



ДОНСКОЙ ГОСУДАРСТВЕННЫЙ ТЕХНИЧЕСКИЙ УНИВЕРСИТЕТ  
УПРАВЛЕНИЕ ДИСТАНЦИОННОГО ОБУЧЕНИЯ И ПОВЫШЕНИЯ  
КВАЛИФИКАЦИИ

Кафедра «Технология строительного производства»

## Учебное пособие

# «ТЕХНОЛОГИЯ И КАЧЕСТВО БЕТОННЫХ РАБОТ»

Авторы  
Несветаев Г.В.,  
Духанин П.В.,  
Жильникова Т.Н.

Ростов-на-Дону, 2018

## Аннотация

Учебное пособие предназначено для студентов очной формы обучения направления 08.03.01 Строительство

## Авторы

д.т.н., профессор кафедры «ТСП»  
Несветаев Г.В.

к.т.н., доцент кафедры «ТСП»  
Духанин П.В.

к.т.н., доцент кафедры «ТСП»  
Жильникова Т.Н.

## Оглавление

<b>Введение .....</b>	<b>5</b>
<b>Глава 1. Обозначения, термины и определения .....</b>	<b>6</b>
<b>Глава 2. Конструкции монолитные бетонные и железобетонные и требования к ним .....</b>	<b>10</b>
<b>Глава 3. Организация и производство работ при возведении конструкций.....</b>	<b>13</b>
<b>Глава 4. Приготовление бетонной смеси .....</b>	<b>23</b>
<b>Глава 5. Характеристики материалов, применяемых для приготовления бетонных смесей .....</b>	<b>26</b>
<b>Глава 6. Требования к составам, правилам приемки, методам контроля бетонных смесей.....</b>	<b>43</b>
<b>Глава 7. Транспортирование бетонной смеси.....</b>	<b>52</b>
<b>Глава 8. Арматурные работы .....</b>	<b>53</b>
8.1 Транспортирование и хранение арматурных изделий .....	53
8.2 Монтаж арматурных конструкций.....	55
8.4 Контроль параметров отклонений.....	81
8.5 Контроль арматурных работ.....	83
<b>Глава 9. Опалубочные работы.....</b>	<b>90</b>
<b>Глава 10. Подготовка к бетонированию .....</b>	<b>98</b>
<b>Глава 11. Подача бетонной смеси .....</b>	<b>99</b>
<b>Глава 12 Укладка и уплотнение бетонной смеси ..</b>	<b>100</b>
<b>Глава 13. Уход за твердеющим бетоном.....</b>	<b>103</b>
<b>Глава 14. Регулирование температурного режима твердения.....</b>	<b>106</b>
<b>Глава 15. Производство бетонных работ в зимних условиях.....</b>	<b>107</b>
<b>Глава 16. Производство бетонных работ в сухую жаркую погоду .....</b>	<b>112</b>
<b>Глава 17. Специальные методы бетонирования ...</b>	<b>115</b>



<b>Глава 18. Контроль выполнения бетонных работ .</b>	<b>118</b>
<b>Глава 19. Контроль конструкций.....</b>	<b>127</b>
<b>Глава 20. Требования, предъявляемые к законченным конструкциям .....</b>	<b>134</b>
<b>Библиография .....</b>	<b>135</b>

## ВВЕДЕНИЕ

Настоящее пособие рассматривает монолитные бетонные и железобетонные конструкции зданий без предварительного напряжения арматуры и определяет общие требования к бетонным смесям, опалубкам, бетонам и арматурным изделиям, выполнению и контролю бетонных работ.

Настоящее пособие разработано с учетом требований «Градостроительного кодекса Российской Федерации», Федерального закона от 27 декабря 2002 г. № 184-ФЗ «О техническом регулировании», Федерального закона от 30 декабря 2009 г. № 384-ФЗ «Технический регламент о безопасности зданий и сооружений», Федерального закона № 261-ФЗ «Об энергосбережении и о повышении энергетической эффективности и о внесении изменений в отдельные законодательные акты Российской Федерации», приказа Министерства регионального развития Российской Федерации от 30 декабря 2009 г. № 624 «Об утверждении Перечня видов работ по инженерным изысканиям, по подготовке проектной документации, по строительству, реконструкции, капитальному ремонту объектов капитального строительства, которые оказывают влияние на безопасность объектов капитального строительства».

При разработке пособия использованы стандарты EN 12350-5:2000 «Testing fresh concrete – Part 5: Flow table test» и EN 12350-4:2000 «Testing fresh concrete – Part 4: Degree of compactibility», содержащие методики испытаний бетонной смеси на распыл и степень уплотняемости.

Пособие предназначено для студентов, магистров и аспирантов, обучающихся по направлению «Строительство».

## ГЛАВА 1. ОБОЗНАЧЕНИЯ, ТЕРМИНЫ И ОПРЕДЕЛЕНИЯ

Обозначения, принятые в настоящем пособии, приведены в табл. 1.1

Таблица 1.1

Символ	Размерность	Значение
1	2	3
$R_m^T$	МПа	Минимальная требуемая прочность бетона
$l$	м	Пролет
$M_p$	$m^{-1}$	Модуль поверхности
$B_{ф}$	МПа	Фактический класс бетона в партии (группе) монолитных конструкций
$R_m$	МПа	Средняя фактическая прочность бетона в партии (группе) конструкций по данным испытаний контрольных образцов
$t_a$	-	Коэффициент, принимаемый по таблице 3 ГОСТ 18105 в зависимости от числа единичных значений прочности бетона
$V_m$	-	Текущий коэффициент вариации прочности бетона в партии конструкций по данным испытаний контрольных образцов
$R_i$	МПа	Прочность бетона в участке конструкции
$P_i$	кН	Показание прибора – усилие вырыва анкерного устройства
$m_1$	-	Коэффициент, учитывающий максимальный размер крупного заполнителя
$m_2$	-	Коэффициент пропорциональности для перехода от усилия вырыва $P_i$ к прочности бетона в конструкции $R_i$
$K$	-	Коэффициент, учитывающий разницу прочности бетона на поверхности и в глубине конструкции

$R_{\phi}$	МПа	Фактическая прочность бетона в конструкции
$n$	-	Число участков испытаний
$R_{гг}$	МПа	Прочность бетона в участке, заглубленном от 35 мм до 50 мм от поверхности конструкции, определенная неразрушающим методом отрыва со скалыванием
$R_{лов}$	МПа	Прочность бетона в поверхностном слое конструкции, определенная неразрушающим методом отрыва со скалыванием
$R$	МПа	Прочность бетона в испытываемом образце, приведенная к образцу базового размера
$F$	Н	Разрушающая нагрузка
$A$	мм <sup>2</sup>	Площадь рабочего сечения образца
$\eta_1$	-	Коэффициент, учитывающий отношение высоты образца к его диаметру
$a$	-	Масштабный коэффициент
$B_{норм}$	МПа	Класс бетона по проекту
$V$	км/с	Скорость ультразвука при сквозном прозвучивании

В настоящем пособии применены термины в соответствии с Градостроительным Кодексом [1], ГОСТ 5781, ГОСТ 7473, ГОСТ 10178, ГОСТ 13015, ГОСТ 18105, ГОСТ 24211, ГОСТ 26633, ГОСТ 27552, ГОСТ 27555, ГОСТ 31108 и ГОСТ Р 52086, а также следующие термины с соответствующими определениями:

**бетонная смесь (смесь)** – однородно перемешанная смесь вяжущего, заполнителей, воды, наполнителей и добавок (при необходимости), взятых в соотношении, определенном составом бетона;

**бетонная смесь, приготовленная на стройплощадке** – бетонная смесь, производимая в месте строительства производителем работ для собственного использования;

**бетонная смесь заданного качества** – бетонная смесь, требуемые свойства которой и свойства бетона задаются производителю, который несет ответственность за обеспечение этих требуемых свойств;

**бетонная смесь заданного состава** – бетонная смесь, состав которой и используемые при приготовлении составляющие задаются производителю заказчиком;

**дробное введение пластификатора** – технологический прием, предусматривающий введение добавки в состав бетонной смеси двумя частями: первая часть общей дозы добавки вводится при приготовлении бетонной смеси. Оставшаяся часть пластификатора вводится на объекте в бетоносмеситель с последующим перемешиванием и разгрузкой. В случае необходимости оставшаяся часть пластификатора может вводиться несколькими порциями;

**марка бетонной смеси по удобоукладываемости:** один из основных показателей удобообрабатываемости бетонной смеси при укладке в форму или опалубку и при ее уплотнении (марки бетонной смеси по удобоукладываемости установлены ГОСТ 7473);

**модуль поверхности:** отношение площади поверхности конструкции к ее объему;

**монолитная бетонная конструкция:** элемент здания или сооружения, выполняемый из бетонной смеси непосредственно в проектном положении без рабочей арматуры;

**монолитная железобетонная конструкция:** элемент здания или сооружения, выполняемый из бетонной смеси непосредственно в проектном положении с установкой рабочей арматуры;

**сохраняемость бетонной смеси:** показатель, характеризующий способность бетонной смеси сохранять марку по удобоукладываемости в течение требуемого времени с момента приготовления бетонной смеси;

**расслаиваемость бетонной смеси:** показатель, характеризующий способность бетонной смеси сохранять однородность при транспортировании, перегрузке, укладке и уплотнении;

**однородность бетонной смеси:** показатель, характеризующий равномерность распределения компонентов бетонной смеси в ее объеме (однородность бетонной смеси характеризует качество ее перемешивания);

**связность бетонной смеси:** показатель, характеризующий способность бетонной смеси сохранять сплошность при деформировании (связность бетонной смеси характеризует ее свойство заполнять формы, например, опалубку, без разрывов);

**перекачиваемость бетонной смеси:** показатель, характеризующий пригодность бетонной смеси к перекачиванию бетононасосами;

**воздухововлечение:** показатель, характеризующий содержание в составе бетонной смеси вовлеченного воздуха в виде равномерно распределенных воздушных пузырьков;

**рабочая арматура:** арматура, устанавливаемая в конструкции по результатам расчета;

**степень уплотнения:** показатель, характеризующий качество уплотнения бетонной смеси, численно равный отношению фактической средней плотности бетона к расчетной средней плотности при отсутствии межзерновых пустот (по ГОСТ 10181);

**товарный бетон:** бетонная смесь, поставляемая потребителю ее изготовителем (товарный бетон является полуфабрикатом, используемым для изготовления монолитных бетонных и железобетонных конструкций);

**надлежащая степень надежности:** установленная нормативно вероятность конструкции выполнять заданные функции в течение требуемого промежутка времени;

**удобообрабатываемость бетонной смеси:** интегральный качественный показатель, характеризующий переработку бетонной смеси при переукладке, укладке и уплотнении с минимальными трудо и энергозатратами.

## **ГЛАВА 2. КОНСТРУКЦИИ МОНОЛИТНЫЕ БЕТОННЫЕ И ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ И ТРЕБОВАНИЯ К НИМ**

Конструкции монолитные бетонные и железобетонные (далее также – конструкции) в промышленном и гражданском строительстве используются при возведении фундаментов, подземных частей зданий и сооружений, стен, колонн, перекрытий и ядер жесткости зданий, в т.ч. повышенной этажности, и других конструкций.

Конструкции всех типов должны исключать возможность:

- разрушения отдельных несущих строительных конструкций или их частей;
- разрушения всего здания, сооружения или их части;
- деформации недопустимой величины строительных конструкций;
- повреждения части здания или сооружения, сетей инженерно-технического обеспечения или систем инженерно-технического обеспечения в результате деформации, перемещений либо потери устойчивости несущих строительных конструкций, в том числе отклонений от вертикальности в процессе строительства и эксплуатации.

В необходимых случаях конструкции должны иметь характеристики, обеспечивающие требования по теплоизоляции, звукоизоляции, биологической защите и другие, а также дополнительным требованиям заказчика, указанным в рабочих чертежах.

Для удовлетворения требованиям по безопасности законченные конструкции должны иметь такие характеристики, чтобы с надлежащей степенью надежности при различных расчетных воздействиях в процессе строительства и эксплуатации зданий и сооружений были исключены разрушения любого характера или нарушения эксплуатационной пригодности, связанные с причинением вреда жизни или здоровью граждан, имуществу и окружающей среде.

Для удовлетворения требованиям по эксплуатационной пригодности законченные конструкции должны иметь такие характеристики, чтобы с надлежащей степенью надежности при различных расчетных воздействиях не происходило образование или раскрытие трещин и не возникали перемещения сверх допустимых значений, установленных сводами правил СП 63.13330 и СП 52-

103-2007 [2], а также образовывались колебания и другие повреждения, затрудняющие их нормальную эксплуатацию.

Могут происходить нарушения требований к внешнему виду конструкции, технологических требований по нормальной работе оборудования, механизмов, конструктивных требований по совместной работе элементов и других требований, установленных при проектировании.

Требования по отсутствию трещин должны предъявляться к:

- железобетонным конструкциям, у которых при полностью растянутом сечении должна быть обеспечена непроницаемость (обычно это железобетонные конструкции, которые должны находиться под давлением жидкости (газов) или под воздействием радиации и т.п.);
- уникальным конструкциям, к которым предъявляют повышенные требования по долговечности;
- конструкциям, эксплуатируемым при воздействии агрессивной среды.

В остальных железобетонных конструкциях образование трещин допускается, и к ним предъявляются требования по ограничению ширины раскрытия трещин.

Для удовлетворения требованиям долговечности законченные конструкции должны иметь такие начальные характеристики, чтобы в течение установленного длительного времени они удовлетворяли требованиям по безопасности и эксплуатационной пригодности, с учетом влияния на геометрические характеристики конструкций и механические характеристики материалов различных расчетных воздействий (длительное действие нагрузки, неблагоприятные климатические, технологические, температурные и влажностные воздействия, попеременное замораживание и оттаивание, агрессивные воздействия и т.п.).

Безопасность, эксплуатационная пригодность, долговечность конструкций и другие, устанавливаемые заданием на проектирование, требования должны быть обеспечены выполнением:

- требований к бетону и его составляющим;
- требований к арматуре;
- требований к расчетам конструкций;
- конструктивных требований;
- технологических требований;
- требований по эксплуатации.

Требования по нагрузкам и воздействиям, по пределу огнестойкости, по непроницаемости, по морозостойкости, по предельным показателям деформаций (прогибам, перемещениям, амплитуде колебаний), по расчетным значениям температуры наружного воздуха и относительной влажности окружающей среды, по защите конструкций от воздействия агрессивных сред и др. устанавливаются соответствующими сводами правил (СП 20.13330, СП 14.13330, СП 28.13330, СП 112.13330, СП 22.13330, СП 35.13330, СП 131.13330, СП 40.13330).

При проектировании, надежность конструкций устанавливаются в соответствии с ГОСТ 27751 полувероятностным методом расчета, используя расчетные значения нагрузок и воздействий, расчетные характеристики бетона и арматуры (или конструкционной стали), определяемые с помощью соответствующих частных коэффициентов надежности по нормативным значениям этих характеристик, с учетом уровня ответственности зданий и сооружений.

Нормативные значения нагрузок и воздействий, значения коэффициентов надежности по нагрузке, а также коэффициентов надежности по назначению конструкций, регламентируются СП 63.13330 и СП 52-101-2003 [3].

Расчетные значения нагрузок и воздействий принимаются в зависимости от вида расчетного предельного состояния и расчетной ситуации.

Уровень надежности расчетных значений характеристик материалов устанавливают в зависимости от расчетной схемы и от опасности достижения соответствующего предельного состояния и регулируют значением коэффициентов надежности по бетону и арматуре или конструкционной стали.

Расчет конструкций производится по заданному значению надежности на основе полного вероятностного расчета при наличии достаточных данных об изменчивости основных факторов, входящих в расчетные зависимости.

Конструкции должны удовлетворять нормативным требованиям по прочности, жесткости, трещиностойкости на всех этапах возведения и эксплуатации при воздействии предусмотренных проектом нагрузок, климатических условий и агрессивных сред.

## ГЛАВА 3. ОРГАНИЗАЦИЯ И ПРОИЗВОДСТВО РАБОТ ПРИ ВОЗВЕДЕНИИ КОНСТРУКЦИЙ

Возведение конструкций должно включать выполнение комплекса следующих взаимосвязанных процессов:

- опалубочные работы;
- арматурные работы;
- бетонные работы.

Опалубочные работы включают: изготовление и установку опалубки, распалубливание.

Арматурные работы включают: изготовление и установку в проектное положение арматурных изделий.

Бетонные работы включают: приготовление, транспортирование и подачу бетонной смеси к месту укладки, укладку и уплотнение бетонной смеси, и уход за твердеющим бетоном.

При планировании выполнения бетонных работ в плане производства работ (ППР) должны быть предусмотрены:

- выбор типа и расчет комплекта опалубки;
- обоснование способа подачи и укладки бетонной смеси;
- выбор бетоноукладочного комплекса;
- разработка технологического регламента бетонирования.

ния.

Выбор типа опалубки должен производиться с учетом вида конструкций и условий производства работ. Расчет комплекта опалубки производится с учетом принятой организационно-технологической схемы производства работ, темпа бетонирования и сроков достижения распалубочной прочности бетона. Типы опалубок применяют в зависимости от вида и размеров бетонируемых конструкций и способа производства бетонных работ в соответствии с рекомендациями ГОСТ Р 52085:

1. Мелкощитовая, применяется для бетонирования монолитных конструкций, в том числе с вертикальными (стен, колонн и т.п.), горизонтальными (перекрытий, ригелей и т.п.) и наклонными поверхностями различного очертания, в том числе стыков, проемов монолитных конструкций с небольшой опалубочной поверхностью. Может применяться вместе с крупнощитовой опалубкой для бетонирования небольших по объему и сложных по конфигурации монолитных конструкций и как вставки, в том числе в стесненных условиях производства.

2. Крупнощитовая, применяется для бетонирования крупноразмерных монолитных конструкций, в том числе стен и перекрытий зданий и сооружений.

3. Блочная, применяется для бетонирования замкнутых отдельно стоящих монолитных конструкций, например ростверков, колонн, фундаментов, а также внутренних поверхностей замкнутых ячеек жилых зданий и лифтовых шахт.

4. Объемно-переставная, применяется для одновременного бетонирования стен и перекрытий зданий и сооружений, а также дополнительных конструкций, например колонн.

5. Скользящая, применяется для бетонирования вертикальных (главным образом высотой более 40 м) стен зданий и сооружений, преимущественно постоянного сечения.

6. Горизонтально-перемещаемая, применяется для бетонирования водоводов, коллекторов, туннелей, возводимых открытым способом (катучая опалубка); отделки туннелей, возводимых закрытым способом (туннельная опалубка).

7. Подъемно-переставная, применяется для бетонирования вертикальных высотных сооружений с переменным сечением, например градирни, трубы.

8. Пневматическая, применяется для бетонирования пространственных монолитных конструкций криволинейного очертания, например сферы, купола и т.п.

9. Несъемная, применяется для бетонирования монолитных конструкций без распалубливания, создание гидроизоляции, облицовки, утепления, внешнего армирования и др. Может включаться или не включаться в расчетное сечение монолитной конструкции.

Способ подачи бетонной смеси следует выбирать по расчетному значению интенсивности бетонирования. Выбор способа укладки бетонной смеси следует осуществлять с учетом геометрии и степени армирования конструкции, свойств бетонной смеси. В строительной практике применяют следующие способы бетонирования и подачи бетонной смеси:

1. Гравитационный, в т.ч. автобетоносмесителями с транспортером интенсивностью 8-10 м<sup>3</sup>/ч, бетоновозами с непосредственной подачей смеси в опалубку и бетоновозами с лотками (желобами) с интенсивностью до 5 м<sup>3</sup>/ч. Применяется при бетонировании фундаментов, подготовок под полы и полов при дальности

подачи смеси до 6 м. При высоте сброса смеси до 2 м осуществляется бетонирование по схеме «транспортное средство – лоток – опалубка». При высоте сброса более 2 м – по схеме «транспортное средство – лоток – хобот – опалубка».

2. Ленточными бетоноукладчиками с интенсивностью 10-20 м<sup>3</sup>/ч. Применяется по схеме «транспортное средство – транспортер – хобот – опалубка» при бетонировании конструкций «нулевого цикла» при дальности подачи по горизонтали до 20 м, на высоту до 8 м.

3. Крановая подача в поворотных или неповоротных бадьях емкостью до 2 м<sup>3</sup> по схеме «транспортное средство – бункер – опалубка» интенсивностью до 5 м<sup>3</sup>/ч. Применяется по схеме «транспортное средство – бункер – опалубка» при бетонировании конструкций «нулевого» и надземного цикла здания в зоне влияния крана.

4. Виброконвейерный, в т.ч. по виброжелобам с вибропитателем, по схеме «транспортное средство – бункер – кран – вибропитатель – виброконвейер – опалубка» интенсивностью 5 – 40 м<sup>3</sup>/ч при бетонировании конструкций «нулевого» и надземного цикла здания за пределами зоны влияния крана либо в замкнутых пространствах (при реконструкции) с наклоном от 5° до 30° на расстояние до 30 м.

5. Бетононасосами по схеме «автобетоносмеситель – автобетононасос – манипулятор (бетонораспределительная стрела) – опалубка» с радиусом действия стрелы от 15 до 50 м интенсивностью 6 – 120 м<sup>3</sup>/ч при бетонировании конструкций «нулевого» и надземного цикла здания в пределах зоны влияния бетононасоса (автобетононасосы до 60 м по горизонтали и вертикали; стационарные – до 350 м по вертикали, до 1000 м по горизонтали).

6. Звеньевыми конвейерами по схеме «транспортное средство – секции звеньевого конвейера – звеньевой хобот – опалубка» интенсивностью 40 – 50 м<sup>3</sup>/ч при бетонировании конструкций «нулевого» цикла при дальности подачи до 1000 м.

Выбор бетоноукладочного комплекса осуществляется с учетом вида бетонируемой конструкции, ситуационных условий стройплощадки, сроков производства работ, среднего и пикового темпа бетонирования, климатических условий.

При производстве бетонных работ применяются:

- грузоподъемные краны;
- бетононасосы;
- бетонораспределительные стрелы;

- конвейеры;
- оборудование для уплотнения бетонной смеси и отделки поверхности;
- вспомогательное оборудование.

Выбор грузоподъемных кранов осуществляется в зависимости от требуемой грузоподъемности, высоты подъема и вылета крюка (при необходимости – глубины опускания крюка). На первом этапе определяется вид крана (башенный по ГОСТ 13556, самоходный стреловой по ГОСТ 22827), грузовая группа, далее подбирается кран конкретной марки. В табл. 3.1 для примера представлены некоторые характеристики башенных кранов.

Таблица 3.1

Наименование параметров	Значения для кранов базовой модели типоразмера					
	с балочной стрелой				с подъемной стрелой	
	I	II	III	IV	V	VI
Грузовой момент $M$ , т·м	80-150	120-250	160-360	200-460	440-750	700-1250
Максимальная грузоподъемность $Q$ , т	5,0-8,0	8,0-12,5	9,0-12,5	12,5-25,0	35,0-45,0	50,0-80,0
Максимальный вылет $l$ , м	20-50	20-50	20-63	25-71	40-71	40-71
Максимальная высота подъема $H$ , м	12-50	12-65	13-150	13-150	25-100	25-100

При подаче бетонной смеси по схеме «кран – бадья» используются переносные бункеры (бадья) вместимостью до 2 м<sup>3</sup> (рис. 3.1) для бетонной смеси по ГОСТ 21807 поворотные (П) и неповоротные (Н), характеристики которых приведены в табл. 3.2.

Таблица 3.2

Тип бункера	Номинальная вместимость, м <sup>3</sup>	Грузоподъемность, кг	Допускаемая перегрузка, %, не	Номинальная возмущающая сила вибратора, Н (кгс)	Размеры, мм					Масса (без вибратора), кг, не более	
					<i>a</i>	<i>a</i> <sub>1</sub>	<i>b</i>	<i>D</i>	<i>L</i>		
П	0,5	1250	5	1960(200)	880	400	900	-	1100	325	
	1,0	2500			1320		600	870	-	1300	500
	1,6	4000			1420			840	-	1300	630
	2,0	5000			2640			800	-	1800	900
Н	0,5	1250	-	-	1100	1290	230				
	1,0	2500	-	-	1500	1550	350				

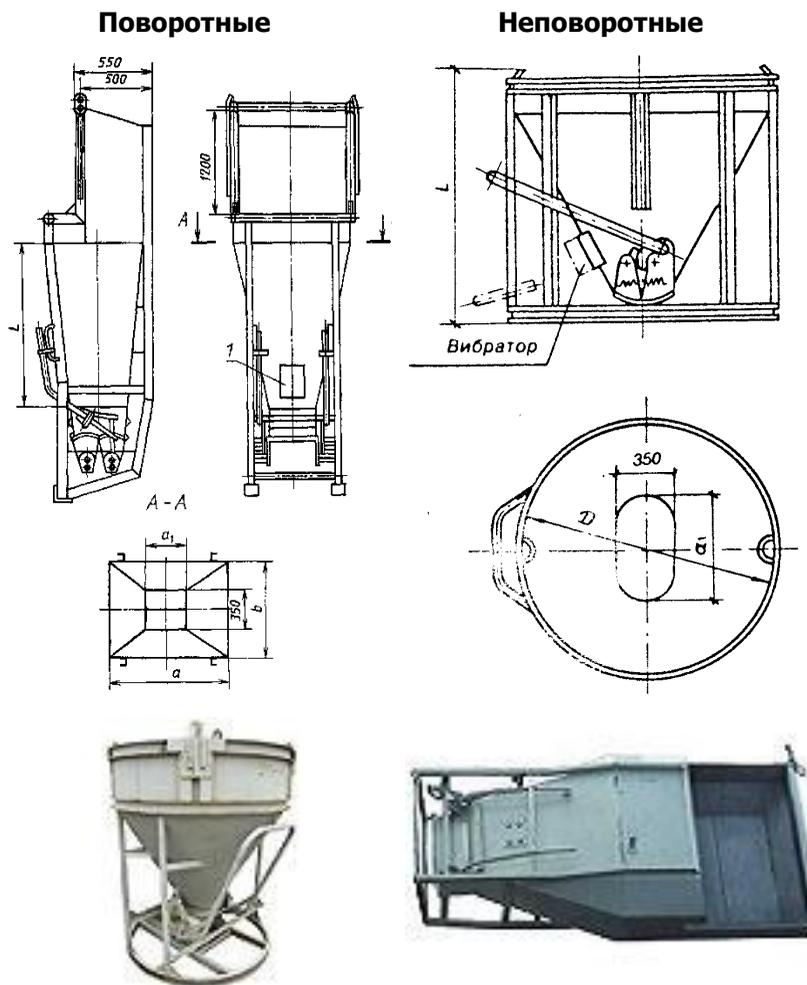


Рисунок 3.1 – Бункеры (бадья) переносные для бетонной смеси

При подаче бетонной смеси стационарными бетононасосами используются бетонораспределительные стрелы. Автобетононасосы оборудованы бетонораспределительными стрелами. Стационарные бетононасосы имеют производительность от 20 до 120 м<sup>3</sup>/ч, автобетононасосы – от 75 до 200 м<sup>3</sup>/ч. Дальность подачи бетонной смеси составляет у стационарных бетононасосов от 80 до 1000 м, у автобетононасосов – от 13 до 57,6 м. По вертикали бетонная смесь подается стационарными бетононасосами на высоту

от 40 до 350 м, автобетононасосами – от 16 до 61,6 м. При необходимости подачи бетонной смеси на большую высоту возможно каскадное использование бетононасосов.

Бетонораспределительные стрелы на автобетононасосах имеют радиус поворота от 180 до 550°. Стационарные и переносные бетонораспределительные стрелы имеют радиус от 6,6 до 28,3 м (рис. 3.2).



Рисунок 3.2 Конструкции бетонораспределительных стрел

Для разравнивания и уплотнения бетонной смеси применяются:

- вибраторы (глубинный электрический вибратор показан на рис. 3.3, типы и характеристики глубинных электрических вибраторов приведены в табл. 3.3);
- виброрейки (виброрейка показана на рис. 3.4, типы и характеристики виброреек приведены в табл. 3.4);
- манипуляторы (затирочные машины) для разравнивания и уплотнения бетонной смеси (однорисковая затирочная машина показана на рисунке В.5, типы и характеристики манипуляторов приведены в таблице В.15).

## Вибраторы глубинные электрические

Таблица 3.3

Тип	Характеристики						
	Мощность, кВт	Масса, кг	Длина вала, м	Диаметр булавы, мм	Частота, мин <sup>-1</sup>	Возмущающая сила, кН	Ориентировочный радиус действия, см
Портативные	0,72 – 0,8	н/д	1,0 – 1,5	35 – 45	13000	н/д	15 – 30
С гибким валом	1 – 1,5	16.5 – 28	4 – 6	25 – 76	10980 – 18780	2 – 6	15 – 60



Рисунок 3.3 – Вибратор глубинный электрический с гибким валом

## Виброрейки

Таблица 3.4

Тип	Привод, кВт	Длина, м	Масса	Центробежная сила, кН
1	ДВС 1,1	1,8 – 4,3	н/д	н/д
2	ДВС	2 – 6	47 – 72	4
3	электро	2 – 6	45 – 69	4



Рисунок 3.4 – Виброрейка

Манипуляторы (затирочные машины) для разравнивания и уплотнения бетонной смеси (ДВС и электропривод)

Таблица 3.5

Тип	Характеристики			
	Диаметр диска, мм	Количество дисков	Масса, кг	Частота вращения, мин <sup>-1</sup>
1	900	1	90	102
2	600 – 900	1	40 – 76	н/д
3	563 – 1100	1	53 – 95	40 – 120
4	600 – 1200 2x900	1	62 – 117 325	н/д



Рисунок 3.5 – Затирочная машина однодисковая

Разработка технологического регламента бетонирования осуществляется на основании выбранного бетоноукладочного комплекса и определенных требований к бетонной смеси по технологическим характеристикам с учетом сырьевой базы района строительства.

## ГЛАВА 4. ПРИГОТОВЛЕНИЕ БЕТОННОЙ СМЕСИ

Бетонные смеси должны удовлетворять требованиям ГОСТ 7473 и при производстве готовых бетонных смесей на заводах по производству товарного бетона или бетоносмесительных узлах, в т.ч. приобъектных, дозирование компонентов, кроме пористых заполнителей, должно осуществляться по массе. Допускается дозирование компонентов бетонных смесей по объему воды.

Пористые заполнители следует дозировать по объему.

Согласно ГОСТ 7473 погрешность дозирования должна составлять не более:

- исходных материалов весовыми дозаторами циклического и непрерывного действия для цемента, воды, сухих химических и минеральных добавок, рабочего раствора жидких химических добавок  $\pm 1 \%$ , заполнителей  $\pm 2 \%$ ;
- пористых заполнителей  $\pm 2 \%$  по объему;
- для бетоносмесительных установок производительностью до  $5 \text{ м}^3/\text{ч}$  допускается объемное дозирование сыпучих материалов с теми же погрешностями дозирования по объему.

Бетонные смеси всех марок по удобоукладываемости для всех видов бетонов (ГОСТ 7473) следует приготавливать в смесителях принудительного действия. Бетонные смеси для тяжелого бетона (марок П1- П5 и выше, Ж1) и для легкого бетона класса по прочности В12,5 и выше, средней плотностью D1600 и выше, допускается приготавливать в гравитационных смесителях согласно ГОСТ 7473.

Сухие бетонные смеси приготавливают в смесителях принудительного действия. При доставке сухой бетонной смеси автобетоносмесителями заливку воды и перемешивание следует начинать не позднее, чем через 30 мин с момента загрузки автобетоносмесителя. Общее число оборота барабана должно быть не менее 70 и не более 300.

Компоненты бетонной смеси в работающий смеситель допускается загружать одновременно (рекомендуется, при возможности, подача в первую очередь инертных компонентов, затем заливается вода затворения и далее проводится подача цемента).

При необходимости использования горячей воды (в зимний период) или горячего цемента (особенно в летний период) их температура не должна превышать  $70^\circ\text{C}$ , а последовательность загрузки должна быть следующей:

- при использовании горячей воды: заполнитель, горячая вода, цемент;
- при использовании горячего цемента: мелкий заполнитель, цемент, крупный заполнитель, вода, химическая добавка.

В бетонную смесь для тяжелого бетона рабочий раствор химической добавки вводят вместе с водой затворения. В бетонную смесь для легкого бетона, приготавливаемую с жидкой химической добавкой, одновременно с цементом и заполнителями вводят от 50 % до 70 % расчетного количества воды, перемешивают их в течение 30 с, затем вводят рабочий раствор добавки одновременно с оставшейся частью воды.

Для повышения сохраняемости бетонных смесей при доставке автобетоносмесителями рекомендуется дробное введение пластификатора. Восстановление удобоукладываемости бетонной смеси должно проводиться под контролем повышения подвижности до нормируемого значения, а количество добавляемого при этом раствора добавки, а также время дополнительного перемешивания смеси в автобетоносмесителе, должны соответствовать технологическому регламенту и быть зафиксированы в исполнительной документации и оформлены актом.

Продолжительность перемешивания должна обеспечивать получение бетонной смеси и бетона в соответствии с табл. 4.1, 4.2.

Таблица 4.1

Тяжелые и мелкозернистые бетонные смеси на плотных заполнителях

Вместимость смесителя по загрузке, л	Продолжительность перемешивания, не менее, с					
	в гравитационных смесителях для бетонных смесей марок по удобоукладываемости			в смесителях принудительного действия для смесей всех марок по удобоукладываемости при водоцементном отношении В/Ц		
	Ж1 и П1	П2	П3 – П5	Менее 0,3	0,3 – 0,4	Более 0,4
Менее 750	90	75	60	80	60	50
750 – 1500	120	105	90	100	70	50
Более 1500	150	135	120	120	80	50

Таблица 4.2

Легкие бетонные смеси на пористых заполнителях в смесителях  
принудительного действия

Вместимость смесителя по загрузке, л	Продолжительность перемешивания, не менее, с, при средней плотности бетона, кг/м <sup>3</sup>			
	Менее 1000	1000 – 1400	1401 – 1600	Более 1600
Менее 750	180	150	120	115
750 – 1500	210	180	150	120
Более 1500	240	210	180	135

**Примечания**

1. Продолжительность перемешивания приведена для смеси марки по удобоукладываемости П1.
2. Для смесей марок по удобоукладываемости Ж1, Ж2, Ж3, Ж4, Ж5 продолжительность перемешивания увеличивают на 15, 30, 45, 60 и 75 с соответственно.
3. Для смесей марок по удобоукладываемости П2, П3, П4, П5 продолжительность перемешивания уменьшают на 15, 30, 45 и 60 с соответственно.
4. Для смесей марок по удобоукладываемости Р1, Р2, Р3, Р4 продолжительность перемешивания увеличивают на 5, 10, 15 и 20 с соответственно.
5. Продолжительность перемешивания бетонных смесей легких бетонов на пористых заполнителях в гравитационных смесителях принимают по таблице 3.

## ГЛАВА 5. ХАРАКТЕРИСТИКИ МАТЕРИАЛОВ, ПРИМЕНЯЕМЫХ ДЛЯ ПРИГОТОВЛЕНИЯ БЕТОННЫХ СМЕСЕЙ

Удельная эффективная активность естественных радионуклидов  $A_{эф}$ , Бк/кг, материалов, применяемых для приготовления бетонных смесей, не должна превышать предельных значений, приведенных в ГОСТ 30108, в зависимости от области применения бетонных смесей.

Бетонные смеси должны приготавливаться с использованием портландцементов и шлакопортландцементов по ГОСТ 10178, сульфатостойких и пуццолановых цементов по ГОСТ 22266.

Для конструкций конкретных видов допускается применять другие цементы по стандартам и техническим условиям в соответствии с областями их применения (табл. 5.1, 5.2).

Таблица 5.1.  
Виды цементов для приготовления бетонных смесей

Вид клинкера	Вид цемента	Марка (класс)	Нормативный документ
1	2	3	4
Портландцементный	- Портландцемент, - портландцемент с минеральными добавками, - шлакопортландцемент	M300, M400, M500, M550, M600	ГОСТ 10178
	- ЦЕМ I — портландцемент; - ЦЕМ II — портландцемент с минеральными добавками; - ЦЕМ III — шлакопортландцемент; - ЦЕМ IV — пуццолановый цемент; - ЦЕМ V — композиционный цемент.	(22,5), (32,5), (42,5), (52,5)	ГОСТ 31108

	- Сульфатостойкий портландцемент, - сульфатостойкий портландцемент с минеральными добавками, - сульфатостойкий шлакопортландцемент, - пуццолановый портландцемент	M300, M400, M500	ГОСТ 22266
	- Портландцементы белые	M400, M500	ГОСТ 965
	- Портландцементы цветные	M300, M400, M500	ГОСТ 15825
	- Цемент напрягающий	M400; M500	ТУ 5734-072-46854090-98 [4]
Глиноземистый	- Глиноземистый цемент (ГЦ);	(40), (50), (60)	ГОСТ 969
	- высокоглиноземистый цемент I (ВГЦ I);	(35)	
	- высокоглиноземистый цемент II (ВГЦ II);	(25), (35)	
	- высокоглиноземистый цемент III (ВГЦ III);	(25)	
- Гипсоглиноземистый расширяющийся	M280	ГОСТ 11052	

Таблица 5.2.

Соответствие цементам по ГОСТ 31108 и ГОСТ 10178, ГОСТ 22266

Цементы по ГОСТ 10178			Цементы по ГОСТ 22266
ПЦ Д0; ПЦ Д5	ПЦ Д20	ШПЦ	ППЦ
Цементы по ГОСТ 31108			
ЦЕМ I	ЦЕМ II/A-Ш; ЦЕМ II/A-П; ЦЕМ II/A-З; ЦЕМ II/A-Г; ЦЕМ II/A-МК;	ЦЕМ III/A; ЦЕМ II/B-Ш	ЦЕМ IV

В связи с различием методик испытаний цементов, выпускаемых по ГОСТ 10178 и ГОСТ 31108, следует иметь в виду, что активность цемента, выпускаемого по ГОСТ 10178  $R_{ц}$ , при определении по ГОСТ 30744, составит  $R_A = (0,84 - 0,88) R_{ц}$ . Соответственно активность цемента, выпускаемого по ГОСТ 31108  $R_{ц}$ , при определении по ГОСТ 310.4, составит  $R_A^1 = (1,14 - 1,19) R_{ц}$ .

Рекомендуемые области применения цементов зависят от их марки (класса), минералогического состава клинкера, вещественного состава цемента, условий твердения бетона и эксплуатации конструкции в соответствии с табл. 5.3-5.5, 5.7. Ориентировочное соотношение между марками и классами цементов представлено в табл. 5.6.

Таблица 5.3

## Области применения цементов

Вид цемента	Характерные особенности	Рациональная область применения
1	2	3
<b>Цементы на основе портландцементного клинкера</b>		
Портландцемент бездобавочный ПЦ Д0; ЦЕМ I 52,5;	М550, М600: высокий темп твердения, высокая атмосферостойкость, высокая морозостойкость, низкая сульфатостойкость, средние деформации усадки.	Производство бетонных и железобетонных сборных и монолитных конструкций из бетонов класса В 35 и выше. Не допускается: для замены сульфатостойких цементов; для низкотермичных бетонов. Не рекомендуется для производства бетонов классов менее В 30
ЦЕМ I 42,5	М500: средний темп твердения, высокая атмосферостойкость, высокая морозостойкость, низкая сульфатостойкость, средние деформации усадки.	Производство бетонных и железобетонных сборных и монолитных конструкций из бетонов класса В 20 – В 30. При введении суперпластификаторов – для любых классов до В80. Не допускается: для замены сульфатостойких цементов; для низкотермичных бетонов. Не рекомендуется: для производства бетонов классов менее В 15.

<p>ЦЕМ I 32,5</p>	<p>M400: средний темп твердения, высокая атмосферостойкость, высокая морозостойкость, низкая или средняя сульфатостойкость, средние деформации усадки.</p>	<p>Производство бетонных и железобетонных сборных и монолитных конструкций из бетонов класса В 15 – В 25. При введении суперпластификаторов – до класса В 40. Не допускается для замены сульфатостойких цементов (кроме случаев слабоагрессивных сред). Не рекомендуется для строительных растворов.</p>
<p>Портландцемент бездобавочный на основе клинкера нормированного минералогического состава ПЦ-Д0-Н</p>	<p>M400, M500: средний темп твердения, высокая атмосферостойкость, высокая морозостойкость, средняя сульфатостойкость, низкие деформации усадки.</p>	<p>Производство бетонов для дорожных и аэродромных покрытий, мостовых конструкций, труб, шпал, опор ЛЭП, оболочек гидросооружений. Возможно применение взамен ПЦ-Д0 M400, M500. Не допускается для замены сульфатостойких цементов в условиях средне и сильноагрессивных сред. Не рекомендуется для строительных растворов.</p>
<p>Портландцемент с минеральными добавками до 5 % ПЦ-Д5</p>	<p>M550, M600 высокий темп твердения, высокая атмосферостойкость, высокая морозостойкость, низкая сульфатостойкость, средние деформации усадки</p>	<p>Производство бетонных и железобетонных сборных и монолитных конструкций из бетонов класса В 35 и выше. Не допускается: для замены сульфатостойких цементов; для низкотермичных бетонов. Не рекомендуется для производства бетонов классов менее В 30.</p>

Технология и качество бетонных работ

Портландцемент с минеральными добавками до 5 % ПЦ-Д5	M500 средний темп твердения, высокая атмосферостойкость, высокая морозостойкость, низкая сульфатостойкость, средние деформации усадки	Производство бетонных и железобетонных сборных и монолитных конструкций из бетонов класса В 20 – В 30. При введении суперпластификаторов – для любых классов. Не допускается: для замены сульфатостойких цементов; для низкотермичных бетонов. Не рекомендуется для производства бетонов классов менее В 15.
	M400 средний темп твердения, высокая атмосферостойкость, высокая морозостойкость, низкая или средняя сульфатостойкость, низкие деформации усадки	Производство бетонных и железобетонных сборных и монолитных конструкций из бетонов класса В 20 – В 30. При введении суперпластификаторов – для любых классов. Не допускается: для замены сульфатостойких цементов; для низкотермичных бетонов. Не рекомендуется для производства бетонов классов менее В 15.
Портландцемент с минеральными добавками до 20 % ПЦ-Д20	M500 средний темп твердения, средняя атмосферостойкость, средняя морозостойкость, средняя сульфатостойкость, средние или высокие деформации усадки	Производство бетонных и железобетонных сборных и монолитных конструкций из бетонов класса В 20 – В 30. При введении суперпластификаторов – для любых классов. Не допускается: для замены сульфатостойких цементов; для низкотермичных бетонов, для бетонов с маркой по морозостойкости F200 и выше без воздухововлекающих добавок. Не рекомендуется для производства бетонов классов менее В 15.

<p>Портландцемент минеральными добавками до 20 % ПЦ-Д20</p>	<p>с</p> <p>M400 средний темп твердения, средняя атмосферостойкость, средняя морозостойкость, средняя сульфатостойкость, средние или высокие деформации усадки</p>	<p>Производство бетонных и железобетонных сборных и монолитных конструкций из бетонов класса В 15 – В 25. При введении суперпластификаторов – до класса В 40. Не допускается: для замены сульфатостойких цементов (кроме случаев слабоагрессивных сред), для бетонов с маркой по морозостойкости F200 и выше без воздухововлекающих добавок. Не рекомендуется для строительных растворов.</p>
<p>Портландцемент минеральными добавками быстротвердеющий ПЦ-Д20-Б</p>	<p>с</p> <p>M400, M500 высокий темп твердения, средняя атмосферостойкость, средняя морозостойкость, пониженная сульфатостойкость, средние или высокие деформации усадки</p>	<p>Производство бетонных и железобетонных сборных изделий повышенной отпускной прочности. Производство монолитных конструкций с быстрым оборотом опалубки. Допускается применение взамен ПЦ-Д5. Не допускается: для замены сульфатостойких цементов; для низкотермичных бетонов, для бетонов с маркой по морозостойкости F200 и выше без воздухововлекающих добавок.</p>
<p>Шлакопортландцемент ШПЦ</p>	<p>с</p> <p>M500 средний темп твердения, средняя атмосферостойкость, средняя морозостойкость, средняя сульфатостойкость, средние деформации усадки</p>	<p>Производство бетонных и железобетонных сборных и монолитных конструкций из бетонов класса В 15 – В 30, особенно с применением ТВО. При введении суперпластификаторов – до класса В 40. Не рекомендуется: для производства бетонов классов менее В 15, для бетонов с маркой по морозостойкости F200 и выше без воздухововлекающих добавок.</p>

<p>Шлакопортландцемент ШПЦ</p>	<p>M400 средний                      темп твердения, средняя атмосферостойкость, средняя морозостойкость, высокая сульфатостойкость, высокие деформации усадки</p>	<p>Производство бетонных и железобетонных сборных и монолитных конструкций из бетонов классов до В 25, особенно с применением ТВО. При введении суперпластификаторов – до класса В 35. Для внутренних массивов гидротехнических сооружений (низкотермичные бетоны). Для строительных растворов. Не рекомендуется: для бетонов с маркой по морозостойкости F100 и выше без воздухововлекающих добавок, для работы в условиях попеременного увлажнения и высыхания.</p>
<p>Шлакопортландцемент ШПЦ</p>	<p>M300 низкий                      темп твердения, низкая атмосферостойкость, низкая морозостойкость, высокая сульфатостойкость, высокие деформации усадки</p>	<p>Производство бетонных и железобетонных сборных и монолитных конструкций из бетонов классов до В 20, особенно с применением ТВО. Для внутренних массивов гидротехнических сооружений (низкотермичные бетоны). Для строительных растворов. При содержании С<sub>3</sub>A в клинкере менее 8 % допускается применять для замены сульфатостойких цементов. Не допускается для бетонов с маркой по морозостойкости более F100. Не рекомендуется для работы в условиях попеременного увлажнения и высыхания.</p>

<p>Шлакопортландцемент быстротвердеющий ШПЦ-Б</p>	<p>M400 высокий                    темп твердения, средняя атмосферостойкость, средняя морозостойкость, средняя сульфатостойкость, средние деформации усадки</p>	<p>Производство бетонных и железобетонных сборных и монолитных конструкций из бетонов классов до В 25, особенно с применением ТВО. При введении суперпластификаторов – до класса В 35. Для внутренних массивов гидротехнических сооружений (низкотермичные бетоны). Не рекомендуется: для бетонов с маркой по морозостойкости F200 и выше без воздухововлекающих добавок, для строительных растворов.</p>
<p>Сульфатостойкий портландцемент</p>	<p>M400 средний                    темп твердения, высокая атмосферостойкость, высокая морозостойкость, высокая сульфатостойкость, низкие деформации усадки</p>	<p>Производство бетонных и железобетонных монолитных и сборных конструкций и изделий, работающих в условиях высокоагрессивной среды по содержанию ионов <math>SO_4^{2-}</math>; <math>Cl^-</math>; <math>Mg^{2+}</math>; <math>CO_3^{2-}</math>. Для бетонов, работающих в условиях попеременного замораживания и оттаивания, увлажнения и высыхания. Не рекомендуется: для бетонов, к которым не предъявляются высокие требования по сульфатостойкости и (или) морозостойкости.</p>
<p>Сульфатостойкий портландцемент минеральными добавками</p>	<p>M400, M500 средний                    темп твердения, высокая атмосферостойкость, средняя морозостойкость, высокая сульфатостойкость, средние деформации усадки</p>	<p>Производство бетонных и железобетонных монолитных и сборных конструкций и изделий, работающих в условиях высокоагрессивной среды по содержанию ионов <math>SO_4^{2-}</math>; <math>Cl^-</math>; <math>Mg^{2+}</math>; <math>CO_3^{2-}</math>. Допускается использовать взамен ПЦ-Д20. Не рекомендуется: для бетонов с маркой по морозостойкости F200 и выше без воздухововлекающих добавок, для строительных растворов.</p>

<p>Сульфатостойкий шлакопортландцемент</p>	<p>M300, M400 низкий темп твердения, средняя атмосферостойкость, низкая морозостойкость, высокая сульфатостойкость, высокие деформации усадки</p>	<p>Для подземных и подводных конструкций в сильноагрессивных средах. Не допускается применение в зоне попеременного замораживания – оттаивания, увлажнения-высыхания.</p>
<p>Пуццолановый портландцемент</p>	<p>M300, M400 низкий темп твердения, низкая атмосферостойкость, низкая морозостойкость, высокая сульфатостойкость, высокие деформации усадки</p>	<p>Для подземных и подводных конструкций в сильноагрессивных средах. Для внутренних массивов гидротехнических сооружений. Не допускается применение в зоне попеременного замораживания – оттаивания, увлажнения-высыхания. Для производства изделий и конструкций с применением ТВО.</p>
<p>Цемент напрягающий</p>	<p>НЦ-10 высокий темп твердения, высокая атмосферостойкость, высокая морозостойкость, средняя сульфатостойкость, очень низкие деформации усадки</p>	<p>Для бетонов с повышенными требованиями по водонепроницаемости (более W6) и морозостойкости, для омоноличивания стыков, для быстротвердеющих бетонов.</p>
	<p>НЦ-20 высокий темп твердения, высокая атмосферостойкость, высокая морозостойкость, средняя сульфатостойкость, расширяющийся</p>	<p>Для бетонов с повышенными требованиями по водонепроницаемости (более W12) и морозостойкости, для омоноличивания стыков, для быстротвердеющих бетонов. Не рекомендуется использование для бетонов и строительных растворов общестроительного назначения</p>

Цемент напрягающий	НЦ-30 высокий                      темп твердения, высокая атмосферостойкость, высокая морозостойкость, средняя сульфатостойкость, расширяющийся	Для бетонов конструкций с повышенными требованиями по трещиностойкости, водонепроницаемости (более W12) и морозостойкости, для омоноличивания стыков, для быстротвердеющих бетонов, для бетонов с нормируемым самоупругением. Не рекомендуется: применение в бетонных конструкциях, использование для бетонов и строительных растворов общестроительного назначения
	НЦ-40 высокий                      темп твердения, высокая атмосферостойкость, высокая морозостойкость, средняя сульфатостойкость, расширяющийся	Для бетонов конструкций с повышенными требованиями по трещиностойкости, водонепроницаемости (более W12) и морозостойкости, для омоноличивания стыков, для быстротвердеющих бетонов, для бетонов с нормируемым самоупругением. Не рекомендуется: применение в бетонных конструкциях, использование для бетонов и строительных растворов общестроительного назначения
Белые цементы	M400, M500 1 – 3 сорта	Производство декоративных (белых, светлых) бетонов и растворов
Цветные цементы	M300, M400, M500	Производство декоративных бетонов и растворов
<b>Алюминатные цементы</b>		
Глиноземистый цемент	40, 50, 60 высокий                      темп твердения, высокая атмосферостойкость, высокая морозостойкость, высокая сульфатостойкость, низкие деформации усадки	Быстротвердеющие бетоны при производстве аварийно-восстановительных работ, жаростойкие растворы и бетоны. Не допускается применять в щелочных средах и при температуре в период твердения выше 20 °С.

<p>Высокоглиноземистый цемент</p>	<p>высокий темп твердения, высокая атмосферостойкость, высокая морозостойкость, высокая сульфатостойкость, высокие деформации усадки</p>	<p>Для жаростойких бетонов Не допускается применять в щелочных средах и при температуре в период твердения выше 20 °С.</p>
<p>Гипсоглиноземистый расширяющийся</p>	<p>высокий темп твердения, средняя атмосферостойкость, средняя морозостойкость, высокая сульфатостойкость, высокая адгезия к старому бетону, расширяющийся</p>	<p>Изготовление расширяющихся, безусадочных водонепроницаемых бетонов и растворов, применяемых при замоноличивании стыков конструкций, для гидроизоляции стыков сборной обделке тоннелей, для зачеканки раструбов стыковых соединений труб, строительстве перемычек в емкостях для хранения топлива и т.п. Не должен применяться при температуре эксплуатации выше 80 °С.</p>

Таблица 5.4

Выбор типа цемента в зависимости от условий эксплуатации конструкций

Цемент	Условия эксплуатации конструкции						
	внутри здания		на открытом воздухе	при действии сред, агрессивных по содержанию сульфатов		в зоне переменного действия воды и мороза	в подземных частях и внутри гидротехнических сооружений
	W < 60 %	W > 60 %		при стабильных температурно-влажностных условиях	При систематическом замораживании-оттаивании или увлажнении-высыхании		
ПЦ Д0	р	Р	Р	Н	Н	Д	Д
ПЦ Д5, Д20	Р	Р	Р	Н	Н	Н	Д
ШПЦ	р	Р	Д	Д	Д	Н	Д
БТЦ	р	Р	Р	Н	Н	Н	Н
БШПЦ	р	Р	Д	Д	Д	Н	Н
ССПЦ	Д	Д	Д	Р	Р	Р	Н
ССШПЦ	Д	Д	Д	Р	Д	Н	Н
ППЦ	Н	Д	Н	Р	Н	Н	р
НЦ	д	р	р	р	д	р	Н

Примечание – Р – рекомендуется; Д – допускается при технико-экономическом обосновании; Н – не допускается.

Таблица 5.5

Выбор марки цемента в зависимости от класса бетона

Марка цемента	Класс бетона по прочности при сжатии					
	В10	В20	В30	В35	В40	В50 и выше
Рекомендуемая	М 300	М 300	М 400	М 500	М 600	М 600
Допускаемая	М 300	М 400	М 500	М 550, М 600	М 500, М 550	М 550

Таблица 5.6  
Соотношение между марками и классами цемента

Цементы	
По ГОСТ 10178	По ГОСТ 31108
М 600	52,5 (не во всех партиях)
М 550	42,5
М 500	42,5
М 400	32,5
М 300	22,5

Таблица 5.7  
Выбор типа цемента в зависимости от условий твердения бетона

Условия твердения	Вид цемента								
	ПЦ Д0	ПЦ Д5, Д20	ШПЦ	БТЦ	БШПЦ	ССПЦ	ССШПЦ	ППЦ	НЦ
Нормальные и близкие к нормальным	Р	Р	Д	Р	Д	Р	Д	Р	Р
При температуре ниже 10°С	Д	Д	Н	Р	Н	Д	Н	Н	Р
Примечание – Р – рекомендуется; Д – допускается при технико-экономическом обосновании; Н – не допускается.									

Заполнители должны соответствовать требованиям ГОСТ 26633:

- крупный заполнитель по ГОСТ 26633 для бетона следует применять в виде рациональной смеси следующих основных фракций: от 5 (3) до 10 мм; св. 10 до 15 мм; св. 10 до 20 мм; св. 15 до 20 мм; св. 20 до 40 мм; св. 40 до 80 (70) мм и смеси фракций от 5 (3) до 20 мм;

- при применении песков с модулем крупности 1,5-2 необходимо учитывать повышение расхода цемента до 5 %, а с модулем крупности менее 1,5 – до 12 %. При содержании в песке ПГ свыше 3 % расход цемента возрастает на 5 % и более;

- для повышения водоудерживающей способности и связности бетонной смеси в состав рекомендуется вводить наполнитель – смесь минеральных частиц, как правило, искусственного, в т.ч. техногенного происхождения, размером менее 0,16 мм;
- наибольшая крупность заполнителя принимается по табл. 5.8, марка по прочности – по табл.5.9, зерновой состав крупного заполнителя должен удовлетворять требованиям табл.5.10. Для специальных бетонов можно устанавливать дополнительные требования к качеству заполнителей;
- для бетонов дорожных и аэродромных покрытий минимальная марка крупного заполнителя по прочности должна составлять 1200 и 800 соответственно из изверженных, метаморфических и осадочных пород, показатель дробимости – Др8.

Таблица 5.8

Наибольшая крупность заполнителя

Конструкции	Условия, определяющие крупность заполнителя
Вертикальные	<ul style="list-style-type: none"> <li>• - 0,75 наименьшего расстояния между арматурными стержнями в свету;</li> <li>• - 0,33 наименьшего размера конструкции, но не более 150 мм</li> </ul>
Горизонтальные	0,5 толщины конструкции, но не более 150 мм
Дорожные и аэродромные покрытия	40 мм

Таблица 5.9

Минимальная марка крупного заполнителя по прочности

Вид Породы	Класс бетона							
	B12,5	B15	B20	B25	B30	B35	B40	B45
Изверженные	800	800	800	800	800	1000	1000	1200
Метаморфические	600	600	600	600	800	1000	1000	1200
Осадочные	300	300	400	600	800	1000	1000	1200
Показатель дробимости	Др 16	Др16	Др16	Др12	Др12	Др8	Др8	Др8

Таблица 5.10  
Рекомендуемый фракционный состав крупного заполнителя

Наибольшая крупность заполнителя, мм	Содержание фракций в крупном заполнителе, %				
	5-10	10-20	20-40	40-70	70-120
10	100	-	-	-	-
20	25-40	60-75	-	-	-
40	15-25	20-35	40-65	-	-
70	10-20	15-25	20-35	35-55	-
120	5-10	10-20	15-25	20-30	30-40

Добавки для бетонов должны соответствовать требованиям ГОСТ 24211 .

В зависимости от основного эффекта действия (назначения) химические добавки, применяемые для модифицирования свойств бетонных смесей и бетонов (см. ГОСТ 24211) подразделяются на группы, приведенные в табл. 5.11.

Выбор эффективных добавок должен решаться на стадии проектирования состава бетона в соответствии с требованиями ГОСТ 24211, ГОСТ 30459.

Таблица 5.11  
Основные группы добавок

Группа	Подгруппа	Класс
Регулирующие свойства бетонных смесей	пластифицирующие-водоредуцирующие	гиперпластификаторы, суперпластификаторы, сильнопластифицирующие, пластифицирующие;
	стабилизирующие	предупреждающие расслоение, уменьшающие водоотделение, улучшающие перекачиваемость
	предупреждающие расслоение, уменьшающие водоотделение, улучшающие перекачиваемость	замедляющие схватывание, ускоряющие схватывание
	поризующие	воздухововлекающие, пенообразующие, газообразующие

Изменяющие свойства бетонов	регулирующие кинетику твердения	замедлители схватывания, ускорители твердения
	снижающие проницаемость	кольматирующие-уплотняющие;
	повышающие прочность	
	повышающие защитные свойства по отношению к стальной арматуре (ингибиторы коррозии стали);	
	повышающие морозостойкость	
	повышающие коррозионную стойкость	повышающие сульфатостойкость; повышающие стойкость против внутренней коррозии
	регулирующие процессы усадки и расширения	
Придающие бетону специальные свойства	противоморозные	обеспечивающие твердение при отрицательных температурах; обеспечивающие сохранность бетонной смеси в период доставки и укладки при отрицательных температурах
	гидрофобизирующие	для объемной гидрофобизации; для поверхностной гидрофобизации
	биоцидные	бактерицидные (защищающие бетон от бактерий), фунгицидные (защищающие бетон от грибов), альгицидные (защищающие бетон от водорослей);
	повышающие стойкость к высолообразованию	

	изменяющие электропроводность	электроизоляционные, электропроводящие
	противорадиационные	
	пигменты	

При производстве бетонных смесей с добавками при проектировании состава бетона должны применяться добавки, совместимые с используемым цементом.

Для обеспечения нескольких эффектов допускается применение комплексных добавок (например, увеличение подвижности бетонной смеси и ускорение твердения в ранний период обеспечивается совместным применением суперпластификатора и ускорителя твердения).

Вода затворения должна применяться по ГОСТ 23732.

Окончательное решение по выбору материалов для бетонных смесей принимается по результатам испытаний в бетоне на соответствие предъявляемых к бетону требований. Если состав бетона Ц:П:Щ = 1:1,78:3,3 при В/Ц = 0,5 (марка бетонной смеси по удобоукладываемости П1) обеспечивает значение прочности в проектном возрасте при нормальных условиях твердения не менее 0,825 от величины активности цемента по ГОСТ 310.4, заполнители (мелкий и крупный) можно рассматривать пригодными для производства бетона классов до В35 включительно по критерию прочности.

## ГЛАВА 6. ТРЕБОВАНИЯ К СОСТАВАМ, ПРАВИЛАМ ПРИЕМКИ, МЕТОДАМ КОНТРОЛЯ БЕТОННЫХ СМЕСЕЙ

Согласно ГОСТ 7473 бетонные смеси должны обеспечивать получение бетонов с заданными показателями качества (бетонные смеси заданного качества) либо иметь заданный состав (бетонные смеси заданного состава).

Для производства монолитных бетонных и железобетонных конструкций рекомендуется применять бетонные смеси заданного качества по ГОСТ 7473 с указанием требований к прочности бетона по проектному классу ( $B$ ,  $B_t$ ,  $B_{tb}$ ,  $B_{tt}$ ) и по минимальной требуемой прочности бетона  $R^T_m$  в зависимости от принятой производителем работ схемы контроля прочности в каждой поставляемой партии.

Условное обозначение бетонной смеси тяжелого бетона класса по прочности на сжатие В25 с минимальной требуемой прочностью бетона 33 МПа; марки удобоукладываемости П1; марок по морозостойкости – F200 и водонепроницаемости – W4:

БСТ В25 ( $R^T_m \geq 33$  МПа) П1 F200 W4 ГОСТ 7473-2010

Состав бетонной смеси заданного качества подбирают по ГОСТ 27006 с учетом требований, предъявляемых к классам эксплуатации бетонов по ГОСТ 31384.

Бетонные смеси следует применять с марками по удобоукладываемости согласно ГОСТ 7473 табл. 6.1. Марка бетонной смеси по удобоукладываемости принимается в зависимости от способа подачи и укладки бетонной смеси, типа бетонируемой конструкции, степени насыщенности арматурой в соответствии с табл. 6.2. Марки бетонных смесей по удобоукладываемости установлены от Ж-5 до Р6 по ГОСТ 7473. Для самоуплотняющихся смесей по стандарту организации или техническим условиям могут применяться другие марки.

Таблица 6.1

Марки бетонных смесей по удобоукладываемости

Марка по удобоукладываемости	Значения показателей		
	Жесткости, с	Осадки конуса, см	Диаметра распыла, см
Ж-5	51 и более		
Ж-4	31 – 50		
Ж-3	21 – 30		
Ж-2	11 – 20		
Ж-1	5 – 10		
П-1		1 – 4	
П-2		5 – 9	
П-3		10 – 15	
П-4		16 – 20	
П-5		21 и более	
Р1			Менее 35
Р2			35 – 41
Р3			42 – 48
Р4			49 – 55
Р5			56 – 62
Р6			63 и более
СУ1			55 – 65
СУ2			66 – 75
СУ3			76 – 85

Таблица 6.2

Рекомендуемые марки бетонной смеси по удобоукладываемости  
на объекте

Вид конструкции	Марка по удобоукладываемости
Подготовка под фундаменты и полы, основания дорог и аэродромов	Ж1, П1
Полы, покрытия дорог и аэродромов, массивные бетонные или малоармированные конструкции	П1
Массивные армированные конструкции, плиты, балки	П1, П2
Колонны массивные	П2
Сильноармированные конструкции горизонтальные вертикальные	П2, П3 П3, П4
Конструкции, бетонируемые в скользящей опалубке	П2, П3
Бетонные или малоармированные железобетонные конструкции – плиты перекрытий, трубопроводы, облицовки туннелей, фундаменты Они же, бетонируемые без уплотнения бетонной смеси	П5, Р1-Р6, СУ1
Массивные сильноармированные конструкции, плиты, балки, колонны Они же, бетонируемые без уплотнения бетонной смеси	Р4-Р6, СУ2
Сильноармированные конструкции, бетонируемые без уплотнения бетонной смеси	СУ3
При подаче бетонной смеси по бетоноводам с применением бетононасосов или пневмонагнетателей	П3, П4 и выше
Конструкции с качеством поверхности после распалубки А2	СУ1, СУ2
Примечание – Потеря подвижности бетонной смеси составляет ориентировочно от 2 до 5 см О.К. на 10 км пути или от 1 до 5 см О.К. на каждые 30 мин в зависимости от вида смеси, температуры и скорости движения.	

Определение расплыва конуса бетонной смеси для марок P1-P6 (табл. 6.1) выполняется по ГОСТ 10181.

Методика определения расплыва конуса бетонной смеси для марок СУ1-СУ3 (табл. 6.1).

Применяемое оборудование и средства измерений:

- конус стандартный по ГОСТ 10181 (далее – конус);
- линейка измерительная металлическая 1000 мм по ГОСТ 427;
- лист из нержавеющей стали размером 1000x1000 мм по ГОСТ 19903.

Процедура определения конуса расплыва бетонной смеси.

Конус устанавливают меньшим основанием на лист из нержавеющей стали, предварительно протерев лист и внутреннюю поверхность конуса влажной тканью.

Конус заполняют бетонной смесью в течение от 25 до 30 с, а затем за время от 5 до 7 с поднимают на высоту от 25 до 30 см над листом.

После этого через 30 с металлической линейкой измеряют диаметр полученного расплыва бетонной смеси с погрешностью  $\pm 0,5$  см в двух взаимно перпендикулярных направлениях.

За показатель диаметра расплыва принимается среднее арифметическое полученных двух значений диаметра. Если измеренные значения диаметра расплыва конуса различаются между собой более чем на 3 см, производится повторное определение диаметра расплыва до получения различий в результатах менее 3 см.

Определение диаметра расплыва конуса выполняют дважды.

Значение величины конуса расплыва бетонной смеси с погрешностью  $\pm 1$  см рассчитывается как среднее арифметическое двух измерений диаметра расплыва конуса.

Для определения коэффициента уплотнения бетонной смеси используются:

- формы стальные для изготовления контрольных образцов бетона типа ФК-200 по ГОСТ 22685;
- лабораторная виброплощадка (например, СМЖ 739 по ТУ 22-109-24- 88 [9]);
- противень;
- линейка стальная 200 мм по ГОСТ 427.

Бетонную смесь выкладывают в форму ФК-200 и разравнивают поверхность по уровню краев формы.

Уложенную в форму бетонную смесь уплотняют в соответствии с ГОСТ 10180 в зависимости от удобоукладываемости смеси.

Линейкой измеряют величину оседания бетонной смеси в форме  $h_0$ , мм, с погрешностью  $\pm 1$  мм по каждой из четырех граней формы.

Величина оседания бетонной смеси в форме рассчитывается как среднее арифметическое четырех измерений. Если измеренные значения различаются более, чем на 5 мм при  $h_0 > 40$  мм и не более, чем на 3 мм при  $h_0 < 40$  мм, производится повторное определение коэффициента уплотнения до получения различий менее указанных.

Процедуру измерения  $h_0$ , мм, выполняют дважды. Значение величины  $h_0$ , мм, с погрешностью  $\pm 3$  мм рассчитывается как среднее арифметическое двух измерений.

Коэффициент уплотнения определяется по формуле

$$K = \frac{200}{200 - h_0}. \quad (6.1)$$

Согласно ГОСТ 7473 марка бетонной смеси по удобоукладываемости определяется: при приготовлении бетонной смеси через 15 мин после выгрузки бетонной смеси из стационарного смесителя, на объекте – не позднее чем через 20 мин после доставки смеси. При использовании бетонной смеси, приготовленной на стройплощадке допускается определять марку по удобоукладываемости один раз через 15 мин после выгрузки бетонной смеси из смесителя.

В случае использования смеси в течение времени, превышающем значение сохраняемости, марка бетонной смеси должна быть определена также непосредственно перед укладкой.

Для бетонов классов В60 и выше:

- на пробе из первого автобетоносмесителя для каждой партии определяются все нормируемые характеристики;
- на пробах, отобранных из последующих четырех автобетоносмесителей, определяется удобоукладываемость и средняя плотность бетонной смеси;
- в дальнейшем из каждого десятого автобетоносмесителя осуществляется контроль удобоукладываемости бетонной смеси.

Для бетонов классов В60 и выше состав бетонной смеси контролируется для бетона заданного состава в каждом автобетоносмесителе и для бетона с заданными свойствами в каждом десятом

автобетоносмесителе в соответствии с ГОСТ 27006 по автоматизированным компьютерным распечаткам фактически отдозированных материалов в автобетоносмеситель.

Бетонные смеси должны соответствовать показателями качества по удобоукладываемости, средней плотности, расслаиваемости, пористости, температуре; сохраняемости свойств во времени, объему вовлеченного воздуха, коэффициенту уплотнения.

Допустимое отклонение заданных значений показателей удобоукладываемости бетонной смеси у потребителя в соответствии с ГОСТ 7473 не должно превышать величин, приведенных в табл. 6.3.

Таблица 6.3

Допустимые отклонения заданных значений показателей удобоукладываемости

Наименование характеристики удобоукладываемости	Номинальное значение	Допуски	Методы определения
Расплыв конуса, см	32 – 85	$\pm 3$	По К.2 приложения К
Осадка конуса, см	До 10	$\pm 1$	ГОСТ 10181
	Более 10	$\pm 2$	
Жесткость, с	Более 10	$\pm 3$	ГОСТ 10181
	До 10	$\pm 2$	
Коэффициент уплотнения	Более 1,25	$\pm 0,1$	По К.3 приложения К
	От 1,11 до 1,25	$\pm 0,08$	
	До 1,10	$\pm 0,05$	

В соответствии с ГОСТ 7473 допустимое значение заданных показателей расслаиваемости бетонной смеси у потребителя не должно превышать величин, приведенных в табл. 6.4.

Таблица 6.4  
Требования к показателям расслаиваемости бетонной смеси

Марка бетонной смеси по удобоукладываемости	Расслаиваемость бетонной смеси, не более, %		
	Водоотделение	Раствороотделение	
		тяжелых и мелкозернистых бетонов	легких бетонов
Ж1 – Ж5 (по ГОСТ 7473)	0,2	3	4
П1 – П2 (по ГОСТ 7473)	0,4	3	4
П3 – П5, Р1 – Р6 (по ГОСТ 7473) СУ1-СУ3 (по таблице К.1 приложения К)	0,8	4	6

Допустимое отклонение заданных значений показателей качества бетонной смеси по ГОСТ 7473 не должно превышать величин, приведенных в табл. 6.5.

Таблица 6.5  
Допустимые отклонения заданных значений показателей качества бетонной смеси

Наименование показателя качества бетонной смеси	Диапазон, в который попадает заданное значение показателя	Допустимое отклонение заданного значения показателя
Средняя плотность, кг/м <sup>3</sup>	Все значения	± 20
Расслаиваемость по: - водоотделению, % - раствороотделению, %	Менее 0,4	+ 0,1
	0,4 и более	+ 0,2
	Менее 4	+ 0,5
	4 и более	+ 1,0
Пористость, %	Все значения	± 1
Температура, °С	Все значения	± 3
Сохраняемость свойств во времени	Не менее 1 ч 30 мин	– 10 мин
	От 1 ч 30 мин до 3 ч 00 мин	– 20 мин
	Более 3 ч 00 мин	– 30 мин

Бетонные смеси должны приниматься по показателям качества и количеству партиями.

В состав партии должна включаться бетонная смесь одного номинального состава, приготовленная из одних и тех же материалов по единой технологии.

Объем партии бетонной смеси устанавливается по ГОСТ 18105 или по значению, указанному заказчиком.

Каждая партия бетонной смеси должна иметь документ о качестве по форме в ГОСТ 7473 и протокол испытаний по определению нормируемых показателей качества бетона.

На заводе-изготовителе бетонной смеси в состав партии должна включаться бетонная смесь одного номинального состава по ГОСТ 27006, приготовленная на одних материалах по единой технологии, в течение не менее суток и не более недели по ГОСТ 18105.

Для бетонов классов В60 и выше за партию следует принимать бетонную смесь одного номинального состава по ГОСТ 27006, приготовленную на одних материалах по единой технологии, в течение одной смены.

В состав партии на строительной площадке должна включаться бетонная смесь одного номинального состава по ГОСТ 27006, приготовленная на одном бетонном заводе и уложенная в один тип конструкций в течение одной смены.

От каждой партии бетонной смеси на объекте должно отбираться не менее одной пробы для изготовления серии контрольных образцов.

Для бетонов классов В60 и выше для каждой партии пробы должны отбираться в количестве не менее двух от первых 60 м<sup>3</sup> бетонной смеси и не менее одной из каждых последующих 60 м<sup>3</sup>.

При определении прочности бетона классов до В60 монолитных конструкций по контрольным образцам при контроле по схеме «Г», количество проб бетона, отбираемых от каждой партии конструкции, должно быть не менее шести.

Контроль бетонной смеси и прочности бетона монолитных конструкций в процессе их возведения, осуществляется на строительной площадке в соответствии с ГОСТ 7473 и ГОСТ 18105.

Контроль количества бетонной смеси должен осуществляться производителем работ при поставке смеси посредством применения тарированных бункеров, а при невозможности – после распалубки конструкции и составления исполнительной схемы.

Недопоставка бетонной смеси определяется сопоставлением объема по паспортным данным с фактическим объемом монолитных конструкций, определенным по исполнительным схемам, при разнице значений более 3 %.

Пробы бетонной смеси должны отбираться в соответствии с ГОСТ 10180 и ГОСТ 10181.

Определение показателей бетонной смеси должно производиться по:

- ГОСТ 10181 – удобоукладываемость, расслаиваемость, средняя плотность и пористость, объем вовлеченного воздуха;
- ГОСТ 30459 – сохраняемость требуемых технологических свойств;
- приложению К – распыл конуса и коэффициент уплотнения.

Температуру бетонной смеси измеряют термометром с ценой деления 1 °С, погружая его в смесь на глубину не менее 5 см. Измерение температуры может производиться средствами измерений других типов, если их погрешность в условиях и диапазоне измерений не превышает  $\pm 1$  °С.

## ГЛАВА 7. ТРАНСПОРТИРОВАНИЕ БЕТОННОЙ СМЕСИ

При транспортировании готовая бетонная смесь должна предохраняться от влияния солнечных лучей, атмосферных осадков, расслоения. В зимних условиях готовую бетонную смесь без противоморозных добавок необходимо предохранять от быстрого охлаждения и замерзания.

Транспортирование готовой бетонной смеси от места приготовления до места разгрузки следует осуществлять специализированными средствами, обеспечивающими сохранение заданных свойств бетонной смеси. Не рекомендуется транспортировать бетонную смесь на расстояние более 100 км. Автобетоносмесители позволяют осуществлять разгрузку готовой бетонной смеси непосредственно в место укладки или перегружать в другие бетоно-транспортные устройства: бетононасосы, конвейеры, тару и т.п. Автобетоносмесители позволяют осуществлять транспортирование готовой и сухой бетонной смеси. Выбор автобетоносмесителя должен производиться с учетом максимального использования по загрузке. Не допускается транспортирование бетонных смесей с маркой по удобоукладываемости П1 и выше автосамосвалами. Максимальная продолжительность транспортирования готовой бетонной смеси не должна быть более времени сохраняемости ее свойств. Максимальное время транспортирования готовых бетонных смесей автобетоносмесителями рекомендуется не более 2 ч.

При невозможности реализации требований к транспортированию бетонной смеси следует разрабатывать технологический регламент, определяющий порядок восстановления требуемой удобоукладываемости бетонной смеси (например, дробным введением пластификатора), либо способы применения бетонной смеси с параметрами уплотнения, не соответствующими требуемой удобоукладываемости.

В зимнее время максимальная продолжительность транспортирования готовой бетонной смеси должна устанавливаться с учетом темпа остывания при транспортировании.

## ГЛАВА 8. АРМАТУРНЫЕ РАБОТЫ

### 8.1 Транспортирование и хранение арматурных изделий

Транспортирование арматурных изделий следует осуществлять в соответствии с требованиями СП 49.13330, [ПОТ РМ 027-2003](#) [4] и [ПОТ РМ-007-98](#) [5].

Отдельные стержни, плоские каркасы и сетки следует перевозить пакетами. Сетки следует транспортировать в горизонтальном положении. Масса пакета не должна превышать 3 т.

Пространственные каркасы необходимо грузить, перевозить и разгружать таким образом, чтобы они не деформировались под действием собственной массы.

Выбор вида транспорта зависит от расстояния перевозки, размеров арматурных конструкций, их максимальной массы и потока арматуры в смену. В городских условиях доставка арматурных изделий, как правило, осуществляется автомобильным транспортом. Арматурные изделия, превышающие габариты подвижного состава по длине на 2 м и более (длинномерные грузы), перевозят на автотранспортном средстве с прицепами-ропусками, к которым грузы должны надежно крепиться. Длинномерные грузы различной длины должны укладываться так, чтобы более короткие располагались сверху.

Погрузочно-разгрузочные работы с арматурными изделиями массой более 30 кг и проведение их подъема на высоту более 1,5 м должны производиться с использованием средств механизации.

В местах работы во избежание скольжения трапы (подмости), платформы, пути прохода должны быть очищены от грязи, снега, льда и, в необходимых случаях, посыпаны песком или мелким шлаком.

Арматурные изделия после проверки должны храниться в крытом помещении.

Пакеты отдельных стержней и сеток следует хранить отдельно по маркам в штабелях высотой не более 2 м.

Рулоны сеток складировются не более чем в три яруса. При складировании сеток между штабелями должен быть обеспечен свободный проход шириной не менее 0,5 м.

Просветы между складироваемой арматурой и стеной или колонной должны быть не менее 1 м, между перекрытием здания и складироваемой арматурой – не менее 1 м, между светильником и складироваемой арматурой – не менее 0,5 м.

При хранении и транспортировании каждый пакет должен опираться на деревянные подкладки и прокладки толщиной не менее 30 мм. Подкладки под сетки следует укладывать по плотному, тщательно выровненному основанию. При хранении сеток в штабелях прокладки между пакетами по высоте штабеля должны быть расположены по вертикали одна над другой.

Арматурные изделия должны доставляться на строительную площадку комплектно и складироваться с учетом порядка подачи их на монтаж или в соответствии с проектом производства работ (рис. 8.1, 8.2).

### Схемы складирования арматурных изделий

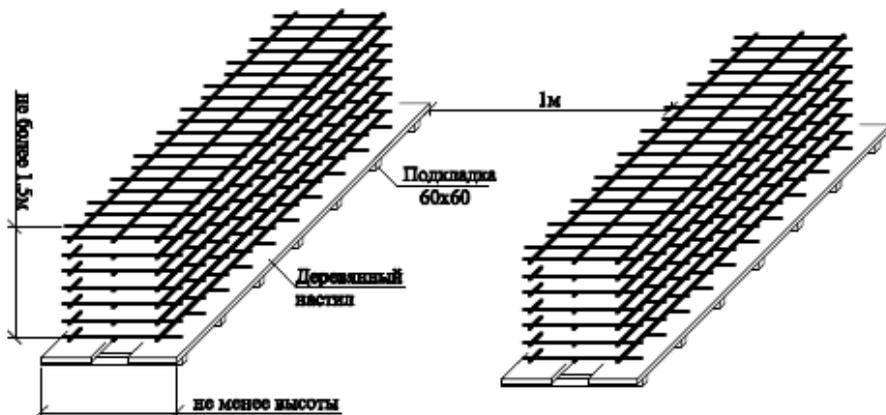


Рис. 8.1 – Складирование пакета плоских сеток

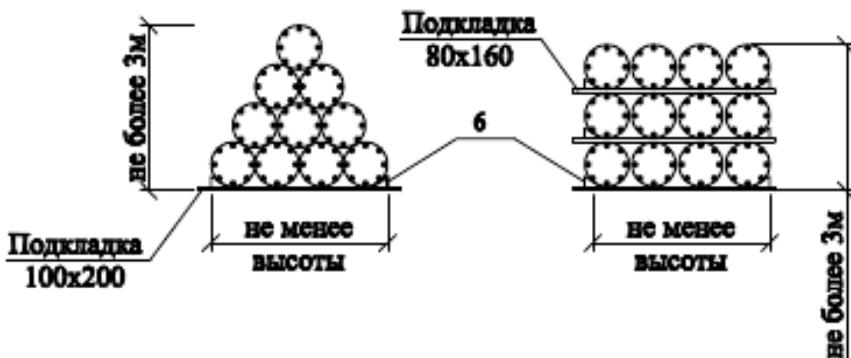


Рис. 8.2 – Складирование объемных цилиндрических каркасов буронабивных свай

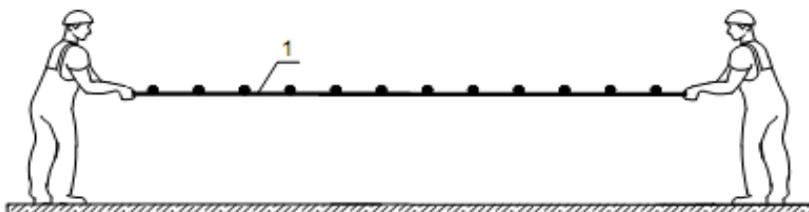
## 8.2 Монтаж арматурных конструкций

Арматурные изделия должны быть изготовлены в соответствии с проектной документацией из горячекатаной гладкой и периодического профиля арматурной стали диаметром от 3 до 80 мм по ГОСТ 5781, термомеханически упрочненной гладкой и периодического профиля арматурной стали диаметром от 6 до 40 мм по ГОСТ 10884, проката арматурного свариваемого периодического профиля по ГОСТ Р 52544, проволоки из низкоуглеродистой стали холоднотянутой класса Вр I по ГОСТ 6727.

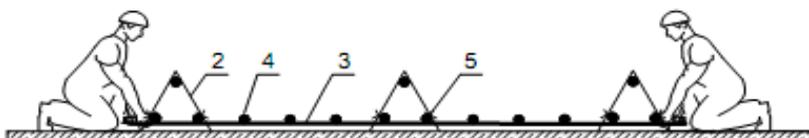
В соответствии с СП 70.13330 монтаж арматурных конструкций следует производить преимущественно из крупноразмерных блоков или унифицированных сеток заводского изготовления.

Арматурные изделия следует применять в виде арматурных сеток по ГОСТ 8478 и арматурных каркасов плоских или пространственных. Допускается армирование отдельными стержнями. Соединения стержней в арматурные конструкции в этом случае рекомендуется выполнять вязкой, как показано на рисунках 8.3 – 8.12.

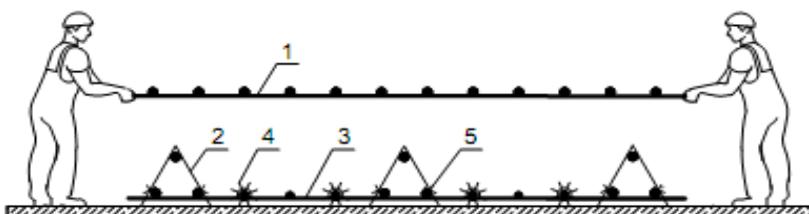
Установка нижних сеток



Установка каркасов поддерживающих верхнюю сетку



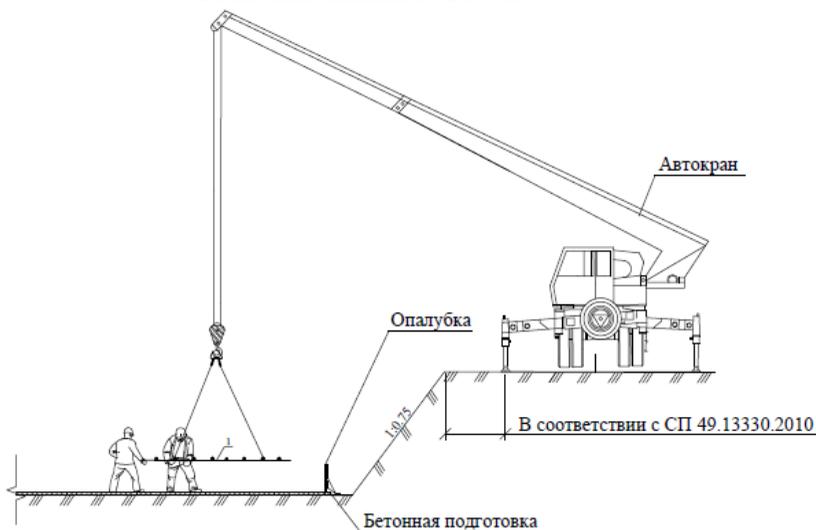
Установка верхней сетки



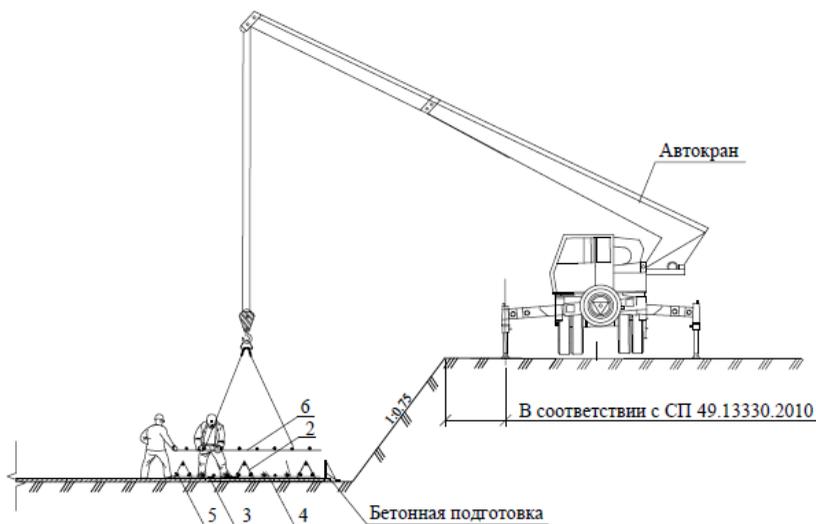
- 1 – верхняя сетка; 2 – каркас, поддерживающий верхнюю сетку;  
3 – нижняя сетка; 4 – фиксатор защитного слоя бетона;  
5 – вязальная проволока

Рисунок 8.3 – Схема производства работ по армированию фундаментной плиты вручную

### Установка нижних сеток

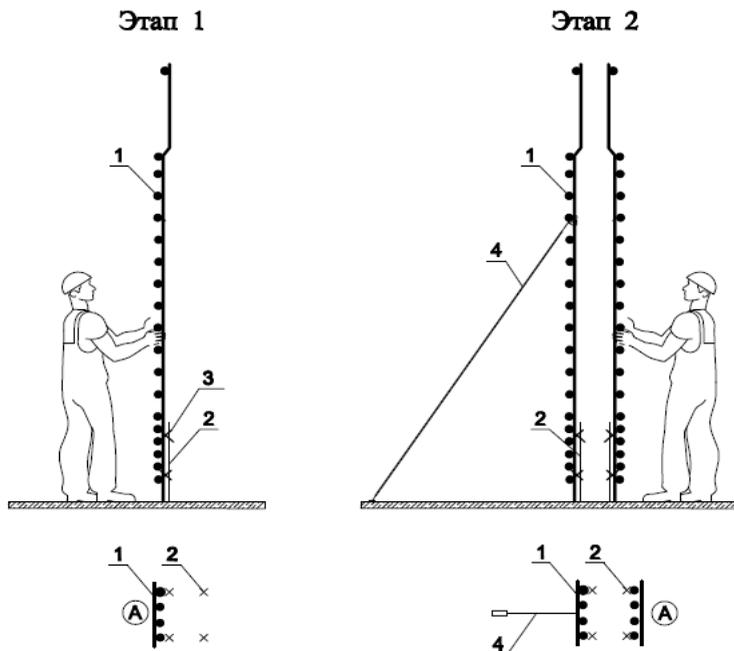


### Установка верхней сетки

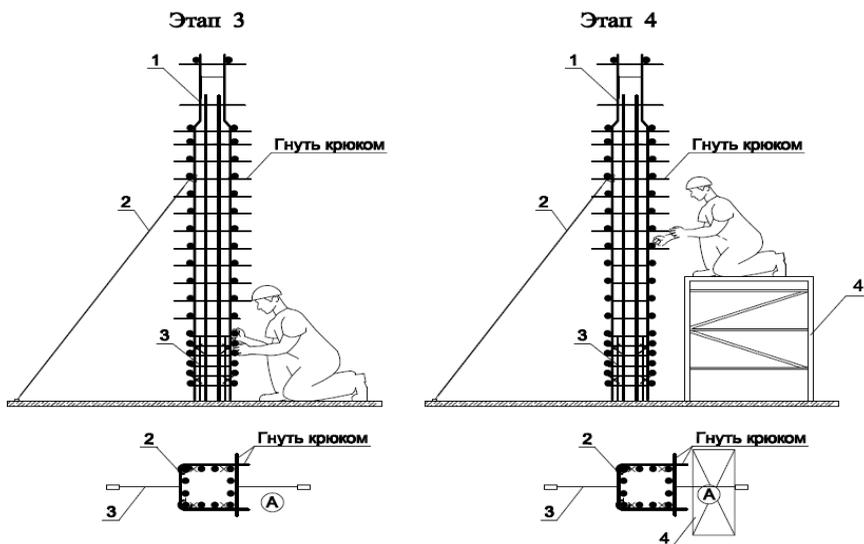


- 1 – нижняя сетка; 2 – каркас поддерживающий верхнюю сетку;  
 3 – нижняя сетка; 4 – фиксатор защитного слоя бетона;  
 5 – вязальная проволока; 6 – верхняя сетка.

Рис. 8.4 – Схема производства работ по армированию фундаментной плиты краном



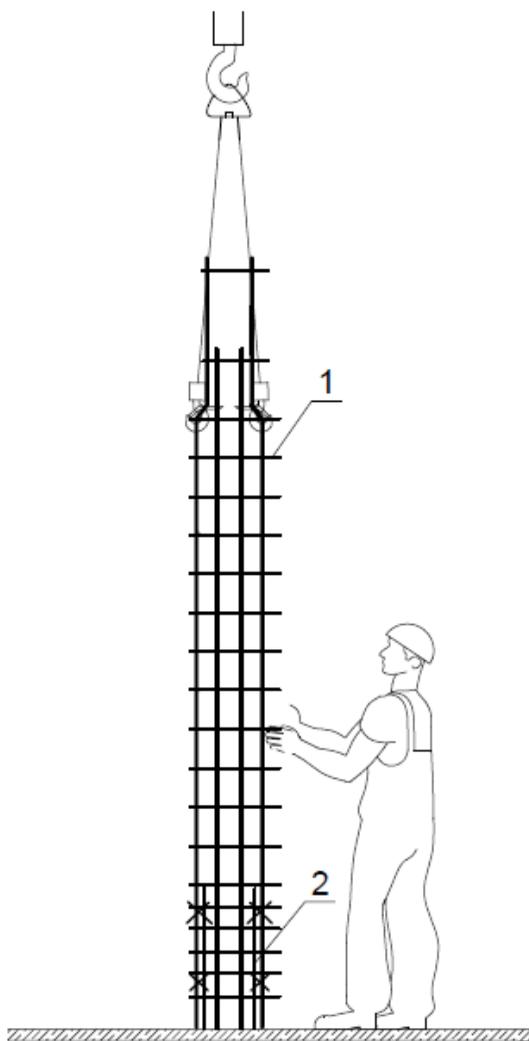
1 – плоская сетка; 2– арматурные выпуски из плиты; 3 –вязальная проволока; 4 – оттяжка, А – арматурщик.



Этап 3- работы на высоте до 1,5м; Этап 4- работы на высоте более 1,5м;

1 – плоская сетка; 2– оттяжка; 3 – арматурные выпуски из плиты; 4 – инвентарные подмости; А – арматурщик.

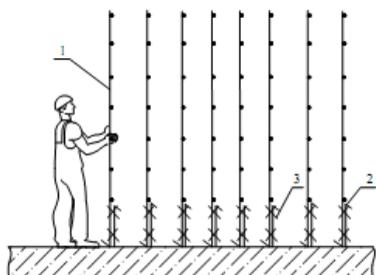
Рис. 8.5 Схема производства работ по армированию колонн плоскими каркасами



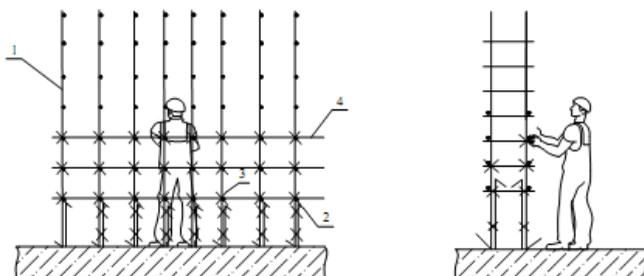
1 – объемный каркас; 2 – арматурные выпуски из плиты.

Рис. 8.6 – Схема производства работ по армированию колонн объемными каркасами

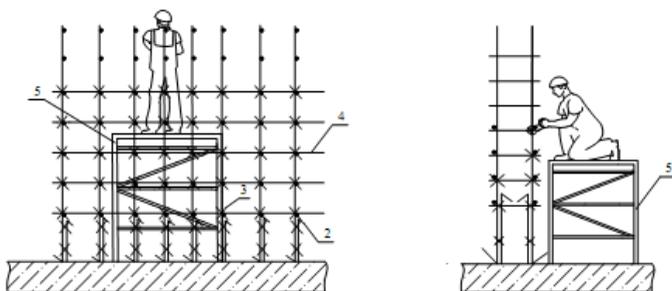
Установка вертикальных каркасов



Установка продольных арматурных стержней на высоте до 1,5 м



Установка продольных арматурных стержней на высоте выше 1,5 м

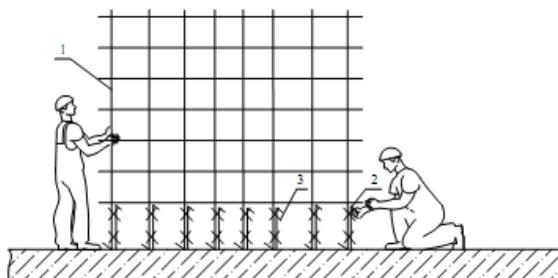


- 1 – вертикальный каркас; 2 – выпуск арматуры из плиты;  
3 – вязальная проволока; 4 – продольная арматура;  
5 – инвентарные подмости.

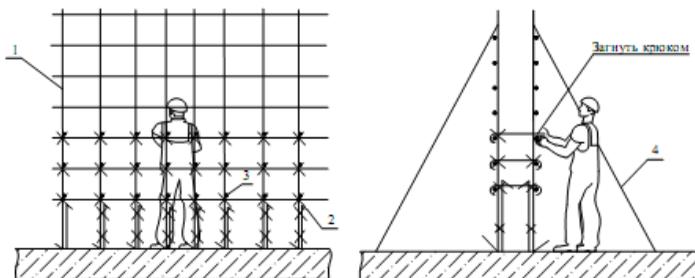
Рис. 8.7 – Схема установки арматуры стен из вертикальных каркасов

Технология и качество бетонных работ

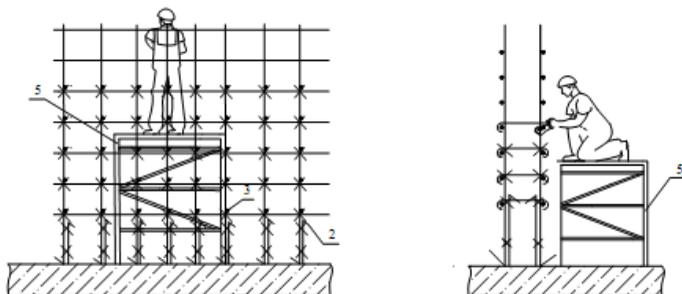
Установка плоских сеток



Установка поперечных арматурных стержней на высоте до 1,5 м



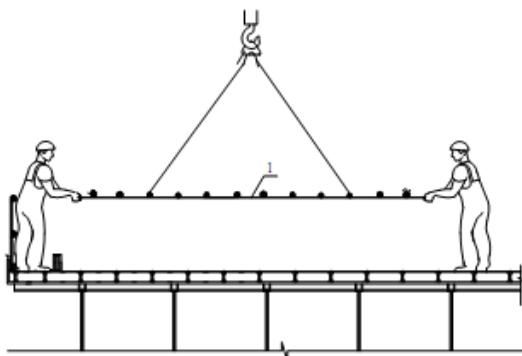
Установка поперечных арматурных стержней на высоте выше 1,5 м



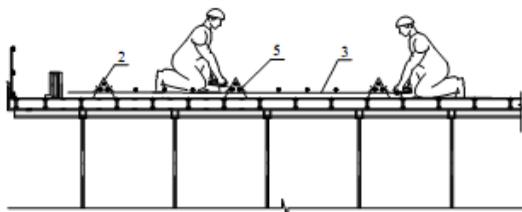
1 – вертикальный каркас; 2 – выпуск арматуры из плиты;  
3 – вязальная проволока; 4 – расчалка; 5 – инвентарные подмости.

Рис. 8.8 – Схема армирования стен плоскими сетками

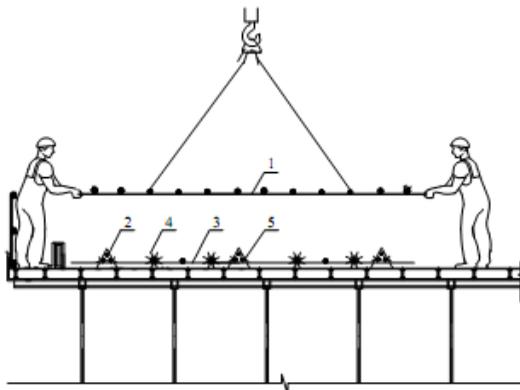
Установка нижних сеток



Установка каркасов поддерживающих верхнюю сетку

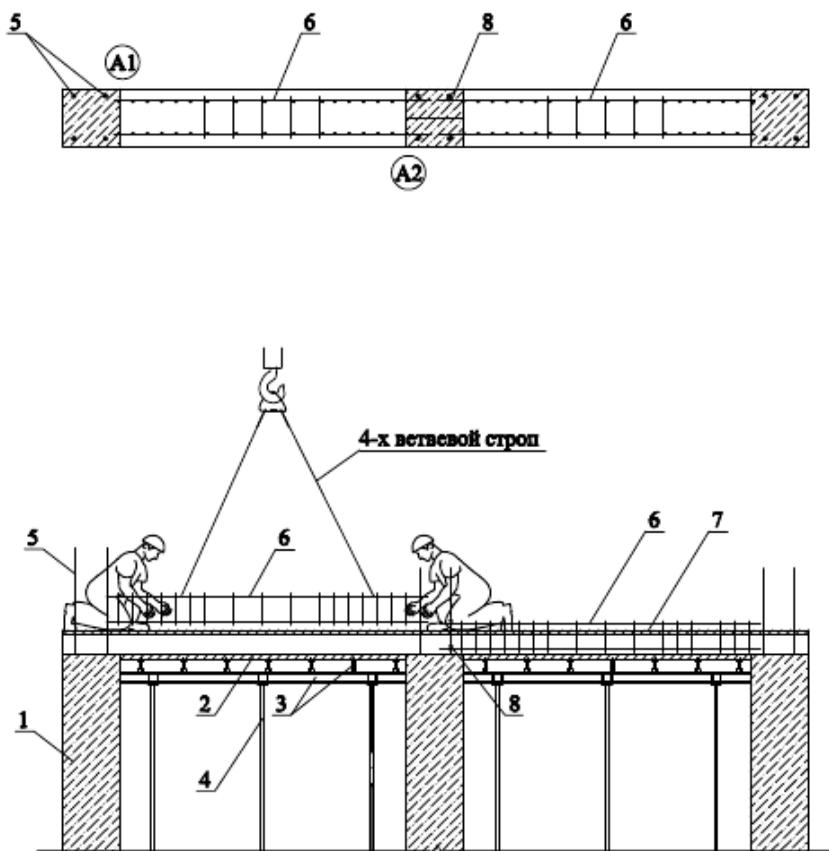


Установка верхней сетки



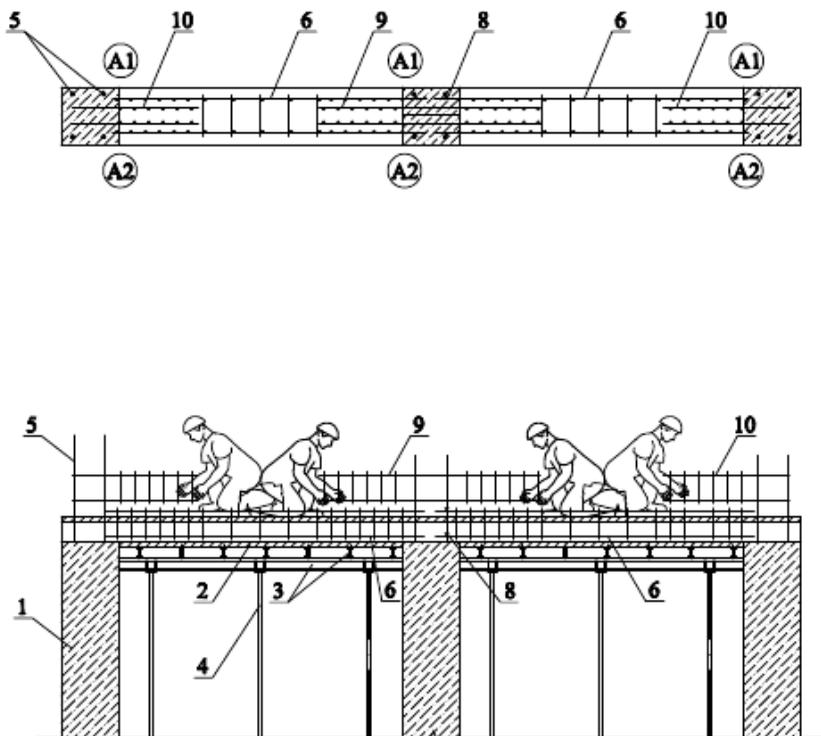
1 – верхняя сетка; 2 – каркас поддерживающий верхнюю сетку;  
3 – нижняя сетка; 4 – фиксатор защитного слоя бетона; 5 – вязальная проволока.

Рис. 8.9 Схема производства работ по армированию плиты перекрытия краном



1 – колонна; 2 – опалубка балки; 3 – балка опалубки;  
 4 – телескопическая стойка; 5 – арматурные выпуски из колонны;  
 6 – плоский пролетный арматурный каркас; 7 – опалубка плитной  
 части перекрытия; 8 – вязальная проволока; А1, А2 – арматурщик  
 1, арматурщик 2.

Рис. 8.10 – Схема установки плоских пролетных арматурных каркасов при армировании балок краном



1 – колонна; 2 – опалубка балки; 3 – балка опалубки;  
 4 – телескопическая стойка; 5 – арматурные выпуски из колонны;  
 6 – плоский пролетный арматурный каркас; 7 – опалубка плитной части перекрытия; 8 – вязальная проволока; 9 – Плоский опорный арматурный каркас средний; 10 – плоский опорный арматурный каркас крайний; A1, A2 – арматурщик 1, арматурщик 2.

Рис. 8.11 – Схема установки плоских опорных арматурных каркасов при армировании балок вручную

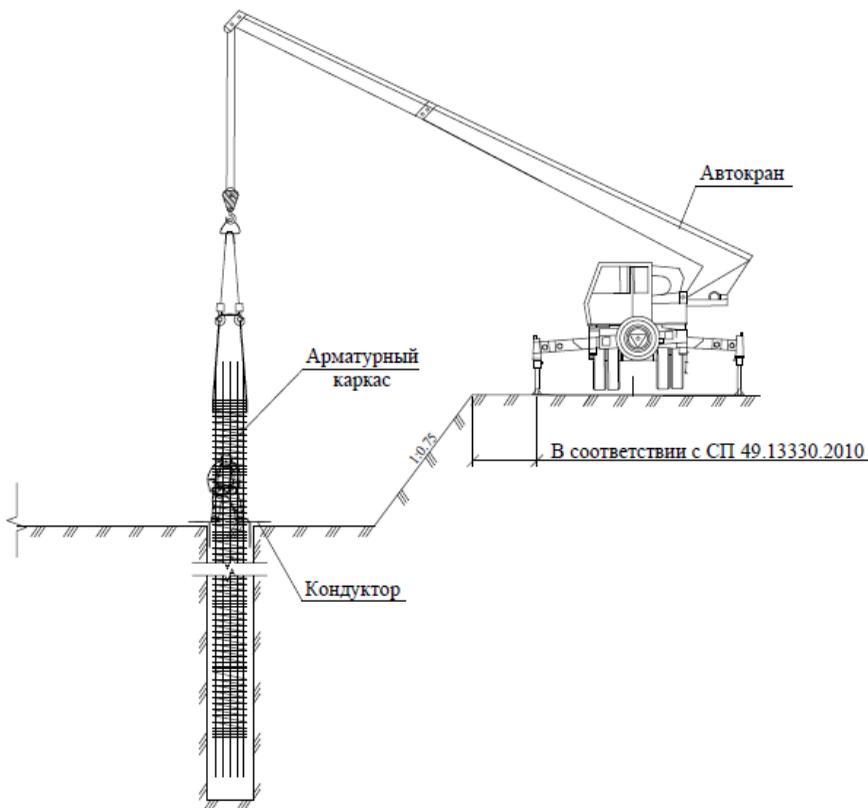


Рис. 8.12 – Схема производства работ по армированию буронабивных свай

Строповка арматурных изделий должна осуществляться в соответствии с требованиями [ПБ 10-382-00](#) [6] и РД 11-06-2007 [7].

Строповка арматурных изделий должна производиться по схемам строповки (паспортам), предоставленным их изготовителями (поставщиками) или по схемам, разработанным специализированными организациями.

Перемещение арматурных изделий, на которые отсутствуют предусмотренные схемы строповки, строповку арматурных изделий следует производить в соответствии со схемами, приведенными на рис. 8.14 – 8.19.

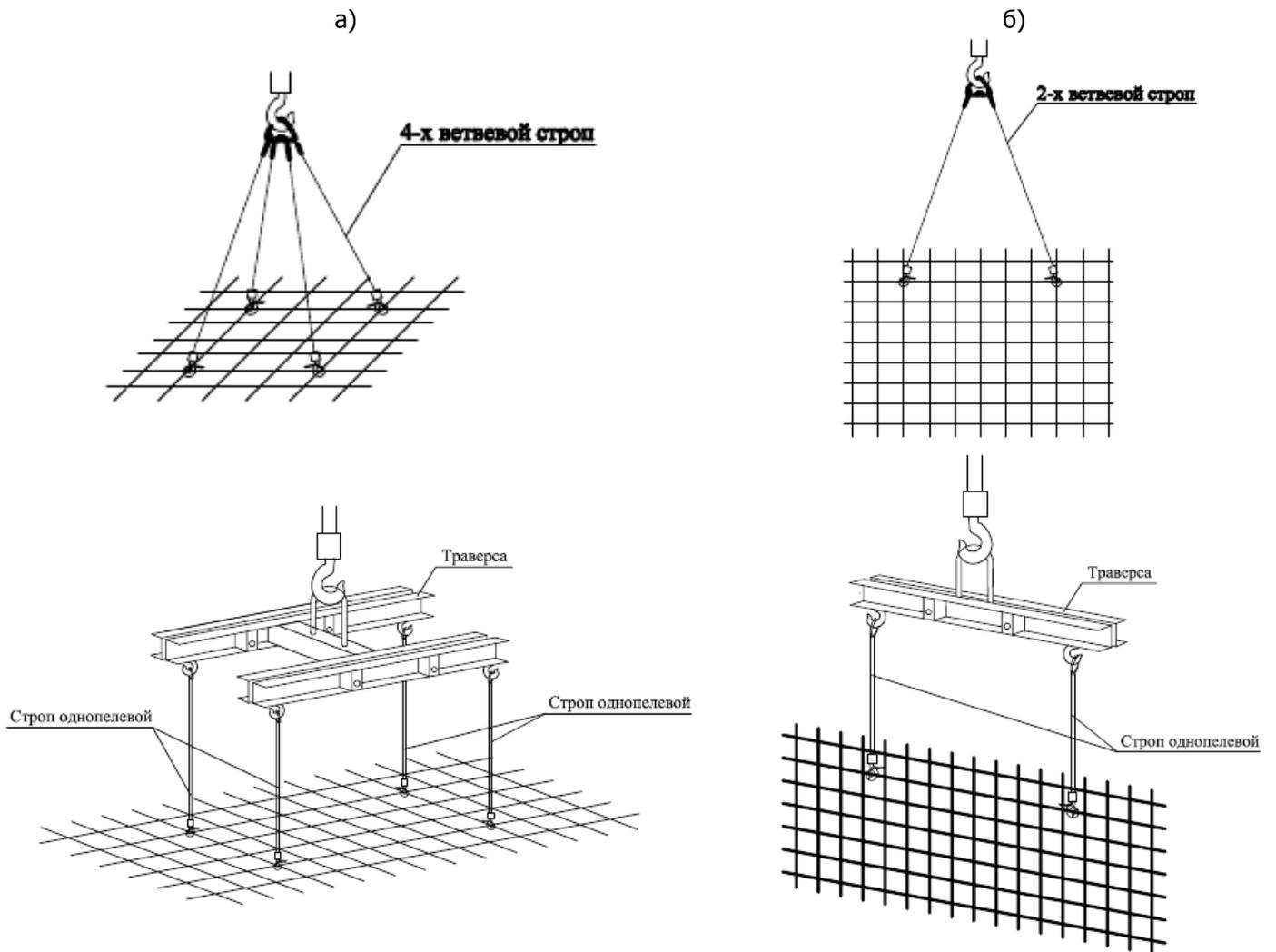


Рис. 8.14. Схемы строповки плоской сетки: а) строповка в горизонтальном положении; б) строповка в вертикальном положении.

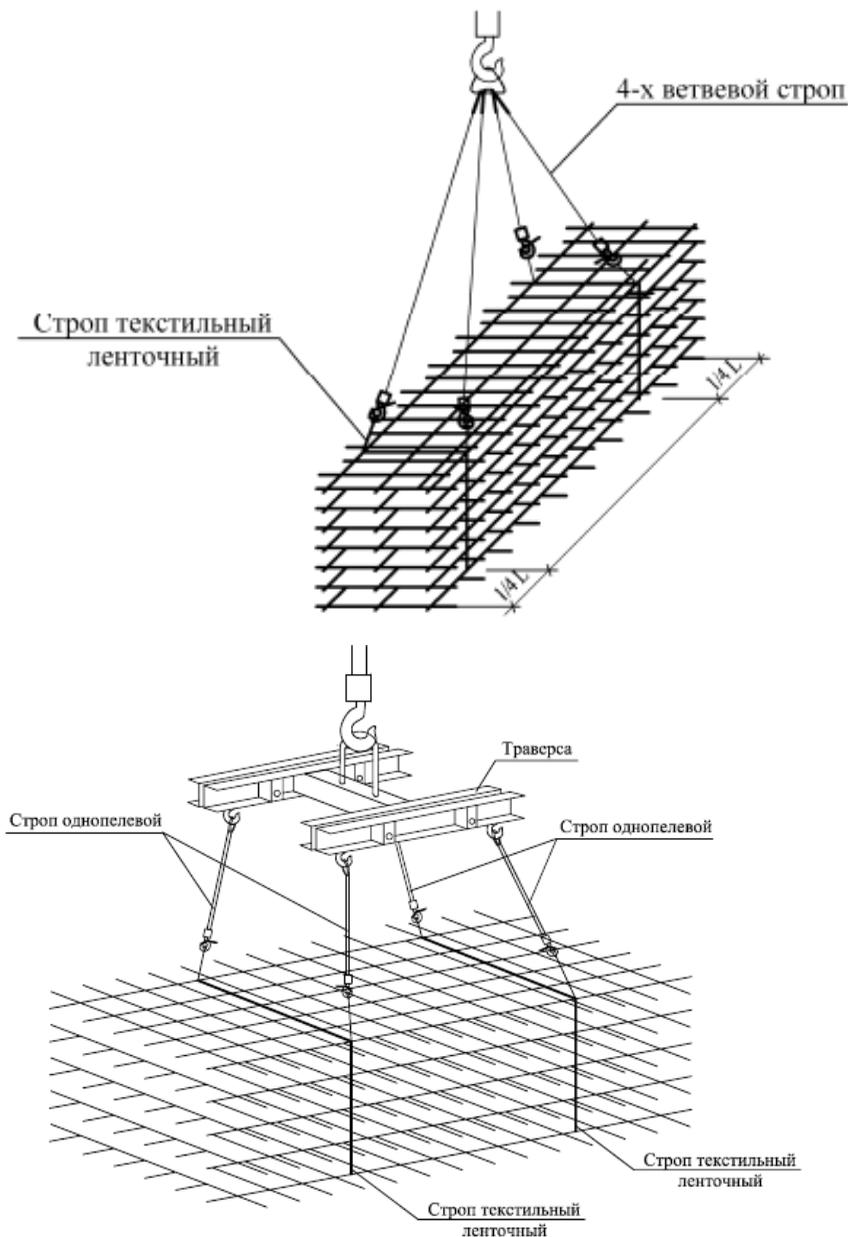


Рис. 8.15 – Схема строповки пакета плоских сеток

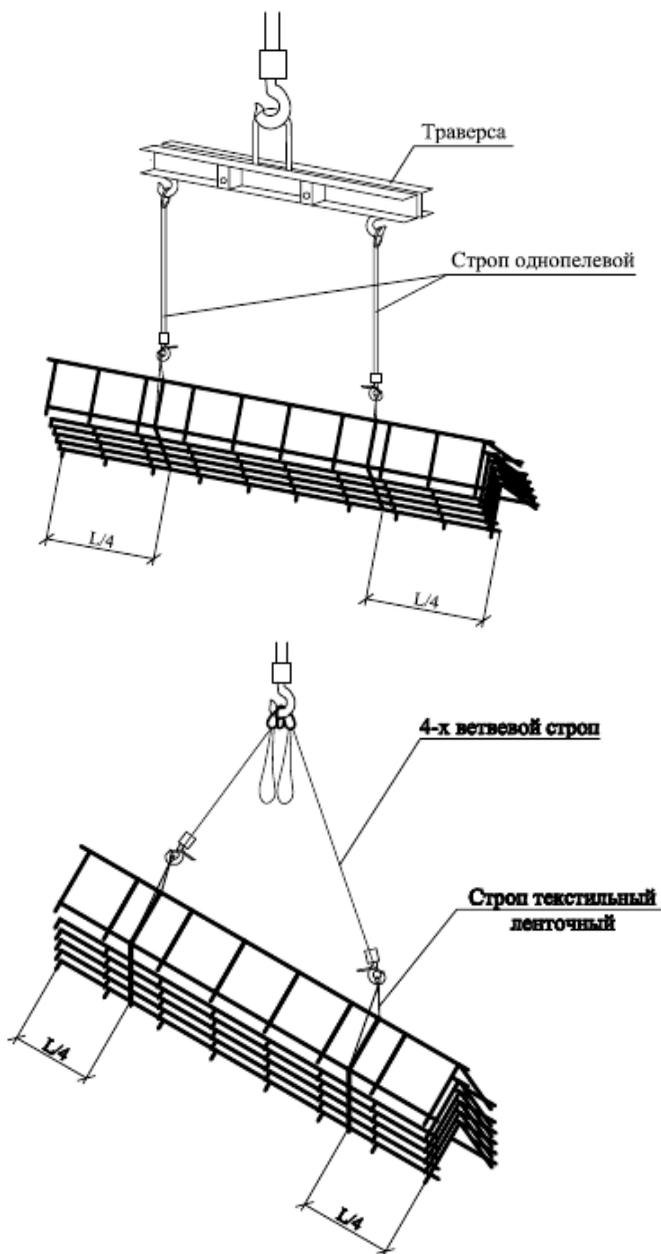


Рис. 8.16 – Схема строповки пакета каркасов для фиксации верхних сеток

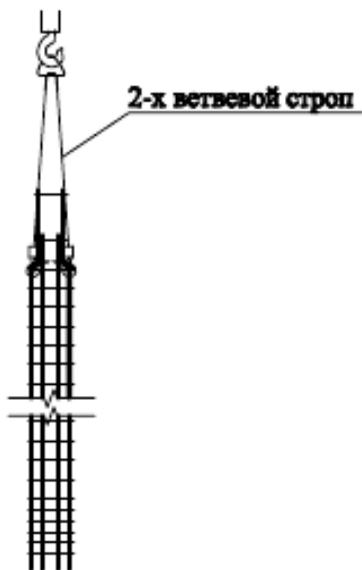


Рис. 8.17 – Схема строповки объемных каркасов колонн при монтаже

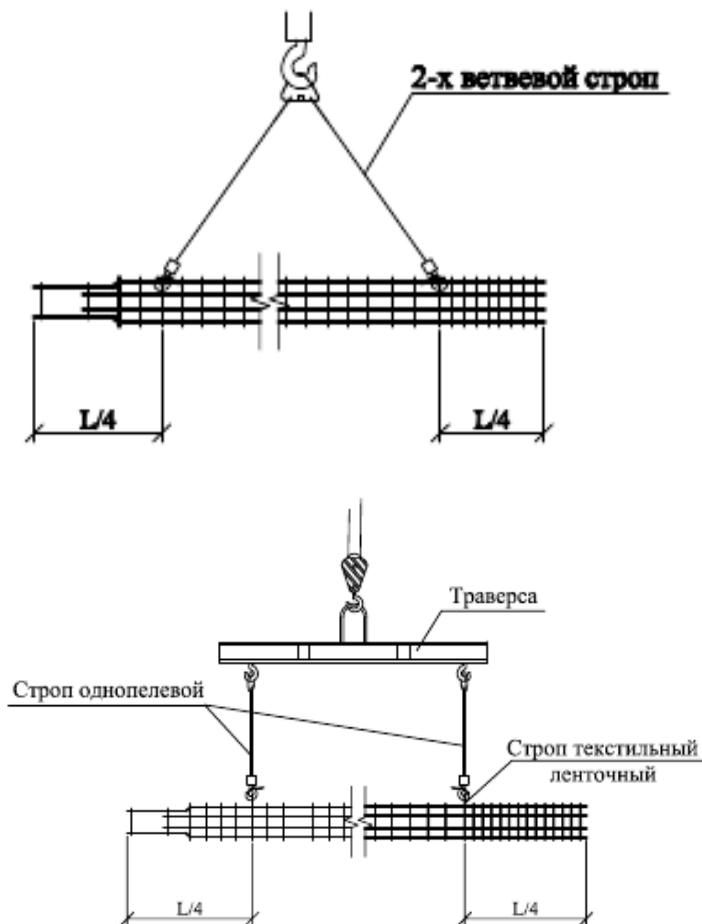


Рис. 8.18 – Схема строповки объемных каркасов колонн при складировании

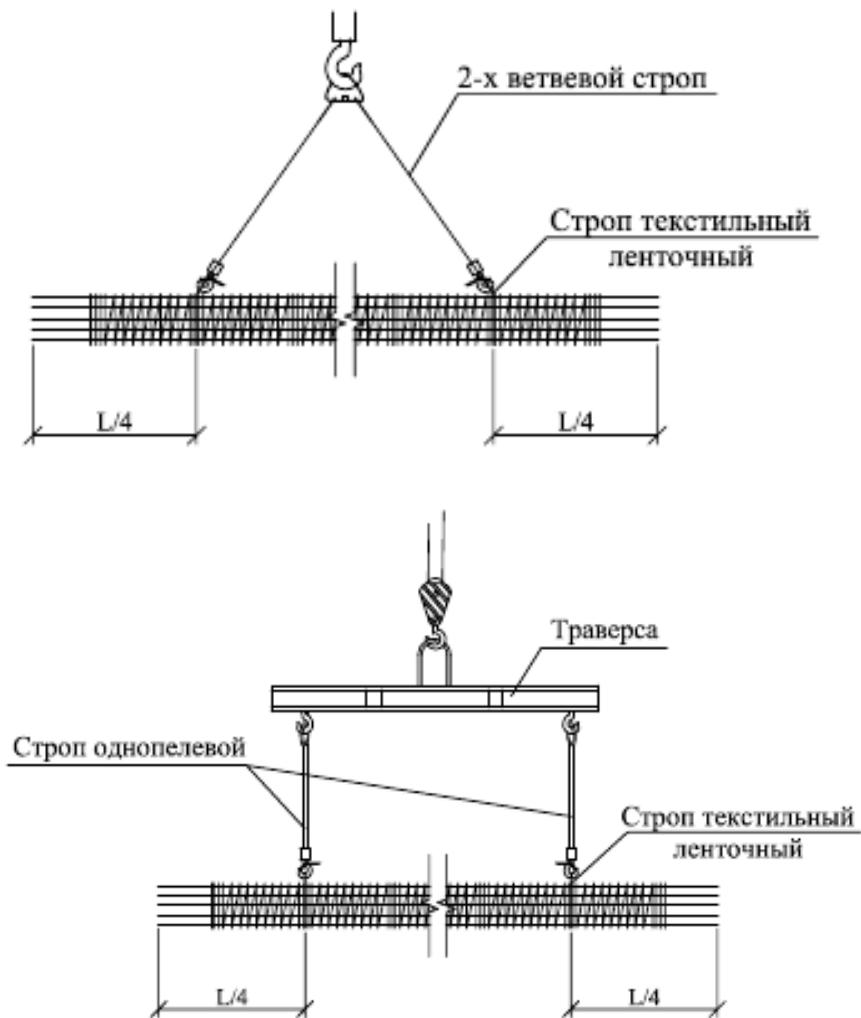


Рис. 8.19 – Схема строповки объемных каркасов буронабивных свай

Строповка арматурных изделий должна производиться за петли, цапфы, рымы.

Строповку арматурного изделия следует производить с использованием стропов или траверс, соответствующих массе и характеру поднимаемого груза, с учетом числа ветвей и угла их наклона. Угол между ветвями стропов общего назначения не должен превышать  $90^\circ$  по диагонали. При габаритах стропуемых грузов, не позволяющих выполнить указанное требование, следует использовать траверсы.

Монтаж арматурных изделий следует производить в соответствии с рабочими чертежами, проектом производства работ, СП 63.13330, ГОСТ 10922.

С бетонной подготовки и опалубки в местах установки арматурных изделий должны быть удалены мусор, грязь, снег и лед. Стержни установленной в конструкции арматуры должны быть обезжирены, очищены от грязи, льда и снега, налета ржавчины.

Порядок установки арматуры должен быть увязан с технологической схемой бетонирования конструкции. Установка арматуры должна опережать бетонирование не менее чем на одну захватку.

Арматурные изделия массой до 100 кг допускается ставить вручную, подавая краном сразу по несколько штук. Изделия массой более 100 кг следует устанавливать с помощью крана.

Загибку выпусков поперечной арматуры следует выполнять снизу вверх. Работу до отметки 1,5 м следует вести с перекрытия, а выше – с площадок монтажника, как показано на рис. 8.3 и 8.5.

Арматурные каркасы в процессе монтажа для предохранения от смещения следует временно закреплять схватками или расчалками (рис. 8.3 и 8.6). Крепления снимают по мере укладки бетонной смеси. Схватки устанавливают в двух направлениях для обеспечения устойчивости.

Соединение арматурных изделий следует производить в соответствии с ГОСТ 14098 и правилами, приведенными на рис. 8.20 – 8.25. Пример сварного соединения арматуры в соответствии с ГОСТ 14098 приведен в табл. 8.2.

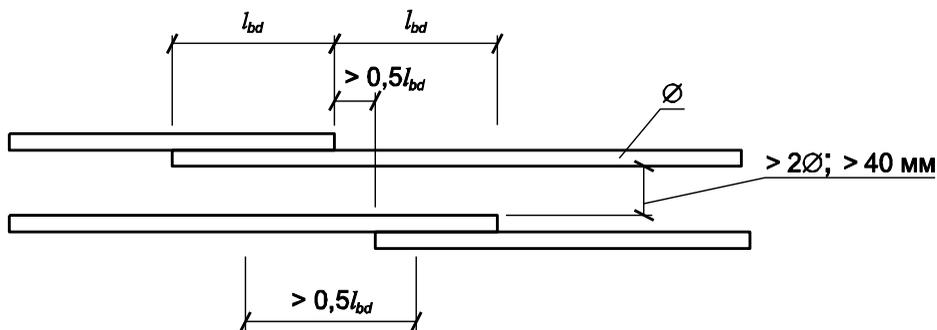


Рис 8.20 – Смещение стержней арматуры при соединении без сварки

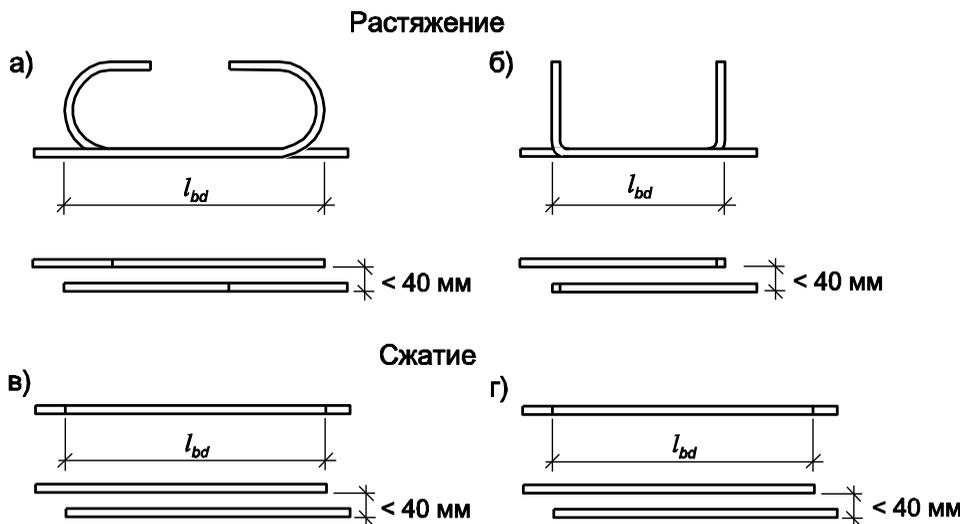


Рис. 8.21 – Правила соединения стержней арматуры без сварки:

- а), в) арматура из гладких стержней;
- б), г) арматура из рифленых стержней.

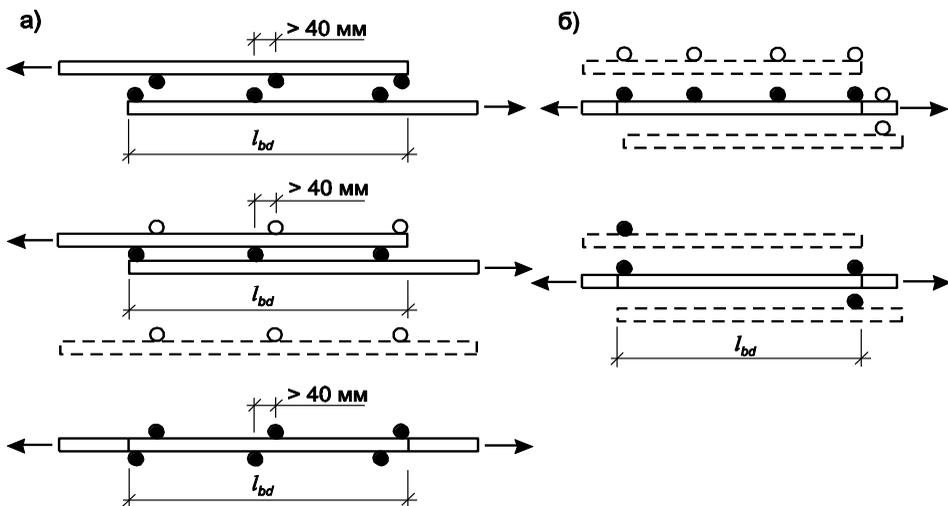


Рис. 8.22 – Соединения арматурных сеток без сварки в направлении рабочей арматуры: а) из гладких стержней; б) из рифлёных стержней

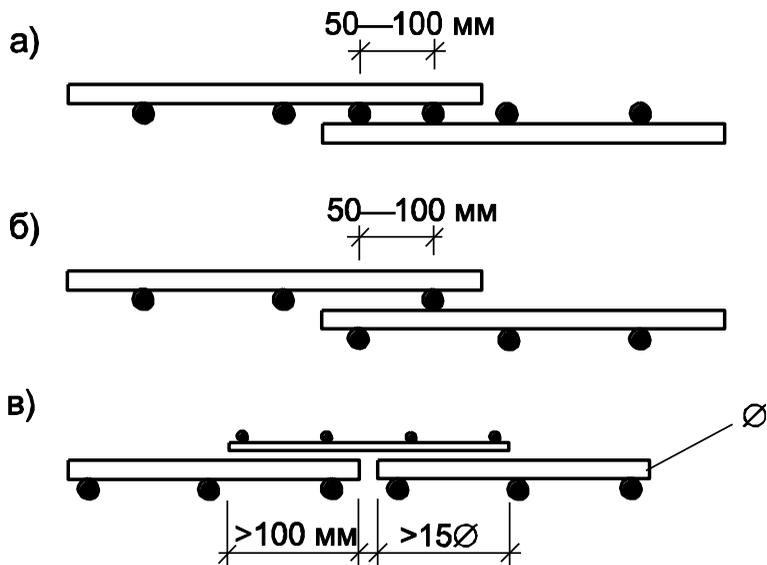


Рис. 8.23 – Соединения арматурных сеток без сварки в направлении распределительной арматуры

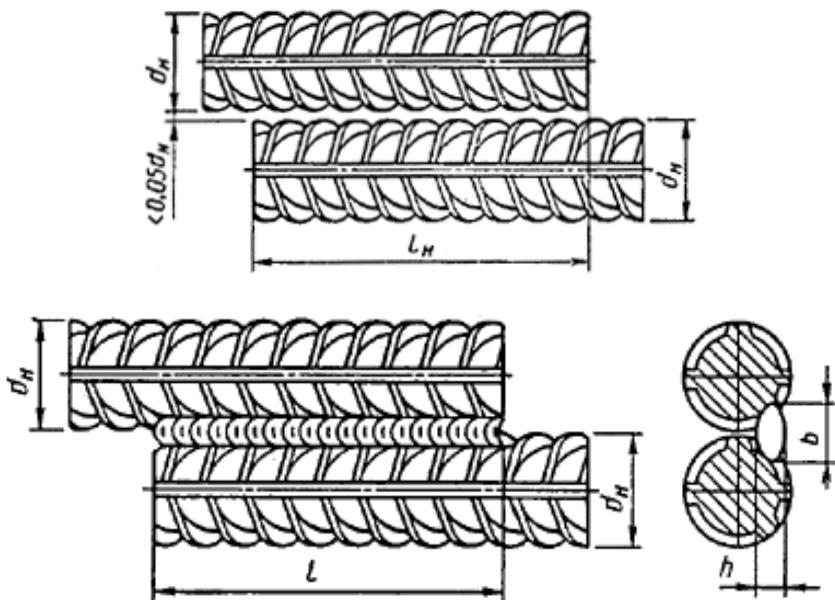


Рис. 8.24 – Соединения арматурных стержней ручной дуговой сваркой

Длина сварного шва

Таблица 8.1

Класс арматурной стали	Длина сварного шва $l$ , не менее, мм
A 240	6d
A 300	8d
A 400	8d
A 500С	10d
B 500С	10d

Таблица 8.2

## Крестообразное соединение арматуры контактной точечной сваркой по ГОСТ 14098

В миллиметрах

Обозначение типа соединения, способа сварки	Соединение арматуры		Класс арматуры по ГОСТ 5781	$d_{н1}$	Величина $h/d'_{н1}$ обеспечивающая прочность не менее требуемой ГОСТ 10922 для соединений с отношением диаметров $d'_{н1}/d_{н1}$				Минимальная величина $h/d'_{н1}$ обеспечивающая ненормируемую прочность	$\alpha$
	до сварки	после сварки			1,00	0,50	0,33	0,25		
K1 – Kт			Вр-I	3-5	0,35-0,50	0,28-0,45	0,24-0,40	0,22-0,35	0,17	
			Вр-600	4-6						
			A-I	5,5-40	0,25-0,50	0,21-0,45	0,18-0,40	0,16-0,35	0,12	
			A-II <sup>1</sup>	10-40	0,33-0,60	0,28-0,52	0,24-0,46	0,22-0,42	0,17	
			A-III*	6-40	0,40-0,80	0,35-0,70	0,30-0,62	0,28-0,55		
			at-iiic	6-32						
K2 – Kт			at-ivc	10-32	0,40-0,60	0,35-0,46	0,30-0,46	0,28-0,42	0,20	30°-90°

## Примечания

 1 Величины  $d'_{н1}/d_{н1}$ , не совпадающие с приведенными, следует округлять до ближайшей величины, указанной в таблице.

2 Дополнительные требования к соединениям типа K1 – Kт приведены в 10.2.5.6.

<sup>1</sup> Здесь и далее размеры соединений арматуры специального назначения классов Ас-II и Ас-III идентичны таковым классов А-II и А-III (по ГОСТ 5781)



а) – переходное соединение с конической резьбой



б) – переходное соединение с цилиндрической резьбой

Рис. 8.25 – Механические соединения арматурных стержней

Размещение арматуры в сечении следует принимать по проектной документации с учетом требований СП 52-101-2003 [3].

Минимальные расстояния в свету между стержнями арматуры должны обеспечить совместную работу арматуры с бетоном и качественное изготовление конструкций, связанное с укладкой и уплотнением бетонной смеси, и должны составлять, не менее:

- наибольшего диаметра стержня;
- 25 мм — при горизонтальном или наклонном положении стержней при бетонировании для нижней арматуры, расположенной в один или два ряда;
- 30 мм — то же, для верхней арматуры;
- 50 мм — то же, при расположении нижней арматуры более чем в два ряда (кроме стержней двух нижних рядов), а также при вертикальном положении стержней при бетонировании.

При отклонении от указанных требований следует провести согласование с проектной организацией.

Наибольшие расстояния между осями стержней продольной арматуры, определяемые эффективностью работы бетонного сечения, усиленного арматурой, должны быть:

- в изгибаемых элементах — не более 400 мм;
- в линейных внецентренно сжатых элементах — не более 500 мм в плоскости изгиба и не более 400 мм в плоскости, перпендикулярной к плоскости изгиба.

Количество стержней, доводимых до опоры, и максимально допустимые расстояния между ними с учетом СП 52-101-2003 [3] должны соответствовать следующим требованиям:

- в балках шириной менее 150 мм до опоры должно доводиться не менее одного стержня;
- в балках шириной более 150 мм до опоры должны доводиться не менее двух стержней общей площадью сечения не менее 50 % от площади расчетного сечения арматуры;
- в плитах до опоры следует доводить стержни общей площадью сечения не менее 30 % от площади сечения арматуры, подобранной из расчета на 1 м ширины сечения в зоне действия наибольшего изгибающего момента, выдерживая расстояние между стержнями не более 400 мм;
- в неразрезных плитах, армированных рулонными сетками, все продольные стержни у промежуточных опор допускается переводить в верхнюю зону;
- в неразрезных плитах расстояния между осями рабочих стержней в середине пролета и над опорами должны быть не более

200 мм при толщине плиты до 150 мм и не более 1,5h при толщине плиты более 150 мм.

Любая продольная арматура, установленная у поверхности железобетонной конструкции, должна охватываться поперечной арматурой, устанавливаемой с шагом не более 500 мм и не более удвоенной ширины грани элемента. В плитах высотой менее 300 мм и балках высотой менее 150 мм при обеспечении прочности на поперечную силу допускается поперечную арматуру не устанавливать согласно СП-52-101-2003 [3].

Толщину защитного слоя бетона рабочей арматуры следует обеспечивать в соответствии с проектной документацией, но не менее приведенной в табл.8.3. При несоответствии следует провести согласование с проектной организацией.

Таблица 8.3

Минимально допустимая толщина защитного слоя бетона для классов при эксплуатации конструкции

Показатель	Класс по условиям эксплуатации по ГОСТ 31384						
Минимальный размер защитного слоя ,мм	XO	XC1	XC2- XC4	XD1- XD3, XF1- XF4	XA1	XA2	XA3
	20	30	35	50	35	40	50
<p>Примечания</p> <p>1. Для фундаментов следует принимать толщину защитного слоя бетона не менее:</p> <p>а) при выполнении из монолитного железобетона:</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- при отсутствии бетонной подготовки - 80 мм;</li> <li>- при наличии бетонной подготовки - 45 мм;</li> </ul> <p>б) при выполнении из сборного железобетона - 45 мм.</p> <p>2. Толщина защитного слоя бетона должна быть не менее:</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- диаметра арматуры, если он не превышает 40 мм;</li> <li>- максимального размера заполнителя, если он меньше 20 мм;</li> <li>- максимального размера заполнителя плюс 5 мм, если он больше 20 мм.</li> </ul>							

## 8.4 Контроль параметров отклонений

На строительной площадке входной контроль арматурных изделий следует осуществлять в соответствии с требованиями ГОСТ 10922, ГОСТ 23279, ГОСТ 7566.

В процессе приемки арматурных изделий должны контролироваться: маркировка, наличие следов коррозии, деформаций, соответствие геометрических (линейных) размеров ГОСТ 10922, проектной документации и документам изготовителя.

На элементах арматурных и закладных изделий, а также сварных соединений, не должно быть отслаивающейся ржавчины и окалины, следов масла и других загрязнений.

Арматурные и закладные изделия, сварные соединения арматуры и закладных изделий, выполненные при возведении монолитных железобетонных конструкций, должны приниматься по результатам визуального осмотра, измерений, механических испытаний или ультразвукового контроля в соответствии с требованиями ГОСТ 10922 и СП 70.13330.

Контроль готовых арматурных и закладных сварных изделий и сварных соединений арматуры и закладных изделий следует осуществлять партиями. Партия готовых сварных арматурных и закладных изделий должна состоять из изделий одного типоразмера (одной марки), изготовленных по единой технологии одним сварщиком.

Партия сварных стыковых соединений выпусков стержней арматуры монолитных железобетонных конструкций должна состоять из однотипных по конструкции соединений арматурной стали одного класса и диаметра, выполненных одним сварщиком по единой технологии.

Соответствие арматурных и закладных изделий, а также сварных соединений требованиям ГОСТ 10922 устанавливают по результатам выборочного контроля, который должен производиться при:

- изготовлении арматурных и закладных изделий до передачи их на склад готовой продукции;
- изготовлении и применении сварных арматурных и закладных изделий производственными участками одного предприятия до установки изделий в опалубку;
- при выполнении сварных соединений на строительных площадках до бетонирования монолитных конструкций или выпусков арматуры в стыках сборных железобетонных элементов.

Выборку следует производить методом случайного отбора (без преднамеренного отбора изделий и сварных соединений по какому-либо определенному признаку). Число изделий, отбираемых из партии для визуального осмотра и измерений, должно быть не менее 3 шт. Число сварных стыковых соединений выпусков арматуры сборных и арматуры монолитных железобетонных конструкций, отбираемых из партии для визуального осмотра и измерений, должно составлять не менее 10 % их общего числа в партии.

В каждом отобранном арматурном изделии следует проверить:

- класс, диаметры и марку арматурной стали по данным документации, а при ее отсутствии – по результатам лабораторных испытаний арматурной стали;
- длину отдельных стержней, расстояние между крайними стержнями по длине, ширине или высоте изделия, длину выпусков стержней в изделии, а также расстояние между двумя соседними продольными стержнями в арматурных каркасах измерениями по ГОСТ 26433.1;
- визуально на наличие непровара все сварные соединения, выполненные дуговой, а также контактной стыковой сваркой, и не менее пяти соединений, выполненных контактной точечной сваркой.

В каждом отобранном закладном изделии необходимо проверить:

- марку стали плоских элементов, класс и диаметр анкерных стержней по данным документа о качестве или, при его отсутствии, по результатам лабораторных испытаний стали;
- отклонение от плоскостности лицевых поверхностей изделия измерениями по ГОСТ 26433.1;
- линейные размеры плоских элементов, размещение и длину анкерных стержней измерениями по ГОСТ 26433.1;
- расстояние между наружными плоскостями в изделиях закрытого типа измерением по ГОСТ 26433.1;
- состояние кромок плоских элементов и размер углов между плоскими элементами и анкерными стержнями измерением по ГОСТ 26433.1;
- визуально все сварные соединения на наличие непровара.

Контроль готовых арматурных и закладных сварных изделий и сварных соединений арматуры и закладных изделий должен выполняться методами и средствами измерений и испытаний, приведенными в разделе 4 ГОСТ 10922.

При осмотре сварных соединений арматуры и закладных изделий должны быть измерены по ГОСТ 26433.1 размеры их конструктивных элементов; проверены наличие грата в соединениях, выполненных контактной сваркой; относительная осадка в крестообразных соединениях и дефекты, указанные в ГОСТ 10922.

Если в результате визуального осмотра и измерений арматурных и закладных изделий, а также сварных соединений их элементов, будет выявлено, что хотя бы одно изделие или одно соединение не соответствует требованиям ГОСТ 10922, должна быть проведена повторная проверка удвоенного числа изделий.

Если при повторной проверке хотя бы одно изделие или сварное соединение его элементов не удовлетворяет требованиям ГОСТ 10922, то все изделия этой партии подлежат поштучной приемке в соответствии с ГОСТ 10922.

Если в результате визуального осмотра и измерений сварных соединений элементов арматуры монолитных железобетонных конструкций выявлено хотя бы одно соединение, не отвечающее требованиям ГОСТ 10922, то должна производиться поштучная приемка соединений.

Соединения арматуры с дефектами должны быть исправлены или усилены по согласованию с проектной организацией.

Результаты визуального осмотра и измерений должны быть оформлены актом.

## 8.5 Контроль арматурных работ

Арматурные работы следует сопровождать записями в «Журнале работ», отражающими последовательность осуществления работ, в том числе сроки и условия выполнения всех работ. Записи в журнал следует вносить с даты начала выполнения работ до даты фактического окончания выполнения работ.

Контроль арматурных работ должен включать:

- входной контроль поставляемых строительных материалов и изделий;
- операционный контроль технологического процесса;
- приемочный контроль арматурного каркаса (акты на скрытые работы и приемки).

Контроль арматурных работ должен осуществляться визуальным и измерительным методами:

- визуальным при проверке сортамента арматурной стали, провара швов, наличия коррозии;
- измерительным при определении диаметра арматурной стали, размеров закладных деталей, длин стержней и расстояний между ними в арматурных изделиях, прочности швов и стыковых соединений.

Входной контроль арматурной стали, арматурных изделий и закладных деталей на строительной площадке следует проводить на наличие сопроводительной технической документации и требуемых в ней данных (изготовитель, группа поставки, марка стали, способ выплавки, категории стали, номер поставки, профиль, размеры, масса и номер партии).

При отсутствии требуемых данных следует провести измерения и отбор проб на испытания.

Партия арматурных изделий в производство не допускается при несоответствии данных сопроводительных документов и результатов проведенного входного контроля по требованиям проекта.

Операционный контроль осуществляется в ходе выполнения технологических операций для обеспечения своевременного выявления дефектов и принятия мер по их устранению и предупреждению в соответствии с табл. 8.4 – 8.7. Результаты операционного контроля следует фиксировать в журнале производства работ.

Таблица 8.4

## Состав операций, методы и средства контроля

Этапы работ	Контролируемые операции	Контроль (метод, объем)	Документация
1	2	3	4
Подготовительные работы	Проверить: - наличие документа о качестве; - качество арматурных изделий, (при необходимости провести требуемые замеры и отбор проб на испытания); - качество подготовки и отметки несущего основания; - правильность установки и закрепления опалубки	Визуальный Визуальный всех элементов измерительный  То же  Технический осмотр	Паспорт (сертификат), общий журнал работ
Установка арматурных изделий	Контролировать: - порядок сборки элементов арматурного каркаса, качество выполнения сварки (вязки) узлов каркаса; - точность установки арматурных изделий в плане и по высоте, надежность их фиксации; - величину защитного слоя бетона.	Технический осмотр всех элементов  То же  То же	Общий журнал работ
Приемка выполненных работ	Проверить: - соответствие положения установленных арматурных изделий проекту; - величину защитного слоя бетона; - надежность фиксации арматурных изделий в опалубке; - качество выполнения сварки (вязки) узлов каркаса.	Визуальный, измерительный  Измерительный  Технический осмотр всех элементов  То же	Акт освидетельствования скрытых работ
Примечания 1 Средства измерений и контроля: отвес по ГОСТ 7948 , рулетка металлическая по ГОСТ 7502, линейка металлическая по ГОСТ 427. 2 Измерения по ГОСТ 26433.1.			

Таблица 8.5

Требования и методы контроля защитного слоя

№	Параметр	Предельные отклонения, мм	Контроль, метод, объем, вид регистрации
1	2	3	4
1	Отклонение от проектной толщины защитного слоя бетона 15 мм, не более: при линейных размерах поперечного сечения конструкции, мм: до 100 от 101 до 200	+ 4 + 5	Технический осмотр всех элементов, измерения по ГОСТ 26433.1, журнал работ
2	Отклонение от проектной толщины защитного слоя бетона от 16 до 20 мм, не более: при линейных размерах поперечного сечения, мм: до 100 от 101 до 200 от 201 до 300 св. 300	+ 4; - 3 + 8; - 3 + 10; - 3 + 15; - 5	
3	Отклонение от проектной толщины защитного слоя бетона свыше 20 мм при линейных размерах поперечного сечения, мм: до 100 от 101 до 200 от 201 до 300 свыше 300	+ 4; - 5 + 8; - 5 + 10; - 5 + 15; - 5	

Таблица 8.6

Технические требования к арматурным работам

№	Допускаемые отклонения (измерения по ГОСТ 26433.1):	
1	В расстоянии между отдельно установленными рабочими стержнями для:	
	- колонн и балок	± 10 мм
	- плит и стен фундаментов	± 20 мм
	- массивных конструкций	± 30 мм
2	В расстоянии между рядами арматуры для:	
	- плит и балок толщиной до 1м	± 10 мм
	- толщиной более 1м	± 20 мм
3	При армировании конструкций отдельными стержнями, установленными внахлестку без сварки, при отсутствии указаний в проекте, длина нахлестки должна быть не менее:	
	- для арматуры А-240	40d
	- для арматуры А-300	40d
	- для арматуры А-400	50d
4	При армировании конструкций сварными сетками и каркасами допускается установка их без сварки путем перепуска на длину, указанную в проекте, но не менее 250 мм.	
5	Суммарной длины сварных швов на стыке стержней внахлестку или на каждой половине стыка с накладками:	
	- для стержней класса А-240:	
	- при двухсторонних швах	3 мм
	- при односторонних швах	6 мм
	- для стержней класса А-300 и А-500:	
	- при двухсторонних швах	4 мм
	- при односторонних швах	8 мм

Таблица 8.7

Предельные отклонения размеров арматурных изделий от проектных

Предельные отклонения размеров арматурных изделий от проектных (измерения по ГОСТ 26433.1), мм:		
1	- габаритный размер и расстояние между крайними стержнями по длине арматурного изделия	
	до 4500	$\pm 10$
	свыше 4500 до 9000	$\pm 15$
	свыше 9000 до 15000	$\pm 20$
	свыше 15000	$\pm 25$
2	- то же по ширине	
	до 1500	$\pm 10$
	свыше 1500	$\pm 10$
3	- то же по высоте	
	до 100	+3; -5;
	свыше 100 до 250	+5; -7;
	свыше 250 до 400	+7; -10;
	свыше 400	+10; -15.
4	- расстояние между стержнями	
	до 50	$\pm 2$
	свыше 50 до 100	$\pm 5$
	свыше 100	$\pm 10$

Операционный контроль арматурных работ должен включать проверку:

- отклонений результатов линейных измерений и нивелирования по ГОСТ 26433.1 от нормируемых значений контролируемых показателей состояния опалубки;
- соответствия арматурных изделий или отдельных стержней требованиям проекта по классу арматуры, диаметрам арматурных стержней, марке арматурных изделий;
- последовательности сборки элементов арматурных каркасов в соответствии с технологической картой;
- точности установки арматурных изделий, отдельных стержней и закладных деталей в плане и по высоте (табл. 8.4 – 8.7), надежности их фиксации;
- правильности соединения стержней, изделий (табл. 8.4 – 8.7);

– соответствия толщины защитного слоя бетона (табл. 8.4 – 8.7).

При приемочном контроле сплошному контролю подлежит:

– качество применяемых в конструкции материалов;  
– соответствие отклонений положения установленных арматурных изделий от предусмотренного проектной документацией допускаемым (табл. 8.4 – 8.7);

– соответствие величины защитного слоя бетона (табл. 8.5);

– надежность фиксации арматурных изделий в опалубке (табл. 8.6);

– качество выполнения вязки узлов каркаса (табл. 8.7).

Приемка арматурных работ оформляется актом освидетельствования скрытых работ.

Законченные арматурные конструкции должны соответствовать требованиям, приведенным в табл. 8.6, 8.7.

Отклонения параметров не должны превышать для сеток, мм:

– ширины, размеров ячеек, разницы в длине диагоналей плоских сеток, свободных концов стержней  $\pm 10$ ;

– длины плоских сеток  $\pm 5$ ;

– отклонения от прямолинейности стержней сеток не более 6 мм на 1 м длины сетки.

Отклонения размеров и параметров закладных деталей не должны превышать значений, приведенных в таблице 1 ГОСТ 10922.

Отклонения в отметках закладных элементов, служащих опорами для металлических или сборных железобетонных колонн и других сборных элементов не должны превышать минус 5 мм.

Кромки плоских элементов закладных деталей не должны иметь заусенцев, завалов и шероховатостей, превышающих 2 мм (определяется визуально и при необходимости измерениями по ГОСТ 26433.1).

## ГЛАВА 9. ОПАЛУБОЧНЫЕ РАБОТЫ

Опалубка должна отвечать требованиям ГОСТ Р 52085, ГОСТ Р 52086 и СП 70.13330.

Показатели качества применяемой опалубки должны соответствовать приведенным в табл. 9.1.

Таблица 9.1

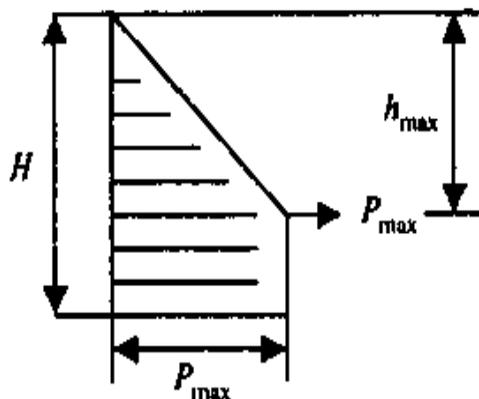
Показатели качества опалубки

Наименование показателей, единица измерения	Значения показателей для классов опалубки		
	1	2	3
Точность изготовления и монтажа *:			
Отклонение линейных размеров швов на длине до 1 м (до 3 м), мм, не более;	0,8 (1,0)	1,5 (2,0)	По требованию заказчика
отклонение линейных размеров панелей на длине до 3 м, мм, не более	1,5	3	То же
Перепады на формообразующих поверхностях: стыковых соединений щитов, мм, не более	1	2	—
	0,5	2	—
Специально организованный выступ, образующий запад на бетонной поверхности, мм, не более	2	3	—
Отклонения от прямолинейности горизонтальных элементов опалубки перекрытий на длине $l$ , мм	//1000, но не более 10	//800	—
Отклонение от прямолинейности формообразующих элементов на длине 3 м, мм, не более	2	4	—
Отклонения от прямолинейности вертикальных несущих элементов (стоек, рам) опалубки перекрытий на высоте $h$ , мм, не более	$h/1000$	$h/800$	—
Отклонение от плоскостности формообразующих элементов на длине 3 м, мм, не более	2	4	—

Разность длин диагоналей щитов высотой 3 м и шириной 1,2 м, мм, не более	2	5	—
Отклонение от прямого угла щитов формообразующих элементов на ширине 0,5 м, мм, не более	0,5	2	—
сквозные щели в стыковых соединениях, мм, не более	0,5	1	2
Высота выступов на формообразующих поверхностях, мм, не более	1	2	—
Количество выступов на 1 м <sup>2</sup> , шт., не более	2	4	—
Высота впадин на формообразующих поверхностях, мм, не более	Не допускается	1	—
Количество впадин на 1 м <sup>2</sup> , шт., не более	То же	2	—
Качество бетонной поверхности			
Качество бетонной поверхности по ГОСТ 13015 монолитной конструкции после распалубки:	Категория А3	Категория А4	—
Отклонение от плоскостности на длине до 1 м (до 3 м) мм, не более:	4,5 (9,5)	—	—
	—	7,5 (14)	—
Диаметр или наибольший размер раковины, мм, не более:	4	—	—
	—	10	—
Глубина впадины, мм, не более:	2	—	—
	—	3	—
Высота местного наплыва (выступа), мм, не более:	Не допускается	—	—
	—	2	—
* Характеристика точности — по ГОСТ 21778.			
Примечание — Знак «—» означает необязательность установки показателя качества данного класса опалубки.			

Таблица 9.2  
Справочные данные для расчета опалубки

Показатель	Значение, принимаемое при расчете опалубки
Средняя плотность бетонной смеси	2500 кг/м <sup>3</sup> для тяжелого бетона
Масса арматуры	По проекту, или 100 кг/м <sup>3</sup> бетона
Нагрузка от людей, транспорта	250 кг/м <sup>2</sup>
Давление бетонной смеси на опалубку при уплотнении: - наружными вибраторами; - глубинными вибраторами при R>H; - глубинными вибраторами	$P_{\max} = \gamma H$ ; То же $P_{\max} = \gamma(0,27V+0,28)k_1k_2$
Нагрузка при подаче бетонной смеси: - по лоткам, хоботам; - бадьями до 0,8 м <sup>3</sup> ; - бадьями более 0,8 м <sup>3</sup> ; - бетононасосами	400 кг/м <sup>2</sup> 400 кг/м <sup>2</sup> 600 кг/м <sup>2</sup> 800 кг/м <sup>2</sup>
k <sub>1</sub>	0,8 при О.К. = 0 – 2 см; 1,0 при О.К. = 2 – 7 см; 1,2 при О.К. = 8 и более см
k <sub>2</sub>	1,15 при T = 5 – 10°C; 1,0 при T = 11 – 25°C; 0,85 при T > 25°C
Коэффициенты перегрузки: - от веса опалубки; - от веса бетонной смеси и арматуры; - от веса людей и транспорта; - от бокового давления при вибрировании; - от выгружаемой смеси	1,1 1,2 1,3 1,3 (для колонн 1,5) 1,3



$H$  – высота опалубки, м;

$h_{\max} = P_{\max}/2500$ , м;

$\gamma$  – средняя плотность бетонной смеси, кг/м<sup>3</sup>;

$V$  – скорость заполнения опалубки по высоте, м/ч;

Рис. 9.1 Схема расчета опалубки

Показатели оборачиваемости опалубки приведены в табл. 9.3.

## Оборачиваемость опалубки (по ГОСТ Р 52085)

Таблица 9.3

Тип опалубки, материал элементов опалубки	Оборачиваемость опалубки					
	Для формообразующих элементов, единиц оборотов*			Для поддерживающих и несущих элементов, единиц оборотов*		
	1-й класс, не менее	2-й класс, не менее	3-й класс, до	1-й класс, не менее	2-й класс, не менее	3-й класс, до
Мелкощитовая: сталь, алюминий дерево, пластик фанера при применении с одной стороны для опалубки:	200	100	100	250	150	150
	20	15	15	30	20	20
стен перекрытий	60	30	30	—	—	—
	20	10	10	—	—	—
Крупнощитовая: сталь, алюминий, дерево, пластик, фанера при применении с одной стороны для опалубки	300	200	200	400	250	250
	30	20	20	—	—	—
стен	80	60	60	—	—	—
Блочная	300	150	150	300	150	150
Объемно-переставная	500	300	300	500	300	300
Скользкая: сталь дерево	200*	100*	100*	300*	200*	200*
	40*	30*	30*	100	50	50
Подъемно-переставная	100*	60*	60*	120*	80*	80*
Горизонтально- перемещаемая	150*	80*	80*	200*	100*	100*
Пневматическая	10	5	5	—	—	—
* Для скользкой, подъемно-переставной и горизонтально-перемещаемой опалубки оборачиваемость приведена в величине, м, подъема или перемещения.						

Индексация опалубок и элементов опалубок производится по ГОСТ Р 52085. Индексация опалубки состоит из набора букв и цифр, характеризующих ее параметры в соответствии с приведенной схемой:

	0	1	2	3	4	5	6
Буквенное обозначение опалубки							
Буквенное обозначение типа опалубки по виду элементов монолитной конструкции*							
Буквенное обозначение типа опалубки по конструктивным признакам							
Буквенное обозначение типа опалубки по материалам несущих элементов *							
Класс опалубки							
Несущая способность, тс/м <sup>2</sup>							
Буквенное обозначение типа опалубки по применяемости при различной температуре наружного воздуха и характеру воздействия опалубки на бетон монолитной конструкции*							

Таблица 9.4

## Индексация опалубки

Тип опалубки	Условные обозначения в соответствии с порядком индексации					
	0	1	2	3	4	6
Тип опалубки по виду элемента монолитной конструкции: фундаментов ростверков стен колонн перекрытий (в том числе балочных и ребристых) куполов (сфер, оболочек, сводов) пролетных строений мостов, эстакад и других подобных сооружений		Ф Р С К  П  Кп М				

Тип опалубки по конструктивным признакам: Мелкощитовая Крупнощитовая Блочная объемно-переставная Скользящая горизонтально-перемещаемая подъемно-переставная Пневматическая Несъемная			М К Б О С Г П Пн Н			
Тип опалубки по материалам несущих и формообразующих элементов: Стальная Алюминиевая Пластиковая Деревянная и из деревянных материалов Комбинированная Прочие материалы				Ст Ал Пл Д К Пм		
Класс опалубки: Первый Второй Третий					1 2 3	
Тип опалубки по применяемости при различной температуре наружного воздуха и характеру воздействия опалубки на бетон монолитной конструкции: Неутепленная Утепленная Греющая Специальная						Н У Г С

Индексация элементов опалубки состоит из набора букв и цифр, характеризующих параметры элементов в соответствии с приведенной схемой:

	<u>X</u>	<u>X×X</u>	<u>X</u>
Буквенное обозначение элемента опалубки: Щ – щит, Р – рама, Ст – стойка телескопическая, Б – балка, Р – ригель, Стяж. – стяжка, Пд – подмости, Пк – подкос, Зм – замок			
Основные размеры элемента опалубки, м			
Несущая способность стоек, стяжек, тс/м <sup>2</sup> (в скобках)			

Примечания

1 Основные размеры элемента опалубки: ширина на высоту — для щита, минимальная высота на максимальную высоту — для телескопической стойки, длина — для стяжки, максимальная ширина вставки — для замка и т.п.

2 Несущая способность стоек указывается при максимальной высоте.

Опалубочные работы должны производиться в соответствии с СП 70.13330 и ППР. Смонтированная опалубка должна быть принята на соответствие показателям.

Требования безопасности при эксплуатации по СП 49.13330.

## ГЛАВА 10. ПОДГОТОВКА К БЕТОНИРОВАНИЮ

Перед бетонированием основания горизонтальные и наклонные бетонные поверхности рабочих швов должны быть очищены от мусора, грязи, масел, снега и льда, цементной пленки и др. Непосредственно перед укладкой бетонной смеси очищенные поверхности должны быть промыты водой и просушены струей воздуха.

Основание конструкции перед бетонированием должно быть очищено от цементной пленки. Прочность бетонного основания при очистке от цементной пленки должна составлять, не менее:

- 0,3 МПа при очистке водной и воздушной струей;
- 1,5 МПа при очистке механической металлической щеткой;
- 5,0 МПа при очистке гидropескоструйной или механической фрезой.

Прочность бетона основания определяется по ГОСТ 22690.

В зимнее время при укладке бетонных смесей без противоморозных добавок необходимо обеспечить температуру основания не менее + 5 °С. При температуре воздуха ниже минус 10 °С бетонирование густоармированных конструкций (при расходе арматуры более 70 кг/м<sup>3</sup> или расстоянии между параллельными стержнями в свету менее  $6d_{\max}$ ) с арматурой диаметром больше 24 мм, арматурой из жестких прокатных профилей по ГОСТ 27772 или с крупными металлическими закладными частями следует выполнять с предварительным отогревом металла до положительной температуры, за исключением случаев укладки предварительно разогретых бетонных смесей (при температуре смеси выше 45 °С).

Все конструкции и их элементы, закрываемые в процессе последующего производства работ (подготовленные основания конструкций, арматура, закладные изделия и др.), а также правильность установки и закрепления опалубки и поддерживающих ее элементов должны быть приняты производителем работ в соответствии с СП 49.13330.

## ГЛАВА 11. ПОДАЧА БЕТОННОЙ СМЕСИ

Подача бетонной смеси должна производиться с минимальным количеством перегрузов бадьями поворотными (емкостью от 1,0 до 2,5 м<sup>3</sup>) или неповоротными (емкостью от 0,5 до 2,5 м<sup>3</sup>), бетононасосами с распределительными стрелами, ленточными конвейерами и бетоноукладчиками, виброжелобами.

При выборе способа подачи бетонной смеси необходимо учитывать требования по обеспечению:

- допустимой высоты сбрасывания бетонной смеси;
- минимизации перегрузок бетонной смеси;
- защиты бетонной смеси от атмосферных осадков;
- требуемой температуры при укладке в опалубку в зимнее время.

## ГЛАВА 12 УКЛАДКА И УПЛОТНЕНИЕ БЕТОННОЙ СМЕСИ

На месте укладки бетонной смеси запрещается добавлять в нее воду для увеличения подвижности согласно СП 70.13330.

Бетонные смеси следует укладывать в бетонируемые конструкции горизонтальными слоями одинаковой толщины без разрывов, с последовательным направлением укладки в одну сторону во всех слоях.

Верхний уровень уложенной бетонной смеси должен быть от 50 до 70 мм ниже верха щитов опалубки согласно СП 70.13330.

Способ укладки бетонной смеси должен обеспечивать монолитность конструкции. Новая порция бетонной смеси должна быть уложена до начала схватывания бетона ранее уложенного слоя.

При укладке бетонной смеси с перерывами поверхность рабочих швов должна быть перпендикулярна оси бетонируемых колонн и балок, поверхности плит и стен. Возобновление бетонирования согласно СП 70.13330 допускается производить по достижении бетоном прочности не менее 1,5 МПа.

Рабочие швы по согласованию с проектной организацией допускается устраивать при бетонировании в соответствии с СП 70.13330:

- колонн – на отметке верха фундамента, низа прогонов, балок и подкрановых консолей, верха подкрановых балок, низа капителей колонн;
- балок больших размеров, монолитно соединенных с плитами – от 20 до 30 мм ниже отметки нижней поверхности плиты, а при наличии в плите вутов<sup>2</sup> – на отметке низа вута плиты;
- плоских плит – в любом месте параллельно меньшей стороне плиты;
- ребристых перекрытий – в направлении, параллельном второстепенным балкам;
- отдельных балок – в пределах средней трети пролета балок, в направлении, параллельном главным балкам (прогонам), и в пределах двух средних четвертей пролета прогонов и плит;
- массивов, арок, сводов, резервуаров, бункеров, гидротехнических сооружений, мостов и других сложных инженерных сооружений и конструкций – в местах, указанных в проекте.

---

<sup>2</sup> Вут – плавное увеличение поперечного сечения железобетонных опорных или перекрывающих пролёт конструкций вблизи от места опирания

Высота свободного сбрасывания бетонной смеси в опалубку конструкций по СП 70.13330 не должна превышать для:

- колонн 5 м;
- перекрытий 1 м;
- стен 4,5 м;
- неармированных конструкций 6 м;
- слабоармированных (расход арматуры менее 70 кг/м<sup>3</sup> или расстояние между параллельными стержнями в свету более  $6d_{max}$ ) подземных конструкций в сухих и связных грунтах 4,5 м;
- густоармированных 3 м.

Для высокоподвижных и самоуплотняющихся бетонных смесей высота свободного сбрасывания не должна превышать 1 м.

Уплотнение бетонной смеси должно обеспечивать требуемую плотность и однородность бетона. Толщина уплотняемого слоя должна соответствовать глубине проработки уплотняющего устройства.

Оборудование для уплотнения бетонных смесей должно выбираться с учетом марки бетонной смеси по удобоукладываемости, геометрии конструкции, степени армирования. При уплотнении бетонной смеси глубинными вибраторами не допускается опирание вибраторов на арматуру, закладные изделия, тязи и другие элементы крепления опалубки.

Продолжительность вибрирования бетонной смеси должна назначаться в зависимости от марки бетонной смеси по удобоукладываемости, типа бетонируемой конструкции, степени и вида армирования, параметров уплотняющего оборудования при разработке ППР или технологического регламента бетонирования. Ориентировочная продолжительность уплотнения может приниматься для поверхностных вибраторов от 20 до 60 с, глубинных – от 20 до 40 с. В зимний период продолжительность вибрирования должна быть увеличена на 25 %.

Погружения глубинного вибратора в бетонную смесь должны обеспечивать углубление его в ранее уложенный слой от 5 до 10 см. Шаг перестановки глубинных вибраторов не должен превышать полуторного радиуса их действия (от 15 до 60 см в зависимости от типа вибратора).

Толщина укладываемых слоев бетонной смеси должна приниматься не более:

- уменьшенной на 10 см длины рабочей части вибратора для тяжелых подвесных вертикально расположенных вибраторов;

- 1,25 длины рабочей части вибратора для ручных глубинных вибраторов;
- 40 см при уплотнении неармированных конструкций поверхностными вибраторами;
- 25 см при уплотнении конструкций с одиночной арматурой поверхностными вибраторами;
- 12 см при уплотнении конструкций с двойной арматурой поверхностными вибраторами.

Контроль в процессе уплотнения осуществляется визуально по оседанию смеси, прекращению удаления воздуха и выделению цементного молока.

## ГЛАВА 13. УХОД ЗА ТВЕРДЕЮЩИМ БЕТОНОМ

Уход за твердеющим бетоном должен обеспечить достижение бетоном требуемых показателей качества в проектном возрасте. В составе ППР или технологического регламента на бетонирование должны указываться:

- способы ухода;
- продолжительность ухода;
- перечень контролируемых в процессе ухода показателей и способы контроля.

Первичный уход особенно тщательно следует производить в жаркую сухую погоду и в зимних условиях.

Последующий уход должен обеспечить благоприятные температурно-влажностные условия для формирования структуры и свойств твердеющего бетона. Вид и продолжительность последующего ухода должны определяться при разработке ППР с учетом вида конструкции, состава бетонной смеси, погодных условий, технологии бетонирования.

Продолжительность последующего ухода должна обеспечить достижение бетоном критической прочности.

Значение критической прочности устанавливается по СП 70.13330. Среднестатистические данные о нарастании прочности бетона приведены в табл. 13.1.

Таблица 13.1

Относительная прочность тяжелого бетона в зависимости от температуры твердения и типа цемента (по ГОСТ 10178, ГОСТ 31108)

Время твердения, сут	Тип цемента	Относительная прочность бетона при температуре твердения			
		5 °С	10 °С	20 °С	30 °С
1	М	0,06	0,11	0,19	0,23
	Н	0,12	0,21	0,34	0,37
	Б	0,16	0,26	0,42	0,45
2	М	0,12	0,21	0,34	0,38
	Н	0,19	0,32	0,5	0,52
	Б	0,22	0,37	0,58	0,58
3	М	0,17	0,28	0,45	0,47
	Н	0,23	0,38	0,6	0,6
	Б	0,26	0,43	0,66	0,65
7	М	0,27	0,44	0,68	0,67
	Н	0,31	0,51	0,78	0,75
	Б	0,33	0,54	0,82	0,78
14	М	0,34	0,56	0,85	0,81
	Н	0,37	0,6	0,9	0,85
	Б	0,38	0,61	0,92	0,87
28	М	0,41	0,67	1,0	0,93
	Н	0,43	0,7	1,0	0,93
	Б	0,45	0,71	1,0	0,93
56	М	0,47	0,76	1,12	1,0
	Н	0,49	0,79	1,08	1,0
	Б	0,51	0,8	1,06	0,98

**Примечания**

1. М, Н, Б – соответственно медленно, нормально, быстротвердеющий портландцемент.
2. За 1 принята прочность бетона в возрасте 28 сут при температуре твердения 20 °С.
3. Промежуточные значения допускается определять интерполяцией.
4. При использовании в составе бетонных смесей добавок, влияющих на кинетику прочности бетона, нарастание прочности принимается по данным строительной лаборатории или производителя товарного бетона. Допускается контролировать кинетику прочности методами неразрушающего контроля.

Для предотвращения трещинообразования при бетонировании распластанных конструкций (полы, стяжки и т.п.) следует выполнять нарезку швов не позднее 12 ч после укладки бетона при нормальной температуре и не позднее 24 ч при температуре ниже + 10 °С.

Глубина швов должна составлять величину 0,25 – 0,33 толщины конструкции.

Интервал швов следует принимать 24-36 значений толщины конструкции.

При нарезке швов следует принимать форму участков, близкую к квадрату, исключать Т-образное пересечение швов и образование треугольных участков с острыми углами.

## ГЛАВА 14. РЕГУЛИРОВАНИЕ ТЕМПЕРАТУРНОГО РЕЖИМА ТВЕРДЕНИЯ

Регулирование температурного режима твердения необходимо для предотвращения образования термических трещин. При традиционном режиме бетонных работ интенсивностью до  $40 \text{ м}^3/\text{ч}$  и конструкциях средней и малой массивности ( $M_{п} > 6$ ), специальные мероприятия по регулированию температурного режима твердения не требуются.

Регулирование температурного режима твердения необходимо обеспечивать при бетонировании массивных конструкций (объем более  $1000 \text{ м}^3$ , модуль поверхности  $M_{п} < 3$ ) с высоким темпом укладки бетонной смеси (более  $150 \text{ м}^3/\text{ч}$ ).

Технологические мероприятия по регулированию температурного режима твердения, разрабатываемые в составе ППР, должны предусматривать:

- укладку бетонной смеси с минимально возможной температурой;
- использование цементов с низкой экзотермией и составов бетона с минимально возможным расходом цемента;
- устройство охлаждающих регистров в теле бетонируемой конструкции;
- подогрев периферийной части в период разогрева бетонного массива за счет экзотермии цемента (ориентировочно от 1,5 до 3,0 сут) для выравнивания температурного градиента;
- поддержание скорости остывания бетона в конструкции не более  $5 \text{ }^{\circ}\text{C}/\text{ч}$  после достижения его максимальной температуры;
- обеспечение перепада температуры «поверхность конструкции – воздух» в момент окончания технологических мероприятий по регулированию температурного режима твердения не более  $20 \text{ }^{\circ}\text{C}$ ;
- способы контроля температурного режима конструкции.

## **ГЛАВА 15. ПРОИЗВОДСТВО БЕТОННЫХ РАБОТ В ЗИМНИХ УСЛОВИЯХ**

При бетонировании конструкций в зимних условиях (по СП 70.13330) в составе ППР следует специально разрабатывать мероприятия, обеспечивающие:

- предотвращение замерзания бетонной смеси в период транспортирования, укладки и уплотнения;
- предотвращения замерзания свежееуложенного бетона;
- благоприятные температурно-влажностные условия формирования прочности твердеющего бетона;
- перечень контролируемых параметров (подвижность бетонной смеси, температура бетонной смеси, кинетика прочности) и способы контроля.

Для предотвращения замерзания бетонной смеси в период транспортирования, укладки и уплотнения следует применять химические добавки с учетом температуры окружающей среды, утепление бетонотранспортных средств.

Методы зимнего бетонирования следует принимать с учетом типа бетонируемой конструкции, технологии бетонирования, состава бетонной смеси, климатических условий. Рекомендуемые методы зимнего бетонирования приведены в табл. 15.1.

Таблица 15.1

Рекомендуемые методы бетонирования в зависимости от вида конструкций

Вид конструкций	Минимальная температура воздуха, °С, до	Способ бетонирования
Массивные бетонные и железобетонные фундаменты, блоки и плиты с модулем поверхности до 3	-15	Термос
	-25	Термос с применением ускорителей твердения бетона. Термос с применением противоморозных добавок*
Фундаменты под конструкции зданий и оборудование, массивные стены и т.п. с модулем поверхности 3-6	-15	Термос, в том числе с применением противоморозных добавок* и ускорителей твердения
	-25	Обогрев в греющей опалубке. Предварительный разогрев бетонной смеси
	-40	Обогрев в греющей опалубке. Периферийный электропрогрев
Колонны, балки, прогоны, элементы рамных конструкций, свайные ростверки, стены, перекрытия с модулем поверхности 6-10	-15	Термос с применением противоморозных добавок*, обогрев в греющей опалубке нагревательными проводами. Предварительный разогрев бетонной смеси, индукционный нагрев
	-40	Обогрев в греющей опалубке, нагревательными проводами в сочетании с термоактивными гибкими покрытиями (ТАГП) с применением противоморозных добавок
Полы, перегородки, плиты перекрытий, тонкостенные конструкции с модулем поверхности 10-20	-40	То же

Метод бетонирования «термос». Сущность метода: использования тепла гидратации цемента для обеспечения температурного режима выдерживания конструкции. Область применения: массивные конструкции с  $M_{п} < 3$ . Особенности технологии: температура бетонной смеси в момент укладки не менее  $10\text{ }^{\circ}\text{C}$ . Необходима утепленная опалубка. Скорость остывания не более  $5\text{ }^{\circ}\text{C}/\text{ч}$ .

Сквозной электродный прогрев. Сущность метода: прогрев бетона осуществляется за счет выделяющегося тепла при прохождении электрического тока через бетон, включенный в качестве сопротивления в электрическую цепь. Область применения: Бетонные и малоармированные конструкции с  $M_{п}$  от 3 до 10 толщиной до 50 см. Особенности технологии: Скорость подъема температуры не более  $10\text{ }^{\circ}\text{C}/\text{ч}$ . Температура изотермы не более  $50\text{ }^{\circ}\text{C}$ . Продолжительность прогрева – до достижения критической прочности. Ориентировочный расход энергии  $80 - 110\text{ кВт}\cdot\text{ч}/\text{м}^3$ .

Периферийный электрообогрев. Сущность метода: обогрев производится за счет выделяющегося тепла при прохождении электрического тока через бетон при подключении периферийных зон в качестве сопротивления в электрическую цепь. Внутренняя часть разогревается за счет экзотермии и тепла периферийных зон. Область применения: Конструкции с  $M_{п} < 15$ . Односторонний прогрев при толщине до 20 см в сочетании с утепленной опалубкой. Двусторонний – при толщине более 20 см. Особенности технологии: Скорость подъема температуры не более  $15\text{ }^{\circ}\text{C}/\text{ч}$ . Температура изотермы не более  $50\text{ }^{\circ}\text{C}$ . Продолжительность прогрева – до достижения критической прочности. Ориентировочный расход энергии  $90 - 120\text{ кВт}\cdot\text{ч}/\text{м}^3$ .

Предварительный форсированный электроразогрев. Сущность метода: разогрев бетонной смеси за счет тепла, выделяющегося при прохождении электрического тока через нее с последующей укладкой горячей смеси в опалубку с выдерживанием по методу «термоса». Область применения: Конструкции с  $M_{п} < 8$ . Особенности технологии: Разогрев бетонной смеси до  $70 - 80\text{ }^{\circ}\text{C}$  за  $10 - 15$  мин. в бункерах или в опалубке (после уплотнения). Для  $M_{п} < 5$  достаточно «термосного» выдерживания в утепленной опалубке. Для  $M_{п} > 5$  может потребоваться дополнительный обогрев. Ориентировочный расход энергии  $40 - 80\text{ кВт}\cdot\text{ч}/\text{м}^3$ .

Кондуктивный обогрев. Сущность метода: обогрев бетона осуществляется теплом, подводимым греющей опалубкой. Область применения: Конструкции с  $M_{п} > 8$ . Особенности технологии: Ско-

рость подъема температуры не более 10 °С/ч. Температура изотермы не более 50 °С. Продолжительность прогрева – до достижения критической прочности. Ориентировочный расход энергии 100 – 130 кВт·ч/м<sup>3</sup>.

Электропрогрев греющими проводами. Сущность метода: обогрев осуществляется за счет поступающего тепла от проложенных в теле бетона проводов, которые разогреваются при прохождении через них электрического тока. Особенности технологии: Скорость подъема температуры не более 10 °С/ч. Температура изотермы не более 50 °С. Температура нагревателя на контакте с бетоном не более 80°С. Продолжительность прогрева – до достижения критической прочности. Ориентировочный расход энергии 80 – 110 кВт·ч/м<sup>3</sup>.

Обогрев инфракрасными излучателями. Сущность метода: разогрев бетона осуществляется с поверхности посредством воздействия инфракрасного излучения. Область применения: Эффективен для стен, перекрытий. Особенности технологии: Температура нагреваемой бетонной поверхности не выше 80 °С. Обязательна защита от испарения воды из бетона. Ориентировочный расход энергии 120 – 200 кВт·ч/м<sup>3</sup>.

Индукционный прогрев. Сущность метода: разогрев бетона осуществляется за счет тепла, выделяющегося при воздействии электромагнитного поля на стальную арматуру. Область применения: Железобетонные густоармированные конструкции линейного типа. Особенности технологии: Скорость подъема температуры не более 15 °С/ч. Температура изотермы не более 50 °С. Температура бетона на контакте арматурой не более 80 °С. Продолжительность прогрева – до достижения критической прочности. Ориентировочный расход энергии 100 – 150 кВт·ч/м<sup>3</sup>.

Конвективный прогрев. Сущность метода: обогрев бетона осуществляется посредством создания вокруг бетонируемой конструкции замкнутого объема с повышенной температурой (тепляки, калориферы). Область применения: Конструкции с  $M_p > 10$  в замкнутых пространствах при температуре наружного воздуха до минус 30°С. Особенности технологии: Камерный традиционный (общий тепляк) при температуре до 20 °С. Камерный локальный тепляк. Ориентировочный расход энергии 120 – 200 кВт·ч/м<sup>3</sup>.

Безообогревный с применением химических добавок. Сущность метода: понижение температуры замерзания воды посредством введения в бетонную смесь химических добавок. Область применения: При температуре наружного воздуха до минус 15°С.

Особенности технологии: Ограничения по виду добавок в зависимости от вида арматуры, требования к качеству поверхности.

Паропрогрев. Сущность метода: обогрев бетона осуществляется воздействием паровоздушной смеси на бетон (острый пар), либо использование пара в качестве теплоносителя в греющей опалубке (глухой пар). Область применения: Любые конструкции, требующие обогрева. Особенности технологии: Скорость подъема температуры не более 15 °С/ч. Температура изотермы не более 50 °С. Продолжительность прогрева – до достижения критической прочности. Ориентировочный расход энергии 90 – 140 кВт·ч/м<sup>3</sup>.

Применяемые методы зимнего бетонирования должны обеспечивать достижение бетоном критической прочности к требуемому сроку. При отсутствии данных о значении критической прочности в проектной документации значение критической прочности бетона несущих конструкций следует принимать не менее 70 % проектной прочности.

Если для бетонируемой конструкции установлены помимо прочности проектные требования по показателям морозостойкости и водонепроницаемости, значение критической прочности следует принимать не менее 85 % проектной прочности.

Бетонирование конструкций при температуре наружного воздуха ниже минус 10 °С следует производить с учетом пунктов 2.56 – 2.58 СП 70.13330.

При применении «горячих» бетонных смесей температуру смеси следует принимать с учетом требований п. 2.62 СП 70.13330.

Контроль температуры бетонной смеси выполняется по каждому бетонотранспортному средству. Температура твердеющего бетона контролируется по каждой конструкции.

## ГЛАВА 16. ПРОИЗВОДСТВО БЕТОННЫХ РАБОТ В СУХУЮ ЖАРКУЮ ПОГОДУ

В сухую жаркую погоду при температуре воздуха в 13 часов в тени выше + 25 °С и относительной влажности воздуха менее 50 % согласно СП 70.13330 при производстве бетонных работ в составе ППР следует разрабатывать комплекс мероприятий, предотвращающих снижение качества бетонной смеси и бетона, перечень контролируемых показателей и способы контроля. При воздействии ветра следует рассматривать скорость ветра 2 м/с эквивалентной температуре 1 °С.

Портландцемент следует применять быстротвердеющий средне и низкоалюминатный с активностью, превышающей проектную прочность бетона не менее чем в 1,5 раза (согласно СП 70.13330). Для бетонов класса В22,5 и выше допускается применять пластифицированные цементы, марка которых превышает проектную прочность бетона не более чем в 1,5 раза, либо предусматривать введение в состав бетонной смеси пластифицирующих добавок.

Применение пуццоланового портландцемента, шлакопортландцемента ниже М400 и глиноземистого цемента для бетонирования надземных конструкций, за исключением случаев, предусмотренных проектом, не допускается.

Цементы не должны обладать ложным схватыванием, иметь температуру выше + 50 °С. Нормальная густота цементного теста не должна превышать 27 % (согласно СП 70.13330).

Температура бетонной смеси при бетонировании конструкций с модулем поверхности более трех не должна превышать + 35 °С. Температура бетонной смеси для массивных конструкций с модулем поверхности менее трех не должна превышать + 20 °С. Для снижения температуры бетонной смеси следует использовать ледяную воду затворения, заменять часть воды затворения льдом. Расчет параметров снижения температуры бетонной смеси должен выполняться и контролироваться строительной лабораторией.

Сохраняемость бетонной смеси в случае необходимости следует обеспечивать:

- дробным введением пластифицирующих добавок;
- введением замедлителей схватывания;
- совместным применением указанных способов.

Укладку бетонной смеси следует предусматривать в минимально возможные сроки. Контроль марки бетонной смеси по удобоукладываемости на объекте следует осуществлять не позднее 20 мин с момента поступления смеси и через каждые 30 мин вылеживания смеси на объекте. Подвижность бетонной смеси в момент укладки должна соответствовать требованиям таблицы 6.2.

Первичный уход должен обеспечивать предотвращение испарения воды из твердеющего бетона.

Первичный уход за свежеложенным бетоном следует начинать не позднее 10 мин с момента окончания отделки поверхности уложенной и уплотненной бетонной смеси.

Осуществляется первичный уход посредством укрытия бетонных поверхностей влагонепроницаемыми материалами, либо нанесением на поверхность свежеложенного бетона пленкообразующих покрытий.

Горизонтальные поверхности конструкций, не защищенные от воздействия солнечных лучей, при температуре воздуха выше + 30 °С рекомендуется укрывать теплоизолирующими материалами.

Первичный уход следует осуществлять до достижения бетоном прочности не менее 1,5 МПа. Движение людей по забетонированным конструкциям и установка опалубки вышележащих конструкций допускаются после достижения бетоном прочности не менее 1,5 МПа (согласно СП 70.13330).

При появлении на поверхности свежеложенного бетона трещин вследствие пластической усадки допускается его повторное поверхностное вибрирование до начала схватывания, но не позднее чем через 1 час после окончания укладки.

В случае применения «горячих» смесей возможные сроки повторного вибрирования должны определяться лабораторией.

Последующий уход должен обеспечивать благоприятные температурно-влажностные условия для формирования структуры бетона.

Способы последующего ухода следует разрабатывать в составе ППР (устройство влагоемких покрытий, покрывающие водные бассейны, непрерывное орошение, самовлагообеспечение и др.). Не допускается периодический полив бетонных поверхностей, подвергающихся нагреву солнечными лучами, водой.

Последующий уход следует осуществлять до достижения 70 % проектной прочности. Допускается при соответствующем обосновании осуществлять последующий уход до достижения 50 %

проектной прочности, но не менее 7 сут с момента окончания первичного ухода.

Для интенсификации твердения бетона следует использовать солнечную радиацию путем укрытия конструкций светопрозрачными теплоизолирующими инвентарными теплоаккумулирующими покрытиями.

Для конструкций с модулем менее трех из бетонов классов В25 и выше следует разрабатывать в составе ППР комплекс мероприятий по регулированию температурного режима твердения, особенно на стадии остывания.

## ГЛАВА 17. СПЕЦИАЛЬНЫЕ МЕТОДЫ БЕТОНИРОВАНИЯ

Специальные методы бетонирования в соответствии с разработанными в установленном порядке ППР следует применять в случаях, когда применение традиционных технологий производства бетонных работ технически невозможно или экономически нецелесообразно.

Специальные методы бетонирования:

Метод отдельного бетонирования:

- гравитационный;
- инъекционный;
- вибронагнетания.

Сущность метода: нагнетание цементно-песчаного раствора в пустоты между крупным заполнителем, предварительно уложенным в опалубку бетонизируемой конструкции (при вибронагнетании – в сочетании с вибрацией).

Область применения: в случаях, где требуется повышенная плотность бетона. Возведение железобетонных резервуаров в условиях интенсивного притока грунтовых вод. Основные параметры технологии: Более эффективен при бетонировании тонкостенных конструкций. При толщине конструкции более 1 м раствор нагнетают в крупный заполнитель через стальные инъекционные трубы, устанавливаемые в опалубку, а при толщине конструкции менее 1 м – через боковые инъекционные отверстия. Не допускаются перерывы в бетонировании более 20 мин.

Метод вертикального перемещения трубы (ВПТ). Сущность метода: Бетонная смесь подается самотеком через опущенные до основания будущего сооружения трубы диаметром 200-300 мм и растекается по форме. По мере увеличения толщины бетонного слоя трубы поднимаются и лишние звенья удаляются. Область применения: подводное бетонирование на глубине до 50 м. Основные параметры технологии: Радиус действия трубы не более 6 м. Нижний конец трубы должен быть постоянно заглублен в бетонную смесь не менее чем на 0,8 м при глубине бетонирования до 10 м; на 1,5 м при глубине бетонирования до 20 м и на 1,5 м-при глубине бетонирования более 20 м. Бетонирование ведут до отметки, превышающей проектную на 2 %, но не менее 100 мм. Соприкасающийся с водой верхний слой бетона по окончании бетонирования и достижения прочности от 2 до 2,5 МПа удаляется. Класс бетона не менее В25. Подвижность смеси 6 – 20 см О.К.

Метод восходящего раствора (ВР):

- безнапорный;
- напорный.

Сущность метода: В пределах огороженного участка устраивают каменную наброску, в которой с определенным интервалом устанавливают стальные трубы диаметром от 37 до 100 мм, по которым самотеком (или под давлением) подается растворная смесь, заполняющая пустоты в каменной наброске. Область применения: Подводное бетонирование на глубине до 20 м. Основные параметры технологии: Каменная наброска от 40 до 150 мм для бетонной кладки, от 150 до 400 мм для бутобетонной кладки. Растворная смесь состава 1:1 – 1:2. Песок: 50 % 0,63 – 2,5 мм, 50% – до 0,63 мм. Подвижность смеси от 12 до 15 см по конусу СтройЦНИЛ. Радиус действия трубы до 3 м. Заглубление трубы в смесь не менее 0,8 м. Бетонирование выше проектной отметки на 200 мм. При прочности кладки 2,5 МПа излишки срезают.

Метод укладки бункерами. Сущность метода: Бетонную смесь опускают под воду на основание (или ранее уложенный слой) бетонизируемого элемента в раскрывающихся ящиках, бадьях или грейферах и разгружают через раскрытое отверстие при минимальном разрыве дна бункера и основания.

Область применения: Подводное бетонирование на глубине до 20 м при классе укладываемого бетона не выше В20. Основные параметры технологии: Закрытые сверху бункера имеют уплотнение по контуру закрывания.

Метод втрамбовывания бетонной смеси. Сущность метода: создание бетонного островка в одном из углов бетонизируемой конструкции при подаче смеси по трубе или бадье с открывающимся дном. Порции бетонной смеси втрамбовывают в островок равномерно с интенсивностью, не нарушающей процесс твердения уложенного бетона, и не ближе 20...30 см от кромки воды.

Область применения: при глубине воды до 1,5 м для конструкций больших площадей при классе бетона до В25. Основные параметры технологии: Островок должен возвышаться над поверхностью воды не менее чем на 30 см. Подвижность бетонной смеси от 5 до 7 см О.К.. Подводный откос островка, с которого начинают втрамбовывание, должен образовывать под водой угол от 35° до 45° к горизонтали.

Метод торкретирования:

- «сухой» способ;
- «мокрый» способ.

Сущность метода: При сухом способе исходная сухая смесь во взвешенном состоянии подается в насадку (сопло), в которую в нужном количестве поступает вода затворения. В сопле происходит перемешивание смеси с последующей подачей ее под давлением сжатого воздуха на бетонируемые поверхности. При мокром способе в сопло под давлением сжатого воздуха поступает готовая смесь. В сопле смесь переводится во взвешенное состояние и под давлением наносится на бетонируемые поверхности («пневмобетонирование»). Область применения: Сухой способ применяют для нанесения торкрета, а мокрый – для торкрета и набрызг – бетона. При невозможности возвести традиционными методами бетонирования конструктивные элементы толщиной в несколько сантиметров (особенно при применении пневмоопалубок), для нанесения туннельных обделок, при устройстве защитных слоев на поверхности предварительно напряженных резервуаров, для ремонта и усиления железобетонных конструкций, для замоноличивания стыков и др.

Основные параметры технологии: Не допускаются перерывы свыше 10 мин между нанесением отдельных слоев и механическое воздействие на не затвердевшее покрытие из торкрета. Отскок до 20 % на вертикальных конструкциях, до 30 % – на потолочных. Ц:П от 1:3 до 1:4,5. Ц до 600 кг/м<sup>3</sup> при фактическом водоцементном отношении при выходе из сопла 0,32-0,37.

Метод вакуумирования. Сущность метода: удаление от 10 % до 25 % воды затворения из уплотненной бетонной смеси посредством вакуум-щитов.

Область применения: горизонтальные и пространственные конструкции (междуэтажные перекрытия, своды-оболочки, полы), вертикальные: стены, колонны, диафрагмы и др. Основные параметры технологии: горизонтальные: вакуумируют сверху, применяя переносные жесткие вакуум-щиты или вакуумматы, Развитые по высоте конструкции – со стороны боковых поверхностей, используя для этого вакуум-опалубку.

Метод «Upcreate». Сущность метода: Напорное заполнение опалубки бетононасосами восходящим потоком. Область применения: Тонкостенные, густоармированные конструкции с повышенными требованиями к качеству лицевой поверхности. Основные параметры технологии: Используются самоуплотняющиеся бетонные смеси.

## ГЛАВА 18. КОНТРОЛЬ ВЫПОЛНЕНИЯ БЕТОННЫХ РАБОТ

В систему контроля бетонных работ должны входить:

- а) контроль опалубки;
- б) контроль арматурных работ;
- в) проверка готовности к бетонированию;
- г) входной контроль бетонной смеси по ГОСТ 7473;
- д) операционный контроль укладки и уплотнения бетонной смеси, включающий:
  - визуальный контроль соответствия допустимой высоты сбрасывания при укладке бетонной смеси в опалубку;
  - визуальный контроль толщины и направления укладки слоев при укладке смеси в опалубку;
  - контроль степени уплотнения бетонной смеси в соответствии с ППР посредством контроля времени вибрирования, схемы перестановки вибраторов и завершенности процесса уплотнения;
  - контроль температурного режима выдерживания бетона и каждые 8 ч в течение первых 3 сут, а в дальнейшем – каждые сутки;
- е) контроль прочности бетона;
- ж) приемка бетона по показателям качества;
- з) инспекционный контроль.

Контроль прочности бетона должен осуществляться путем определения прочности бетона в процессе выполнения бетонных работ.

Контролю по ГОСТ 18105 для товарного бетона и монолитных конструкций подлежат прочность в проектном возрасте и прочность в промежуточном возрасте (при снятии несущей опалубки; нагружении конструкций до достижения ими проектной прочности и т.д.).

По требованию заказчика осуществляется контроль прочности в промежуточном возрасте товарного бетона.

В случае если прочность бетона в промежуточном возрасте для товарного бетона или монолитных конструкций составляет 90 % и более значения проектного класса, контроль прочности в проектном возрасте не проводят.

Контроль прочности бетона следует проводить:

- при производстве товарного бетона;
- на строительной площадке в процессе возведения монолитных конструкций;

- при приемке конструкций.

Контроль прочности бетона должен проводиться по следующим схемам, регламентированным ГОСТ 18105:

- товарного бетона по схемам А, Б и Г;
- бетона монолитных конструкций по схемам В и Г.

Схема А – определение характеристик однородности бетона по прочности, при которой используют не менее 30 единичных результатов определения прочности, полученных при контроле прочности бетона предыдущих партий товарного бетона или сборных конструкций в анализируемом периоде.

Схема Б – определение характеристик однородности бетона по прочности, при которой используют не менее 15 единичных результатов определения прочности бетона в контролируемой партии товарного бетона или сборных конструкций и предыдущих контролируемых партиях в анализируемом периоде.

Схема В – определение характеристик однородности бетона по прочности, при которой используют результаты неразрушающего контроля прочности бетона одной текущей контролируемой партии конструкций; при этом число единичных значений прочности бетона должно соответствовать требованиям 5.8 ГОСТ 18105.

Схема Г – без определения характеристик однородности бетона по прочности, когда:

- при изготовлении отдельных конструкций или в начальный период производства невозможно получить число единичных результатов определения прочности бетона, предусмотренное схемами А и Б;
- при проведении неразрушающего контроля прочности бетона без построения градуировочных зависимостей, но с использованием универсальных зависимостей путем их привязки к прочности бетона контролируемой партии конструкций.

Определение прочности бетона должно проводиться:

- на заводах-изготовителях бетонной смеси по контрольным образцам;
- на строительной площадке;
- неразрушающими методами контроля прочности бетона в конструкциях;
- по контрольным образцам бетона при входном контроле (по требованию проектной документации или получателя бетона). Допускается осуществлять контроль прочности бетона по образцам-кернам, выбуренным из конструкции.

Контроль и оценку прочности бетона на заводах-изготовителях товарного бетона и при возведении конструкций следует проводить статистическими методами с учетом характеристик однородности бетона по прочности по ГОСТ 18105.

Приемка бетона по ГОСТ 18105 путем сравнения его фактической прочности с требуемой без учета характеристик однородности бетона по прочности не допускается.

Приемка бетона по показателям качества осуществляется выполнением контроля бетона по показателям прочности на сжатие, морозостойкости, водонепроницаемости и другим показателям, установленным в проектной документации.

Контроль качества бетона по показателям прочности на сжатие, морозостойкости и водонепроницаемости производится в соответствии с ГОСТ 10180, ГОСТ 22690, ГОСТ 17624, ГОСТ 18105, ГОСТ 10060.1, ГОСТ 10060.2, ГОСТ 12730.5.

Контроль и оценку прочности бетона следует осуществлять партиями в соответствии с ГОСТ 7473, ГОСТ 10181, ГОСТ 18105.

При применении бетонов классов выше В60 контроль прочности бетона на строительной площадке в процессе возведения монолитных конструкций должен осуществляться по результатам определения прочности в конструкциях неразрушающими методами или по образцам, отобраным из конструкций.

Контроль прочности бетона по образцам, отобраным из конструкций, производится в соответствии с ГОСТ 28570.

Определение прочности бетона по контрольным образцам производится в соответствии с ГОСТ 10180, ГОСТ 18105.

Для бетона класса В60 и выше контрольные образцы должны соответствовать ГОСТ 10180 с учетом следующих требований:

- наименьший размер ребра контрольного образца для определения прочности бетона при сжатии принимается равным 100 мм;
- отклонения от перпендикулярности смежных граней образцов не должны превышать 0,1 мм.

Контрольные образцы должны изготавливаться и испытываться сериями. Число контрольных образцов в серии принимают по ГОСТ 10180 и ГОСТ 24452.

Для бетонов классов В60 и выше число контрольных образцов в серии принимают не менее 4 шт. – для определения прочности в проектном возрасте и не менее 2 шт. – в промежуточном или более позднем возрасте.

Контрольные образцы для определения прочности бетона следует изготавливать в формах, соответствующих требованиям ГОСТ 22685,

Для бетонов класса В80 и выше для определения прочности бетона на сжатие следует применять неразборные формы.

Условия твердения и транспортирование контрольных образцов должны соответствовать ГОСТ 10180 с учетом следующих требований:

- после изготовления до распалубливания (не менее 24 часов) контрольные образцы должны твердеть в формах, покрытых влажной тканью или другим материалом, исключающим возможность испарения из них влаги, в помещении с температурой воздуха  $(20 \pm 5) ^\circ\text{C}$ ;

- после распалубливания до испытаний контрольные образцы должны твердеть в нормальных условиях при температуре  $(20 \pm 3) ^\circ\text{C}$ , относительной влажности  $(95 \pm 5) \%$ ;

- для бетонов классов В60 и выше прочность бетона контрольных образцов к началу их транспортирования должна быть не менее 10 МПа.

Применяемые средства измерений и контроля должны соответствовать ГОСТ 10180.

Определение прочности бетона в конструкциях неразрушающими методами производится в соответствии с ГОСТ 22690, ГОСТ 17624 и ГОСТ 18105.

Для определения прочности бетона классов В60 и выше применяются следующие неразрушающие методы контроля:

- метод отрыва со скалыванием при глубине заделки анкера не менее 35 мм по ГОСТ 22690;

- методы ударного импульса и упругого отскока по ГОСТ 22690.

Максимальная контролируемая неразрушающими методами прочность бетона в конструкциях определяется предельными значениями прочности, рекомендуемыми руководствами к конкретным приборам и соответствием градуировочных зависимостей требованиям соответствующих стандартов.

Проведению испытаний должно предшествовать построение градуировочной зависимости, связывающей показатель, регистрируемый прибором неразрушающего контроля, с прочностью бетона в конструкции.

Не допускается использование универсальных градуировочных зависимостей, прикладываемых к приборам, без их привязки к конкретным бетонам и конструкциям.

Градуировочная зависимость должна устанавливаться одним из следующих способов по результатам испытаний одних и тех же:

- контрольных образцов методами неразрушающего контроля и разрушающим методом по ГОСТ 10180;
- участков конструкций методами ударного импульса, упругого отскока и методом отрыва со скалыванием по ГОСТ 22690;
- участков конструкций методами неразрушающего контроля и разрушающим методом по образцам, отобранным из конструкций по ГОСТ 28570.

При построении градуировочной зависимости по результатам параллельных испытаний конструкций, сначала на 25-30 участках должны быть проведены предварительные испытания бетона поверхностного слоя конструкций неразрушающими методами ударного импульса или упругого отскока.

Из числа участков, на которых проводились измерения, отбирается не менее 12 участков с минимальными, максимальными и близкими к средним показаниями прибора неразрушающего контроля. На каждом выбранном участке проводят определение прочности бетона разрушающим методом по образцам, отобранным из конструкций или неразрушающим методом отрыва со скалыванием по ГОСТ 22690.

По ГОСТ 22690 допускается использование установленных градуировочных зависимостей для определения прочности бетона в конструкциях, если среднее квадратическое (остаточное) отклонение от среднего значения прочности  $S_T \leq 12\%$  при использовании серии образцов и  $S_T \leq 15\%$  при использовании отдельных образцов.

При невозможности построения градуировочной зависимости для определения прочности бетона конструкций неразрушающими методами контроля необходимо использовать только метод отрыва со скалыванием по ГОСТ 22690.

Число и расположение участков испытаний, а также число измерений, проводимых методами неразрушающего контроля на каждом контролируемом участке, принимаются в соответствии с ГОСТ 18105, ГОСТ 17624 и ГОСТ 22690.

При контроле прочности бетона неразрушающим методом отрыва со скалыванием для бетонов классов В60 и выше необходимо использовать анкерное устройство с глубиной заделки 48 мм или 35 мм.

Прочность бетона  $R_i$ , МПа, на участке конструкции при испытании неразрушающим методом отрыва со скалыванием определяется по формуле:

$$R_i = m_1 m_2 P_i K, \quad (18.1)$$

где:  $R_i$  – прочность бетона на участке конструкции, МПа;  
 $P_i$  – усилие вырыва анкерного устройства (по показанию прибора), кН;  
 $m_1$  – коэффициент учитывающий максимальный размер крупного заполнителя (при крупности заполнителя менее 50 мм  $m_1 = 1$ );  
 $m_2$  – коэффициент пропорциональности для перехода от усилия вырыва  $P_i$ , кН, к прочности бетона в конструкции  $R_i$ , МПа, который определяется экспериментально или принимается эмпирически;  
 $K$  – поправочный коэффициент, учитывающий разницу прочности бетона на поверхности и глубине конструкции, полученную неразрушающими методами.

При экспериментальном определении коэффициента  $m_2$  производятся испытания одних и тех же участков конструкций неразрушающим методом отрыва со скалыванием с определением усилия вырыва анкера  $P_i$ , кН, по ГОСТ 22690 и разрушающим методом по образцам, отобраным из конструкций с определением фактической прочности бетона конструкций  $R_{\phi}$ , МПа, в соответствии с ГОСТ 28570.

Коэффициент пропорциональности  $m_2$  определяется по формуле:

$$m_2 = \frac{\sum_{i=1}^n (R_{\phi i} / P_i)}{n \cdot m_1}, \quad (18.2)$$

где:  $n$  – число участков испытаний, принимаемое не менее трех.

Для контроля бетона класса по прочности при сжатии В60 и менее допускается принимать эмпирические значения коэффици-

ента пропорциональности:  $m_2 = 0,9$  при глубине заделки анкерного устройства 48 мм и  $m_2 = 1,68$  при глубине заделки анкерного устройства 35 мм.

Поправочный коэффициент  $K$  при экспериментальном определении коэффициента пропорциональности  $m_2$  принимается равным 1,0.

При использовании эмпирических значений коэффициента пропорциональности  $m_2$  поправочный коэффициент  $K$  определяется по формуле:

$$K = \frac{\sum_{i=1}^n R_{зл} / R_{нов}}{n}, \quad (18.3)$$

где:  $R_{зл}$  – прочность бетона в участке, заглубленном от 35 до 50 мм от поверхности конструкции, определенная неразрушающим методом отрыва со скалыванием, МПа;

$R_{нов}$  – прочность бетона в поверхностном слое конструкции, определенная неразрушающим методом отрыва со скалыванием, МПа;

$n$  – число участков испытаний, принимаемое в начале работ не менее пяти.

В дальнейшем корректировка поправочного коэффициента  $K$  проводится не реже одного раза в два месяца по данным испытаний не менее чем трех участков конструкций.

Инспекционный контроль прочности бетона осуществляется по требованию заказчика или при разрешении возникающих спорных ситуаций по образцам, отобраным из конструкций, и производится в соответствии с ГОСТ 28570.

Отбор проб (кернов) и изготовление образцов должны производиться только алмазным инструментом в соответствии с ГОСТ 28570 с учетом следующих требований:

- для бетонов классов В60 и выше диаметр образцов должен быть не менее 70 мм;
- высота образцов должна находиться в диапазоне от 0,8 до 2,0 диаметров;
- отклонения от плоскостности и перпендикулярности опорных поверхностей образцов не должны превышать 0,1 мм;
- опорные (торцевые) грани образцов должны быть отшлифованы.

Прочность бетона при сжатии должна определяться по ГОСТ 28570 с учетом следующих требований:

– прочность бетона в испытываемом образце, приведенная к образцу базового размера  $R$ , МПа, с точностью до 0,1 МПа определяется по формуле:

$$R = (F/A) \times \eta_1 \times a, \quad (18.4)$$

где:  $F$  – разрушающая нагрузка, Н;  
 $A$  – площадь рабочего сечения образца, мм<sup>2</sup>;  
 $\eta_1$  – коэффициент, учитывающий отношение высоты образца к его диаметру, принимаемый при испытаниях на сжатие по таблице 2 ГОСТ 28570;  
 $a$  – масштабный коэффициент, учитывающий размер поперечного сечения образцов.

Масштабный коэффициент  $a$  определяется экспериментально по результатам сравнительных параллельных испытаний образцов диаметром не менее 90 мм и образцов меньшего диаметра, отобранных из одних и тех же участков конструкций, на прочность при сжатии в соответствии с ГОСТ 28570.

Количество участков для отбора проб (кернов), из которых изготавливаются образцы для экспериментального определения масштабного коэффициента  $a$ , указывается в технологических регламентах или в ППР, но должно быть не менее трех.

Масштабный коэффициент  $a$  для образцов фактического диаметра, определяется по формуле:

$$a = \sum_{i=1}^n \alpha_{d \leq 90} / n, \quad (18.5)$$

где:  $n$  – количество участков конструкций, используемых для определения масштабного коэффициента для образцов заданного диаметра;

$\alpha_{d \leq 90}$  – масштабный коэффициент, для образцов заданного диаметра, определяемый экспериментальным путем для каждого участка конструкций по формуле:

$$\alpha_{d \leq 90} = \frac{\left( \sum_{i=1}^m (R_{d \geq 90}^i \times \eta_l^i \times l) \right) / m}{\left( \sum_{i=1}^p (R_{d \leq 90}^i \times \eta_l^i) \right) / p}, \quad (18.6)$$

где:  $R_{d \geq 90}^i$  и  $R_{d \leq 90}^i$  – прочность бетона при сжатии в испытываемых образцах диаметром не менее 90 мм и заданного диаметра, отобранных из одного участка конструкции, соответственно, МПа;

$\eta_l^i$  – коэффициент, учитывающий отношение высоты каждого испытанного образца к его диаметру;

$m$  – количество образцов диаметром не менее 90 мм, изготовленных из пробы (керн), отобранной на участке конструкции;

$p$  – количество образцов заданного диаметра, изготовленных из пробы (керн), отобранной на участке конструкции.

Допускается принимать эмпирическое значение масштабного коэффициента  $\alpha$  для образцов диаметром более 70 мм равным 1,0.

## ГЛАВА 19. КОНТРОЛЬ КОНСТРУКЦИЙ

Контроль законченных конструкций или частей сооружений следует производить согласно СП 70.13330 на соответствие:

- фактических геометрических параметров конструкций рабочим чертежам по табл. 19.1, 19.2;
- свойств бетона проектным требованиям;
- применяемых в конструкции материалов, полуфабрикатов и изделий требованиям проектной документации по данным входного контроля технической документации.

Контроль законченных конструкций или частей сооружений следует оформлять актом освидетельствования скрытых работ или актом на приемку ответственных конструкций (СП 70.13330, п. 2.112).

При приемке монолитных конструкций на строительной площадке контроль качества бетона должен осуществляться комплексным применением следующих методов испытаний и контроля:

- показателей качества бетона по прочности в конструкциях по ГОСТ 18105;
- морозостойкости по ГОСТ 10060;
- водонепроницаемости по ГОСТ 12730.5.

Примечание – При необходимости осуществляется контроль установленных в проектной документации по ГОСТ 26633 других показателей.

Определение показателей качества бетона по прочности в конструкциях при приемке в соответствии с ГОСТ 18105 осуществляется неразрушающими методами или по образцам, отобраным из конструкций.

Применяемые неразрушающие методы определения показателей качества бетона по прочности в конструкциях при приемке приведены в табл. 19.3.

Требования к геометрическим параметрам конструкций  
 Допуски и способы контроля

Таблица 19.1

Параметр	Предельные отклонения	Контроль (метод, объем, вид регистрации)
Отклонение линий плоскостей пересечения от вертикали или проектного наклона на всю высоту конструкций для: фундаментов	20 мм	Измерительный (по ГОСТ 26433.2, пункты 5.1-5.5 таблицы А.1), каждый конструктивный элемент, журнал работ
стен и колонн, поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия	15 мм	
стен и колонн, поддерживающих сборные балочные конструкции	10 мм	
стен зданий и сооружений, возводимых в скользящей опалубке, при отсутствии промежуточных перекрытий	1/500 высоты сооружения, но не более 100 мм	Измерительный (по ГОСТ 26433.2, п.5.1-5.5 таблицы А.1), всех стен и линий их пересечения, журнал работ
стен зданий и сооружений, возводимых в скользящей опалубке, при наличии промежуточных перекрытий	1/1000 высоты сооружения, но не более 50 мм	
Отклонение горизонтальных плоскостей на всю длину выверяемого участка	20 мм	Измерительный (по ГОСТ 26433.2, п.10 таблицы А.1), не менее 5 измерений на каждые 50-100 м, журнал работ
Местные неровности поверхности бетона при проверке двухметровой рейкой, кроме опорных поверхностей	5 мм	
Длина или пролет элементов	$\pm 20$ мм	Измерительный (по ГОСТ 26433.2, п.1 таблицы А.1), каждый элемент, журнал работ
Размер поперечного сечения элементов	+ 6 мм; - 3 мм	Измерительный (по ГОСТ 26433.1), каждый элемент, журнал работ
Отметки поверхностей и закладных изделий, служащих опорами для стальных или сборных железобетонных колонн и других сборных элементов	- 5 мм	Измерительный (по ГОСТ 26433.2 п. 1.5.2 таблицы А.1), каждый опорный элемент, исполнительная схема
Уклон опорных поверхностей фундаментов при опирании стальных колонн без подливки	0,0007	Измерительный (по ГОСТ 26433.2, п.7 таблицы А.1), каждый фундамент, исполнительная схема

Расположение анкерных болтов:		Измерительный (по ГОСТ 26433.2 п.1 таблицы А.1),
в плане внутри контура опоры	5 мм	каждый фундаментный болт, исполнительная схема
в плане вне контура опоры	10 мм	
по высоте	+ 20 мм	
Разница отметок по высоте на стыке двух смежных поверхностей	3 мм	Измерительный (по ГОСТ 26433.2, п.1.5.2 таблицы А.1), каждый стык, исполнительная схема

Методы контроля геометрических параметров конструкции  
Таблица 19.2

Геометрические параметры конструкции			
Параметр	Метод контроля	Средства измерений	Объем контроля
Вертикальность и горизонтальность поверхностей	Провешивание, нивелирование, <a href="#">ГОСТ 26433.0</a> , <a href="#">ГОСТ 26433.1</a> <a href="#">ГОСТ 26433.2</a>	Рейка-отвес, нивелир	Каждый конструктивный элемент
Неровность поверхностей	Микронивелирование, <a href="#">ГОСТ 26433.1</a> <a href="#">ГОСТ 26433.2</a>	Двухметровая рейка со щупами	Не менее 5 измерений на каждые 50-100 м длины элементов
Длина (пролет), размеры поперечного сечения элементов	Линейные измерения, <a href="#">ГОСТ 26433.2</a> , п. 1 таблицы А.1	Стальная рулетка 10 м, линейка	Каждый элемент
Отметки опорных частей	Нивелирование, <a href="#">ГОСТ 26433.2</a>	Нивелир	Каждый опорный элемент
Уклоны опорных частей под сборные элементы	Нивелирование, <a href="#">ГОСТ 26433.2</a>	Нивелир, уровень	Каждый опорный элемент
Раскрытие трещины	Визуальный, измерительный	Измерительная лупа со шкалой 0,1 мм, электронный измеритель ширины трещины	Каждый конструктивный элемент

Методы неразрушающего контроля прочности бетона  
Таблица 19.3

Методы	Характеристика методов		
	Область применения	Условия испытаний	Градуировочная зависимость
По ГОСТ 17624			
Ультразвуковой при сквозном прозвучивании	Определение отпускной, передаточной, проектной прочности бетонов классов В7,5 – В35 при экспертном контроле, а также в процессе твердения (в промежуточном возрасте) при базе прозвучивания не менее 100 мм	При положительной температуре бетона	Определяется для каждого вида нормируемой прочности, не менее чем по 15 сериям образцов-кубов <sup>1</sup>
По ГОСТ 22690 для определения всех видов нормируемой прочности, в т.ч. при обследовании и отбраковки конструкций.			
Упругого отскока	Предельные значения прочности бетона 5-50 МПа	При положительной температуре бетона	Определяется для каждого вида нормируемой прочности, не менее чем по 15 сериям образцов-кубов
пластической деформации	Предельные значения прочности бетона, 5-50 МПа		
Ударного импульса	Предельные значения прочности бетона, 10-70 МПа		
Отрыва	Предельные значения прочности бетона, 5-60 МПа		
Отрыва со скалыванием	Предельные значения прочности бетона, 5-100 МПа		
Скалывания ребра	Предельные значения прочности бетона, 5-70 МПа		Допускается использовать по приложениям 5 и 6 ГОСТ 22690
Примечание – Если при ультразвуковом прозвучивании градуировочная зависимость для бетонов класса В12,5 – В35 в возрасте от 1 до 4 месяцев на щебне отсутствует, допускается определять величину предела прочности по формуле:			
$R = 0,075V^{4,36}$ , где R – предел прочности бетона, МПа;			
V - скорость ультразвука при сквозном прозвучивании, км/с.			

При контроле прочности бетона конструкций в промежуточном возрасте неразрушающими методами контролируется не менее одной конструкции каждого вида (колонна, стена, перекрытие, ригели и т.д.) из контролируемой партии.

При контроле прочности бетона конструкций неразрушающими методами в проектном возрасте проводится сплошной неразрушающий контроль прочности бетона всех конструкций контролируемой партии. При этом, согласно ГОСТ 18105, число участков испытаний должно быть не менее:

- трех на каждую захватку для плоских конструкций (стена, перекрытие, фундаментная плита);
- одного на 4 м длины (или три на захватку) для каждой линейной горизонтальной конструкции (балка, ригели);
- шести на каждую конструкцию – для линейных вертикальных конструкций (колонна, пилон).

Общее число участков измерений для расчета характеристик однородности прочности бетона партии конструкций должно быть не менее 20. Число измерений, проводимых на каждом контролируемом участке, принимают по ГОСТ 17624 или ГОСТ 22690.

При инспекционном контроле (проведении обследований и экспертной оценке качества) линейных вертикальных конструкций число контролируемых участков должно быть не менее четырех.

Определение показателей качества бетона по прочности в конструкциях при приемке по образцам, осуществляется в тех случаях, если это предусмотрено проектной документацией.

Отбор образцов из конструкций для определения показателей качества бетона по прочности должен производиться по ГОСТ 28570.

Оценка и приемка бетона конструкций по образцам, отобранным из конструкций, проводится по ГОСТ 18105 из условия  $V_{ф} \geq V$  и осуществляется:

- с определением характеристик однородности бетона по прочности при использовании данных текущего контроля прочности бетона отдельной конструкции или партии (группы) конструкций с числом участков испытаний не менее трех;
- без определения характеристик однородности бетона по прочности при использовании данных текущего контроля прочности бетона отдельной конструкции или захватки конструкции с числом участков испытаний менее трех. При этом фактический класс бетона  $V_{ф}$  принимается равным 80 % средней прочности бетона контролируемых участков конструкции или захватки конструкции,

но не более минимального частного значения прочности бетона отдельной конструкции или участка конструкции, входящих в контролируемую партию.

Контролю по образцам, отобранным из конструкций, подлежат также те показатели качества бетона, которые приведены в проектной документации.

Для бетонов классов В60 и выше оценка и приемка бетона по прочности проводится в соответствии с ГОСТ 18105 с учетом следующих требований:

- коэффициент требуемой прочности, принимается по таблице 2 ГОСТ 18105, но не менее 1,14;
- в начальный период уровень требуемой прочности бетона в партии принимается в соответствии с п. 6.8 ГОСТ 18105, либо по схеме «Г» ;
- фактический класс бетона  $B_{ф}$  в партии (группе) монолитных конструкций определяется по контрольным образцам, изготовленным на стройплощадке, в исключительных случаях, если невозможно определить прочность бетона в конструкциях неразрушающими методами по формулам:
  - при количестве единичных результатов от каждой партии конструкций не менее шести, но не более 15, без учета характеристик однородности бетона по прочности:

$$B_{ф} = 0,8 R_m \quad (19.1)$$

где:  $R_m$  – средняя фактическая прочность бетона в партии (группе) конструкций по данным испытаний контрольных образцов, МПа;

- при количестве единичных результатов от каждой партии конструкций не менее 15, с учетом характеристик однородности бетона по прочности:

$$B_{ф} = R_m \times (1 - t_{\alpha} V_m / 100), \quad (19.2)$$

где:  $t_{\alpha}$  – коэффициент, принимаемый по таблице 3 ГОСТ 18105 в зависимости от числа единичных значений прочности бетона, по которым рассчитан коэффициент вариации прочности бетона;

$V_m$  – текущий коэффициент вариации прочности бетона в партии конструкций по данным испытаний контрольных образцов.

Партия конструкций подлежит согласно ГОСТ 18105 приемке по прочности бетона, если фактический класс бетона  $B_f$  в каждой отдельной конструкции этой партии не ниже проектного класса бетона по прочности  $B_{норм}$ :

$$B_f \geq B_{норм} \quad (19.3)$$

Значения фактического класса прочности бетона каждой конструкции должны быть приведены в журнале бетонных работ.

## ГЛАВА 20. ТРЕБОВАНИЯ, ПРЕДЪЯВЛЯЕМЫЕ К ЗАКОНЧЕННЫМ КОНСТРУКЦИЯМ

Геометрические параметры законченных конструкций по допускаемым отклонениям должны соответствовать приведенным в табл. 19.1, а показатели прочности, морозостойкости и водонепроницаемости должны соответствовать проектным значениям.

Поверхности конструкций должны соответствовать требованиям, установленным проектной документацией. Фактические размеры раковин, местных наплывов, впадин и околлов бетона на бетонных поверхностях не должны превышать значений по таблице 2 ГОСТ 13015.

На поверхности конструкций не допускается обнажение рабочей и конструктивной арматуры, за исключением арматурных выпусков, предусмотренных в рабочих чертежах.

Открытые поверхности стальных закладных деталей, выпуски арматуры должны быть очищены от наплывов бетона или раствора.

На лицевых поверхностях монолитных конструкций, предназначенных под окраску, не допускаются жировые и ржавые пятна.

Качество рельефных и т.п. поверхностей, не подлежащих дальнейшей отделке (окраске, оклейке, облицовке и т.д.), должно соответствовать требованиям проектной документации.

В монолитных несущих конструкциях не допускаются трещины, за исключением усадочных и других поверхностных технологических трещин, ширина которых не должна превышать 0,2 мм, и 0,1 мм для конструкций:

- подвергаемых попеременному замораживанию и оттаиванию в водонасыщенном состоянии или в условиях эпизодического водонасыщения;
- предназначенных для эксплуатации в агрессивной среде;
- колоннах и стойках.

При отклонении качества готовых конструкций от требований проекта (геометрические размеры, качество бетона, армирование, расположение закладных деталей, качество поверхности) дополнительные меры по обеспечению качества должны быть согласованы с проектной организацией.

## БИБЛИОГРАФИЯ

- [1] Градостроительный кодекс Российской Федерации
- [2] Свод правил Железобетонные монолитные конструкции зданий  
СП 52-103-2007
- [3] Свод правил Бетонные и железобетонные конструкции без предварительного напряжения арматуры  
СП 52-101-2003
- [4] Межотраслевые правила по охране труда на автомобильном транспорте  
ПОР М 027-2003
- [5] Межотраслевые правила по охране труда при погрузочно-разгрузочных работах и размещении грузов  
ПОР М-007-98
- [6] Правила безопасности эксплуатации грузоподъемных кранов  
ПБ 10-382-00
- [7] Руководящий документ  
РД 11-06-2007
- [8] Технические условия Цемент напрягающий  
ТУ 5734-072-46854090-98
- [9] Технические условия Площадка вибрационная лабораторная  
ТУ 22-109-24-88  
СМЖ-739
- ГОСТ 310.4-81 Цементы. Методы определения предела прочности при изгибе и сжатии
- ГОСТ 380-2005 Сталь углеродистая обыкновенного качества.
- Марки
- ГОСТ 427-75 Линейки измерительные металлические
- ГОСТ 965-89 Портландцементы белые. Технические условия
- ГОСТ 969-91 Цементы глиноземистые и высокоглиноземистые. Технические условия
- ГОСТ 5781-82 Сталь горячекатаная для армирования железобетонных конструкций. Технические условия
- ГОСТ 6727-80 Проволока из низкоуглеродистой стали холоднотянутая для армирования железобетонных конструкций. Технические условия
- ГОСТ 7473-2010 Смеси бетонные. Технические условия

ГОСТ 7502-98 Рулетки измерительные металлические. Технические условия

ГОСТ 7566-94 Металлопродукция. Приемка, маркировка, упаковка, транспортирование и хранение

ГОСТ 8478-81 Сетки сварные для железобетонных конструкций. Технические условия

ГОСТ 10060.0-95 Бетоны. Методы определения морозостойкости. Общие требования

ГОСТ 10060.1-95 Бетоны. Базовый метод определения морозостойкости

ГОСТ 10060.2-95 Бетоны. Ускоренные методы определения морозостойкости при многократном замораживании и оттаивании

ГОСТ 10178-85 Портландцемент и шлакопортландцемент. Технические условия

ГОСТ 10180-90 Бетоны. Методы определения прочности по контрольным образцам

ГОСТ 10181-2000 Смеси бетонные. Методы испытаний

ГОСТ 10884-94 Сталь арматурная термомеханически упрочненная для железобетонных конструкций. Технические условия

ГОСТ 10922-90 Арматурные и закладные изделия сварные, соединения сварные арматуры и закладных изделий железобетонных конструкций. Общие технические условия

ГОСТ 11052-74 Цемент гипсоглиноземистый расширяющийся

ГОСТ 12730.5-84 Бетоны. Методы определения водонепроницаемости

ГОСТ 13015-2003 Изделия бетонные и железобетонные для строительства. Общие технические требования. Правила приемки, маркировки, транспортирования и хранения

ГОСТ 13556-91 Краны башенные строительные. Общие технические условия

ГОСТ 14098- 91 Соединения сварные арматуры и закладных изделий железобетонных конструкций. Типы, конструкции и размеры

ГОСТ 15825-80 Портландцемент цветной. Технические условия

ГОСТ 17624-87 Бетоны. Ультразвуковой метод определения прочности

ГОСТ 18105-2010<sup>3</sup> Бетоны. Правила контроля прочности

ГОСТ 19903-74 Прокат листовой горячекатаный. Сортамент

<sup>3</sup> Вводится в действие на территории Российской Федерации с 01.09.2012 вместо ГОСТ Р 53231-2008

ГОСТ 21778 Система обеспечения точности геометрических параметров в строительстве. Основные положения

ГОСТ 21807-76 Бункеры (бадьи) переносные вместимостью до 2 м<sup>3</sup> для бетонной смеси. Технические условия

ГОСТ 22266-94 Цементы сульфатостойкие. Технические условия

ГОСТ 22685-89 Формы для изготовления контрольных образцов бетона. Технические условия

ГОСТ 22690-88 Бетоны. Определение прочности механическими методами неразрушающего контроля

ГОСТ 22827-85 Краны стреловые самоходные общего назначения. Технические условия

ГОСТ 23279-85 Сетки арматурные сварные для железобетонных конструкций и изделий. Общие технические условия

ГОСТ 23732-79 Вода для бетонов и растворов. Технические условия

ГОСТ 24211-2008 Добавки для бетонов и строительных растворов. Общие технические условия

ГОСТ 24452-80 Бетоны. Методы определения призмочной прочности, модуля упругости и коэффициента Пуассона

[ГОСТ 26433.0-85](#) Система обеспечения точности геометрических параметров в строительстве. Правила выполнения измерений. Общие положения

ГОСТ 26433.1-89 Система обеспечения точности геометрических параметров в строительстве. Правила выполнения измерений. Элементы заводского изготовления

ГОСТ 26433.2-94 Система обеспечения точности геометрических параметров в строительстве. Правила выполнения измерений параметров зданий и сооружений

ГОСТ 26633-91 Бетоны тяжелые и мелкозернистые. Технические условия

[ГОСТ 27006-86](#) Бетоны. Правила подбора состава

ГОСТ 27552-87 Краны стреловые самоходные. Термины и определения

ГОСТ 27555-87 Краны грузоподъемные. Термины и определения

ГОСТ 27751-88 Надежность строительных конструкций и оснований. Основные положения по расчету

ГОСТ 27772-88 Прокат для строительных стальных конструкций. Общие технические условия

ГОСТ 28570-90 Бетоны. Методы определения прочности по образцам, отобраным из конструкций

ГОСТ 30108-94 Материалы и изделия строительные. Определение удельной эффективной активности естественных радионуклидов

ГОСТ 30459-2003 Добавки для бетонов и строительных растворов. Методы определения эффективности

ГОСТ 31108-2003 Цементы общестроительные. Технические условия

ГОСТ 31384-2008 Защита бетонных и железобетонных конструкций от коррозии

ГОСТ Р 52085-2003 Опалубка. Общие технические условия

ГОСТ Р 52086-2003 Опалубка. Термины и определения

ГОСТ Р 52544-2006 Прокат арматурный свариваемый периодического профиля классов А500С и В500С для армирования железобетонных конструкций. Технические условия

ГОСТ Р 53231-2008<sup>4</sup> Бетоны. Правила контроля и оценки прочности

СП 14.13330.2011 «СНиП II-7-81 Строительство в сейсмических районах»

СП 20.13330.2011 «СНиП 2.01.07-85 Нагрузки и воздействия»

СП 22.13330.2011 «СНиП 2.02.01-83 Основания зданий и сооружений»

СП 28.13330.2010 «СНиП 2.03.11-85 Защита строительных конструкций от коррозии»

СП 35.13330.2011 «СНиП 2.05.03-84 Мосты и трубы»

СП 40.13330.2010 «СНиП 2.06.06-85 Плотины бетонные и железобетонные»

СП 49.13330.2010 «[СНиП 12-03-2001](#) Безопасность труда в строительстве. Часть 1. Общие требования»

СП 52.13330.2011 «[СНиП 23-05-95\\*](#) Естественное и искусственное освещение»

СП 63.13330.2010 «СНиП 52-01-2003 Бетонные и железобетонные конструкции. Основные положения»

СП 70.13330.2011 «СНиП 3.03.01- 87 Несущие и ограждающие конструкции»

СП 112.13330.2011 «СНиП 21-01-97 Пожарная безопасность зданий и сооружений»

---

<sup>4</sup> ГОСТ Р 53231-2008 действует до 01.9.2012, взамен него вводится в действие ГОСТ 18105-2010



СП 131.13330.2011 «СНиП 23-01-99 Строительная климатология»