

К ВОПРОСУ О ПРОЧНОСТИ И ДЕФОРМАЦИЯХ ДЛИТЕЛЬНО ЗАГРУЖЕННОЙ КАМЕННОЙ КЛАДКИ

Гоменюк В.М. (*Одесская государственная академия строительства и архитектуры, г. Одесса*)

Исследуются вопросы поведения кладок из различных каменных материалов в условиях длительного нагружения.

Известно, что каменные и армокаменные конструкции выполняются из различных каменных материалов. Широко используются искусственные каменные материалы – глиняный и силикатный кирпич, естественные – известняки и туфы. Все они имеют весьма различные физико-механические свойства, а также формы и размеры. Все они обладают различными упругими и пластическими деформациями, деформациями ползучести.

Также известно, что деформативность каменных материалов играет немаловажную роль при выполнении кладки по системе «МИДИС», кладки с притертым швом и др. Большую роль играют длительные деформации кладки при ее выполнении с облицовкой различными плитками. Имеются примеры, когда облицовочные плиты отслаивались от кладки (или разрушались) даже через 8-10 лет после ее выполнения с облицовкой. К таким последствиям приводят длительные деформации, доля которых весьма значительна в общих деформациях кладки. Еще большую роль в работе каменной кладки играют длительные деформации при ее работе на сейсмические нагрузки. Дело в том, что к моменту появления сейсмических нагрузок, жесткость и прочность кладки (как правило) имеют значения, отличные от тех, которые были приняты при проектировании и возведении здания. Так, прочность на растяжение материалов уменьшается, модуль упругости материалов – увеличивается.

Поэтому вопросы, относящиеся к исследованиям прочности и жесткости каменных кладок, которые подвержены длительному (эксплуатационному) обжатию, являются актуальными.

Этим вопросам посвящены работы по всестороннему исследованию кладок из глиняного кирпича д.т.н. С.В.Полякова, а также исследования реологических свойств кладки из силикатного кирпича к.т.н. Г.Д.Шкляр, исследования автора статьи – кладке из пильных известняков.

Рассматривая полные (общие) деформации каменной кладки ε , можно их разделить на кратковременные ε_{kp} и длительные деформации – деформации ползучести ε_n . В свою очередь, $\varepsilon_{kp} = \varepsilon_y + \varepsilon'_n$. Следовательно, полные деформации каменной кладки можно представить в таком виде:

$$\varepsilon = \varepsilon_y + \varepsilon'_n + \varepsilon_n + \varepsilon_{yc}, \quad (1)$$

где ε_y – упругие деформации каменной кладки, проявляющиеся при испытании образцов при подъеме напряжений от $\sigma = 0$ до $\sigma = \sigma_{разр}$ ступенями, равными, примерно, $\sigma = 0,1\sigma_{разр}$ (с 5-минутной выдержкой нагрузки на каждой ступени);
 ε'_n – деформации ползучести образцов кладки, которые проявляются при испытании их кратковременной ступенчатой нагрузкой;
 ε_n – деформации ползучести кладки, проявляющиеся при испытании ее длительной нагрузкой;
 ε_{yc} – усадочные деформации, проявляющиеся в кладке при длительном выдерживании без нагрузки.

Для иллюстрации вышесказанного на рис. 1 показаны графики полных и относительных деформаций кладки ε .

По этим графикам можно установить, что при $\chi = 0,5$ деформации ползучести ε_n , накопленные за время длительного обжатия кладки, составляют 75 % (и более) от кратковременных деформаций ε_{kp} по опытам с кладкой из глиняного кирпича (рис. 1, а). Аналогичное отношение величин деформаций $\varepsilon_n / \varepsilon_{kp}$ наблюдается по опытам с кладкой из силикатного кирпича [5]. Для кладки из пильных известняков (рис. 1, б) это отношение составляет около 40 %.

Следовательно, для всех видов каменной кладки деформации ползучести ε_n составляют значительную долю от полных ее деформаций. Поэтому изучение длительных деформаций кладки (в данный момент еще не полное) представляет практический интерес.

Из большого числа факторов, влияющих на деформации ползучести [3], наибольшее влияние оказывает величина длительных напряжений $\sigma_{обж}$ (для каменной кладки более удобно представлять зависимость

ε_n от относительных напряжений $\chi = \sigma_{обж.} / R_{32}$, возраст кладки к моменту загружения t_h и длительность обжатия τ . В связи с этим, деформации ползучести кладки ε_n , обжатой постоянными напряжениями при центральном приложении нагрузки, определялись в зависимости от этих факторов.

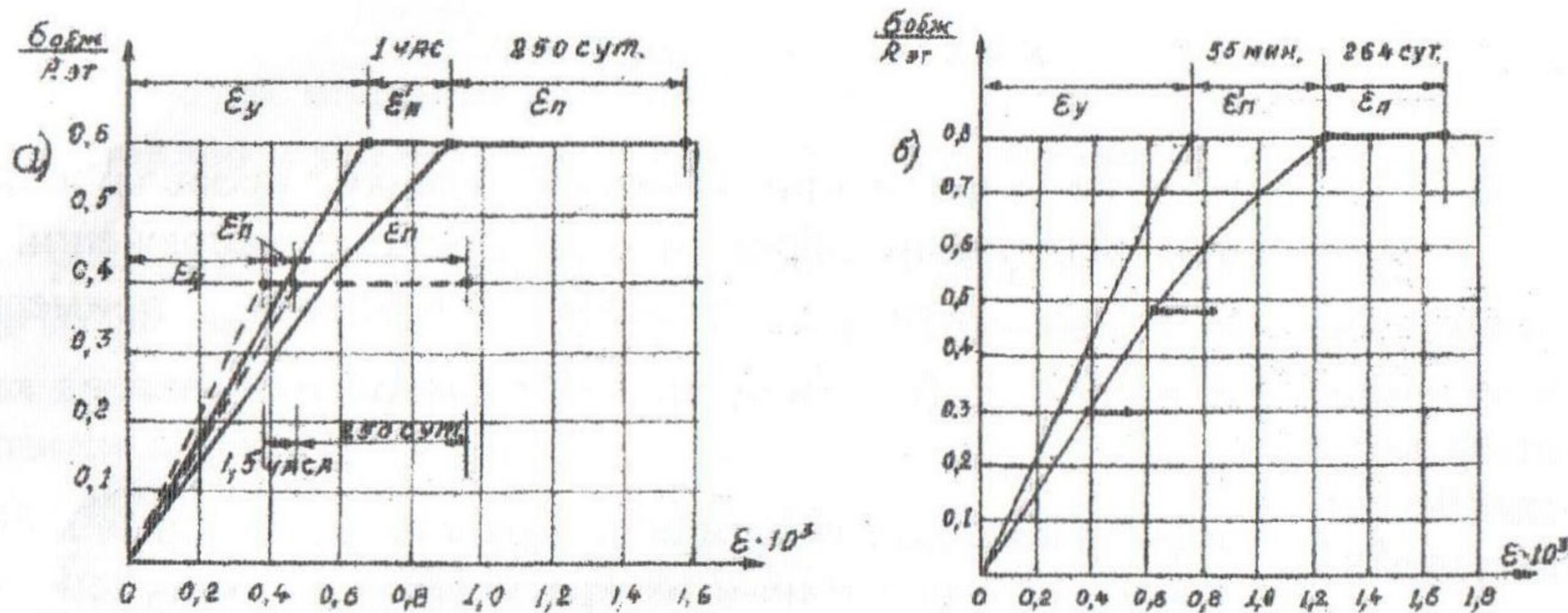


Рис. 1. Полные относительные деформации каменной кладки:
а) по опытам с кирпичной кладкой (серия Ж) С.В.Полякова;
б) по опытам с кладкой из пильных известняков (серия М)
автора

Их, ε_n можно представить зависимостью:

$$\varepsilon_n = A \frac{\sigma_{обж.}}{R_{32}} \varphi(\tau) f(t_h). \quad (2)$$

Здесь R_{32} - прочность кладки в месячном возрасте.

Деформации усадки ε_{yc} из-за ограниченного объема статьи, а также из-за их малости и малого влияния на механические характеристики кладки, здесь не рассматриваются.

На рис. 2 показаны деформации ползучести образцов кладки в зависимости от длительности ее обжатия τ , загруженных постоянной нагрузкой в возрасте 30-40 суток.

Из этих графиков следует, что деформации ползучести кладки ε_n в течение 1-2 суток интенсивно растут, затем их рост замедляется и наи-

большая их доля проявляется до 3-4 месяцев длительности обжатия, хотя незначительный их рост наблюдается даже через несколько лет.

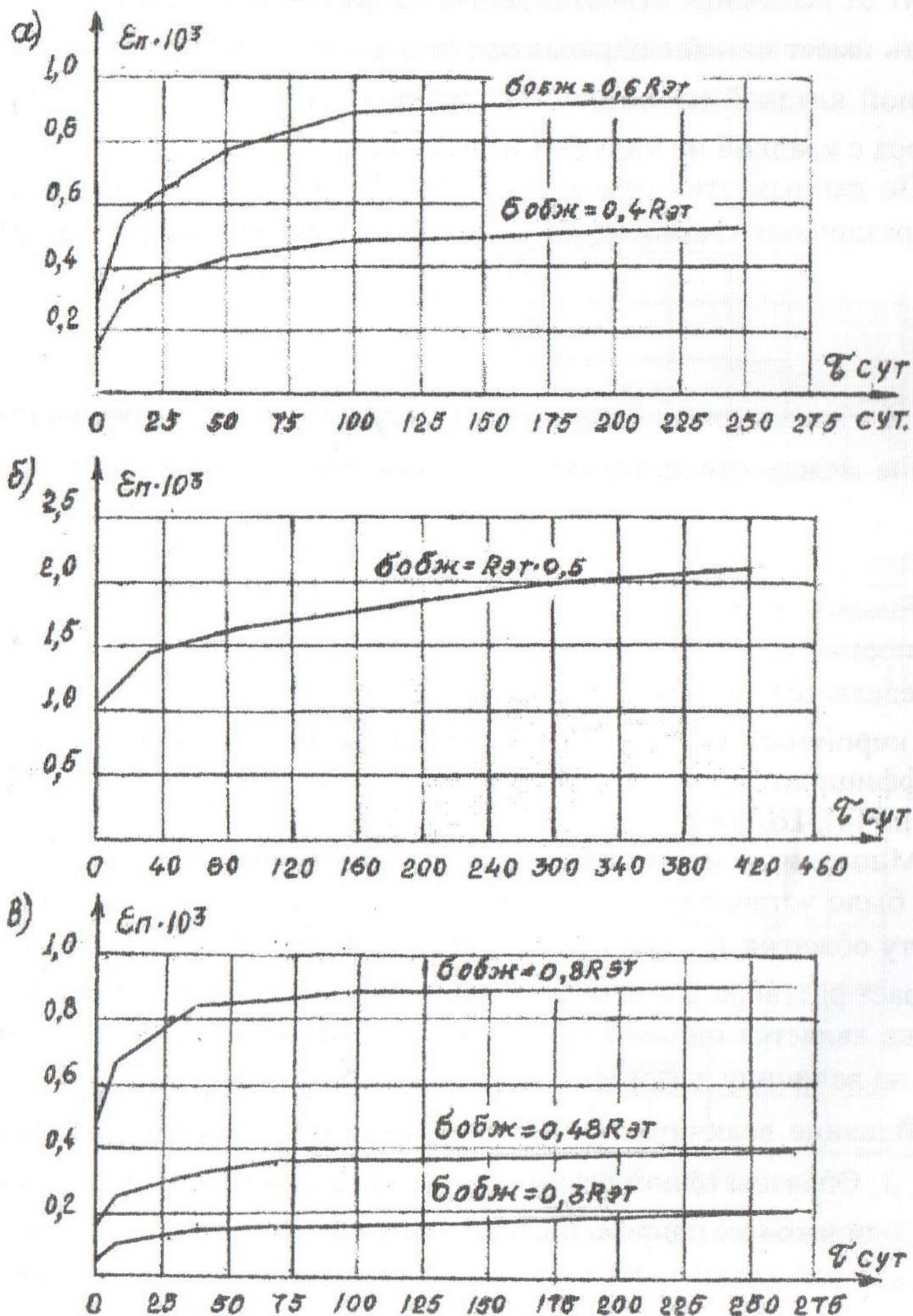


Рис. 2. Деформации ползучести образцов каменной кладки в зависимости от длительности действия постоянной нагрузки:
а) по опытам С.В.Полякова с кладкой из обожженного кирпича (серия Ж); б) по опытам с кладкой из силикатного кирпича; в) по опытам автора с кладкой из пильных известняков (серия М)

Из графиков (рис. 2) также видно, что величина деформаций ε_n зависит от величины относительных напряжений χ , причем эта зависимость имеет линейный характер, вплоть до $\chi = 0,6$ - по опытам с кирпичной кладкой из глиняного кирпича [1] и до $\chi = 0,5$ – по опытам автора с кладкой из пильных известняков [4].

По данным этих опытов, а также по данным других опытов [1, 4], для различных кладок можно выразить зависимость ε_n от χ формулой

$$\varepsilon_n = A \cdot \chi, \quad (3)$$

где A - характеристика ползучести кладки ε_n , представляющая отношение между относительными деформациями ползучести ε_n и относительными напряжениями χ .

Числовое значение характеристик ползучести A (коэффициента пропорциональности) для различных по материалам каменных кладок определяется из опыта. Так, например, для $\tau = 50$ сут. и $\sigma_{обж.} \leq 0,5R_{32}$, для кирпичной кладки из глиняного кирпича, серия Ж, по опытам [1], коэффициент $A = 1,17 \cdot 10^{-3}$; для кладки из пильных известняков, серия М, по [4], коэффициент $A = 0,66 \cdot 10^{-3}$.

Многочисленными экспериментами с бетоном и кирпичной кладкой было установлено, что чем больше возраст образцов кладки к моменту обжатия t_h , тем меньше их ползучесть. Возраст кладки (вернее, возраст раствора в кладке) в момент приложения длительной нагрузки также является одним из факторов, оказывающих значительное влияние на величину деформаций ползучести ε_n .

Влияние величины t_h на деформации ε_n кладки представлено на рис. 3. Образцы одной серии загружались при разных значениях t_h , но при одинаковых напряжениях. Сравнение кривых ползучести в пределах каждой серии указывает на то, что величина деформаций ε_n значительно зависит от возраста кладки t_h и может быть выражена формулой

$$\varepsilon_n = \varepsilon_{n \cdot t_h \cdot 30} (a + b \cdot e^{-m \sqrt{t_h}}), \quad (4)$$

где $\varepsilon_{n \cdot t_n \cdot 30}$ - деформации ползучести кладки при загружении ее постоянной нагрузкой в возрасте $t_n = 30$ суток.

Числовые значения коэффициентов определяются из опыта: $a = 0,1$; $b = 1,82$; $m = 3$; $n = 4$.

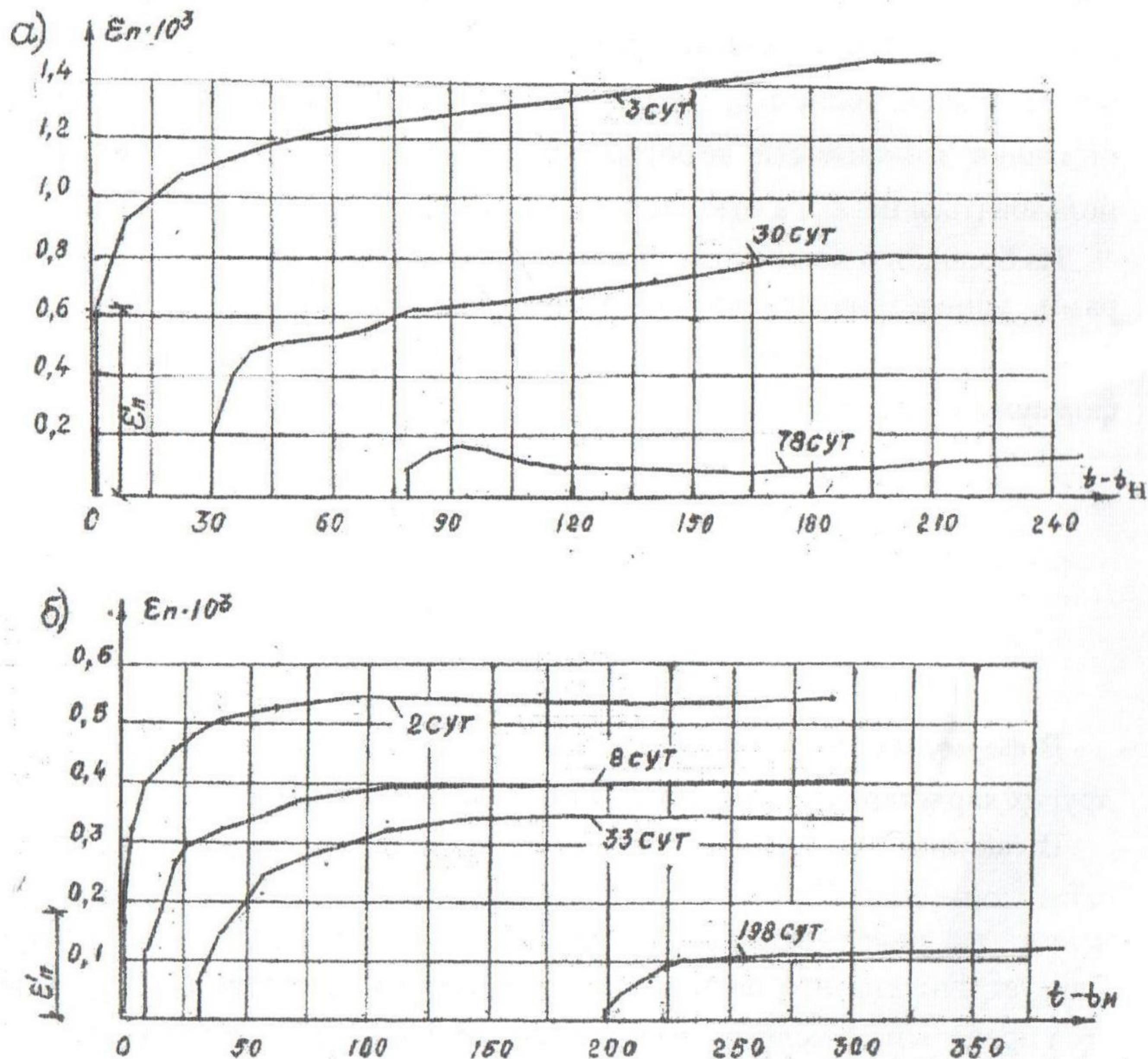


Рис. 3. Деформации ползучести кладки ε_n в зависимости от $t - t_n$:
а) по опытам с кирпичной кладкой [1]; б) по опытам с кладкой из пильных известняков [4]

Исходя из гипотезы о природе ползучести [3], нетрудно указать причину уменьшения деформации ε_n с ростом t_n . Такой причиной является увеличение вязкости и уменьшение гелевой структурной составляющей цементного камня во времени.

По кривым деформаций ползучести ε_n образцов кладки, загруженных при разных t_n (рис. 3), видно, что интенсивность развития деформаций ε_n вначале, после загрузки (в пределах, примерно, до $\tau = 50$ сут.), меняется в зависимости от t_n . Интенсивность развития деформаций ε_n больше для меньших значений t_n (кривые круче). Таким образом, форма кривых ползучести ε_n более пологая для образцов с большим значением t_n . Вероятно поэтому, С.В.Поляков принял для описания зависимости деформаций ε_n от длительности обжатия τ пользоваться не ε_n , а отношением $\varepsilon_n / \varepsilon_{n.50}$.

Из большого количества формул, предложенного различными авторами, удовлетворительно описывают зависимость ε_n кладки от τ формулы, предложенные С.В.Поляковым. Для отношения $\varepsilon_n / \varepsilon_{n.50}$ формулы имеют вид

$$\varphi(\tau) = \frac{\varepsilon_n}{\varepsilon_{n.50}} = C\tau^{1/p}, \quad (5)$$

$$\varphi(\tau) = \frac{\varepsilon_n}{\varepsilon_{n.50}} = C_1(1 - e^{-m\tau^{1/3}}). \quad (6)$$

В формулах (5) и (6) параметры C, C_1, p, m , зависящие от χ, t_n и других характеристик, кроме τ , определяются из опыта.

В таблице 1 приведены значения отношения $\varepsilon_n / \varepsilon_{n.50}$ по эмпирическим формулам и средние значения этих величин при различных значениях τ , вплоть до пятилетнего значения τ , для различных кладок. Следует считать, что пятилетний срок развития деформаций ε_n является предельным, вследствие более быстрого роста прочности раствора в каменной кладке.

Сопоставление расчетных и опытных значений $\varepsilon_n / \varepsilon_{n.50}$ указывает на удовлетворительное описание опытных данных принятыми формулами.

Влияние полных деформаций ползучести ε_n кладки из различных материалов, в зависимости от χ, τ и t_n (при соответствующих виду кладки характеристиках A), можно описать формулой [1] вида

$$\varepsilon_n = A\chi(a + b \cdot e^{-m\sqrt{t_n}}) \cdot (t - t_n)^{1/p}. \quad (7)$$

Таблица 1

Значения $\varepsilon_n / \varepsilon_{n.50}$ по эмпирическим формулам и средние опытные значения

Пильного известняка	Силикатного кирпича	Глиняного кирпича	Формулы для τ	$\varepsilon_n / \varepsilon_{n.50}$ при τ в сутках		
				$C\tau^{1/7}$	$C_1(1 - e^{-0,2\tau^{1/3}})$	По опытам с кладкой из
0,43	0,6	0,36		0,39	0,55	1
0,71	0,76	0,7		0,7	0,78	10
0,91	0,92	0,92		0,9	0,92	30
1,0	1,0	1,0		1,0	1,0	50
1,09	1,08	1,08		1,12	1,12	100
1,13	1,18	1,23		1,29	1,22	200
1,15	1,23	1,31		1,31	1,3	300
1,16	1,26	1,33		1,34	1,35	400
-	-	-		1,42	1,68	1800

Кроме опытов с кладкой, обжатой при постоянных во времени длительных напряжениях, были также выполнены опыты с кладкой из глиняного кирпича и кладкой из пильных известняков при возрастающих во времени напряжениях, имитирующих ее нагружение в процессе

воздедения здания. Кривые деформаций ε_n , полученные этими опытами, приведены на рис. 4.

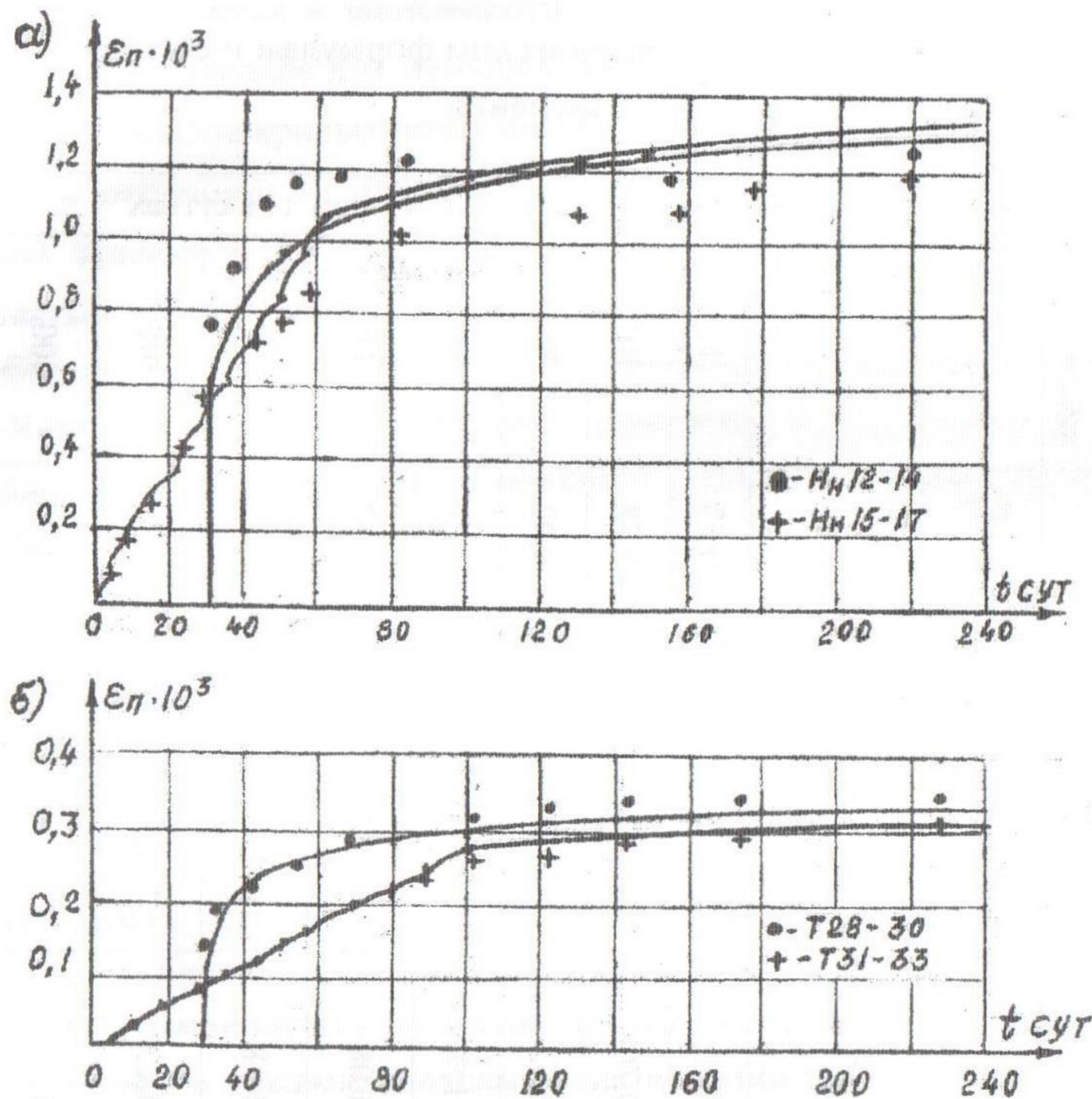


Рис. 4. Расчетные кривые деформаций ползучести кладки ε_n по формуле (8) и опытные точки деформаций ε_n образцов кладки, загруженных при $\sigma_{обж.} = 0,52 R_{32}$: а) по опытам с кирпичной кладкой [1]; б) по опытам с кладкой из пильных известняков [4]

Как следует из графиков рис. 4, деформации ползучести ε_n образцов, загруженных при возрастающих во времени напряжениях, имеют линейный характер и примерно одинаковые значения величин дефор-

маций ε_n (при $\tau \geq 150$ сут.), с величинами ε_n для образцов, загруженных в месячном возрасте до одинаковых $\sigma_{обж.}$.

Деформации ползучести ε_n кладки, загруженной как постоянной нагрузкой при $t_n = 30$ суток, так и при возрастающих нагрузках от $\tau_n = 0$, могут быть описаны формулой [1] вида

$$\varepsilon_n = A \sum_{s=1}^S \frac{\Delta\sigma}{R_{\sigma s}} (a + b e^{-m\sqrt{t_n}}) (t - t_n)^{1/p}, \quad (8)$$

где при $\sigma_{обж.} \leq 0,5 R_{\sigma 2}$ и $\tau \geq 1800$ сут. и значениях: $a = 0,1$; $b = 1,82$; $m = 0,3$; $p = 7$; $n = 4$, формула (8) показывает удовлетворительное совпадение величин ε_n с опытными их значениями.

Вывод

Опыты показали, что в результате обжатия кладки длительными нагрузками меняется ее прочность и жесткость. Так, прочность кладки при длительных напряжениях, если они не доходят до напряжений, при которых в ней образуются трещины, увеличивается. Увеличивается также и начальный модуль деформаций кладки. Но пока опытных данных недостаточно, чтобы говорить о их числовых значениях.

Литература

1. Поляков С.В. Длительное сжатие в кирпичной кладке. – Москва: Госстройиздат, 1959.
2. Поляков С.В. Ползучесть каменных и армокаменных конструкций//Сборник научных трудов ЦНИИСК. – Москва: Стройиздат, 1964.
3. Улицкий И.И. Ползучесть бетона. – Киев: Гостехиздат, 1950.
4. Гоменюк В.М. Влияние постоянных и постепенно возрастающих длительных нагрузок на прочность и деформации кладок и пильных известняков// Сборник научных трудов ЦНИИСК. – Москва: Стройиздат, 1964.
5. Шкляр Г.Д. Экспериментальное исследование реологических свойств каменной кладки из силикатного кирпича на цементно-известковом растворе Сборник научных трудов ЦНИИСК. – Москва: Стройиздат, 1964.