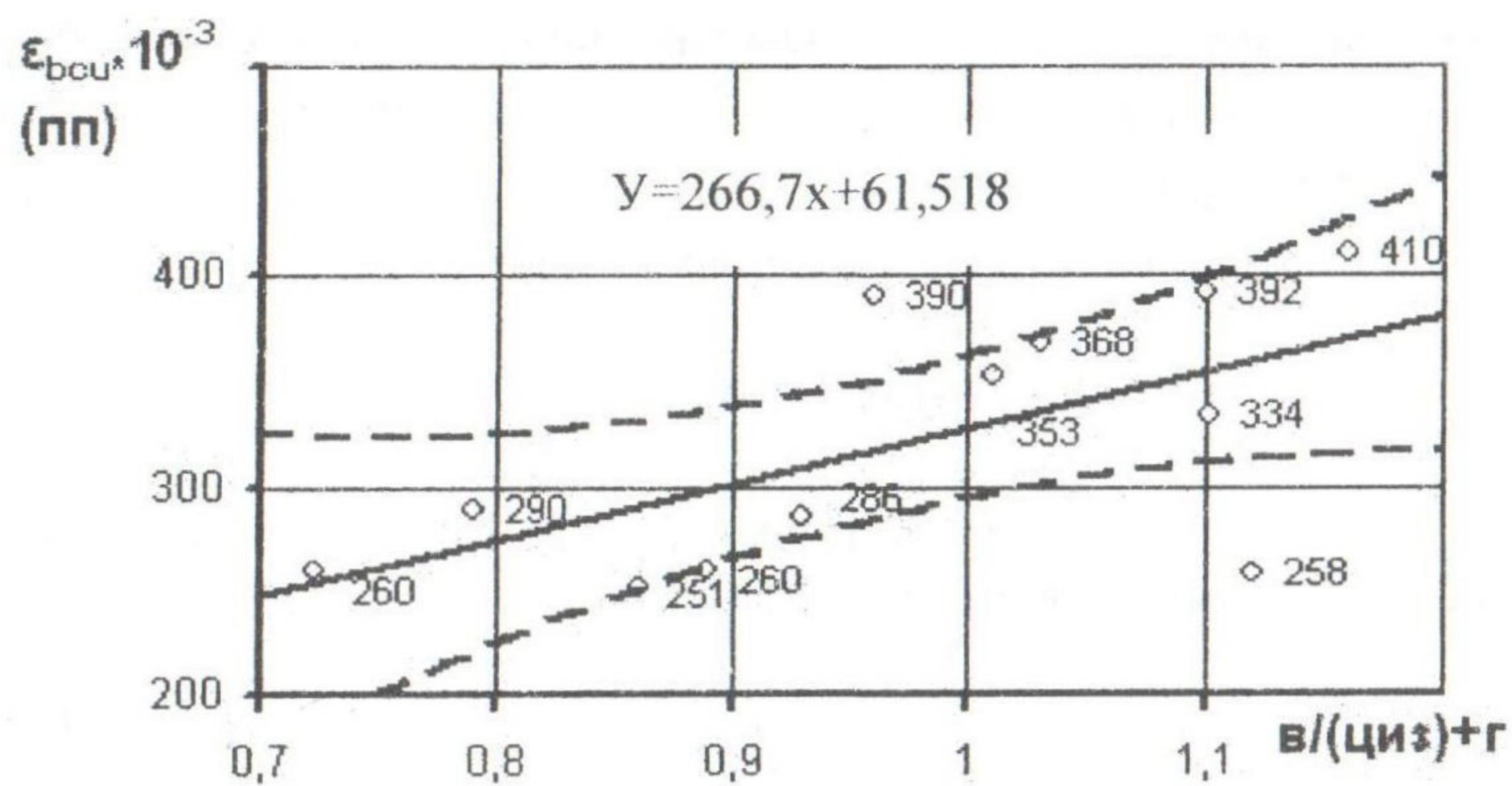


Рис. 2. Зависимость предельных деформаций сжатия керамзитобетона на ЦИЗ от обобщенного фактора состава г,

Выходы

1. Для прогнозирования значений модуля упругости во времени рекомендуется использовать зависимость (7).
2. В результате проведенных исследований и анализа коэффициентов при обобщенном факторе состава $[(B/ЦИЗ) + r]$ можно заметить, что с увеличением возраста керамзитобетона происходит уменьшение степени влияния $[(B/ЦИЗ) + r]$ на $\varepsilon_{ви}$.
3. Между предельными деформациями сжатия и прочностью керамзитобетона выявлено статистически надежная связь. Для прогнозирования предельных деформаций сжатия при известных характеристиках состава керамзитобетона можно использовать усредненное уравнение регрессии (14).

Литература

1. Бужевич Г.А., Корнев Н.А. Керамзитобетон. - М.: Госстройиздат, 1963. – 236 с.
2. Пирадов А.Б. Конструктивные свойства легкого бетона и железобетона. - М.: Стройиздат, 1973. - 136 с.
3. Мешкаускас Ю.И. Конструктивный керамзитобетон. - М.: Стройиздат, 1977. - 88 с.
4. Рекомендации по учету потерь предварительного напряжения от усадки и ползучести керамзитобетона на карбонатном песке: НИЛЭП ОИСИ. – М.: Стройиздат, 1987. – 103 с.
5. Кудрявцев А.А. Модуль упругости и модуль деформации конструктивного легкого бетона. // Структура, прочность и деформации легкого бетона.: Сб. науч. работ НИИЖБ. М.: Стройиздат, 1973. – с. 53-58.
6. ГОСТ 24452-80. Бетоны методы определения предельной прочности, модуля упругости и коэффициента Пуассона.
7. Львовский Е.Н. Статистические методы построения эмпирических формул. - М.: Высш. школа, 1982. - 224 с.
8. Бабич Е.М. Конструкции из легких бетонов на пористых заполнителях. - Киев: "Вища школа", 1988. – 207 с.