

ТЕХНИЧЕСКОЕ ОПИСАНИЕ ПРОДУКТА

SikaControl® SRA 150

Расширяющая добавка для бетонов с компенсированной усадкой

ОПИСАНИЕ ЛИНЕЙКИ ПРОДУКТОВ

Линейка SikaControl® (MasterLife®) охватывает разные продукты с разными областями применения, но все они разработаны для продления срока службы конструкций и снижения затрат на ремонт.

ОБЛАСТИ ПРИМЕНЕНИЯ

SikaControl® SRA 150 (MasterLife® SRA 150) представляет собой неорганический порошкообразный материал, который вводится в бетонную смесь для получения бетона с компенсированной усадкой. Это продукт, получаемый при высокотемпературном обжиге, с большим содержанием свободной извести. При взаимодействии с водой затворения оксид кальция превращается в гидроксид и вызывает расширение, которое компенсирует последующую усадку. Температура обжига, гранулометрия и присутствие специальных добавок, обволакивающих частицы оксида кальция, позволяют должным образом контролировать степень гидратации и процесс расширения.

- Плавательные бассейны
- Причалы и сооружения, имеющие постоянный контакт с морской водой
- Резервуары для хранения жидкостей и газов
- Канализационные трубы, тоннели, каналы
- Длинномерные конструкции
- Полы для холодных помещений
- Промышленные полы
- Своды автомобильных и ж/д тоннелей
- Подводные и подземные конструкции
- Фундаменты
- Архитектурный бетон

- Шпалы, бордюры, тротуары
- Преднапряженные ж/б изделия

ОСОБЕННОСТИ ДЕЙСТВИЯ

По сравнению с другими добавками, вызывающими образование этtringита, одним из главных преимуществ SikaControl® SRA 150 (MasterLife® SRA 150) является более короткий срок структурообразования, необходимого для гарантированного расширения. Любой расширяющий компонент может вызвать увеличение объема только в том случае, если бетон находится во влажной среде. Для окончания реакции образования этtringита требуется около 7 дней во влажной среде. При использовании SikaControl® SRA 150 (MasterLife® SRA 150) достаточно 1 дня твердения во влажной среде для получения полного расширения.

РЕКОМЕНДАЦИИ ПО ПРИМЕНЕНИЮ

SikaControl® SRA 150 (MasterLife® SRA 150) должен использоваться только в сочетании с другими составляющими бетонной смеси.

Добавка не может быть использована, как самостоятельный материал!

Обязательным является уход за свежесуложенным бетоном.

ДОЗИРОВКА

Рекомендуемая дозировка SikaControl® SRA 150 (MasterLife® SRA 150) от 30 до 40 кг на 1 м³ бетонной смеси. Максимальный эффект, т. е. минимальная усадка, достигается при

использовании SikaControl® SRA 150 (MasterLife® SRA 150) в бетонной смеси с В/Ц не более 0,5.

СОВМЕСТИМОСТЬ

Добавка SikaControl® SRA 150 (MasterLife® SRA 150) совместима с большинством известных добавок, в частности с пластифицирующими добавками серии Sika® Plastiment® PZ (MasterPozzolith®), Sikament® RB (MasterRheobuild®), Sika® ViscoCrete® (MasterGlenium®), SikaPlast® PH (MasterPolyheed®), воздухововлекающими добавками серии SikaControl® AER (MasterAir®), средствами по уходу за свежесуложенным бетоном Sika® Antisol® (MasterKure®), упрочняющими материалами для устройства промышленных полов Sikafloor® (MasterTop®).

Рекомендуется применять SikaControl® SRA 150 (MasterLife® SRA 150) с пластификаторами на основе эфиров поликарбоксилатов Sika® ViscoCrete® (MasterGlenium®) и полиарила SikaPlast® PH (MasterPolyheed®), для снижения В/Ц отношения.

Показатель	Значение показателя
Внешний вид	Светло-серый порошок

УПАКОВКА

SikaControl® SRA 150 (MasterLife® SRA 150) поставляется в мешках по 20 кг.

СРОК ХРАНЕНИЯ

Информация, содержащаяся в настоящем техническом описании материала, основана на лабораторных испытаниях и существующем практическом опыте компании. Приведенная информация должна рассматриваться только в качестве общего руководства – для более подробной консультации или обучения, а также в случаях применения, не указанных в данном техническом описании, обращайтесь в локальную службу технологической поддержки. Компания не несет ответственности за дефекты в результате некорректного применения данного материала.

Поскольку производство наших материалов постоянно оптимизируется и совершенствуется, компания оставляет за собой право изменять техническое описание материала без уведомления клиентов. С введением нового описания старое техническое описание утрачивает свою актуальность. Перед применением материала убедитесь в наличии у вас действующего на данный момент технического описания. Актуальное и достоверное техническое описание материала можно всегда найти на нашем сайте www.sika.com

Минимальный срок хранения – 6 месяцев при хранении в соответствии с инструкцией производителя в закрытой оригинальной упаковке.

УСЛОВИЯ ХРАНЕНИЯ

Хранить в закрытом и сухом помещении в ненарушенной заводской упаковке при температуре не ниже +5°C и влажности воздуха не более 70%.

МЕРЫ ПРЕДОСТОРОЖНОСТИ И ТРАНСПОРТИРОВКА

При применении продукта обязательно использовать СИЗ - защитные перчатки, очки, респиратор. При попадании на кожу промыть водой. Не допускать попадания на слизистые оболочки, при попадании промыть обильным количеством воды.

SikaControl® SRA 150 (MasterLife® SRA 150) - невоспламеняющийся и нетоксичный продукт, поэтому не существует специальных рекомендаций для транспортировки. При случайном проглатывании немедленно обратитесь к врачу.

Хранить вдали от детей и животных.

Для получения дополнительной информации см. Паспорт безопасности материала.

www.краснаягорка65.рф
+7-962-154-66-99 отдел продаж

МЕЖГОСУДАРСТВЕННЫЙ СОВЕТ ПО СТАНДАРТИЗАЦИИ, МЕТРОЛОГИИ И СЕРТИФИКАЦИИ
(МГС)

INTERSTATE COUNCIL FOR STANDARDIZATION, METROLOGY AND CERTIFICATION
(ISC)

МЕЖГОСУДАРСТВЕННЫЙ
СТАНДАРТ

ГОСТ
24544—
2020

БЕТОНЫ

Методы определения деформаций усадки и ползучести

Издание официальное



Москва
Стандартинформ
2021

Предисловие

Цели, основные принципы и общие правила проведения работ по межгосударственной стандартизации установлены ГОСТ 1.0 «Межгосударственная система стандартизации. Основные положения» и ГОСТ 1.2 «Межгосударственная система стандартизации. Стандарты межгосударственные, правила и рекомендации по межгосударственной стандартизации. Правила разработки, принятия, обновления и отмены»

Сведения о стандарте

1 РАЗРАБОТАН Структурным подразделением АО «НИЦ «Строительство» Научно-исследовательским, проектно-конструкторским и технологическим институтом бетона и железобетона им. А.А. Гвоздева (НИИЖБ им. А.А. Гвоздева) при участии АО «ВНИИГ им. Б.Е. Веденеева»

2 ВНЕСЕН Техническим комитетом по стандартизации ТК 465 «Строительство»

3 ПРИНЯТ Межгосударственным советом по стандартизации, метрологии и сертификации (протокол от 30 октября 2020 г. № 134-П)

За принятие проголосовали:

Краткое наименование страны по МК (ИСО 3166) 004—97	Код страны по МК (ИСО 3166) 004—97	Сокращенное наименование национального органа по стандартизации
Армения	AM	ЗАО «Национальный орган по стандартизации и метрологии» Республики Армения
Беларусь	BY	Госстандарт Республики Беларусь
Киргизия	KG	Кыргызстандарт
Россия	RU	Росстандарт
Узбекистан	UZ	Узстандарт

4 Приказом Федерального агентства по техническому регулированию и метрологии от 22 декабря 2020 г. № 1347-ст межгосударственный стандарт ГОСТ 24544—2020 введен в действие в качестве национального стандарта Российской Федерации с 1 июня 2021 г.

5 ВЗАМЕН ГОСТ 24544—81

Информация о введении в действие (прекращении действия) настоящего стандарта и изменений к нему на территории указанных выше государств публикуется в указателях национальных стандартов, издаваемых в этих государствах, а также в сети Интернет на сайтах соответствующих национальных органов по стандартизации.

В случае пересмотра, изменения или отмены настоящего стандарта соответствующая информация будет опубликована на официальном интернет-сайте Межгосударственного совета по стандартизации, метрологии и сертификации в каталоге «Межгосударственные стандарты»

© Стандартиформ, оформление, 2021



В Российской Федерации настоящий стандарт не может быть полностью или частично воспроизведен, тиражирован и распространен в качестве официального издания без разрешения Федерального агентства по техническому регулированию и метрологии

Содержание

1 Область применения	1
2 Нормативные ссылки	1
3 Термины и определения	2
4 Методы определения деформаций усадки и ползучести при сжатии	2
4.1 Испытательные стенды, приборы, измерительное оборудование и материалы	2
4.2 Изготовление и хранение образцов	5
4.3 Подготовка к испытаниям	5
4.4 Проведение испытаний	6
4.5 Обработка результатов	6
5 Требования безопасности труда	8
Приложение А (обязательное) Силовые установки для определения ползучести бетона при сжатии	9
Приложение Б (обязательное) Титульный лист журнала испытаний при определении деформаций усадки и ползучести	11
Приложение В (обязательное) Форма журнала испытаний	12
Приложение Г (рекомендуемое) Пример обработки результатов испытаний и определения предельных значений деформаций ползучести	13
Приложение Д (рекомендуемое) Методы определения деформаций температурной усадки и ползучести бетона при нагреве	15
Приложение Е (рекомендуемое) Метод определения деформаций ползучести при изгибе (упрощенная методика испытания на ползучесть)	19
Библиография	22

Поправка к ГОСТ 24544—2020 Бетоны. Методы определения деформаций усадки и ползучести

В каком месте	Напечатано	Должно быть		
Предисловие. Таблица согласования	—	Азербайджан	AZ	Азстандарт

(ИУС № 7 2023 г.)

БЕТОНЫ**Методы определения деформаций усадки и ползучести**

Concretes.

Methods of shrinkage and creep flow determination

Дата введения — 2021—06—01

1 Область применения

Настоящий стандарт распространяется на все виды цементных, а также силикатных бетонов, применяемых во всех областях строительства, и устанавливает методы определения деформаций усадки и ползучести.

2 Нормативные ссылки

В настоящем стандарте использованы нормативные ссылки на следующие межгосударственные стандарты:

ГОСТ 310.2 Цементы. Методы определения тонкости помола

ГОСТ 310.4 Цементы. Методы определения предела прочности при изгибе и сжатии

ГОСТ 5382 Цементы и материалы цементного производства. Методы химического анализа

ГОСТ 5632 Нержавеющие стали и сплавы коррозионно-стойкие, жаростойкие и жаропрочные.

Марки

ГОСТ 8269.0 Щебень и гравий из плотных горных пород и отходов промышленного производства для строительных работ. Методы физико-механических испытаний

ГОСТ 8735 Песок для строительных работ. Методы испытаний

ГОСТ 9758 Заполнители пористые неорганические для строительных работ. Методы испытаний

ГОСТ 10180 Методы определения прочности по контрольным образцам

ГОСТ 10181 Смеси бетонные. Методы испытаний

ГОСТ 10354 Пленка полиэтиленовая. Технические условия

ГОСТ 12730.1 Бетоны. Методы определения плотности

ГОСТ 12730.2 Бетоны. Метод определения влажности

ГОСТ 23683 Парафины нефтяные твердые. Технические условия

ГОСТ 24452 Бетоны. Методы определения призмочной прочности, модуля упругости и коэффициента Пуассона

ГОСТ 31108 Цементы общестроительные. Технические условия

Примечание — При пользовании настоящим стандартом целесообразно проверить действие ссылочных стандартов (и классификаторов) на официальном интернет-сайте Межгосударственного совета по стандартизации, метрологии и сертификации (www.easc.by) или по указателям национальных стандартов, издаваемым в государствах, указанных в предисловии, или на официальных сайтах соответствующих национальных органов по стандартизации. Если на документ дана недатированная ссылка, то следует использовать документ, действующий на текущий момент, с учетом всех внесенных в него изменений. Если заменен ссылочный документ, на который дана датированная ссылка, то следует использовать указанную версию этого документа. Если после принятия настоящего стандарта в ссылочный документ, на который дана датированная ссылка, внесено изменение, затра-

гивающее положение, на которое дана ссылка, то это положение применяется без учета данного изменения. Если ссылочный документ отменен без замены, то положение, в котором дана ссылка на него, применяется в части, не затрагивающей эту ссылку.

3 Термины и определения

В настоящем стандарте применены следующие термины с соответствующими определениями:

3.1 линейная относительная деформация усадки $\epsilon_{yc}(t)$: Относительное уменьшение линейных размеров ненагруженного образца во времени, вызванное гидратацией цемента (контракцией), уменьшением влажности цементного камня и его карбонизацией.

3.2 линейная относительная деформация усадки при нагреве ϵ_{ycr} : Относительное уменьшение линейных размеров ненагруженного образца, вызванное испарением из него влаги при нагреве.

3.3 линейная относительная деформация температурного расширения ϵ_{pr} : Относительное увеличение размеров образца, вызванное температурным расширением при нагреве.

3.4 линейная относительная температурно-усадочная деформация ϵ_t : Относительное изменение линейных размеров образца, вызванное совместным действием температуры и усадки бетона.

3.5 линейная относительная деформация ползучести $\epsilon_{1n}(t)$: Относительное изменение линейных размеров образца во времени, вызванное действием постоянной внешней нагрузки за вычетом деформаций усадки.

4 Методы определения деформаций усадки и ползучести при сжатии

В настоящем разделе и приложениях А, Б, В и Г приведены методы испытаний при стандартном температурном режиме для определения деформаций усадки и ползучести путем измерения их в направлении продольной и поперечной осей (при необходимости такой задачи) незагруженного образца и образца, нагруженного постоянной по величине осевой сжимающей нагрузкой.

Методы определения деформаций температурной усадки и ползучести бетона при нагреве приведены в приложении Д.

Методика определения деформаций ползучести при изгибе (упрощенная методика испытания на ползучесть) и вычисление основных деформационных характеристик приведены в приложении Е.

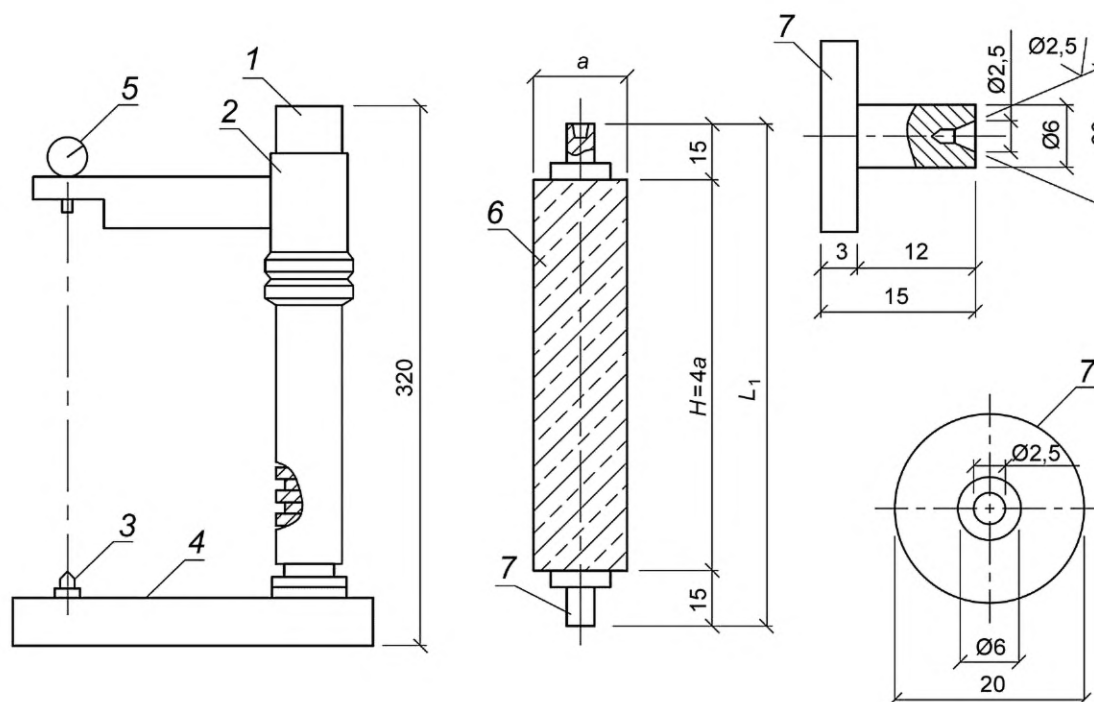
4.1 Испытательные стенды, приборы, измерительное оборудование и материалы

4.1.1 Оборудование и приборы для проведения испытаний должны соответствовать требованиям настоящего стандарта, быть поверенными и аттестованными в установленном порядке.

4.1.2 Для определения деформаций усадки применяют устройства, схемы которых показаны на рисунках 1 и 2. Устройство, схема которого приведена на рисунке 1, предназначено для измерения деформаций усадки образцов с поперечным сечением размерами 40 × 40 мм.

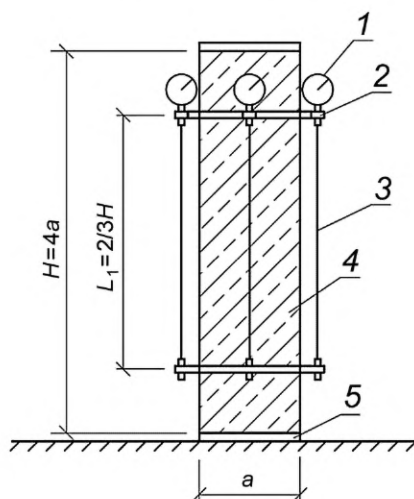
Образцы с размерами поперечного сечения более 40 × 40 мм испытывают с приклеенными по торцам металлическими пластинами согласно 4.3.2 (рисунок 2) без дополнительных испытательных стендов.

4.1.3 Для определения деформаций ползучести применяют пневмогидравлические, пружинно-гидравлические, рычажные или пружинные испытательные устройства. В установку допускается устанавливать одновременно до трех образцов вертикально друг на друга (в виде колонны), как показано на рисунке 3.



1 — стойка; 2 — кронштейн; 3 — конусообразный выступ; 4 — нижняя опора; 5 — индикатор; 6 — образец; 7 — репер; a — размер стороны поперечного сечения образца; H — высота образца; L_1 — база измерений.

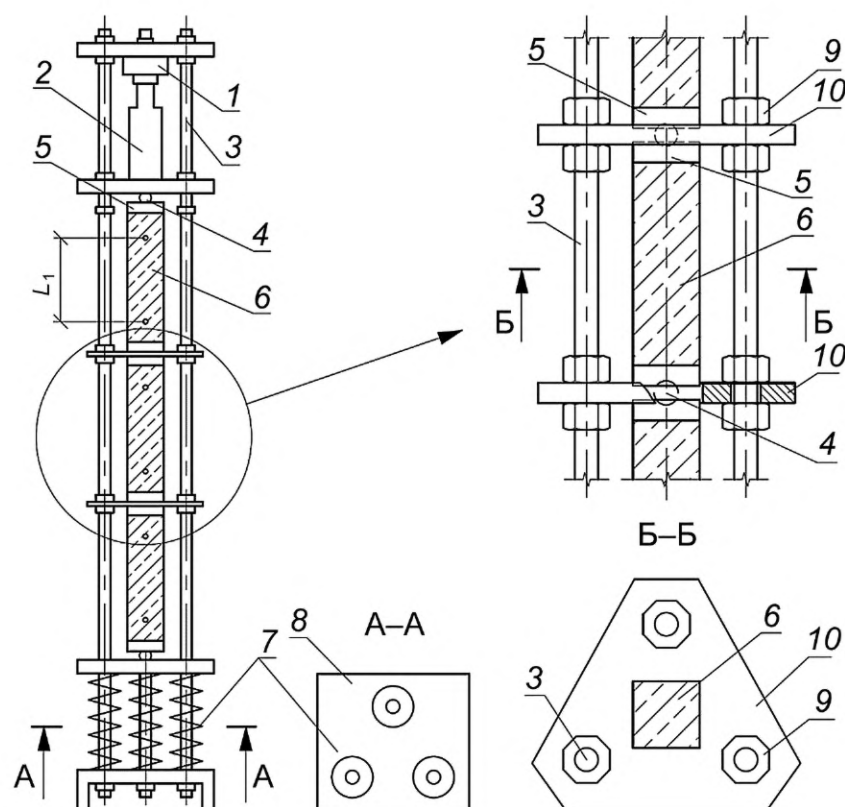
Рисунок 1 — Схема устройства для определения деформаций усадки образцов с размерами поперечного сечения 40×40 мм



1 — индикатор часового типа; 2 — рамка для крепления индикаторов; 3 — качающаяся штанга; 4 — образец; 5 — металлические пластинки; L_1 — база измерения

Рисунок 2 — Схема устройства для определения деформаций усадки образцов с размерами поперечного сечения более 40×40 мм

4.1.4 При установке нескольких образцов в колонну соосность передачи нагрузки обеспечивается через металлические шарики, устанавливаемые в специальные центрированные выточки в стальных пластинах в соответствии с 4.1.7. Для предотвращения потери устойчивости колонны необходимо использовать дополнительные страховочные устройства от выстреливания шарика. Схема такого устройства приведена на рисунке 3 (справа). Страховочные устройства не должны препятствовать свободному деформированию образцов.



1 — динамометр; 2 — гидравлический домкрат; 3 — стойка (стержень с резьбой); 4 — стальной шар;
5 — стальная пластина, приклеиваемая к образцу; 6 — бетонные образцы; 7 — пружины; 8 — стальная опорная плита;
9 — гайки; 10 — стальные страховочные элементы; L_1 — база измерения

Рисунок 3 — Схема устройства установки для определения деформаций ползучести при испытании нескольких образцов в колонне

4.1.5 Принципиальная схема устройства пружинной установки на три образца приведена на рисунке 3 (слева). Схемы пневмогидравлических, пружинно-гидравлических установок и схема пружинной установки на один образец, а также порядок установки в них образцов принимают в соответствии с приложением А. Схема рычажного устройства для определения ползучести при нагреве приведена на рисунке Д.2 (приложение Д).

4.1.6 Для измерения деформаций следует использовать измерительные приборы и приспособления для их крепления, применяемые для определения призмочной прочности, модуля упругости и коэффициента Пуассона по ГОСТ 24452 (на рисунке 2 показано оборудование для измерения продольных деформаций; при определении поперечных деформаций устанавливаются дополнительные рамки и индикаторы). Допускается использовать другое поверенное измерительное оборудование — стационарно смонтированное (тензодатчики) или съемное (точки для снятия показаний при использовании такого оборудования показаны на рисунке 3 слева), позволяющее определять деформации ползучести с необходимой точностью и достоверностью.

4.1.7 При определении деформаций ползучести сжимающее усилие на образец следует передавать через металлические прокладки толщиной 35—37 мм, размеры которых в плане должны быть не менее размеров поперечного сечения образца. Твердость прокладок и шероховатость их рабочих поверхностей должны удовлетворять требованиям ГОСТ 10180.

4.1.8 Для определения линейных размеров, массы образцов и плотности бетона следует применять средства измерений и оборудование по ГОСТ 10180 и ГОСТ 12730.1, а для определения влажности бетона — по ГОСТ 12730.2.

4.1.9 Насыщение образцов водой или нефтепродуктами следует производить с применением оборудования по ГОСТ 24452.

4.1.10 Для измерения температуры и определения влажности окружающей среды в процессе испытаний следует применять термометры (термографы) и психрометры (гигрографы).

4.1.11 Для гидроизоляции образцов рекомендуется применять полиэтиленовую пленку с липким слоем по ГОСТ 10354 и парафин по ГОСТ 23683.

4.2 Изготовление и хранение образцов

4.2.1 Испытания проводят на образцах, специально изготовленных из бетонной смеси. Допускается испытывать на ползучесть и усадку образцы, отобранные из элементов конструкций, к которым не была приложена нагрузка, при этом необходимо сделать соответствующую пометку в журнале испытаний.

В случае если испытания будут проводиться на образцах, отобранных из конструкций, находящихся под нагрузкой, результаты испытаний необходимо скорректировать с учетом истории нагружения.

4.2.2 Определение деформаций усадки и ползучести должно проводиться на образцах-призмах, не изолированных от влагообмена с окружающей средой. Гидроизоляция образцов допускается при специально заданных условиях испытания. Размеры образцов-призм следует принимать 70 × 70 × 280, 100 × 100 × 400, 150 × 150 × 600, 200 × 200 × 800 мм. В качестве базового образца следует принимать призму размерами 150 × 150 × 600 мм. Переходные коэффициенты приведены в таблице 1 (см. 4.5.8).

Для определения деформаций усадки ячеистого бетона допускается применять образцы-призмы размерами 40 × 40 × 160 мм.

4.2.3 Размеры образцов для определения деформаций усадки и ползучести выбирают в зависимости от наибольшей крупности заполнителя в бетоне в соответствии с требованиями ГОСТ 10180.

4.2.4 Образцы изготавливают отдельными сериями.

Деформации ползучести определяют одновременно с деформациями усадки, при этом перед испытаниями определяют кубиковую прочность бетона на сжатие по ГОСТ 10180 и призмную прочность, модуль упругости и коэффициент Пуассона по ГОСТ 24452.

Каждая серия должна состоять из девяти образцов-призм, из которых три образца — для определения призмной прочности, три образца — для определения деформаций усадки и три образца — для определения деформаций ползучести, а также трех образцов-кубов с ребрами, размеры которых соответствуют размеру рабочего (поперечного) сечения призмы.

4.2.5 Изготовление и хранение образцов до распалубки должно соответствовать требованиям ГОСТ 10180.

4.2.6 После распалубки все образцы одной серии (включая образцы-кубы) должны храниться вплоть до начала испытаний в одинаковых, как правило, нормальных температурно-влажностных условиях, исключающих возможность испарения влаги из бетона, согласно ГОСТ 10180.

4.2.7 Образцы из ячеистого бетона, изготовленные в соответствии с требованиями ГОСТ 10180, перед испытанием на усадку и ползучесть должны быть погружены в воду и храниться в ней в течение трех суток в горизонтальном положении.

4.3 Подготовка к испытаниям

4.3.1 Подготовка образцов к испытаниям следует начинать с их внешнего осмотра и определения линейных размеров, допускаемые отклонения которых от номинальных размеров должны удовлетворять требованиям ГОСТ 10180.

4.3.2 Торцевые поверхности всех образцов, предназначенных для определения деформаций усадки, должны быть закрыты металлическими пластинами толщиной 4—5 мм, наклеиваемыми с помощью быстросхватывающихся клеев в соответствии со схемой, приведенной на рисунке 2.

К торцевым поверхностям образцов размерами 40 × 40 × 160 мм, подвергаемых испытанию на усадку, приклеивают реперы в соответствии со схемой, показанной на рисунке 1. Реперы изготавливают из инвара или сплава с аналогичными свойствами. Диаметр основания репера должен быть не более 20 мм, а высота не более 15 мм.

Образцы для определения деформаций ползучести подготавливают в соответствии с 4.1.7.

4.3.3 На боковых поверхностях образцов размечают базу измерения продольных деформаций, устанавливают крепежные приспособления и измерительные приборы в соответствии с требованиями ГОСТ 24452 и 4.1.6. Схема установки индикаторов часового типа приведена на рисунке 2, при необходимости для измерений поперечных деформаций устанавливают дополнительные рамки и измерительные приборы согласно ГОСТ 24452.

4.3.4 Для предотвращения испарения влаги или летучих фракций нефтепродуктов из образцов, пропитанных водой или нефтепродуктами согласно 4.1.9, их боковую поверхность следует гидроизоли-

ровать внахлест двумя слоями полиэтиленовой пленки с липким слоем по ГОСТ 10354 с последующим нанесением на нее расплавленного парафина слоем 2—3 мм по ГОСТ 23683. Допускается применение других гидроизоляционных материалов, исключающих влагообмен между образцом и окружающей средой. Гидроизоляцию торцевых поверхностей образцов производят в соответствии с 4.1.7 и 4.3.2.

4.3.5 Не более чем за сутки до испытания образцов на ползучесть следует определить плотность бетона этих образцов по ГОСТ 12730.1, а также влажность бетона по ГОСТ 12730.2 (допускается на образцах, предварительно испытанных при определении призмной прочности).

4.3.6 Результаты измерений согласно 4.3.1—4.3.5 заносят в титульный лист журнала испытаний при определении деформаций усадки и ползучести по форме в соответствии с приложением Б.

4.4 Проведение испытаний

4.4.1 Испытания для определения деформаций усадки и ползучести следует проводить в помещении или в климатической камере, в которых постоянно поддерживается температура $(20 \pm 2) ^\circ\text{C}$ и относительная влажность воздуха $(60 \pm 5) \%$. Попадание прямых солнечных лучей на образцы не допускается.

4.4.2 Измерение деформаций только усадки следует начинать не позже чем через 4 ч после распалубливания образцов, а образцов из ячеистого бетона — после насыщения водой в соответствии с 4.2.7.

Для измерения деформаций усадки подготовленный образец следует установить в устройство для испытания в соответствии с 4.1.2 и снять начальные показания приборов. Отсчеты показаний рекомендуется производить через сутки, затем на 3, 7, 14 сут и далее раз в две недели до конца испытаний.

Одновременно с измерением деформаций усадки рекомендуется определять влагопотери путем периодического взвешивания образцов (выполнять на отдельных образцах).

4.4.3 При определении только деформаций усадки продолжительность испытания должна быть не менее 120 суток. В случае, если три последовательных измерения показывают приращения деформаций, не превышающие погрешность измерительных приборов, испытания могут быть прекращены до указанного срока, о чем делается соответствующая запись в журнале испытаний.

4.4.4 Загружение образцов и измерение деформаций ползучести следует осуществлять, как правило, в возрасте бетона 28 сут. При необходимости проведения испытания в любом другом возрасте бетона вносят соответствующую запись в протокол испытания.

Напряжение в образце от внешней нагрузки должно составлять $0,3 \pm 0,005$ призмной прочности бетона, установленной перед началом испытаний согласно 4.2.4. При необходимости приложения внешней нагрузки другой величины должны быть сделаны соответствующие записи в протоколах испытаний.

Проверку работы приборов и загрузку образца до указанного уровня напряжения следует проводить в соответствии с требованиями ГОСТ 24452.

4.4.5 Отсчет показаний приборов на нагруженных образцах для определения деформаций ползучести следует производить непосредственно после загрузки (начальный отсчет) и затем через 1 ч. Последующее снятие отсчетов рекомендуется производить через 1, 3, 7, 14 сут, последующие 6 недель — еженедельно, затем в течение 10 недель — один раз в 2 недели, и далее до конца испытаний — один раз в 4 недели.

Одновременно с определением деформаций ползучести следует проводить определение деформаций усадки на незагруженных образцах с той же периодичностью и продолжительностью. При этом начальный отсчет деформаций усадки следует производить непосредственно после загрузки образцов на ползучесть.

Продолжительность испытания при определении деформаций ползучести должна быть не менее 180 сут.

4.4.6 Результаты измерений должны быть занесены в журнал испытаний, титульный лист и форма которого принимаются в соответствии с приложениями Б и В. При необходимости определения поперечных деформаций усадки и ползучести в журнал испытаний вносят дополнительные графы.

4.5 Обработка результатов

4.5.1 По результатам испытаний вычисляют средние значения абсолютных деформаций $\Delta l_1(t)$, мм, для каждого нагруженного и незагруженного образца как среднеарифметическое приращений (по отношению к начальному отсчету) показаний приборов по четырем граням соответствующего образца.

По средним абсолютным значениям деформаций вычисляют относительные значения деформаций $\varepsilon_1(t)$ после полной загрузки образца по формуле

$$\varepsilon_1(t) = \frac{\Delta l_1(t)}{l_1}, \quad (1)$$

где l_1 — база измерения деформаций, мм.

4.5.2 Относительные деформации незагруженных образцов принимают в качестве деформаций усадки $\varepsilon_{yc}(t)$.

4.5.3 Относительные деформации ползучести каждого образца $\varepsilon_{1n}(t)$ вычисляют по формуле, состоящей из двух слагаемых: $\varepsilon_1(t) - \varepsilon_{yc}(t)$ — учет деформаций ползучести во времени, а $\varepsilon_1 - \varepsilon_{1y}$ — учет быстронатекающей ползучести во время нагружения:

$$\varepsilon_{1n}(t) = \varepsilon_1 - \varepsilon_{1y} + \varepsilon_1(t) - \varepsilon_{yc}(t), \quad (2)$$

где ε_1 — средние значения полных деформаций, определяемых в процессе ступенчатого нагружения согласно ГОСТ 24452;

ε_{1y} — средние значения упругих деформаций, определяемых в процессе ступенчатого нагружения согласно ГОСТ 24452.

4.5.4 По результатам определения относительных значений деформаций усадки и ползучести отдельных образцов вычисляют средние значения относительных деформаций усадки или ползучести для серии образцов по формуле

$$\bar{\varepsilon}(t) = \frac{\sum_{i=1}^n \varepsilon_i(t)}{n}, \quad (3)$$

где $\varepsilon_i(t)$ — среднее значение относительных деформаций усадки или ползучести для каждого образца данной серии;

n — число образцов в серии.

4.5.5 По средним значениям относительных деформаций усадки и ползучести, вычисленным по формуле (3), строят диаграммы в координатах «относительные деформации усадки (или ползучести) — продолжительность (время) испытаний, сут» и прикладывают их к журналу испытаний, а также определяют предельные (условно предельные) значения этих деформаций.

4.5.6 Предельное значение деформаций усадки $\varepsilon_{yc}(\infty)$ или ползучести $\varepsilon_{1n}(\infty)$ определяют построением диаграммы. Для этого вычисляют значения приращений по формулам:

$$\frac{\Delta t}{\varepsilon_{yc}(t)}, \quad (4)$$

$$\frac{\Delta t}{\varepsilon_{1n}(t)}, \quad (5)$$

где Δt — продолжительность проведения испытаний с момента его начала (снятия начального отсчета), сут.

На диаграмме по оси ординат откладывают значения, вычисленные по формулам (4) и (5), а по оси абсцисс значения Δt , начиная с момента времени Δt , равного 30 сут для усадки и 50 сут для ползучести. По полученным точкам графически, аналитически или с помощью специализированных компьютерных программ строят прямую регрессии, котангенс угла которой принимают за предельное значение деформаций усадки $\varepsilon_{yc}(\infty)$ или ползучести $\varepsilon_{1n}(\infty)$, а отрезок, отсекаемый этой прямой на продолжении оси абсцисс, за параметр скорости нарастания деформаций α_{yc} или α_{1n} .

Методика аналитического определения параметров $\varepsilon_{1n}(\infty)$ и α_{1n} приведена в приложении Г. Параметры $\varepsilon_{yc}(\infty)$ и α_{yc} определяют аналогичным способом.

4.5.7 Полученные согласно 4.5.6 значения деформаций используют, при необходимости, для вычисления относительных деформаций усадки и ползучести для моментов времени, превышающих общую продолжительность испытаний. Для этого используют формулы:

$$\varepsilon_{yc}(t) = \varepsilon_{yc}(\infty) \frac{\Delta t}{\alpha_{yc} + \Delta t}, \quad (6)$$

$$\varepsilon_{1n}(t) = \varepsilon_{1n}(\infty) \frac{\Delta t}{\alpha_n + \Delta t}. \quad (7)$$

4.5.8 При проведении испытаний на образцах, отличных от базовых в соответствии с 4.1.2, предельные значения деформаций усадки и ползучести, определенные согласно 4.5.6, следует умножать на коэффициенты K_1 и K_2 , приведенные в таблице 1.

Таблица 1

Размер ребра поперечного сечения образца, см	Переходные коэффициенты при определении	
	усадки K_1	ползучести K_2
7	0,90	0,83
10	0,95	0,90
15	1,0	1,0
20	1,05	1,10

Коэффициенты, указанные в таблице 1, применимы для тяжелых и мелкозернистых бетонов класса по прочности на сжатие не выше В60, а также бетонов на пористых заполнителях, приготовленных на цементных вяжущих.

Значения переходных коэффициентов для высокопрочных, ячеистых и силикатных бетонов должны быть установлены экспериментально.

5 Требования безопасности труда

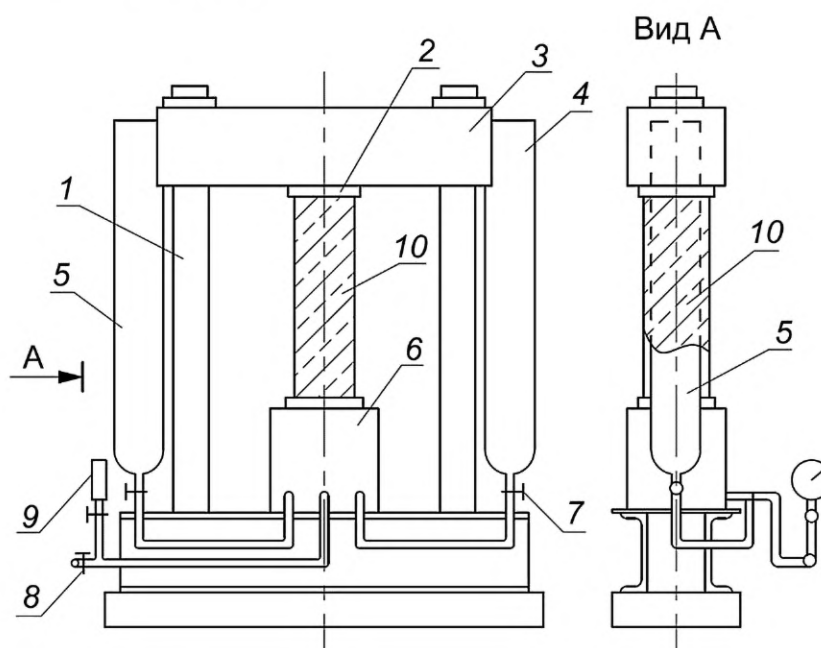
5.1 При проведении испытаний должны соблюдаться требования по безопасности труда в соответствии с [1].

5.2 При работе на пневмогидравлических устройствах должны соблюдаться требования, приведенные в [2].

**Приложение А
(обязательное)**

Силовые установки для определения ползучести бетона при сжатии

А.1 Пневмогидравлическое устройство, схема которого приведена на рисунке А.1, включает следующие основные узлы: плоскую раму, гидравлический домкрат с манометром и два баллона с инертным газом, в которых создают избыточное и расчетное давление.

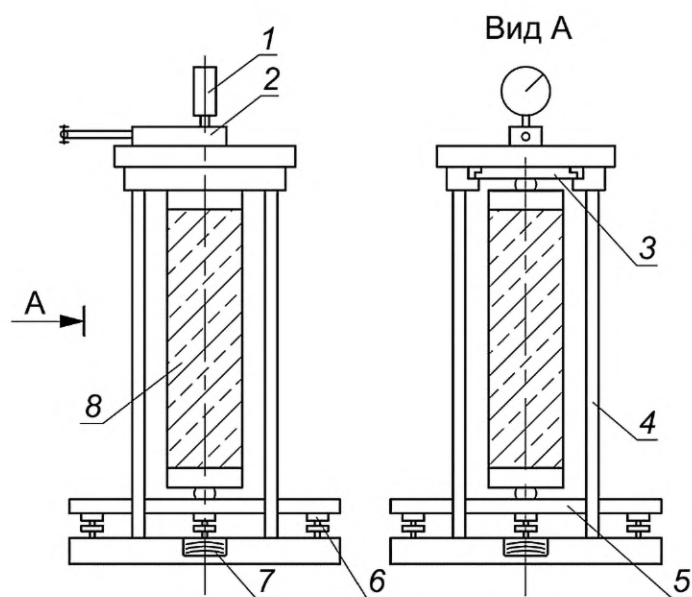


1 — стойка; 2 — верхняя опорная плита; 3 — траверса; 4 — баллон с инертным газом (с избыточным давлением по отношению к расчетному); 5 — баллон с инертным газом при расчетном давлении; 6 — гидравлический домкрат с шарнирной опорной плитой; 7 — вентиль баллона; 8 — входной вентиль; 9 — манометр образцовый; 10 — испытуемый образец

Рисунок А.1 — Схема пневмогидравлического устройства

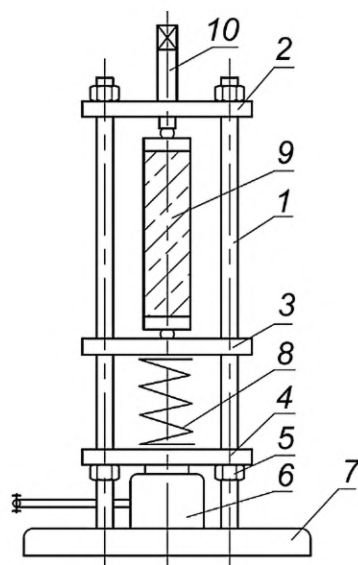
А.2 Схема пружинно-гидравлического устройства приведена на рисунке А.2. Она состоит из пространственной рамы, гидравлического мембранного домкрата в верхней ее части, пакета тарельчатых пружин в нижней части и регулировочных винтов. Контроль передаваемого на образец усилия осуществляют с помощью образцового манометра гидравлического домкрата.

А.3 Пружинное устройство, схема которого приведена на рисунке А.3, состоит из стоек, верхней траверсы и постаментов, образующих жесткую замкнутую раму. Средняя и нижняя подвижные траверсы служат для передачи усилия, установочный винт фиксирует образец до начала его загрузки. С помощью домкрата создают сжатие спиральной пружины и заданное усилие в испытуемом образце, после чего положение нижней траверсы фиксируют гайками, а домкрат освобождают и переносят на следующую установку. Требуемое усилие, передаваемое на образец, обеспечивается выбором количества пружин и гидравлического домкрата соответствующей мощности.



1 — образцовый манометр; 2 — гидравлический домкрат плунжерного типа с гибкой диафрагмой; 3 — поршень домкрата; 4 — стойки; 5 — опорная плита, 6 — регулирующие винты; 7 — тарельчатые пружины, 8 — испытуемый образец

Рисунок А.2 — Схема пружинно-гидравлического устройства



1 — стойки; 2 — верхняя траверса; 3 — средняя траверса; 4 — нижняя траверса; 5 — гайки; 6 — гидравлический домкрат; 7 — постамент; 8 — спиральная пружина; 9 — бетонный образец; 10 — установочный винт

Рисунок А.3 — Схема пружинного устройства (на один образец)

Приложение Б (обязательное)

**Титульный лист журнала испытаний
при определении деформаций усадки и ползучести**

Вид испытаний _____

Характеристика испытательного устройства _____

Цена деления измерительного устройства _____ мм

Условия последовательности действия температуры и нагрузки _____

Температура нагрева _____ °C

Характеристика образца и бетона

Шифр образца _____

Размеры образца _____ мм

База измерения деформаций _____ мм

Дата начала испытаний _____

Возраст бетона к началу испытаний _____ сут

Масса образца:

к началу испытаний _____ кг

к концу испытаний _____ кг

Масса высушенного образца _____ кг

Плотность (объемная масса) бетона _____ кг/м³

Прочность бетона:

кубиковая _____ МПа (кгс/см²)

призмная _____ МПа (кгс/см²)

Напряжение в сечении образца _____ МПа (кгс/см²)

Упругие деформации к моменту

окончания нагружения _____ 10^5 _____

Характеристика бетонной смеси

Состав бетонной смеси по массе _____

Вид добавки _____

Количество добавки _____

Подвижность (жесткость) бетонной смеси по ГОСТ 10181 _____

CM (C)

Коэффициент уплотнения бетонной смеси, % _____

Воздухосодержание бетонной смеси, % об. _____

Характеристика вяжущего

Вид и марка цемента по ГОСТ 310.4, ГОСТ 31108 _____

Тонкость помола цемента по ГОСТ 310.2 _____

Химико-минералогический состав цемента, включающий содержание

щелочей по ГОСТ 5382 _____

Характеристика заполнителей

Наименование и вид породы крупного заполнителя _____

Зерновой состав крупного заполнителя по ГОСТ 8269.0 _____

Модуль крупности песка по ГОСТ 8735 _____

Водопоглощение (для пористых заполнителей) по ГОСТ 9758 _____

Приложение В
(обязательное)

Форма журнала испытаний

Серия № _____ Начало испытаний « _____ » _____ 20 ____ г.

Окончание испытаний « _____ » _____ 20 ____ г.

Дата снятия отчета, мин		Продолжительность испытаний, сут		Температура воздуха t , °C		Относительная влажность воздуха, %	Приращение приборов абсолютных и относительных деформаций														
1	2	3	4	5	Устройство № _____ Образец № _____										16—25	26—35	36	37	38	39	
					6		7	8	9	10	11	12	13	14							15
					Отсчет	Приращение	Отсчет	Приращение	Отсчет	Приращение	Отсчет	Приращение	Δl_1 , мм	$\Delta \varepsilon_1 \cdot 10^5$	Устройство № _____ Образец № _____	Устройство № _____ Образец № _____	Среднее приращение относительных деформаций в серии образцов $\Delta \varepsilon_1 \cdot 10^5$	Средняя относительная деформация в серии образцов $\bar{\varepsilon}_1(t) \cdot 10^5$	Средняя относительная деформация в серии ненагруженных образцов $\bar{\varepsilon}_{yc}(t) \cdot 10^5$	Относительные деформации ползучести в серии образцов $\bar{\varepsilon}_{1п}(t) \cdot 10^5$	

Руководитель _____

Исполнитель _____

Примечания

1 Приведенная форма журнала используется при испытаниях, нагруженных и ненагруженных образцов. Графы 38 и 39 используются только для нагруженных образцов.

2 Графы 16—25 и 26—35 заполняются по аналогии с графами 6—15.

Приложение Г
(рекомендуемое)

**Пример обработки результатов испытаний и определения
предельных значений деформаций ползучести**

В результате испытаний базовых образцов вычислены средние значения относительных деформаций ползучести бетона, которые представлены в таблице Г.1.

Таблица Г.1

Продолжительность наблюдения, сут	50	60	75	100	125	150	175	180
Относительная деформация ползучести, $\varepsilon_{1n}(t) \cdot 10^5$	81,5	89	98,5	112	124	134	141	145

Для вычисления условно предельного значения относительных деформаций ползучести следует построить линию регрессии в координатах $\frac{\Delta t}{\varepsilon_{1n}(t)} - \Delta t$, имеющую вид:

$$\frac{\Delta t}{\varepsilon_{1n}(t)} = A + B \Delta t. \quad (\text{Г.1})$$

С этой целью вводят обозначения:

$$Y_i = \frac{\Delta t}{\varepsilon_{1n}(t)}; X_i = \Delta t.$$

По результатам, приведенным в таблице Г.1, вычисляют значение $\frac{\Delta t}{\varepsilon_{1n}(t)}$, записывают в таблице Г.2 и наносят на координатную сетку, как это показано на рисунке Г.1.

Таблица Г.2

$X_i = \Delta t$, сут	50	60	75	100	125	150	175	180
$Y_i = \frac{\Delta t}{\varepsilon_{1n}(t)} \cdot 10^5$	0,614	0,674	0,761	0,889	1,008	1,119	1,241	1,241

По данным таблицы Г.2 вычисляют средние значения X_i , Y_i и их дисперсии S_1^2 , S_2^2 :

$$\bar{Y} = \frac{1}{n} \sum_{i=1}^n Y_i; \quad \bar{X} = \frac{1}{n} \sum_{i=1}^n X_i; \quad S_1^2 = \frac{1}{n-1} \sum_{i=1}^n (X_i - \bar{X})^2; \quad S_2^2 = \frac{1}{n-1} \sum_{i=1}^n (Y_i - \bar{Y})^2;$$

корреляционный момент $m_{1,2}$ и коэффициент корреляции r :

$$m_{1,2} = \frac{1}{n-1} \sum_{i=1}^n (X_i - \bar{X})(Y_i - \bar{Y}); \quad r = \frac{m_{1,2}}{S_1 S_2};$$

где n — число точек измерения.

В результате подстановки в эти формулы значений из таблицы Г.2 получено:

$$\bar{Y} = 0,943 \cdot 10^5 \text{ сут}; \quad \bar{X} = 114,4 \text{ сут}; \quad S_1^2 = 2603,1 \text{ сут}^2; \quad S_1 = 51,01 \text{ сут};$$

$$S_2^2 = 0,0613 \cdot (10^5 \text{ сут})^2; \quad S_2 = 0,2476 \cdot 10^5 \text{ сут}; \quad m_{1,2} = 12,614 \cdot 10^5 \text{ сут};$$

коэффициент корреляции:

$$r = \frac{12,614 \cdot 10^5}{51,01 \cdot 0,2476 \cdot 10^5} = 0,999.$$

Численные значения коэффициентов A и B в уравнении регрессии определяют по формулам:

$$A = \bar{Y} - B\bar{X}; \quad B = \frac{m_{1,2}}{S_1^2};$$

после подстановки получают:

$$B = 485; A = 0,389 \cdot 10^5 \text{ сут.}$$

Уравнение регрессии имеет вид:

$$\frac{\Delta t}{\varepsilon_{1n}(t)} = (0,389 + 0,00485 \cdot \Delta t) \cdot 10^5 \text{ сут.}$$

Значение котангенса угла наклона прямой согласно 4.5.6 дает предельное значение относительной деформации ползучести по средним точкам измерения.

$$\text{ctg} \beta = \varepsilon_{1n}(\infty) = \frac{1}{0,00485 \cdot 10^5} = 206,2 \cdot 10^{-5}.$$

Значение коэффициента α_n согласно 4.5.6 определяют из уравнения регрессии (Г.1), приравнявая значения $\frac{\Delta t}{\varepsilon_{1n}(t)}$ к нулю,

$$\alpha_n = \frac{A}{B} = \frac{0,389 \cdot 10^5}{0,00485 \cdot 10^5} = 80 \text{ сут.}$$

Результаты вычислений приведены на рисунке Г.1.

Таким образом, условно предельные значения относительных деформаций ползучести бетона равны

$$\varepsilon_{1n}(\infty) = 206,2 \cdot 10^{-5}.$$

Вычисление значений относительных деформаций ползучести на различные сроки выдерживания под нагрузкой проводят в соответствии с 4.5.7.

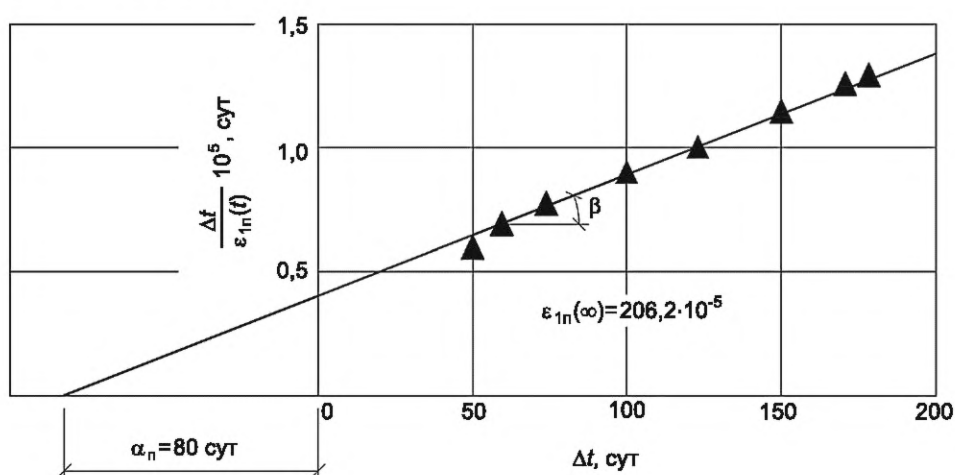


Рисунок Г.1 — Линия регрессии при определении предельных значений относительных деформаций ползучести

**Приложение Д
(рекомендуемое)**

Методы определения деформаций температурной усадки и ползучести бетона при нагреве

Д.1 Изготовление и хранение образцов

Д.1.1 Испытания проводят на образцах, специально изготовленных из бетонной смеси. Допускается испытывать на ползучесть и усадку образцы, отобранные из элементов конструкций, к которым не была приложена нагрузка, при этом необходимо сделать соответствующую пометку в журнале испытаний.

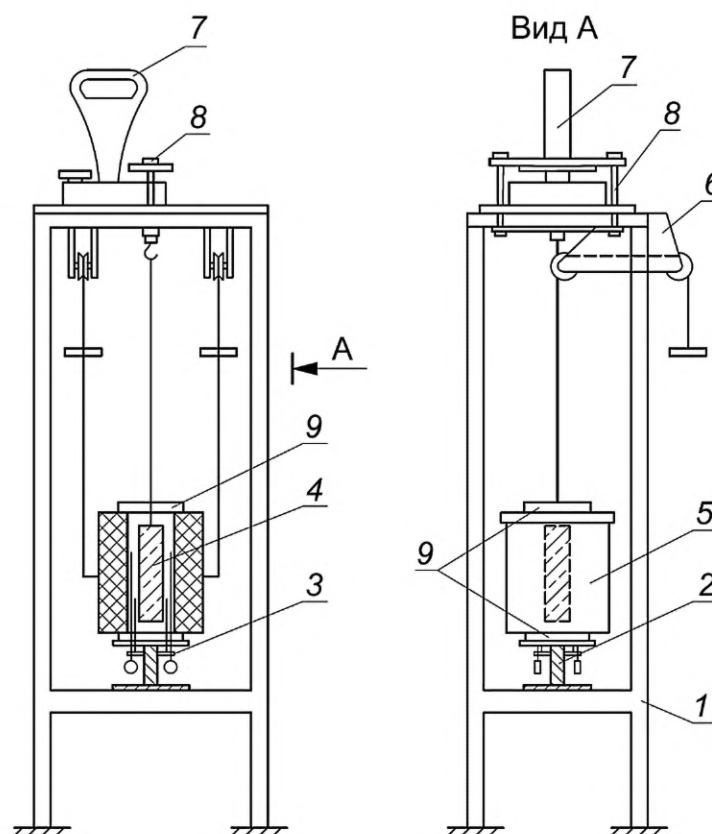
В случае, если испытания будут проводиться на образцах, отобранных из конструкций, находящихся под нагрузкой, результаты испытаний необходимо скорректировать с учетом истории нагружения.

Д.1.2 При определении деформаций температурной усадки бетона для каждой температуры нагрева серия должна состоять из шести образцов, из которых три образца подвергают кратковременному нагреву и три образца — длительному нагреву.

При определении деформаций ползучести бетона для каждой температуры нагрева серия должна состоять из девяти образцов, из которых три образца нагружают перед нагревом или после нагрева в зависимости от условий испытаний, три образца подвергают длительному нагреву без нагрузки и на трех образцах определяют призмную прочность при температуре нагрева.

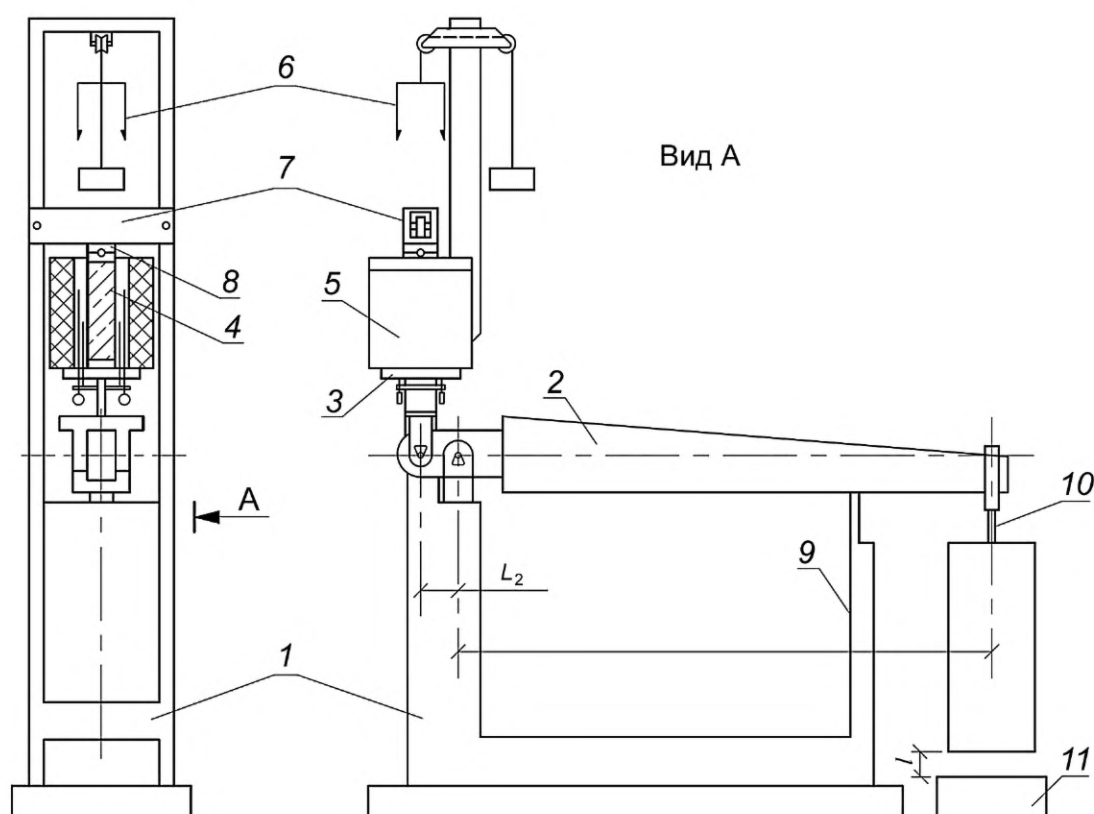
Д.2 Испытательные стенды, измерительное оборудование и материалы

Д.2.1 При проведении испытаний для определения деформаций температурной усадки применяют испытательное устройство, схема которого приведена на рисунке Д.1, для определения деформаций ползучести при действии повышенных и высоких температур — испытательное устройство, принципиальная схема которого приведена на рисунке Д.2.



- 1 — металлическая рама; 2 — опорный столик; 3 — выносные штанги;
 4 — испытуемый образец; 5 — нагревательное устройство; 6 — система блоков для подъема нагревательного устройства;
 7 — весы; 8 — приспособление для подъема и взвешивания образца; 9 — теплоизоляция

Рисунок Д.1 — Схема испытательного устройства для определения деформаций температурной усадки



1 — металлическая рама; 2 — неравноплечий рычаг; 3 — опорный столик; 4 — испытуемый образец;
5 — нагревательное устройство; 6 — приспособление для подъема нагревательного устройства; 7 — силовая балка;
8 — металлические оголовники; 9 — страховочная стойка; 10 — подвеска с грузами; 11 — страховочная опора

Рисунок Д.2 — Схема испытательного устройства для определения деформаций ползучести при нагреве

Д.2.2 Устройство для испытания бетона на температурную усадку при нагреве должно обеспечивать нагрев образца до требуемой температуры, измерение температуры, деформаций бетона и массы испытуемого образца в нагретом состоянии.

При испытании бетона на температурную усадку в верхнем торце образца просверливают два отверстия на глубину 10—15 мм для установки болтов, за которые подвешивают образец.

Д.2.3 Испытательное устройство для определения ползучести при нагреве должно обеспечивать нагружение и нагрев образца до требуемой температуры, измерение температуры и деформаций бетона в нагретом состоянии.

Основным рабочим органом рычажного испытательного устройства, приведенного на рисунке Д.2, является неравноплечий рычаг, имеющий такое очертание, при котором опора реверсивного устройства, промежуточная опора и опора грузовой подвески располагаются на одной прямой линии. Все указанные опоры должны быть шарнирными.

Конструкция рычага должна обладать повышенной жесткостью и обеспечивать неизменность соотношения его плеч при максимальной нагрузке на грузовой подвеске. Соотношение плеч рычага L_2/L_1 рекомендуется принимать в пределах 1/10—1/15. Длина короткого плеча рычага L_2 должна быть не более 25 см.

Рычажное устройство должно обеспечивать возможность контроля нагрузки, действующей на образец.

Усилие от массы рычага в нерабочем положении испытательного устройства должно восприниматься телескопической страховочной стойкой. Расстояние между низом грузовой подвески и страховочной опорой не должно превышать 4 см.

Д.2.4 Выносные удлинители должны строго фиксировать базу измерения деформаций и обеспечивать измерение деформаций бетона в нагретом состоянии с наименьшим температурным изменением их длины. Для этих целей удлинители изготавливают из штапиков кварцевого стекла диаметром 5—10 мм.

При нагреве до 200 °С допускается изготавливать удлинители из железоникелевого сплава 36Н по ГОСТ 5632, диаметром 4—6 мм.

Д.3 Подготовка к испытаниям

Д.3.1 Подготовка образцов для измерения деформаций усадки и ползучести при нагреве производят по ГОСТ 24452.

Д.3.2 На каждом удлинителе устанавливают термомпару.

Д.4 Проведение испытаний

Д.4.1 Нагревание образца производят в возрасте 28 сут, если заданием на испытания не установлен другой срок. Скорость подъема температуры в нагревательном устройстве принимается по таблице Д.1.

Таблица Д.1

Скорость подъема температуры в печи, °С/ч	50	100	150	200
Максимальная температура нагрева образцов, °С	200	400	600	1000

Д.4.2 Для определения температурной усадки бетона при кратковременном нагреве образец выдерживают при требуемой температуре 1 ч и потом охлаждают его вместе с печью до температуры воздуха в помещении. Затем образец таким же образом нагревают второй и третий раз.

Для определения температурной усадки бетона при длительном нагреве образец выдерживают при требуемой температуре не менее 20 сут. Затем образец охлаждают вместе с печью до температуры помещения и потом подвергают его кратковременному нагреву второй и третий раз.

Д.4.3 Определение деформации ползучести в зависимости от задания на испытания производят для двух условий работы конструкции:

1-е условие работы — образец сначала нагружают до заданного уровня напряжения и затем нагревают до требуемой температуры;

2-е условие работы — образец сначала нагревают до требуемой температуры и затем нагружают до заданного уровня напряжения.

Д.4.4 При определении деформаций ползучести бетона по первому условию работы конструкции приращение относительной продольной деформации ползучести, натекающей после выдержки на последней ступени нагрузки за время подъема температуры до требуемого значения, принимают за относительную продольную деформацию быстро натекающей ползучести для требуемой температуры, а модуль упругости бетона при требуемой температуре нагрева определяют по ГОСТ 24452.

Д.4.5 При определении деформаций ползучести бетона по второму условию работы конструкции быстро натекающие деформации ползучести и модуль упругости бетона определяют по ГОСТ 24452.

Д.4.6 Для определения деформаций ползучести бетона образец выдерживают при требуемой температуре не менее 60 сут, пока деформации не прекратятся или будут развиваться с постоянной скоростью.

Д.4.7 Измерение температуры, деформаций и влажности бетона производят:

- при подъеме температуры — каждый час;
- при нагреве первые 5 сут — ежедневно;
- при нагреве в течение последних 15 сут — через сутки;
- при более длительном нагреве — еженедельно;
- при остывании — каждый час.

Д.5 Обработка результатов

Д.5.1 Относительную деформацию ползучести бетона при нагреве $\varepsilon_{1n}(t)$ вычисляют по формуле

$$\varepsilon_{1n}(t) = \varepsilon_1(t) - \varepsilon_{1y} \pm \varepsilon_{1t} \quad (\text{Д.1})$$

где $\varepsilon_1(t)$ — полная относительная деформация, измеряемая при ступенчатом и длительном нагружении и нагреве при включенной электропечи;

ε_{1y} — относительная упругая деформация, измеренная при ступенчатом нагружении до заданного уровня напряжения и вычисленная согласно ГОСТ 24452;

ε_{1t} — относительная деформация, измеренная при включенной электропечи ненагруженного образца-близнеца при нагреве по режиму, принятому для определения $\varepsilon_1(t)$.

Деформации $\varepsilon_1(t)$ и ε_{1t} в формуле (Д.1) должны приниматься для одной и той же средней температуры бетона, полученной по показаниям термомпар, установленных в центре образца и на его поверхностях.

Д.5.2 Относительную температурную деформацию бетона ε_t вычисляют по формуле

$$\varepsilon_t = \varepsilon_{1t} - \varepsilon_B, \quad (\text{Д.2})$$

где ε_B — относительная температурная деформация выносных удлинителей при нагреве от начальной температуры t_1 до требуемой температуры t_2 , которую вычисляют по формуле

$$\varepsilon_B = \alpha_{B2}t_2 - \alpha_{B1}t_1, \quad (\text{Д.3})$$

где α_{B1} , α_{B2} — коэффициенты линейного температурного расширения удлинителей соответственно при начальной температуре t_1 и требуемой температуре t_2 ; температуру t_2 для удлинителей из кварцевого стекла принимают равной температуре рабочего пространства печи и для инвара — равной температуре удлинителей.

Коэффициент линейного температурного расширения для кварцевого стекла принимают равным $0,48 \cdot 10^{-6} \text{ } ^\circ\text{C}^{-1}$ при температурах нагрева до $1000 \text{ } ^\circ\text{C}$.

Коэффициенты линейного температурного расширения железоникелевого сплава 36Н принимают равными: при $20 \text{ } ^\circ\text{C}$ — $1,2 \cdot 10^{-6} \text{ } ^\circ\text{C}^{-1}$, при $100 \text{ } ^\circ\text{C}$ — $1,9 \cdot 10^{-6} \text{ } ^\circ\text{C}^{-1}$ и при $200 \text{ } ^\circ\text{C}$ — $5 \cdot 10^{-6} \text{ } ^\circ\text{C}^{-1}$. Для промежуточных температур значения коэффициента линейного температурного расширения инвара принимают по интерполяции.

Д.5.3 Результаты определения деформаций температурной усадки при кратковременном или длительном нагреве оформляют в виде диаграммы, на которой по оси абсцисс откладывают температуру, а по оси ординат — значение температурной деформации при первом, втором и третьем нагревах и охлаждении. При первом нагреве вычисляют температурную деформацию бетона ε_t , при втором и третьем нагревах — деформацию температурного расширения бетона ε_{pt} . Разность деформаций температурного расширения ε_{pt} и температурной деформации ε_t представляет деформацию температурной усадки ε_{yc1} при кратковременном или длительном нагреве.

Д.5.4 Результаты определения ползучести бетона при нагреве оформляют согласно 4.5.3 для каждой требуемой температуры нагрева.

Приложение Е
(рекомендуемое)

Метод определения деформаций ползучести при изгибе
(упрощенная методика испытания на ползучесть)

Е.1 Изготовление и хранение образцов

Е.1.1 Для проведения испытаний используют образцы балки, изготовленные из тяжелого бетона (без арматуры) с максимальной крупностью заполнителя не более 20 мм.

Е.1.2 Образцы изготавливают сериями. В каждой серии должно быть по шесть образцов балок (три испытывают кратковременной нагрузкой до разрушения и три устанавливают на длительные испытания), три образца-призмы испытывают кратковременной нагрузкой для определения модуля упругости и коэффициента Пуассона в соответствии с ГОСТ 24452, а также три образца-куба для определения кубиковой прочности бетона. Дополнительные образцы для испытаний на усадку не требуются.

Е.1.3 Рекомендуемые размеры образцов балок $70(h) \times 100 \times 1100$ мм, с рабочим пролетом 1000 мм. Размеры образцов-призм принимают в соответствии с ГОСТ 24452.

Е.1.4 Образцы изготавливают в инвентарной опалубке или из ламинированной фанеры, изготовленной самостоятельно в лабораторных условиях. Заливку образцов производят на ребре ($h = 70$). Испытания проводят при установке образцов плашмя ($h = 100$).

Е.1.5 Изготовление и хранение образцов до распалубки и выдерживание до испытаний должны проводиться в соответствии с 4.2.5, 4.2.6.

Е.2 Испытательные стенды, измерительное оборудование и материалы

Е.2.1 Принципиальная схема установки для проведения испытания приведена на рисунке Е.1. Для экономии места допускается испытывать образцы в жестких стеллажах в несколько ярусов.

Е.2.2 Нагружение до расчетных значений следует производить мелким грузом (дробью).

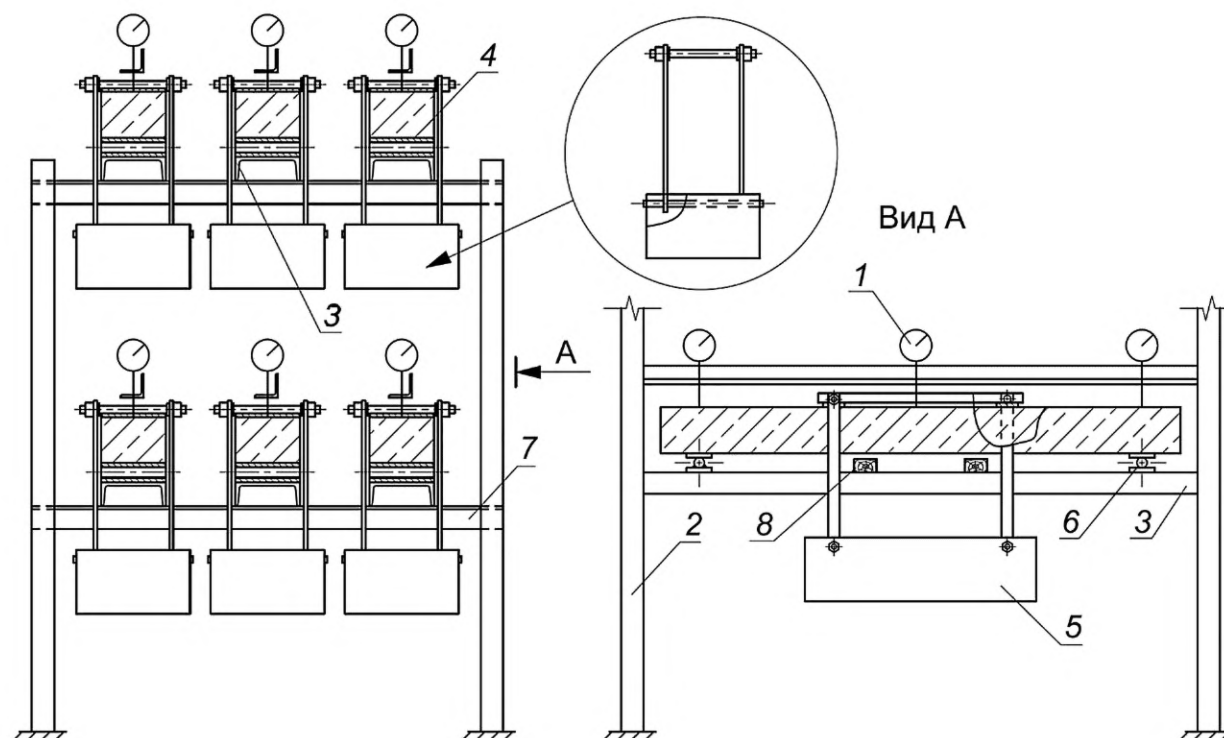
Е.2.3 В качестве измерительного оборудования используют индикаторы часового типа с ценой деления 0,01—0,001 в зависимости от величины предполагаемых прогибов.

Е.3 Подготовка к испытаниям

Е.3.1 Подготовка образцов к испытаниям осуществляется в соответствии с 4.3.1.

Е.3.2 Верхнюю и нижнюю поверхности образцов (боковые поверхности при заливке) размечают для определения точек приложения нагрузки, опорных точек и точек размещения индикаторов.

Е.3.3 После установки балок на опоры в рабочее положение (плашмя) в средней части пролета устанавливается временная опора в виде деревянного бруска, чтобы исключить деформации быстросотекающей ползучести от собственного веса балки во время монтажа измерительного оборудования.



1 — индикаторы; 2 — металлические стойки рамы; 3 — металлическая опорная балка для установки образца;
4 — бетонный образец; 5 — металлическая корзина для груза; 6 — шарнирная опора;
7 — поперечный элемент стальной рамы; 8 — страховочные бруски

Рисунок Е.1 — Принципиальная схема установки для испытания на ползучесть при изгибе

Е.4 Проведение испытаний

Е.4.1 Помещение для проведения испытаний должно удовлетворять требованиям 4.4.1.

Е.4.2 Бетонный образец устанавливают на шарнирные опоры, расположенные на жестком основании; в трех пролетах загружают гравитационной нагрузкой (например, дробь в подвешенных корзинах в соответствии с рисунком Е.1). Измеряют прогиб только в середине пролета и на опорах, чтобы исключить влияние просадки опор. При этом должны быть обеспечены страховочные мероприятия (использование деревянных брусков, предотвращающих падение разрушенных образцов).

Е.4.3 Рекомендуемая нагрузка для проведения испытаний составляет $0,3 \pm 0,005$ от разрушающей, установленной перед началом испытаний согласно Е.1.2.

Е.4.4 Измерение деформаций ползучести начинают непосредственно после установки и загрузки образца. Отсчеты показаний приборов следует снимать в соответствии с 4.4.5. Результаты измерений должны быть занесены в журнал испытаний.

Е.5 Обработка результатов

Е.5.1 Относительные деформации крайних волокон балки пересчитывают по формулам сопротивления материалов как для упругого тела. Деформации образца сразу после загрузки $f_{уп}$ будут упругими. Деформации ползучести $f_{п}$ измеряют после полного нагружения образца, при этом все измеренные деформации после проявления упругих деформаций являются деформациями ползучести.

Е.5.2 Для двух сосредоточенных сил (дополнительная гравитационная нагрузка), размещенных на одинаковом расстоянии от опор, и для распределенной нагрузки от собственного веса значение прогиба имеет вид (Е.1) и (Е.2) соответственно. Тогда общий прогиб, который измеряют инструментально, вычисляют согласно (Е.3):

$$f_P = \frac{P(4a^3 - 3l^2a)}{48EJ}; \quad (Е.1)$$

$$f_q = - \frac{5ql^4}{384EJ}; \quad (Е.2)$$

$$f_P + f_q = f_{yn}, \quad (\text{E.3})$$

где l — пролет образца;
 a — расстояние от опор до ближайших сосредоточенных сил;
 E — модуль упругости;
 P — общая нагрузка (равна двум сосредоточенным силам);
 J — момент инерции сечения;
 q — равномерно распределенная нагрузка от собственного веса.

Величины f_P , f_q и f_{yn} определяют для начального модуля упругости, затем определяют отношение $\alpha = f_P/f_{yn}$, которое будет разным в зависимости от значения дополнительной нагрузки.

Е.5.3 Модуль упругости, пониженный с учетом ползучести в любой момент времени (в который производилось определение прогибов), определяют по формуле

$$E_t = \frac{P(4a^3 - 3l^2a)}{48J\alpha(f_{nt} + f_{ynt})}, \quad (\text{E.4})$$

где f_{ynt} и f_{nt} — измеренные значения прогиба в середине пролета, скорректированные с учетом просадки опор сразу после загрузки от упругой составляющей и в любой момент времени от деформации ползучести соответственно.

Е.5.4 Значения напряжения и относительных деформаций крайних волокон образца балки (верхнее и нижнее) в любой момент времени определяют по формулам:

$$\sigma = \frac{\frac{ql^2}{8} + \frac{Pa}{2}}{\frac{bh^2}{6}}, \quad (\text{E.5})$$

$$\varepsilon_t = \left(\frac{\frac{ql^2}{8} + \frac{Pa}{2}}{\frac{bh^2}{6}} \right) \left/ \left(\frac{P(4a^3 - 3l^2a)}{48J\alpha(f_{nt} + f_{ynt})} \right) \right., \quad (\text{E.6})$$

где b , h — ширина и высота поперечного сечения образца.

Библиография

- [1] СНиП 12-03—2001 Безопасность труда в строительстве. Часть 1. Общие требования
- [2] Приказ Федеральной службы по экологическому, технологическому и атомному надзору от 25 марта 2014 г. № 116 «Об утверждении федеральных норм и правил в области промышленной безопасности «Правила промышленной безопасности опасных производственных объектов, на которых используется оборудование, работающее под избыточным давлением»

УДК 691.32.001.4:006.354

МКС 91.100.30

Ключевые слова: ползучесть при сжатии, ползучесть при изгибе, продольная нагрузка, поперечная нагрузка, усадка, бетон, испытания

Редактор *Н.Н. Кузьмина*
Технический редактор *И.Е. Черепкова*
Корректор *Е.Ю. Митрофанова*
Компьютерная верстка *М.В. Лебедевой*

Сдано в набор 23.12.2020. Подписано в печать 18.01.2021. Формат 60×84%. Гарнитура Ариал.
Усл. печ. л. 3,26. Уч.-изд. л. 2,80.

Подготовлено на основе электронной версии, предоставленной разработчиком стандарта

Создано в единичном исполнении во ФГУП «СТАНДАРТИНФОРМ»
для комплектования Федерального информационного фонда стандартов,
117418 Москва, Нахимовский пр-т, д. 31, к. 2.
www.gostinfo.ru info@gostinfo.ru

Поправка к ГОСТ 24544—2020 Бетоны. Методы определения деформаций усадки и ползучести

В каком месте	Напечатано	Должно быть		
Предисловие. Таблица согласования	—	Азербайджан	AZ	Азстандарт

(ИУС № 7 2023 г.)