



МИНИСТЕРСТВО
СТРОИТЕЛЬСТВА И ЖИЛИЩНО-КОММУНАЛЬНОГО
ХОЗЯЙСТВА РОССИЙСКОЙ ФЕДЕРАЦИИ

(МИНСТРОЙ РОССИИ)

ПРИКАЗ

от «20» декабрь 2021 г.

№ 965/пр

Москва

**Об утверждении Изменения № 2 к СП 63.13330.2018
«СНиП 52-01-2003 Бетонные и железобетонные конструкции.
Основные положения»**

В соответствии с Правилами разработки, утверждения, опубликования, изменения и отмены сводов правил, утвержденными постановлением Правительства Российской Федерации от 1 июля 2016 г. № 624, подпунктом 5.2.9 пункта 5 Положения о Министерстве строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации, утвержденного постановлением Правительства Российской Федерации от 18 ноября 2013 г. № 1038, пунктом 51 Плана разработки и утверждения сводов правил и актуализации ранее утвержденных строительных норм и правил, сводов правил на 2021 г., утвержденного приказом Министерства строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации от 1 марта 2021 г. № 99/пр (в редакции приказов Министерства строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации от 19 апреля 2021 г. № 236/пр, от 20 мая 2021 г. № 312/пр, от 2 августа 2021 г. № 524/пр, от 16 ноября 2021 г. № 833/пр), **п р и к а з ы в а ю:**

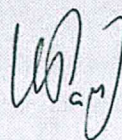
1. Утвердить и ввести в действие через 1 месяц со дня издания настоящего приказа прилагаемое Изменение № 2 к СП 63.13330.2018 «СНиП 52-01-2003 Бетонные и железобетонные конструкции. Основные положения», утвержденному приказом Министерства строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации от 19 декабря 2018 г. № 832/пр.

2. Департаменту градостроительной деятельности и архитектуры Министерства строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации:

а) в течение 15 дней со дня издания приказа направить утвержденное Изменение № 2 к СП 63.13330.2018 «СНиП 52-01-2003 Бетонные и железобетонные конструкции. Основные положения» на регистрацию в федеральный орган исполнительной власти в сфере стандартизации;

б) обеспечить опубликование на официальном сайте Министерства строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации в информационно-телекоммуникационной сети «Интернет» текста утвержденного Изменения № 2 к СП 63.13330.2018 «СНиП 52-01-2003 Бетонные и железобетонные конструкции. Основные положения» в электронно-цифровой форме в течение 10 дней со дня регистрации свода правил федеральным органом исполнительной власти в сфере стандартизации.

Министр



И.Э. Файзуллин

УТВЕРЖДЕНО
приказом Министерства строительства и
жилищно-коммунального хозяйства
Российской Федерации
от «20» декабря 2021 г. № 965/нр

**ИЗМЕНЕНИЕ № 2 К СП 63.13330.2018 «БЕТОННЫЕ
И ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОНСТРУКЦИИ.
ОСНОВНЫЕ ПОЛОЖЕНИЯ»**

Москва 2021

Изменение № 2 к СП 63.13330.2018 «Бетонные и железобетонные конструкции. Основные положения»

Утвержденное и введено в действие приказом Министерства строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации (Минстрой России) от 20 декабря 2021 г. № 965/пр

Дата введения – 2022–01–21

Введение

Дополнить четвертым абзацем в следующей редакции:

«Изменение № 2 разработано авторским коллективом ОАО «НИЦ «Строительство» – НИИЖБ им. А.А. Гвоздева (руководитель работы – д-р техн. наук *Т.А. Мухамедиев*; д-р техн. наук *Е.А. Чистяков*, канд. техн. наук *С.А. Зенин*, канд. техн. наук *Р.Ш. Шарипов*).».

2 Нормативные ссылки

Заменить ссылку: «ГОСТ 7566–94 Металлопродукция. Приемка, маркировка, упаковка, транспортирование и хранение» на «ГОСТ 7566–2018 Металлопродукция. Правила приемки, маркировка, упаковка, транспортирование и хранение»;

ГОСТ 8829–94. Заменить год утверждения: «94» на «2018»;

ГОСТ 10060–2012. Наименование. Исключить слова «Основные требования»;

Заменить ссылку: «ГОСТ 10922–2012 Арматурные и закладные изделия, их сварные, вязанные и механические соединения для железобетонных конструкций. Общие технические условия» на «ГОСТ Р

Продолжение Изменения № 2 к СП 63.13330.2018

57997–2017 Арматурные и закладные изделия сварные, соединения сварные арматуры и закладных изделий железобетонных конструкций. Общие технические условия»;

ГОСТ 12730.0–78, ГОСТ 12730.1–78. Заменить год утверждения «78» на «2020»;

ГОСТ 12730.5–84. Заменить год утверждения: «84» на «2018»;

ГОСТ 18105–2010. Заменить год утверждения: «2010» на «2018»;

ГОСТ 23732–2011. Наименование. Изложить в новой редакции: «Вода для бетонов и строительных растворов. Технические условия»;

Заменить ссылку: «ГОСТ 23858–79 Соединения сварные стыковые и тавровые арматуры для железобетонных конструкций. Ультразвуковые методы контроля качества. Правила приемки» на «ГОСТ 23858–2019 Соединения сварные стыковые арматуры железобетонных конструкций. Ультразвуковые методы контроля качества. Правила приемки»;

ГОСТ 24211–2008. Наименование. Изложить в новой редакции: «Добавки для бетонов и строительных растворов. Общие технические условия»;

Заменить ссылку: «ГОСТ 24705–2004 Резьба метрическая. Основные размеры» на «ГОСТ 24705–2004 (ИСО 724:1993) Основные нормы взаимозаменяемости. Резьба метрическая. Основные размеры»;

ГОСТ 25781–83. Заменить год утверждения: «83» на «2018»;

ГОСТ 26633–2012. Заменить год утверждения: «2012» на «2015»;

ГОСТ 27006–86. Заменить год утверждения: «86» на «2019»;

ГОСТ 28570–90. Заменить год утверждения: «90» на «2019»;

ГОСТ 31108–2016. Заменить год утверждения: «2016» на «2020»;

ГОСТ 33530–2015. Заменить обозначение: «ГОСТ 33530–2015» на «ГОСТ 33530–2015 (ISO 6789:2003)»;

СП 2.13130.2012. Заменить год утверждения: «2012» на «2020», исключить слова: «(с изменением №1)»;

СП 14.13330.2014. Заменить год утверждения: «2014» на «2018»,
исключить слова: «(с изменением № 1)»;

СП 16.13330.2017. Заменить слова: «(с изменением № 1)» на «(с
изменениями № 1, № 2)»;

СП 20.13330.2016, СП 22.13330.2016. Заменить слова: «(с изменением
№1)» на «(с изменениями № 1, № 2, № 3)»;

СП 28.13330.2017. Заменить слова: «(с изменением № 1)» на «(с
изменениями № 1, № 2)»;

СП 48.13330.2011. Заменить год утверждения: «2011» на «2019».
Исключить слова: (с изменением № 1);

СП 70.13330.2012. Заменить слова: «(с изменениями №1, №3)» на «(с
изменениями № 1, № 3, № 4)»;

СП 131.13330.2018. Заменить год утверждения: «2018» на «2020»;

СП 266.1325800.2016. Заменить слова: «(с изменением № 1)» на «(с
изменениями № 1, № 2)»;

СП 295.1325800.2017, СП 297.1325800.2017. Наименование. Дополнить
словами: «(с изменением № 1)».

4 Общие требования к бетонным и железобетонным конструкциям

Пункт 4.3. Третий абзац. Исключить слово: «уникальным».

6 Материалы для бетонных и железобетонных конструкций

6.1 Бетон

Пункт 6.1.6. Второй абзац. Изложить в новой редакции:

«Для предварительно напряженных железобетонных конструкций
класс бетона по прочности на сжатие следует принимать:

- при армировании стержневой арматурой класса А600 – не ниже В20;
- то же, класса А800 – не ниже В25;
- то же, класса А1000 – не ниже В30;

- при армировании проволочной арматурой классов Вр и К – не ниже В35.

Для конструкций с натяжением арматуры на бетон следует принимать бетоны классов по прочности на сжатие не ниже В30.

Для конструкций без предварительно напряженной арматуры и для предварительно напряженных конструкций, рассчитываемых на воздействие многократно повторяющейся нагрузки, минимальное значение класса бетона следует увеличивать на 5 МПа по сравнению с указанными выше».

8 Железобетонные конструкции без предварительного напряжения арматуры

Пункт 8.1.34. Изложить в новой редакции:

«8.1.34 Влияние сжимающих и растягивающих напряжений при расчете по полосе между наклонными сечениями и по наклонным сечениям следует учитывать с помощью коэффициента φ_n , на который умножают правую часть условий (8.55), (8.57) или (8.61) – при сжимающих напряжениях и условий (8.57) или (8.61) – при растягивающих напряжениях. При расчете по наклонным сечениям элементов изгибаемых конструкций без предварительного напряжения арматуры значение коэффициента φ_n принимают равным 1. Для остальных элементов значения коэффициента φ_n принимают равными:

- при действии сжимающей продольной силы

$$\varphi_n = 1 + \frac{\sigma_{cp}}{R_b} \quad \text{при } \sigma_{cp} \leq 0,25R_b;$$

$$\varphi_n = 1,25 \quad \text{при } 0,25R_b < \sigma_{cp} \leq 0,5R_b;$$

$$\varphi_n = 2,5 \cdot \left(1 - \frac{\sigma_{cp}}{R_b}\right) \geq 0 \quad \text{при } \sigma_{cp} > 0,5R_b;$$

- при действии растягивающей продольной силы

$$\varphi_n = 1 - \frac{\sigma_{cp}}{2R_{bt}} \geq 0,$$

где σ_{cp} – среднее сжимающее или среднее растягивающее напряжение в бетоне от воздействия продольных сил, принимаемое положительным и определяемое расчетом на основе нелинейной деформационной модели или по формуле

$$\sigma_{cp} = \frac{N}{A_{red}};$$

здесь A_{red} – площадь приведенного поперечного сечения элемента, определяемая с учетом неупругих свойств бетона при сжатии и растяжении

$$A_{red} = A + \frac{\alpha}{\nu_b} A_s;$$

ν_b – коэффициент упругости бетона при сжатии или растяжении.

Допускается величину A_{red} определять, принимая значение коэффициента ν_b равным

- при действии сжимающей продольной силы

$$\nu_b = \frac{R_b}{\varepsilon_{b0} \cdot E_b};$$

- при действии растягивающей продольной силы

$$\nu_b = \nu_{bt} = \frac{R_{bt}}{\varepsilon_{bt0} \cdot E_b};$$

ε_{b0} и ε_{bt0} принимают по 6.1.14 для непродолжительного действия нагрузки.

Допускается величину σ_{cp} определять без учета арматуры при содержании продольной арматуры не более 3 %.

10 Конструктивные требования

10.3 Требования к армированию

Пункт 10.3.2. Третий абзац. Дополнить предложением в следующей редакции:

«В сборных фундаментах при отсутствии бетонной подготовки минимальное значение защитного слоя бетона принимают равным 35 мм.».

Пункт 10.3.19. Изложить в новой редакции:

«10.3.19 Поперечная арматура, предусмотренная для восприятия поперечных сил, крутящих моментов и для сопротивления продавливанию, должна иметь надежную анкеровку по концам, обеспечивающую равнопрочность соединений и поперечной арматуры. Анкеровка осуществляется путем приварки к продольной арматуре, охвата продольной арматуры или с помощью анкерных устройств на концах стержней.».

Пункт 10.3.24. Экспликация к формуле (10.2). Изложить в новой редакции:

« η_1 — коэффициент, учитывающий влияние вида поверхности арматуры, принимаемый равным:

для ненапрягаемой арматуры:

1,5 — для гладкой арматуры;

2,0 — для холоднодеформированной арматуры периодического профиля;

2,5 — для горячекатаной и термомеханически обработанной арматуры периодического профиля;

для напрягаемой арматуры:

1,7 — для холоднодеформированной арматуры периодического профиля класса Вр1500 диаметром 3 мм и арматурных канатов класса К7 диаметрами 6,2 и 6,9 мм (К7, К7Т);

1,8 — для холоднодеформированной арматуры класса Вр диаметром 4 мм и более;

2,2 — для арматурных канатов класса К7 диаметром 9 мм и более, изготовленных из гладкой проволоки (К7);

2,4 — для арматурных канатов класса К7 диаметром 9 мм и более (К7Т);

2,5 – для горячекатаной и термомеханически обработанной арматуры класса А.

η_2 – коэффициент, учитывающий влияние размера диаметра арматуры, принимаемый равным:

для ненапрягаемой арматуры:

$\eta_2 = 1,0$ – при диаметре арматуры $d_s \leq 32$ мм;

$\eta_2 = 0,9$ – при диаметре арматуры 36 и 40 мм;

для напрягаемой арматуры:

$\eta_2 = 1,0$ для всех типов напрягаемой арматуры».

11 Требования к изготовлению, возведению и эксплуатации бетонных и железобетонных конструкций

Пункт 11.2.4. Заменить ссылку: «ГОСТ 10922» на «ГОСТ Р 57997».

13 Расчет железобетонных конструкций на выносливость

Раздел изложить в новой редакции:

«13 Расчет железобетонных конструкций на выносливость

13.1 Расчет железобетонных конструкций на выносливость выполняют на действие многократно повторяющейся (подвижной или пульсирующей) нагрузки, вызывающей значительный перепад напряжений в бетоне или растянутой арматуре, если число циклов повторений нагрузки в течение расчетного срока эксплуатации конструкции составляет более 10^5 .

Проверку сопротивления при расчете на выносливость выполняют отдельно для бетона и растянутой арматуры. Сжатую арматуру на выносливость не рассчитывают.

Расчет на выносливость выполняют по упругой стадии с трещинами по приведенным сечениям с учетом неупругих деформаций бетона в сжатой зоне. Неупругие деформации в бетоне сжатой зоны учитывают снижением модуля упругости бетона, принимая коэффициенты приведения арматуры к

бетону по таблице 13.1. Площадь бетона растянутой зоны учитывают в случае, когда для растянутого бетона соблюдается условие

$$\sigma_{bt,max} \leq R_{bt} \cdot \gamma_{b6}; \quad (13.1)$$

где $\sigma_{bt,max}$ – максимальное нормальное напряжение в бетоне растянутой зоны;

γ_{b6} – коэффициент условий работы бетона, учитывающий снижение его прочности при многократном приложении нагрузки, определяемый в соответствии с 13.4.

Т а б л и ц а 13.1

Бетон	Коэффициенты приведения арматуры к бетону α' при классах бетона				
	B20	B25	B30	B35	B40 и выше
Тяжелый	22,5	20	15	12,5	10
Легкий на кварцевом песке	42	36	30,5	28,5	26,5

13.2 Расчет на выносливость выполняют по нормальным и наклонным сечениям из условия, что максимальное нормальное напряжение в сжатом бетоне и максимальное напряжение в растянутой арматуре, вычисленные от действия внешних сил и (для предварительно напряженных конструкций) усилия предварительного обжатия, не должны превышать соответственно предела выносливости бетона на сжатие и предела выносливости арматуры на растяжение.

13.3 Расчет на выносливость сечений, нормальных к продольной оси элементов, выполняют из условий:

а) для сжатого бетона

$$\sigma_{b,max} \leq R_b \cdot \gamma_{b6}; \quad (13.2)$$

б) для растянутой арматуры

$$\sigma_{s,max} \leq R_s \cdot \gamma_{s1}, \quad (13.3)$$

где $\sigma_{b,max}$ – максимальное нормальное напряжение в сжатом бетоне;

$\sigma_{s,max}$ – максимальное напряжение в растянутой арматуре;

γ_{s1} – коэффициент условий работы арматуры, учитывающие снижение ее прочности при многократном приложении нагрузки, определяемый в соответствии с 13.5.

В зоне, проверяемой по сжато-растяжному бетону, при действии многократно повторяющейся нагрузки следует избегать возникновения растягивающих напряжений.

13.4 Коэффициенты условий работы бетона γ_{b6} принимают по таблице 13.2 в зависимости от коэффициента асимметрии цикла ρ_b

$$\rho_b = \frac{\sigma_{b,min}}{\sigma_{b,max}}, \quad (13.4)$$

где $\sigma_{b,min}$, $\sigma_{b,max}$ – соответственно наименьшее и наибольшее напряжения в бетоне в пределах цикла изменения нагрузки, определяемые согласно 13.1.

Т а б л и ц а 13.2

Бетон	Состояние бетона по влажности	Базовый коэффициент условий работы бетона γ_{b6} при коэффициенте асимметрии цикла ρ_b , равном						
		0–0,1	0,2	0,3	0,4	0,5	0,6	0,7
Тяжелый	Естественной влажности	0,75	0,80	0,85	0,90	0,95	1,00	1,00
	Водонасыщенный	0,50	0,60	0,70	0,80	0,90	0,95	1,00
Легкий	Естественной влажности	0,60	0,70	0,80	0,85	0,90	0,95	1,00
	Водонасыщенный	0,45	0,55	0,65	0,75	0,85	0,95	1,00

13.5 Коэффициенты условий работы арматуры γ_s определяют как произведение частных коэффициентов условий работы

$$\gamma_s = \gamma_{s1} \cdot \gamma_{s2} \cdot \gamma_{s3}, \quad (13.5)$$

где γ_{s1} – коэффициент, учитывающий класс арматуры, профиль и технологию изготовления, определяемый по таблице 13.3;

γ_{s2} — коэффициент, учитывающий влияние сварных соединений арматуры в зоне рассматриваемого расчетного сечения, определяемый по таблице 13.4;

γ_{s3} — коэффициент, учитывающий влияние механических соединений арматуры в зоне рассматриваемого расчетного сечения, принимаемый равным

$$\gamma_{s3} = 1 - \frac{1450}{R_{sn}} (1 - \rho_s) \geq 0,35 \quad (13.6)$$

Т а б л и ц а 13.3

Класс арматуры	Коэффициенты условий работы прямолинейной арматуры γ_{s1} при коэффициенте асимметрии цикла ρ_s , равном										
	-1,0	-0,5	-0,2	0	0,2	0,4	0,6	0,7	0,8	0,9	1,00
A240	0,5	0,63	0,74	0,84	0,97	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00
A400	0,28	0,34	0,41	0,46	0,53	0,62	0,86	1,00	1,00	1,00	1,00
A500	0,22	0,28	0,33	0,37	0,43	0,50	0,75	0,90	1,00	1,00	1,00
A600	0,19	0,23	0,27	0,31	0,36	0,42	0,63	0,80	1,00	1,00	1,00
A800						0,31	0,47	0,63	0,80	1,00	1,00
A1000						0,25	0,38	0,52	0,73	0,95	1,00
B500				0,44	0,53	0,67	0,89	1,00	1,00	1,00	1,00
Bp500				0,40	0,48	0,60	0,81	0,97	1,00	1,00	1,00
Bp1200, Bp1300							0,35	0,48	0,69	0,91	1,00
Bp1400, Bp1500							0,32	0,44	0,63	0,85	1,00
K1400... K1550							0,30	0,41	0,59	0,80	1,00
K1650... K1750							0,27	0,36	0,52	0,74	1,00
K1850, K1900							0,24	0,32	0,47	0,69	1,00

П р и м е ч а н и я

1 $\rho_s = \frac{\sigma_{s,min}}{\sigma_{s,max}}$, где $\sigma_{s,min}$, $\sigma_{s,max}$ — соответственно наименьшее и наибольшее напряжения в арматуре в пределах цикла изменения нагрузки, определяемые согласно 13.3.

2 При расчете изгибаемых элементов из тяжелого бетона с ненапрягаемой арматурой для продольной арматуры учитывают остаточные напряжения в арматуре вследствие накопления неупругих деформаций в сжатом бетоне, принимая:

$$\begin{aligned} \text{при } 0 \leq \frac{M_{min}}{M_{max}} \leq 0,2 \quad \rho_s &= 0,30; \\ \text{при } 0,2 \leq \frac{M_{min}}{M_{max}} \leq 0,75 \quad \rho_s &= 0,15 + 0,8 \frac{M_{min}}{M_{max}}; \end{aligned}$$

$$\text{при } \frac{M_{\min}}{M_{\max}} > 0,75 \quad \rho_s = \frac{M_{\min}}{M_{\max}},$$

где $M_{\min}, M_{\max}$ — соответственно наименьший и наибольший изгибающие моменты в расчетном сечении элемента в пределах цикла изменения нагрузки.

Т а б л и ц а 13.4

Класс арматуры	Группа сварных соединений	Коэффициент условий работы арматуры γ_{s2} при многократном повторении нагрузки и коэффициенте асимметрии цикла ρ_s , равном						
		0	0,2	0,4	0,7	0,8	0,9	1,0
A240	1	0,65	0,70	0,75	0,90	1,00	1,00	1,00
	2	0,25	0,30	0,35	0,50	0,65	0,85	1,00
	3	0,20	0,20	0,25	0,30	0,45	0,65	1,00
A400	1	0,60	0,65	0,65	0,70	0,75	0,85	1,00
	2	0,20	0,25	0,30	0,45	0,60	0,80	1,00
	3	0,15	0,20	0,20	0,30	0,40	0,60	1,00
A600	1			0,75	0,75	0,80	0,90	1,00
	2			0,35	0,40	0,50	0,70	1,00

П р и м е ч а н и я

1 Группы сварных соединений, приведенные в таблице, включают следующие типы сварных соединений по ГОСТ 14098, допускаемые для конструкций, рассчитываемых на выносливость:

1-я группа — крестообразное типа К1-Кт; стыковые типов С1-Ко, С5-Мф, С7-Рв, С8-Мф, С10-Рв — все соединения при отношении диаметров стержней, равном 1,0;

2-я группа — стыковые типов С14-Мп, С15-Рс, С17-Мп, С19-Рм, С21-Рн;

3-я группа — нахлесточные типов Н1-Рш, Н2-Кр; тавровые типов Т1-Мф, Т2-Рф и Т12-Рз.

2 В настоящей таблице даны значения γ_{s2} для арматуры диаметром до 20 мм.

3 Значения коэффициента γ_{s2} должны быть снижены на 5 % при диаметре стержней 22–32 мм и на 10 % при диаметре свыше 32 мм.

13.6 Расчет на выносливость для сечений, наклонных к продольной оси элемента, выполняют по формуле (13.3) из условия, что равнодействующая главных растягивающих напряжений, действующих на уровне центра тяжести приведенного сечения по длине элемента, должна быть полностью

воспринята поперечной арматурой при напряжениях в ней, равных расчетному сопротивлению R_{sw} , умноженному на коэффициент условий работы γ_s , который определяют в соответствии с 13.5

$$\sigma_{s,max} \leq R_{sw} \cdot \gamma_s \quad (13.7)$$

Для элементов без поперечной арматуры должно выполняться условие

$$\sigma_{mt,max} \leq R_{bt} \cdot \gamma_{b6}, \quad (13.8)$$

где $\sigma_{mt,max}$ – главное растягивающее напряжение в бетоне.

γ_{b6} – коэффициенты условий работы бетона принимают по таблице 13.2 в зависимости от коэффициента асимметрии цикла ρ_b

$$\rho_b = \frac{\sigma_{mt,min}}{\sigma_{mt,max}}, \quad (13.9)$$

где $\sigma_{mt,min}$ и $\sigma_{mt,max}$ – соответственно наименьшие и наибольшие главные растягивающие напряжения в бетоне в пределах цикла изменения нагрузки, определяемые согласно 13.1 по полному приведенному сечению.

13.7 Расчет по образованию трещин при действии многократно повторяющейся нагрузки производят из условия

$$\sigma_{bt,max} \leq R_{bt,ser} \cdot \gamma_{b6}, \quad (13.10)$$

где $\sigma_{bt,max}$ – максимальное нормальное растягивающее напряжение в бетоне, определяемое согласно 13.1 по полному приведенному сечению.

В местах расположения механических соединений напрягаемой арматуры образование трещин не допускается.».