

СТРОИТЕЛЬНЫЕ НОРМЫ И ПРАВИЛА

НЕСУЩИЕ И ОГРАЖДАЮЩИЕ  
КОНСТРУКЦИИ

КМК 3.03.01-98

Издание официальное

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ ПО АРХИТЕКТУРЕ  
И СТРОИТЕЛЬСТВУ РЕСПУБЛИКИ УЗБЕКИСТАН

Ташкент 1998

**УДК 692 (063.74)**

КМК 3.03.01-98 «Несущие и ограждающие конструкции». Госкомархитектстрой РУз - Ташкент, 1998 - 306 с.

РАЗРАБОТАНЫ И ВНЕСЕНЫ: АО УзЛИТТИ ( к.т.н. Ш. А. Хакимов, А.Б.Кузанов, К. А. Плахтий, С. А. Ходжаев Р.Р.Юсупов, Г.И.Ступаков, инж. Б.В.Фарсиян, М.У. Каримова), БухТИПиЛП д.т.нМ.М.Вахитов)

Редакторы: Ф.Ф. Бакирханов (Госкомархитектстрой), кандидаты технических наук А.М. Камиров, А.С. Ажидинов (АО УзЛИТТИ)

ПОДГОТОВЛЕНЫ К УТВЕРЖДЕНИЮ — Управление проектных работ Госкомархитектстроя РУз (Холмирзаев)

КМК 3.03.01-98 Разработан на основе СНиП 3.03.01 -87 «Несущие и ограждающие конструкции».

С введением в действие КМК 3.03.01-98 «Несущие и ограждающие конструкции» на территории Республики Узбекистан утрачивает силу СНиП 3.03.01-87.

Настоящий документ не может быть полностью или частично воспроизведен, тиражирован и распространен в качестве официального издания без разрешения Госкомархитектстроя Республики Узбекистан

|  |   |  |
|--|---|--|
| Государственный комитет по архитектуре и строительству Республики Узбекистан (Госкомархитектстрой РУз) | Строительные нормы и правила<br>Несущие и ограждающие конструкции | ШК 3 03.01-98<br>взамен<br>СНиП 3.03.01-87 |
|--|---|--|

## 1. ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ

1.1 Настоящие нормы и правила распространяются на производство и приемку работ, выполняемых при строительстве и реконструкции предприятий, зданий и сооружений, во всех отраслях народного хозяйства:

При возведении монолитных бетонных и железобетонных конструкций из тяжелого, особо тяжелого, на пористых заполнителях, жаростойкого и щелочестойкого бетона, при производстве работ по торкретированию и подводному бетонированию;

при изготовлении сборных бетонных и железобетонных конструкций в условиях строительной площадки:

при монтаже сборных железобетонных, стальных, деревянных конструкций и конструкций из легких эффективных материалов;

при сварке монтажных соединений строительных стальных и железобетонных конструкций, соединений арматуры и закладных изделий монолитных железобетонных конструкций;

при производстве работ по возведению каменных и армокаменных конструкций из керамического и силикатного кирпича, керамических, силикатных, природных и бетонных камней, кирпичных и керамических панелей и блоков, бетонных блоков.

Требования настоящих правил надлежит учитывать при проектировании конструкций зданий и сооружений.

1.2 Указанные в п. 1.1 работы надлежит выполнять в соответствии с проектом, а также соблюдать требования соответствующих стандартов, строительных норм и правил по организации строительного производства и технике безопасности в строительстве, правил пожарной безопасности при производстве строительно-монтажных работ, а также требования, органов государственного надзора.

1.3 При возведении специальных сооружений - автомобильных дорог, мостов, груб, тоннелей, метрополитенов, аэродромов, гидротехнических, мелиоративных и других сооружений, а также при возведении зданий и сооружений на вечномёрзлых и просадочных грунтах, подрабатываемых территориях и в сейсмических районах надлежит дополнительно руководствоваться требованиями соответствующих нормативно-технических документов.

|  |   |   |
|--|---|---|
| Внесены<br>Акционерным<br>обществом<br>УзЛИТТИ | Утверждены<br>приказом Государственного комитета<br>по архитектуре и строительству Республики Узбекистан «4» марта № 21 | Срок введения<br>в действие<br>1 сентября 1998 г. |
|--|---|---|

1.4 Работы по возведению зданий и сооружений следует производить по утвержденному проекту производства работ (ППР), в котором наряду с общими требованиями КМК 3.03.01-88 должны быть предусмотрены последовательность установки конструкций; мероприятия, обеспечивающие требуемую точность установки; пространственную неизменяемость конструкций в процессе их укрупнительной сборки и установки в проектное положение; устойчивость конструкций и частей здания (сооружения) в процессе возведения; степень укрупнения конструкций и безопасные условия труда.

Совмещенный монтаж конструкций и оборудования следует производить по ППР, содержащему порядок совмещения работ, взаимоувязанные схемы монтажных ярусов и зон, графики подъемов конструкций и оборудования.

В необходимых случаях в составе ППР должны быть разработаны дополнительные технические требования, направленные на повышение строительной технологичности возводимых конструкций которые должны быть в установленном порядке согласованы с организацией-разработчиком проекта и внесены в исполнительные рабочие чертежи

1.5 Данные о производстве строительно-монтажных работ следует ежедневно вносить в журналы работ по монтажу строительных конструкций (обязательное приложение -1), сварочных работ (обязательное приложение 2) антикоррозионной защиты сварных соединений обязательное приложение 3)

замоноличивания монтажных стыков и узлов (обязательное приложение 4), выполнение монтажных соединений на болтах с контролируемым приложением обязательное приложение 5), а также фиксировать по ходу монтажа конструкций их положение на геодезических исполнительных схемах.

1.6 Конструкции, изделия и материалы, применяемы при возведении бетонных, железобетонных, стальных, деревянных и каменных конструкции, должны отвечать требованиям соответствующих стандартов, технических условий и рабочих чертежей.

1.7 Перевозку и временное складирование конструкций (изделий) в зоне монтажа следует выполнять в соответствии с требованиями государственных стандартов на эти конструкции (изделия), а для нестандартизированных конструкций (изделий) соблюдать требования:

конструкции должны находиться, как правило, в положении, соответствующем проектному (балки, фермы, плиты, панели стен и т.п.), а при невозможности выполнения этого условия – в положении, удобном для транспортирования и передачи в монтаж (колонны, лестничные марши и т.п.) при условии обеспечения их прочности;

конструкции должны опираться на инвентарные подкладки и прокладки прямоугольного сечения, располагаемые в местах, указанных в проекте; толщина прокладок должна быть не менее 30 мм и не менее чем на 20 мм превышать высоту строповочных петель и других выступающих частей конструкций; при многоярусной погрузке и складировании однотипных конструкций подкладки и прокладки должны располагаться на одной вертика-

ли по линии подъемных устройств (петель, отверстий в других местах, указанных в рабочих чертежах:

конструкции должны быть надежно закреплены для предохранения от опрокидывания, продольного и поперечного смещения, взаимных ударов друг о друга или о конструкции транспортных средств; крепления должны обеспечивать возможность выгрузки каждого элемента с транспортных средств без нарушения устойчивости остальных;

офактуренные поверхности необходимо защищать от повреждения и загрязнения;

выпуски арматуры и выступающие детали должны быть предохранены от повреждения; заводская маркировка должна быть доступной для осмотра;

мелкие детали для монтажных соединений следует прикреплять к опорным элементам или отправлять одновременно с конструкциями в таре снабженной бирками с указанием марок деталей и их числа; эти детали следует хранить под навесом;

крепежные изделия следует хранить в закрытом помещении, рассортированными по видам и маркам, болты и гайки — по классам прочности и диаметрам, а высокопрочные болты, гайки и шайбы — и по партиям.

1.8 Конструкции при складировании, следует сортировать по маркам и укладывать с учетом очередности монтажа.

1.9 Запрещается перемещение любых конструкций волоком.

1.10 Для обеспечения сохранности деревянных конструкций при транспортировании и хранении следует применять инвентарные устройства (ложементы, хомуты, контейнеры, мягкие стропы) с установкой в местах опирания и соприкосновения конструкций с металлическими деталями мягких прокладок и подкладок, а также предохранять их от воздействия солнечной радиации, попеременного увлажнения и высушивания.

1.11 Сборные конструкции следует устанавливать, как правило, с транспортных средств или стендов укрупнения.

1.12 Перед подъемом каждого монтажного элемента необходимо проверить:

соответствие его проектной марке;

состояние закладных изделий и установочных рисок, отсутствие грязи, снега, наледи, повреждений отделки, грунтовок и окраски;

наличие на рабочем месте необходимых соединительных деталей и вспомогательных материалов;

правильность и надежность закрепления грузозахватных устройств; а также оснастись в соответствии с ППР средствами лестницами и ограждениями.

1.13 Строповку монтируемых элементов надлежит производить в местах, указанных в рабочих чертежах, и обеспечить их подъем и подачу к месту установки в положении, близком к проектному. При необходимости изменения мест строповки они должны быть согласованы с организацией - разработчиком рабочих чертежей.

Запрещается строповка конструкций в произвольных местах, а также за

выпуски арматуры.

Схемы строповки укрупненных плоских и пространственных блоков должны обеспечивать при подъеме их прочность, устойчивость и неизменяемость геометрических размеров и форм.

1.14 Монтируемые элементы следует поднимать плавно, без рывков, раскачивания и вращения, как правило, с применением оттяжек. При подъеме вертикально расположенных конструкций используют одну оттяжку, горизонтальных элементов и блоков - не менее двух.

Поднимать конструкции следует в два приема: сначала на высоту 20-30см, затем, после проверки надежности строповки, производить дальнейший подъем.

1.15 При установке монтажных элементов должны быть обеспечены: устойчивость и неизменяемость их положения на всех стадиях монтажа;

безопасность производства работ;

точность их положения с помощью постоянного геодезического контроля;

прочность монтажных соединений.

1.16 Конструкции следует устанавливать в проектное положение по принятым ориентирам (рискам, штырям, упорам, граням и т. п.).

Конструкции, имеющие специальные закладные или другие фиксирующие устройства, надлежит устанавливать по этим устройствам.

1.17 Устанавливаемые монтажные элементы до расстроповки должны быть надежно закреплены.

1.18 До окончания выверки и надежного (временного или проектного) закрепления установленного элемента не допускается опирать на него вышележащие конструкции, если такое опирание не предусмотрено ППР.

1.19 При отсутствии в рабочих чертежах специальных требований предельные отклонения совмещения ориентиров (граней или рисок) при установке сборных элементов, а также отклонения от проектного положения законченных монтажом (возведением) конструкций не должны превышать значений, приведенных в соответствующих разделах настоящих норм и правил.

Отклонения на установку монтажных элементов, положение которых может измениться в процессе их постоянного закрепления и нагружения последующими конструкциями, должны назначаться в ППР с таким расчетом, чтобы они не превышали предельных значений после завершения всех монтажных работ. В случае отсутствия в ППР специальных указаний величина отклонения элементов при установке не должна превышать 0,4 предельного отклонения на приемку.

1.20 Использование установленных конструкций для прикрепления к ним грузовых полиспастов, отводных блоков и других грузоподъемных приспособлений допускается только в случаях, предусмотренных ППР и согласованных при необходимости с организацией, выполнившей рабочие чертежи конструкций.

1.21 Монтаж конструкций зданий (сооружений) следует начинать,

как правило, с пространственно-устойчивой части: связевой ячейки, ядра жесткости и т.п.

Монтаж конструкций зданий и сооружений большой протяженности или высоты следует производить пространственно-устойчивыми секциями (пролеты, ярусы, этажи, температурные блоки и т. д.)

1.22 Производственный контроль качества строительно-монтажных работ надлежит осуществлять в соответствии со КМК 3.01.01-97.

При приемочном контроле должна быть представлена следующая документация:

исполнительные чертежи с внесенными (при их наличии) отступлениями, допущенными предприятием - изготовителем конструкций, а также монтажной организацией, согласованными с проектными организациями - разработчиками чертежей, и документы об их согласовании;

заводские технические паспорта на стальные, железобетонные и деревянные конструкции;

документы (сертификаты, паспорта), удостоверяющие качество материалов, примененных при производстве строительно-монтажных работ, акты освидетельствования скрытых работ;

акты промежуточной приемки ответственных конструкций;

исполнительные геодезические схемы положения конструкций;

журналы работ;

документы о контроле качества сварных соединений;

акты испытания конструкций (если испытания предусмотрены дополнительными правилами настоящих норм и правил или рабочими чертежами);

другие документы, указанные в дополнительных правилах или рабочих чертежах.

1.23 Допускается в проектах при соответствующем обосновании назначать требования к точности параметров, объемам и методам контроля, отличающиеся от предусмотренных настоящими правилами. При этом точность геометрических параметров конструкций следует назначать на основе расчета точности по ГОСТ 21780-83,

## **2. БЕТОННЫЕ РАБОТЫ**

### **МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ БЕТОНОВ**

2.1 Выбор цемента для приготовления бетонных смесей следует производить в соответствии с настоящими правилами (рекомендуемое приложение 6) и ГОСТ 23464-79. Приемку цемента следует производить по ГОСТ 22236-85, транспортирование и хранение цемента - по ГОСТ 22237-85 и КМК 3.09.01-97.

2.2 Заполнители для бетонов применяются фракционированными и мытыми. Запрещается применять природную смесь песка и гравия без отсева на фракции (обязательное приложение 7). При выборе заполните-

лей для бетонов следует применять преимущественно материалы из местного сырья. При отсутствии песков нормальной крупности допускается использование нестандартных песков при технико-экономическом обосновании и согласовании с Госкомархитектстроем. Для получения требуемых технологических свойств бетонных смесей и эксплуатационных свойств бетонов следует применять химические добавки или их комплексы к соответствию с обязательным приложением 7 и рекомендуемым приложением 8.

## БЕТОНЫ СМЕСИ

2.3 Дозирование компонентов бетонных смесей следует производить по массе. Допускается дозирование по объему воды добавок, вводимых в бетонную смесь в виде водных растворов. Соотношение компонентов определяется для каждой партии цемента и заполнителей, при приготовлении бетона требуемой прочности и подвижности. Дозировку компонентов следует корректировать в процессе приготовления бетонной смеси с учетом данных контроля показателей свойств цемента, влажности, гранулометрии заполнителей и контроля прочности.

2.4 Порядок загрузки компонентов, продолжительность перемешивания бетонной смеси должны быть установлены для конкретных материалов и условий применяемого бетоносмесительного оборудования путем оценки подвижности, однородности и прочности бетона в конкретном замесе. При введении отрезков волокнистых материалов (фибр) следует предусматривать такой способ их введения, чтобы они не образовывали комков и неоднородностей.

При приготовлении бетонной смеси по отдельной технологии надлежит соблюдать следующий порядок:

в работающий скоростной смеситель дозируется вода, часть песка, тонкомолотый минеральный наполнитель (в случае его применения) и цемент, где все перемешивается;

полученную смесь подают в бетоносмеситель, предварительно загруженный оставшейся частью заполнителей и воды, и ещё раз все перемешивают.

2.5 Транспортирование и подачу бетонных смесей следует осуществлять специализированными средствами, обеспечивающими сохранение заданных свойств бетонной смеси. Запрещается добавлять воду на месте укладки бетонной смеси для увеличения ее подвижности.

2.6 Состав бетонной смеси, приготовление, правила приемки, методы контроля и транспортирование должны соответствовать РСТ Уз 7473-94.

2.7. Требования к составу, приготовлению и транспортированию бетонных смесей переведены в табл. 1.



## УКЛАДКА БЕТОННЫХ СМЕСЕЙ

2.8 Перед бетонированием скальные 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 беленой смеси очищенные поверхности должны быть промыты водой и просушены струей воздуха.

Таблица 1

| Параметр  | величина параметра  | Контроль (метод, объем, вид регистрации)     |
|---|---|--|
| 1 Число фракций крупног заполнителя при крупности<br>ДО 40<br>СВ.40   | Не менее двух<br>Не менее трех                                  | Измерительный по РСТУз 8267-93 журнал работ  |
| 2.Наибольшая крупность заполнителей для:  |   | Тоже   |
| железобетонных конструкций  | Не более 2/3 наименьшего по расстояния между стержнями арматуры |  |
| плит  | Не более 1/2 толщины плит                                       |  |
| тонкостенных конструкций  | Не более 1/3-1/3 толщины изделия                                |  |
| при перекачивании бетононасосом;  | Не более 0,33 внутреннего диаметра трубопровода                 |  |
| В том числе зерен наибольшего размера лещадной и игловатой форм при перекачивании по бетоноводам содержание песка крупностью менее, мм: | Не более 15% по массе   | Измерительный по РСТУз 8736-93, журнал работ |
| 0,14  | 5-7%  |  |
| 0,3   | 15-20%  |  |

2.9 Все конструкции и их элементы, закрываемые в процессе последующего производства работ (подготовленные основания конструкций, арматура, закладные изделия и др.), а также правильность установки закреплений опалубки и поддерживающих ее элементов должны быть приняты в соответствии с СНиП 3.01.01-98.

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

2.11 При уплотнении бетонной смеси не допускается опирание вибраторов на арматуру и закладные изделия, тяжи и другие элементы крепления опалубки. Глубина погружения глубинного вибратора в бетонную смесь должна обеспечивать углубление его в ранее уложенный слой на 5-10 см. Шаг перестановки глубинных вибраторов не должен превышать полуторного радиуса их действия, поверхностных вибраторов - должен обеспечивать перекрытие на 100 мм площадкой вибратора границы уже провибрированного участка.

2.12 Укладка следующего слоя бетонной смеси допускается до начала схватывания бетона предыдущего слоя. Продолжительность перерыва между укладкой смежных слоев бетонной смеси без образования рабочего шва устанавливается строительной лабораторией. Верхний уровень уложенной бетонной смеси должен быть на 50-70 мм ниже верха щитов опалубки.

2.13 Поверхность рабочих швов, устраиваемых при укладке бетонной смеси с перерывами должна быть перпендикулярна оси бетонируемых колонн и балок, поверхности плит и стен. Возобновление бетонирования до пускается производить по достижении бетоном прочности не менее 1,5 МПа, Рабочие швы по согласованию с проектной организацией допускается устраивать при бетонировании:

колонн - на отметке верха фундамента, низа прогонов, балок и подкрановых консолей, верха подкрановых балок, низа капителей колонн;

балок больших размеров, монолитно соединенных с плитами - на 20-30 мм ниже отметки нижней поверхности плиты, а при наличии в плите вутов - 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) 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 проектах.

2.14 Требования к укладке и уплотнению бетонных смесей даны в табл. 2.

Таблица 2

| Параметр  | Величина параметров  | Контроль метод (метод, объем, вид регистрации)  |
|---|--|---|
| <p>1. Прочность поверхностей бетонных оснований при очистке от цементной пленки:</p> <p>водной и воздушной струей</p> <p>механической металлической щеткой</p> <p>гидропескоструйной или механической фразой</p> <p>2. Высота свободного сбрасывания бетонной смеси в опалубку конструкций:</p> <p>колонн</p> <p>перекрытий</p> <p>стен</p> <p>неармированных конструкций</p> <p>слабоармированных под земных конструкций в сухих и связных грунтах густоармированных</p> | <p>Не менее, МПа</p> <p>0,3</p> <p>1,5</p> <p>5,0</p> <p>Не более, м:</p> <p>5,0</p> <p>1,0</p> <p>4,5</p> <p>6,0</p> <p>,5</p> <p>3,0</p>   | <p>Измерительный по ГОСТ 10180-90 РСТ Уз 742-98 ГОСТ 22690.0-88 журнал работ</p> <p>Измерительный, 2 раза в смену, журнал работ</p> |
| <p>1. Толщина укладываемых слоев бетонной смеси:</p> <p>при уплотнении смеси тяжелыми подвесными вертикально расположенными вибраторами</p> <p>при уплотнение смеси подвесными вибраторами, расположенными под углом к вертикали (до 30)</p> <p>при уплотнении смеси ручными глубинными вибраторами</p> <p>при уплотнение смеси поверхностными вибраторами в конструкциях:</p> <p>неармированных</p> <p>с одиночной арматурой</p> <p>с двойной</p>                        | <p>На 5-10 см меньше длины рабочей части вибратора</p> <p>Не более вертикальной проекции длины рабочей части вибратора</p> <p>Не более 1,25 длины рабочей части вибратора</p> <p>Не более, см:</p> <p>40</p> <p>25</p> <p>12</p> | <p>Измерительный, 2 раза в смену, журнал работ</p>  |

## ВЫДЕРЖИВАНИЕ И УХОД ЗА БЕТОНОМ

2.15 В начальный период твердения бетон необходимо защищать от попадания атмосферных осадков или потерь влаги, в последующем поддерживать температурно-влажностный режим с созданием условий, обеспечивающих нарастание его прочности.

2.16 Мероприятия по уходу за бетоном, порядок и сроки их проведения, контроль за их выполнением и сроки распалубки конструкций должны устанавливаться ППР.

2.17 Движение людей по забетонированным конструкциям и установка опалубки вышележащих конструкций допускаются после достижения бетоном прочности не менее 15 МПа.

### ИСПЫТАНИЕ БЕТОНА ПРИ ПРИЕМКЕ КОНСТРУКЦИЙ

2.18 Прочность, морозостойкость, плотность, водонепроницаемость, деформативность, а также другие показатели, установленные проектом, следует определять согласно требованиям действующих государственных стандартов.

Бетоны должны удовлетворять требованиям ГОСТ 25820-83.

2.19 Материалы для бетонов следует выбирать в соответствии с обязательным приложением 7, а химические добавки - с рекомендуемым приложением 8.

2.20 Подбор состава бетона следует производить в соответствии с РСТ Уз 679-96.

2.21 Бетонные смеси, их приготовлению, доставка, укладка и уход за бетоном должны отвечать требованиям РСТ Уз 7473-40.

2.22 Основные показатели качества бетонной смеси и бетона должны контролироваться в соответствии с табл. 3.

Таблица 3

| Параметр  | Величина параметра  | Контроль метод (метод, объем, вид регистрации)  |
|---|---|---|
| 1. Расслоение, не более   | 6%  | Измерительный по ГОСТ 10181.4-81, 2 раза в смену, журнал работ  |
| 2. Прочность бетона (в момент распалубки конструкций), не ниже:<br>теплоизоляционного<br>конструкционно-теплоизоляционного<br>армированного | 0,5 МПа<br>1,5 МПа<br>3,5 МПа, но не менее 50% проектной прочности<br>14,0 МПа, но не менее 70% проектной прочности | Измерительный по ГОСТ 10180-90 и ГОСТ 18105-86, не менее одного раза на весь объем распалубки, журнал работ |
| Предварительно напряженного   |   |   |

## КИСЛОТОСТОЙКИЕ И ЩЕЛОЧЕСТОЙКИЕ БЕТОНЫ

2.24 Кислотостойкие и щелочестойкие бетоны должны соответствовать требованиям РСТ Уз 707-96. Составы кислотостойких бетонов и требования к материалам приведены в табл. 4

Таблица 4

| Материал  | Количество   | Требования к материалам   |
|---|--|---|
| <p>1. Вяжущее – жидкое стекло:</p> <p>Натриевое</p> <p>калиевое</p>   | <p>Не менее 280 кг/м<sup>3</sup> (9-11 % по массе)</p> <p>-</p>  | <p>1,38-1,42 (удельная масса) с кремнеземистым модулем 2,5-2,8</p> <p>1,26-1,36 (удельная масса) с кремнеземистым модулем 2,5-3,5</p>   |
| <p>2. Инициатор твердения кремнефтористый натрий:</p> <p>в том числе для бетона: кислотостойкого (КБ)</p> <p>кислотоводостойкого (КВБ)</p> <p>3. Тонкомолотые наполнители - андезитовая, диабазовая или базальтовая мука</p> <p>4. Мелкий заполнитель – кварцевый песок</p> <p>5. Крупный заполнитель щебень из андезита, беш-таунита, кварца, кварцита, фельзита, гранита, кислотостойкой керамики</p> | <p>От 25 до 40 кг/м<sup>2</sup> (1,3-2% по массе)</p> <p>8 – 10% массы натриевого жидкого стекла</p> <p>18-20% массы натриевого жидкого стекла или 15% массы калиевого жидкого стекла</p> <p>В 1,3-1,5 раза больше расхода жидкого стекла (12-16%)</p> <p>В 2 раза больше расхода жидкого стекла-(24-26%)</p> <p>В 4 раза больше расхода жидкого стекла (48-50%)</p> | <p>Содержание чистого вещества не менее 93%, влажность не более 2%, тонкость помола, соответствующая остатку не более 5% на сите № 006</p> <p>Кислотостойкость не ниже 96%, тонкость помола, соответствующая остатку не более 10% на сите № 0315, влажность не более 2%</p> <p>Кислотостойкость не ниже 96%, влажность не более 1%. Предел прочности парод, из которых получается песок и щебен, должен быть не ниже 60 МПа. Запрещается применение заполнителей из карбонатных пород (известняков, доломитов), заполнители не должны содержать металлических включений</p> |

2.25 Приготовление бетонных смесей на жидком стекле следует осуществлять в следующем порядке. Предварительно в закрытом смесителе в сухом виде перемешивают просеянные через сито № 03 инициатор твердения, наполнитель и другие порошкообразные компонент. Жидкое стекло перемешивают с модифицирующими добавками. Вначале в смеситель загружают щебень всех фракций и песок, затем - смесь порошкообразных материалов и перемешивают в течение 1 мин, затем добавляют жидкое стекло и перемешивают 1-2 мин. В гравитационных смесителях время перемешивания сухих материалов увеличивают до 2 мин, а после загрузки всех компонентов - до 3 мин. Добавление в готовую смесь жидкого стекла или воды не допускается. Жизнеспособность бетонной смеси - не более 50 мин при 20°С, с (завышением температуры она уменьшается).

Требования к подвижности бетонных смесей приведены в табл. 5.

Таблица 5

| Параметр  | Величина параметра  | Контроль метод (метод, объем, вид регистрации) |
|---|---|--|
| Подвижность бетонных смесей в зависимости от области применения кислотостойкого бетона для:<br>полов, неармированных конструкций, футировки емкостей, аппаратов<br>конструкций с редким армированием толщиной свыше 10 мм<br>густоармированных тонкостенных конструкций | Осадка конуса 0-1 см,<br>жесткость 30-50 с<br><br>Осадка конуса 3-5 см,<br>жесткость 20-25 с<br><br>Осадка конуса 6-8 см,<br>жесткость 5-10 с | Измерительный по ГОСТ 10181.1-81 журнал работ  |

2.26 Транспортирование, укладку и уплотнение бетонной смеси следует производить при температуре воздуха не ниже 10°С в сроки, не превышающие ее жизнеспособности. Укладку надлежит вести непрерывно. При устройстве рабочего шва поверхность затвердевшего кислотостойкого бетона насакается, обеспыливается и грунтуется жидким стеклом.

2.27 Влажность поверхности бетона или кирпича, защищаемых кислотостойким бетоном должна быть не более 5 % по массе, на глубине до 10 мм.

2.28 Поверхность железобетонных конструкций из бетона на портландцементе перед укладкой на них кислотостойкого бетона должна быть подготовлена в соответствии с указаниями проекта или обработана горячим раствором кремнефтористого магния (3-5 % ный раствор с темпера-

турой 60°C) или щавелевой кислоты (5-10 %-ный раствор) или прогрунтована полиизоцианатом или 50%-ным раствором полиизоцианата в ацетоне.

2.29 Бетонную смесь на жидком стекле следует уплотнять вибрированием каждого слоя толщиной не более 200 мм в течение 1-2 мин.

2.3.0 Твердение бетона в течение 28 сут должно происходить при температуре не ниже 15° С. Допускается просушивание с помощью воздушных калориферов при температуре 60-80°C в течение суток. Скорость подъема температуры - не более 20-30°C/ч.

2.31 Кислотонепроницаемость кислотостойкого бетона обеспечивается введением в состав бетона полимерных добавок 3-5% массы жидкого стекла: фурилового спирта, фурфурола, фуритола, ацетоноформальдегидной смолы АЦФ-3М, тетрафурфурилового эфира ортокремневой кислоты ТФС, компаунда из фурилового спирта с фенолформальдегидной смолой ФРВ-1 или ФРВ-4.

2.32 Водостойкость кислотостойкого бетона обеспечивается введением в состав бетона тонкомолотых добавок, содержащих активный кремнезем (диатомит, 1, епел, аэросил, кремнезем, халцедон -и др.), 8-10% массы жидкого стекла или полимерных добавок до 10-12 % массы жидкого стекла: полиизоцианата, карбамидной смолы КФЖ или КФМТ, кремнийорганической гидрофобизирующей жидкости ГКЖ-10 или ГКЖ-11, эмульсии парафина.

2.33 Защитные свойства кислотостойкого бетона по отношению к стальной арматуре обеспечиваются введением в состав бетона ингибиторов коррозии 0,1- 0,3 % массы жидкого стекла: окись свинца, комплексная добавка катапика и сульфонола. фенилактранилата натрия.

2.34 Распалубка конструкций и последующая обработка бетона допускаются при достижении бетоном 70 % проектной прочности.

2.35 Повышение химической стойкости конструкций из кислотостойкого бетона обеспечивается двукратной обработкой поверхности раствором серной кислоты 25-40 %-ной концентрации.

2.36 Материалы для щелочестойких бетонов, контактирующих с растворами щелочей при температуре до 50°C, должны удовлетворять требованиям ГОСТ 10178-35. Не допускается применение цементов с активными минеральными добавками. Содержание гранулированных или электротермофосфорных шлаков должно быть не менее 10 и не более 20 %. Содержание минерала С3А в портландцементе и шлакопортландцементе не должно превышать 8 %. Применение глиноземистого вяжущего запрещено.

2.37 Мелкий заполнитель (песок) для щелочестойкого бетона, эксплуатируемого при температуре до 30 °С, следует применять в соответствии с требованиями РСТ Уз 8736-93, выше 30 °С - следует применять дробленый из щелочестойких пород - известняка, доломита, магнезита и т. п. Крупный заполнитель (щебень) для щелочестойких бетонов, эксплуатируемых при температуре до 30 °С, следует применять из плотных изверженных пород - гранита, диабазы, базальта и др.

2.38 Щебень для щелочестойких бетонов, эксплуатируемых при темпе-

ратуре выше 30 °С, следует применять из плотных карбонатных осадочных или метаморфических пород - известняка, доломита, магнезита и т.п. Водонасыщение щебня должно быть не более 5 %.

## ЖАРОСТОЙКИЕ БЕТОНЫ

2.39 Материалы для приготовления обычного бетона, эксплуатируемого при температуре до 200 °С, и жаростойкого бетона следует применять в соответствии с рекомендуемым приложением 6 и обязательным приложением 7.

2.40 Дозирование материалов, приготовление и транспортирование бетонных смесей должно удовлетворять требованиям РСТ Уз 7473—83 и ГОСТ 20910-90.

2.41 Увеличение подвижности бетонных смесей для обычных бетонов, эксплуатируемых при температуре до 200 °С, допускается за счет применения пластификаторов и суперпластификаторов.

2.42 Применение химических ускорителей твердения в бетонах, эксплуатируемых при температуре выше 150 °С, не допускается.

2.43 Бетонные смеси следует укладывать при температуре не ниже 15 °С, и процесс этот должен быть непрерывным. Перерывы допускаются в местах устройства рабочих или температурных швов, предусмотренных проектом.

2.44 Твердение бетонов на цементном вяжущем должно происходить в условиях, обеспечивающих влажное состояние поверхности бетона.

Твердение бетонов на жидком стекле должно происходить в условиях воздушно-сухой среды. При твердении этих бетонов должна быть обеспечена хорошая вентиляция воздуха для удаления паров воды.

2.45 Сушку и разогрев жаростойкого бетона следует производить согласно ППР.

## НАПРЯГАЮЩИЕ БЕТОНЫ

2.46. В качестве вяжущих для производства самонапряженных конструкций и изделий на основе напрягающих бетонов следует применять напрягающие цементы НЦ-10 или НЦ-20

2.47. В качестве мелких и крупных заполнителей для тяжелого и мелкозернистого напрягающих бетонов следует применять щебень и гравий, удовлетворяющие требованиям РСТ Уз 8267-S3 и лесок - РСТ Уз 8736-85.

В качестве крупных и мелких заполнителей для легких напрягающих бетонов на искусственных пористых заполнителях следует применять заполнители, удовлетворяющие требованиям ГОСТ 9757-90.

Допускается применение в качестве заполнителей аглопорита, мелких песков и т.п. при соответствующих испытаниях бетона и технико-экономическом обосновании,

2.48 Складирование, хранение и транспортирование напрягающих цементов должно исключать смешивание его с другими видами цементов.



2.49 Бетонные смеси используемые при производстве самонапряженных конструкций и изделий, должны удовлетворять требованиям РСТ Уз7473-94, а, также стандартам предприятия в установленном порядке.

2.50 Подбор состава напрягающего батона по прочности производится аналогично бетонам на портландцементе с учетом повышенной водопотребности напрягающих цементов.

2.51 В случаях необходимости увеличения сроков схватывания бетонной смеси рекомендуется использовать пластифицирующие добавки (декстрин и др.), а также методы предварительной частичной гидратации или, двухстадийного перемешивания.

2.52 Формование самонапряженных конструкций и изделий производится по тем же технологическим правилам, что и изготовление изделий из бетонов на портландцементе.

2.53 Тепловую обработку самонапряженных конструкций и изделий можно производить любым известным способом с применением режимов, обеспечивающих минимальный расход тепла и достижение напрягающим бетоном заданных распалубочной, передаточной и отпускной прочности, получение проектных марок по самонапряжению при Минимальных расходах напрягающего цемента.

Для обеспечения проектной марки бетона по самонапряжению рекомендуется тепловая обработка при температуре изотермического прогрева равной  $60 \pm 5^\circ\text{C}$ .

2.54 В монолитных самонапряженных конструкциях для проявления процессов расширения напрягающего бетона, как правило, обязательным является устройство покрывающих водных бассейнов или влажностный уход в течение не менее 7 суток после герметизации открытой поверхности конструкции.

## БЕТОНЫ ОСОБО ТЯЖЕЛЫЕ И ДЛЯ РАДИАЦИОННОЙ ЗАЩИТЫ

2.55 Производство работ с применением особо тяжелых бетонов и бетонов для радиационной защиты надлежит осуществлять по обычной технологии. В случаях, когда обычные способы бетонирования неприменимы из-за расслоения смеси, сложной конфигурации сооружения, насыщенности арматурой, закладными деталями и коммуникационными проходками, следует применять метод раздельного бетонирования (способ восходящего раствора или способ втапливания крупного заполнителя в раствор). Выбор метода бетонирования должен определяться ППР.

2.56 Материалы, применяемые для бетонов, радиационной защиты, должны соответствовать требованиям проекта.

Содержание в бетоне материалов, имеющих высокую степень поглощения радиационного, излучения (бор, водород, кадмий, литий и др.) , должно соответствовать проекту. Не допускается применение в бетонах добавок солей (хлористого кальция, поваренной соли), вызывающих коррозию арматуры при облучении гамма-квантами и нейтронами.

2.57 Требования к гранулометрическому составу, физикомеханическим характеристикам минеральных, рудных и металлических заполнителей должны соответствовать требованиям, предъявляемым к заполнителям для тяжелого бетона. Металлические заполнители перед употреблением должны быть обезжирены. На металлических заполнителях допускается наличие неотслаивающейся ржавчины.

2.58 В паспортах на материалы, применяемые для изготовления бетонов радиационной защиты, должны указываться данные полного химического анализа этих материалов.

2.59 Производство работ с применением бетонов на металлических заполнителях допускается только при положительных температурах окружающего воздуха.

2.60 При укладке бетонных смесей запрещается применение ленточных и вибрационных транспортеров, вибробункеров, айброхоботов, сбрасывание особо тяжелой бетонной смеси допускается с высоты не более 1 м.

2.61 Испытания бетона следует производить в соответствии с п. 2.18.

#### ПРОИЗВОДСТВО БЕТОННЫХ РАБОТ ПРИ ОТРИЦАТЕЛЬНЫХ ТЕМПЕРАТУРАХ ВОЗДУХА

2.62 Настоящие правила выполняются в период производства бетонных работ при ожидаемой среднесуточной температуре наружного воздуха ниже 5 °С и минимальной суточной температуре ниже 6 °С.

2.63 Приготовление бетонной смеси следует производить в обогреваемых бетоносмесительных установках, применяя подогретую воду, оттаянные или подогретые заполнители, обеспечивающие получение бетонной смеси с температурой не ниже требуемой по расчету. Допускается применение неотогретых сухих заполнителей, не содержащих наледи на зернах и смерзшихся комьев. При этом продолжительность перемешивания бетонной смеси должна быть увеличена не менее чем на 25% по сравнению с летними условиями.

2.64 Способы и средства транспортирования должны обеспечивать предотвращение снижения температуры бетонной смеси ниже требуемой по расчету.

2.65 Состояние основания, на которое укладывается бетонная смесь, а также температура основания и способ укладки должны исключать возможность замерзания смеси в зоне контакта с основанием. При выдерживании бетона в конструкции методом термоса, при предварительном разогреве бетонной смеси, а также при применении бетона с противоморозными добавками допускается укладывать смесь на неотогретое непучинистое основание или старый бетон, если по расчету в зоне контакта на протяжении расчетного периода выдерживания бетона не произойдет его замерзания. При температуре воздуха ниже минус 10 °С бетонирование густоармированных конструкций с арматурой диаметром больше 24 мм, арматурой из жестких прокатных профилей или с крупными металличе-

ми закладными частями следует выполнять с предварительным отоплением металла до положительной температуры или местным вибрированием смеси в приарматурной и опалубочной зонах, за исключением случаев укладки предварительно разогретых бетонных смесей (при температуре смеси выше 45 С) . Продолжительность вибрирования бетонной смеси должна быть увеличена не менее чем на 25% по сравнению с летними условиями.

2.66 При бетонировании элементов каркасных и рамных конструкций в сооружениях с жестким сопряжением узлов (опер) необходимость устройства разрывов в пролетах в зависимости от температуры тепловой обработки, с учетом возникающих температурных напряжений, следует согласовывать с проектной организацией. Неопалубленные поверхности конструкций следует укрывать паро- и теплоизоляционными материалами непосредственно по окончании бетонирования.

Выпуски арматуры забетонированных конструкций должны быть укрыты или утеплены на высоту (длину) не менее чем 0,5 м.

2.67 Перед укладкой бетонной (растворной) смеси поверхности погостей стыков сборных железобетонных элементов должны быть очищены от снега и наледи.

2.68 Выбор способа выдерживания бетона при зимнем бетонировании монолитных конструкций следует производить в соответствии с рекомендуемым приложением 9.

2.69 Контроль прочности бетона следует осуществлять, как правило, испытанием образцов, изготовленных у места укладки бетонной смеси. Образцы, хранящиеся на морозе, перед испытанием надлежит выдерживать 2-4 ч при температуре 15-20°С.

Допускается контроль прочности производить по температуре бетона в процессе его выдерживания.

2.70. Требования к производству работ при отрицательных температурах воздуха установлены в табл. 6

Таблица 6

| Параметр   | Величина параметра  | Контроль метод (метод, объем, вид регистрации)  |
|--|---|---|
| <p>1. Прочность бетона монолитных и сборно-монолитных конструкций к моменту замерзания:<br/>для бетона без противоморозных добавок:<br/>конструкций, эксплуатирующихся внутри зданий, фундаментов под оборудование, не подвергающихся динамическим воздействиям, подземных конструкций конструкций, подвергающихся атмосферным воздействиям в процессе эксплуатации, для класса:<br/>В 7,5-В10<br/>В12,5-В25<br/>В30- и выше</p> <p>Конструкций, подвергающихся по окончании выдерживания переменному замораживанию и оттаиванию в водонасыщенном состоянии или расположенных в зоне сезонного оттаивания вечноморальных грунтов при условии введения в бетон воздухововлекающих или газообразующих ПАВ в преднапряженных конструкциях для бетона с противоморозными добавками</p> <p>2. Загрузка конструкций расчетной нагрузкой допускается после достижения бетоном прочности</p> <p>3. Температура воды и бетонной смеси на выходе из смесителя, приготовленной:<br/>на портландцементе, шлакопортландцементе, пуццолановом портландцементе марок ниже М 600<br/>на быстротвердеющем портландцементе и портландцементе марки М600 и выше<br/>на глиноземистом портландцементе</p> <p>4. Температура бетонной смеси, уложенной в опалубку, к началу выдерживания или термообработки:<br/>при методе термоса</p> | <p>Не менее 5МПа</p> <p>Не менее, %<br/>проектной прочности<br/>50<br/>40<br/>70</p> <p>80</p> <p>К моменту охлаждения бетона до температуры, на которую рассчитано количество добавок, не менее 20% проектной прочности</p> <p>Не менее 100% проектной</p> <p>Воды не более 70°С,<br/>смеси не более 35°С<br/>Воды не более 60°С,<br/>смеси не более 30°С<br/>Воды не более 40°С,<br/>смеси не более 25°С</p> <p>Устанавливается расчетом, но ниже 5°С</p> | <p>Измерительный по РСТ Уз 742-96, Журнал работ</p> <p>Измерительный, 2 раза в смену, журнал работ</p> <p>Измерительный в местах определенных ППР, журнал работ</p> <p>При термообработке- через каждые 2 ч в период подъема температуры или в первые сутки. В последующие трое суток и без термообработки – не реже 2 раз в смену. В остальное время выдерживания – один раз в сутки<br/>Измерительный, через каждые 2ч, журнал работ</p> <p>Измерительный, журнал работ</p> |

| Параметр  | Величина параметра  | Контроль метод (метод, объем, вид регистрации) |
|---|---|--|
| <p>с противоморозными добавками</p> <p>при тепловой обработке</p> <p>5. Температура в процессе выдерживания и тепловой обработки для бетона на:</p> <p>портландцементе</p> <p>шлакопортландцементе</p> <p>6. Скорость подъема температуры при тепловой обработке бетона:</p> <p>Для конструкций с модулем поверхности:</p> <p>до 4</p> <p>от 5 до 10</p> <p>св. 10</p> <p>для стыков</p> <p>7. Скорость остывания бетона по окончании тепловой обработки для конструкций с модулем поверхности:</p> <p>до 4</p> <p>от 5 до 10</p> <p>св. 10</p> | <p>Не менее чем на 5°С выше температуры заморзания раствора затворения</p> <p>Не ниже 0°С</p> <p>Определяется расчетом, но не выше °С</p> <p>80</p> <p>90</p> <p>Не более, °С/ч:</p> <p>5</p> <p>10</p> <p>15</p> <p>20</p> <p>Определяется расчетом</p> <p>Не более 5°С/ч</p> <p>Не более 10°С/ч</p> |  |
| <p>8. разность температур наружных слоев бетона и воздуха при распалубке с коэффициентом армирования до 1%, до 3% и более 3% должна быть соответственно для конструкций с модулем поверхности:</p> <p>от 2 до 5</p> <p>св. 5</p>  | <p>Не более 20, 30, 40°С</p> <p>Не более 30, 40, 50°С</p>   | То же  |

### ПРОИЗВОДСТВО БЕТОННЫХ РАБОТ ПРИ ТЕМПЕРАТУРЕ ВОЗДУХА ВЫШЕ 25 °С

2.71 При производстве бетонных работ при температуре воздуха выше 25°С и относительной влажности менее 50% должны применяться быстротвердеющие портландцементы, марка которых должна превышать марочную прочность бетона не менее чем в 1,5 раза. Для бетонов класса В22.5 и выше допускается применять цементы, марка которых превышает марочную прочность бетона менее чем в 1,5 раза при условии применения пластифицированных портландцементов или введения пластифицирующих добавок.

Не допускается применение пуццоланового портландцемента, шлако-

портландцемента ниже М400 и глиноземистого цемента для бетонирования надземных конструкций, за исключением случаев, предусмотренных проектом. Цементы не должны обладать ложным схватыванием, иметь температуру выше 50 °С, нормальная густота цементного теста не должна превышать 27%.

2.72 Температура бетонной смеси при бетонировании конструкций с модулем поверхности более 3 не должна превышать 30-35 °С, а для массивных конструкций с модулем поверхности менее 3-20 °С.

2.73 При появлении на поверхности уложенного бетона трещин вследствие пластической усадки допускается его повторное поверхностное вибрирование не позднее чем через 0,5-1 ч после окончания его укладки.

2.74 Уход за свежеложенным бетоном следует начинать сразу после окончания укладки бетонной смеси и осуществлять до достижения, как правило, 70 % проектной прочности, а при соответствующем обосновании 50%.

Свежеложенная бетонная смесь в начальный период ухода должна быть защищена от обезвоживания.

При достижении бетоном прочности 0,5 МПа последующий уход за ним должен заключаться в обеспечении влажного состояния поверхности путем устройства влагоемкого покрытия и его увлажнения, выдерживания открытых поверхностей бетона под слоем воды, непрерывного распыления влаги над поверхностью конструкций. При этом периодический полив водой открытых поверхностей твердеющих бетонных и железобетонных конструкций не допускается.

2.75 Для интенсификации твердения бетона, повышения его качества и обеспечения надлежащего ухода, следует использовать солнечную энергию путем применения гелиотехнологии твердения бетона в том числе: укрытие конструкции свегопрозрачными пленками, покрытие бетона пленко-образующими составами, устройство покрывающих водных бассейнов или укладывать разогретую бетонную смесь с температурой 50-60 °С.

Твердение бетона при непосредственном воздействии на его поверхность солнечной радиации, а также открытой поверхности не допускается.

2.76 Во избежание возможного возникновения термонапряженного состояния в монолитных конструкциях при прямом воздействии солнечных лучей свежеложенный бетон следует защищать саморазрушающимися полимерными пенами, инвентарными твпловлагоизоляционными покрытиями, полимерной пленкой с коэффициентом отражения более 50 % или любым другим теплоизоляционным материалом.

## СПЕЦИАЛЬНЫЕ МЕТОДЫ БЕТОНИРОВАНИЯ

2.77 Исходя из конкретных инженерно-геологических и производственных условий с соответствием с проектом допускается применение следующих специальных методов бетонирования:

вертикально перемещаемой трубы (ВПТ);  
восходящего раствора (ВР);  
инъекционного;  
вибронагнетательного;  
укладки бетонной смеси бункерами;  
втрамбовывания бетонной смеси;  
напорного бетонирования;  
укатки бетонных смесей;  
цементирования бурсмесительным способом.

2.78 Метод ВПТ следует применять при возведении заглубленных конструкций при их глубине от 1,5 м и более; при этом используют бетон проектного класса до В25.

2.79 Бетонирование методом ВР с заливкой наброски из крупного камня цементно-песчаным раствором следует применять при укладке под водой бетона на глубине до 20 м для получения прочности бетона, соответствующей прочности бутовой кладки.

Метод ВР с заливкой наброски из щебня цементно-песчаным раствором допускается применять на глубинах до 20 м для возведения конструкций из бетона класса до В25.

При глубине бетонирования от 20 до 50 м, а также при ремонтных работах для усиления конструкций и восстановительного строительства следует применять заливку щебеночного заполнителя цементным раствором без песка.

2.80 Инъекционный и вибронагнетательный методы следует применять для бетонирования подземных конструкций преимущественно тонкостенных из бетона класса В25 на заполнителе максимальной фракции 10-20 мм.

2.81 Метод укладки бетонной смеси бункерами следует применять при бетонировании конструкций из бетона класса В20 на глубине более 20 м.

2.82 Бетонирование методом утрамбовывания бетонной смеси следует применять на глубине менее 1,5 м для конструкций больших площадей, бетонируемых до отметки, расположенной выше уровня воды, при классе бетона до В25.

2.83 Напорное бетонирование путем непрерывного нагнетания бетонной смеси при избыточном давлении следует применять при возведении подземных конструкций в обводненных грунтах и сложных гидрогеологических условиях при устройстве подводных конструкций на глубине более 10 м и возведении ответственных сильноармированных конструкций, а также при повышенных требованиях к качеству бетона.

2.84 Бетонирование путем укатки мапоцементной жесткой бетонной смеси следует применять для возведения плоских протяженных конструкций из бетона класса до В20. Толщина укатываемого слоя должна приниматься в пределах 20-50 см.

2.85 Для устройства цементно-грунтовых конструкций нулевого цикла при глубине заложения до 0,5 м допускается использование бурсмесительной технологии бетонирования путем смешивания расчетного количе-

ства цемента, грунта и воды в скважине с помощью бурового оборудования.

2.86 При подводном (в том числе под глинистым раствором) бетонировании необходимо обеспечивать:

изоляция бетонной смеси от воды в процессе ее транспортирования под воду и укладки в бетонируемую конструкцию;

плотность опалубки (или другого ограждения);

непрерывность бетонирования в пределах элемента (блока, захватки);

контроль за состоянием опалубки (ограждения) в процессе укладки бетонной смеси (при необходимости силами водолазов либо с помощью установок подводного телевидения).

2.87 Сроки распалубливания и загрузки подводных бетонных и железобетонных конструкций должны устанавливаться по результатам испытания контрольных образцов, твердевших в условиях, аналогичных условиям твердения бетона в конструкции.

2.88 Бетонирование способом ВПТ после аварийного перерыва допускается возобновлять только при условии:

достижения бетоном в оболочке прочности 2,0-2,5 МПа;

удаления с поверхности подводного бетона шлама и слабого бетона;

обеспечения надежной связи вновь укладываемого бетона с затвердевшим бетоном (штрабы, анкера и т.д.).

При бетонировании под глинистым раствором перерывы продолжительностью более срока схватывания бетонной смеси не допускаются; при превышении указанного ограничения конструкцию следует считать бракованной и но подлежащей ремонту с применением метода 8ПТ.

2.89 При подаче бетонной смеси под воду бункерами не допускается свободное сбрасывание смеси через слой воды, а также разравнивание уложенного бетона горизонтальным перемещением бункера.

2.90 При бетонировании методом втрамбовывания бетонной смеси с остроака необходимо атрамбовывание вновь поступающих порций бетонной смеси производить не ближе 200-300 мм от уреза воды, не допуская сплыва смеси поверх откоса в воду.

Надводная поверхность уложенной бетонной смеси на время схватывания и твердения должна быть защищена от размыва и механических повреждений.

2.91 При устройстве конструкций типа стена в грунте бетонирование траншей следует выполнять секциями длиной не более 6 м с применением инвентарных межсекционных разделителей.

При наличии в траншее глинистого раствора бетонирование секции производится не позднее чем через 6 ч после заливки раствора в траншею; в противном случае следует заменить глинистый раствор с одно-временной выработкой шлама, осевшего на дно траншеи.

Арматурный каркас перед погружением в глинистый раствор следует смачивать водой. Продолжительность погружения от момента опускания арматурного каркаса в глинистый раствор до момента начала бетонирования секции не должна превышать 4 ч.



Расстояние от бетонолитной трубы до межсекционного разделителя следует принимать на .более 1,5 м при толщине стены до 40 см и не более 3 м при толщине стены более 40 см.

2.92 Требования к бетонным смесям при их укладке специальными методами приведены в табл. 7.

Таблица 7

| Параметр   | Величина параметра  | Контроль метод (метод, объем, вид регистрации)               |
|--|---|--|
| 1. подвижность бетонных смесей при методе бетонирования:<br>ВПТ безвибрации<br>ВПТ с вибрации<br>напором<br>укладки бункерами<br>втрамбованиям | 16-20 см<br>6-10 см<br>14-24 см<br>1-5 см<br>5-7 см   | Измерительный по ГОСТ 10181.1-81 (попартионно), журнал работ |
| 2. Растворы при бетонировании методом ВР:<br>подвижность<br>водоотделение  | 12-15 см по эталонному конусу<br>Не более 2,5%  | Измерительный по ГОСТ 5802-86 (попартионно), журнал работ    |
| 3. Заглубление трубопровода в бетонную смесь при методе бетонирования:<br>всех подводных кроме опорного<br>опорным                             | Не менее 0,8 м и не более 2 м<br><br>Не менее 0,8 м. максимальное заглубление применяется в зависимости от величины давления нагнетательного оборудования | Измерительный, постоянный                                    |

### ПРОРЕЗКА ДЕФОРМАЦИОННЫХ ШВОВ, ТЕХНОЛОГИЧЕСКИХ БОРОЗД, ПРОЕМОВ, ОТВЕРСТИЙ И ОБРАБОТКА ПОВЕРХНОСТИ МОНОЛИТНЫХ КОНСТРУКЦИЙ

2.93. Инструмент для механической обработки следует выбирать в зависимости от физико-механических свойств обрабатываемого бетона и железобетона с учетом требований, предъявляемых к качеству обработки действующим ГОСТом на алмазный инструмент, и рекомендуемого приложения 10.

2.94. Охлаждение инструмента следует предусматривать водой под давлением 0,15-0,2 МПа, для снижения энергоемкости обработки - растворами поверхностно-активных веществ концентрации 0,01—1%.

2.95 Требования к режимам механической обработки бетона и железобетона приведены в табл. 8.

| Параметр  | Величина параметра     | Контроль метод (метод, объем, вид регистрации)                  |
|---|------------------------|---|
| 1. Прочность бетона и железобетона при обработке  | Не менее 50% проектной | Измерительный по РСТ Уз 742-96<br>Измерительный, 2 раза в смену |
| 2. Окружная скорость режущего инструмента при обработки бетона и железобетона, м/с:                                 |                        |   |
| Резанием  | 40-80                  | Измерительный, 2 раза в смену                                   |
| Сверлением  | 1-7                    |   |
| Фрезерованием   | 35-80                  |   |
| шлифованием.  | 25-45                  |   |
| 3. Расход охлаждающей жидкости на 1см <sup>2</sup> площади режущей поверхности инструмента, м <sup>3</sup> /с, при: |                        |   |
| Резании   | 0,5-1,2                |   |
| Сверлении   | 0,3-0,8                |   |
| Фрезаровании  | 1-1,5                  |   |
| Шлифования  | 1-2,0                  |   |

### ЦЕМЕНТАЦИЯ ШВОВ. РАБОТЫ ПО ТОРКРЕТИРОВАНИЮ И УСТРОЙСТВУ НАБРЫЗГ-БЕТОНА

2.96. Для цементации усадочных, температурных, деформационных и конструкционных швов следует применять портландцемент не ниже М400. При цементации швов с раскрытием менее 0,5 мм используют пластифицированные цементные растворы. До начала работ по цементации производится промывка и гидравлическое опробование шва для определения его пропускной способности и герметичности карты (шва).

2.97. Температура поверхности шва при цементации бетонного массива должна быть положительной. Для цементация швов при отрицательной температуре следует применять растворы с противоморозными добавками. Цементацию следует выполнять до поднятия уровня воды перед гидротехническим сооружением после затухания основной части температурно-усадочных деформаций.

2.98 Качество цементирования швов проверяется: обследованием бетона посредством бурения контрольных скважин и гидравлического опробования их и кернов, взятых из мест пересечения швов; замером фильтрации воды через швы; ультразвуковыми испытаниями.

2.99 Заполнители для торкретирования и устройства набрызг-бетона должны отвечать требованиям РСТ Уз 8736-93.

Крупность заполнителей не должна превышать половины толщины

каждого торкретируемого слоя и половины размера ячейки арматурных сеток.

2.100. Поверхность дна торкретирования должна быть очищена, продута сжатым воздухом и промыта струей воды под давлением. Не допускается наплывов по высоте более 1/2 толщины торкретируемого слоя. Устанавливаемая арматура должна быть зачищена и закреплена от смещения и колебаний.

2.101. Торкретирование производится в один или несколько слоев толщиной 3-5 мм по неармированной или армированной поверхности согласно проекту.

2.102. При возведении ответственных конструкций контрольные образцы следует, вырезать из специально заторкретированных плит размером не менее 50x50 см или из конструкций. Для прочих конструкций контроль и оценка качества производятся неразрушающими методами.

## АРМАТУРНЫЕ РАБОТЫ

2.103. Арматурная сталь (стержневая, проволочная) и сортовой прокат, арматурные изделия и закладные элементы должны соответствовать проекту и требованиям соответствующих стандартов. Расчленение пространственных крупногабаритных арматурных изделий, а также замена предусмотренной проектом арматурной стали должны быть согласованы с заказчиком и проектной организацией.

2.104. Транспортирование и хранение арматурной стали следует выполнять по ГОСТ 7566-81.\*

2.105. Заготовку стержней мерной длины из стержневой и проволочной арматуры и изготовление ненапрягаемых арматурных изделий следует выполнять в соответствии с требованиями КМК 3.09.01-97, а изготовление несущих арматурных каркасов из стержней диаметром более 32 мм прокатных профилей - согласно разд. 8.

2.106. Изготовление пространственных крупногабаритных арматурных изделий следует производить в сборочных кондукторах.

2.107. Заготовку (резку, сварку, образование анкерных устройств), установку и натяжение напрягаемой арматуры следует выполнять по проекту в соответствии с КМК 3.09.01-97.

2.108. Монтаж арматурных конструкций следует производить преимущественно из крупногабаритных блоков или унифицированных сеток заводского изготовления с обеспечением фиксации защитного слоя согласно табл. 9.

Таблица 9

| Параметр   | Велечина пара-метра, мм            | Контроль (метод, объем, вид регистрации)        |
|--|------------------------------------|---|
| 1. Отклонение в расстоянии между отдельно установленными рабочими стержнями для:<br>Колонн и балок<br>Плит и стен фундаментов<br>Массивных конструкций   | 10<br>20<br>30                     | Технический осмотр всех элементов, журнал работ |
| 2. Отклонение в расстоянии между рядами арматуры для:<br>Плит и балок толщиной до 1м<br>Конструкций толщиной более 1м  | 10<br>20                           | То же   |
| 3. Отклонение от проектной толщины защитного слоя бетона не должно превышать:<br>При толщине защитного слоя до 15мм и ленточных размерах поперечного сечения конструкции, мм:<br>До 100<br>От 101 до 200 | +4<br>+5                           |   |
| При толщине защитного слоя от 16 до 20мм включ и ленточных размерах поперечного сечения конструкций мм<br>До 100<br>От 101 до 200<br>201 300<br>Св. 300  | +4;-3<br>+8;-3<br>+10;-3<br>+15;-5 |   |
| При толщине защитного слоя свыше 20мм и линейных размерах поперечного сечения конструкций, мм:<br>До 100<br>От 101 до 200<br>От 201 до 300<br>Св 300   | +4;-5<br>+8;-5<br>+10;-5<br>+15;-5 |   |

2.109 Установку на арматурных конструкциях пешеходных, транспортных или монтажных устройств следует осуществлять в соответствии с ППР по согласованию с проектной организацией.

2.110 Бессварочные соединения стержней следует производить: стыковые внахлестку или обжимными гильзами и винтовыми муфтами с обеспечением равнопрочности стыка;

крестообразные - вязкой отожженной проволокой. Допускается применение специальных соединительных элементов (пластмассовых и проволочных фиксаторов).

2.111. Стыковые и крестообразные сварные соединения следует выполнять по проекту в соответствии с ГОСТ 14098-90.

2.112. При устройстве арматурных конструкций следует соблюдать требования табл. 9.

## ОПАЛУБОЧНЫЕ РАБОТЫ

2.113 Типы опалубок следует применять в соответствии с ГОСТ 23478-79\*. Нагрузки на опалубку следует рассчитывать в соответствии требованиями настоящих норм и правил (обязательное приложение 11).

2.114 Древесные, металлические, пластмассовые и другие материалы для опалубки должны отвечать требованиям ГОСТ 23478-79 деревянные клееные конструкции ГОСТ 20850-84; фанера ламинированная, ткани пневматических опалубок - соответствующим техническим условиям. Материалы несъемных опалубок должны удовлетворять требованиям проекта в зависимости от функционального назначения (облицовка, утеплитель, изоляция, защита от коррозии и т. д.). При использовании опалубки в качестве облицовки она должна удовлетворять требованиям соответствующих облицовочных поверхностей.

2.115. Комплектность определяется заказом потребителя.

2.116. Завод - изготовитель опалубки должен производить контрольную сборку фрагмента на заводе. Схема фрагмента определяется заказчиком по согласованию с заводом-изготовителем.

Испытания элементов опалубки и собранных фрагментов на прочность и деформацию проводятся при изготовлении первых комплектов опалубки, а также замене материалов и профилей. Программу испытаний разрабатывают организация разработчик опалубки, завод-изготовитель и заказчик.

2.117 Установка и приемка опалубки, распалубливание монолитных конструкций, очистка и смазка производятся по ППР.

2.118. Допустимая прочность бетона при распалубке приведена в табл. 10.

При установке промежуточных опор в пролете перекрытия при частичном или последовательном удалении опалубки прочность бетона может быть снижена. В этом случае прочность бетона, свободный пролет перекрытия, число, место и способ установки опор определяются ППР и согласовываются с проектной организацией. Снятие всех типов опалубки следует производить после предварительного отрыва от бетона.

## ПРИЕМКА БЕТОННЫХ И ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОНСТРУКЦИЙ ИЛЯ ЧАСТЕЙ СООРУЖЕНИЙ

2.113. При приемке законченных бетонных и железобетонных конструкций или частей сооружений следует проверять:  
соответствие конструкций рабочим чертежам:

качество бетона по прочности, а в необходимых случаях по морозостойкости, водонепроницаемости и другим показателям, указанным в проекте;

качество применяемых в конструкции материалов, полуфабрикатов изделий.

Таблица 10

| Параметр   | Велечина параметра  | Контроль (Метод, объем, вид регистрации)  |
|--|---|---|
| <p>1. Точность изготовления опалубки: инвентарной</p> <p>пневматической</p> <p>2. Уровень дефектности</p> <p>3. Точность установки инвентарной опалубки: в том числе: уникальных и специальных сооружений малооборотистой (или) не- инвентарной при возведении конструкций, к поверхности которых не предъявляются требования точности для конструкций, готовых под окраску без шпатлевки для конструкций, готовых под оклейку обоями.</p> <p>4. Точность установки и качество поверхности несъемной опалубки- облицовки</p> <p>5. Точность установки несъемной опалубки, выполняющей функции внешнего армирования.</p> <p>6. Оборачиваемость опалубки</p> <p>7. Прогиб собранной опалубки: Вертикальных поверхностей перекрытий.</p> <p>8. Минимальная прочность бетона незагруженных монолитных конструкций при распалубке поверхностей: вертикальных из условия сохранения формы.</p> | <p>По рабочим чертежам и техническим условиям-не ниже Я14 <math>h_{14} \pm \frac{L_{14}}{2}</math> по Гост 25346-89 и ГОСТ 25347-82: для формообразующих элементов-<math>h_{14}</math> По техническим условиям Не более 1,5% при нормальном уровне контроля</p> <p><math>\frac{L_{16}}{2}</math> ГОСТ 25346-89 и ГОСТ 25347-82<br/>Определяется проектом По согласованию с заказчиком может быть ниже <math>\frac{L_{16}}{2}</math></p> <p>Перепады поверхностей, в том числе стыковых, не более 2мм<br/>То же, не более 1мм<br/>Определяется качеством поверхности облицовки</p> <p>Определяется проектом</p> <p>ГОСТ 23478-79</p> <p>1/400 пролета<br/>1/500 пролета</p> <p>0,2-0,3 МПа</p> | <p>Технический осмотр, регистрационный</p> <p>Измерительный по ГОСТ 18242-72*</p> <p>Измерительный, всех элементов, журнал работ</p> <p>Измерительный всех элементов, журнал работ</p> <p>То же</p> <p>Регистрационный, журнал работ<br/>Контролируется при заводских испытаниях и на строительной площадке<br/>Измерительный по ГОСТ 10180-90, ГОСТ 18105-86, журнал работ</p> |

Продолжение табл. 10

| Параметр  | Велечина параметра  | Контроль (Метод, объем, вид регистрации) |
|---|---|--|
| горизонтальных и наклонных при пролете:<br>до 6 м<br>св. 6 м<br>9. Минимальная прочность бетона при распалубке загруженных конструкций, в том числе от вышележащего бетона (бетонной смеси) | 70% проектной<br>80% проектной<br>Определяется ППР и согласовывается с проектной организацией | То же                                    |

2.120 Приемку законченных бетонных и железобетонных конструкций или частей сооружений следует оформлять в установленном порядке актом освидетельствования скрытых работ или актом «а приемку ответственных конструкций».

2.121 Требования, предъявляемые к законченным бетонным, и железобетонным конструкциям или частям сооружений, приведены в табл. 11

Таблица 11

| Параметр  | Предельные отклонения                       | Контроль (метод, объем, вид регистрации)                                      |
|---|---|---|
| Отклонение линий плоскостей пересечение от вертикали или проектного наклона на всю высоту конструкций для:<br>фундаментов<br>стен и колонн, поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия | 20 мм                                       | Измерительный, каждый конструктивный элемент, журнал работ<br>То же           |
|   | 15 мм                                       |   |
|   | 10 мм                                       | Измерительный, всех стен и линий их пересечения. журнал работ<br>То же        |
|   | 1/500 высоты сооружения, но не более 100 мм |   |
| стен и колонн, поддерживающих сборные балочные конструкции стен зданий и сооружений, возводимых в скользящей опалубке. при отсутствии промежуточных перекрытий                              | 1/1000 высоты сооружения, но не более 50 мм | Измерительный, не менее 5 измерений на каждые 50—100 м, журнал работ<br>То же |
| стен зданий и сооружений, возводимых в скользящей опалубке. при наличии промежуточных перекрытий  | 20 мм                                       |   |
| 2. Отклонение горизонтальных плоскостей на всю длину измеряемого участка  | 5 мм  | Измерительный, не менее 5 измерений на каждые 50—100 м, журнал работ<br>То же |
| 3. Местные неровности поверхности бетона при проверке двухметровой рейкой, кроме оловных, поверхностей  |   |   |

Продолжение табл. 11

| Параметр  | Предельные отклонения | Контроль (метод, объем, вид регистрации)                    |
|---|-----------------------|---|
| 4. Длина или пролет элементов   | $\pm 20$ мм           | Измерительный каждый элемент, журнал работ                  |
| 5. размер поперечного сечения элементов   | +6 мм;<br>-3 мм       | То же   |
| 6. отметки поверхностей и закладных изделий, служащих опорами для стальных или сборных железобетонных колонн и других сборных элементов | -5 мм                 | Измерительный, каждый опорный элемент, исполнительная схема |
| 7. Уклон опорных поверхностей фундаментов при опирании стальных колонн без подливки   | 0,0007                | То же, каждый фундамент, исполнительная схема               |
| 8. расположение анкерных болтов   |                       |   |
| в плане внутри контура  | 5 мм                  | То же, каждый фундаментный болт, исполнительная схема       |
| опоры   | 10 мм                 |   |
| вне   |                       |   |
| по высоте   | +20 мм                |   |
| 9. Разница отметок по высоте на стыке двух смежных поверхностей   | 3 мм                  | То же, каждый стык, исполнительная схема                    |

### 3. МОНТАЖ СБОРНЫХ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ И БЕТОННЫХ КОНСТРУКЦИЙ

3.1 Предварительное складирование конструкций на приобретенных складах допускается только при соответствующем обосновании. Приобъектный склад должен быть расположен в зоне действия монтажного крана.

3.2 Монтаж конструкций каждого вышележащего этажа (яруса) многоэтажного здания следует производить после проектного закрепления всех монтажных элементов и достижения бетоном (раствором) замоноличенных стыков несущих конструкций прочности, указанной в ППР.

3.3 В случаях, когда прочность и устойчивость конструкций в процессе сборки обеспечиваются сваркой монтажных соединений, допускается, при соответствующем указании в проекте, монтировать конструкции нескольких этажей (ярусов) зданий без замоноличивания стыков. При этом в проекте должны быть приведены необходимые указания о порядке монтажа конструкций, сварке соединений и замоноличивании стыков.

3.4 В случаях, когда постоянные связи не обеспечивают устойчивость конструкций в процессе их сборки, необходимо применять временные монтажные связи. Конструкция и число связей, а также порядок их установки и снятия должны быть указаны в ППР.

3.5 Марки растворов, применяемых при монтаже конструкций для



устройства постели, должны быть указаны в проекте. Подвижность раствора должна составлять 5-7 см по глубине погружения стандартного конуса за исключением случаев, специально оговоренных в проекте.

3.6Применении раствора, процесс схватывания которого уже начался а также восстановление его пластичности путем добавления воды не допускаются.

3.7Предельные отклонения от совмещения ориентиров при установке сборных элементов, а также отклонения законченных монтажных конструкций от проектного положения не должны превышать величин, приведенных в табл. 12.

Таблица 12

| Параметр  | Предельные отклонения, мм | Контроль (метод, объем, вид регистрации)                          |
|---|---------------------------|---|
| 1   | 2                         | 3   |
| 1. Отклонение от совмещения установочных ориентиров фундаментных блоков и стаканов фундаментов с рисками разбивочных осей   | 12                        | Измерительный, каждый элемент, геодезическая исполнительная схема |
| 2. Отклонение отметок опорной поверхности дна стаканов фундаментов от проектных:  |                           | То же   |
| до устройства выравнивающего слоя по дну стакана  | -20                       |   |
| после устройства выравнивающего слоя по дну стакана   | ±5                        |   |
| 3. Отклонение от совмещения ориентиров (риски геометрических осей, граней) в нижнем сечении установленных элементов с установочными ориентирами(рисками геометрических осей или гранями нижележащих элементов, рисками разбивочных осей): |                           |   |
| колонн, панелей и крупных блоков несущих стен, объемных блоков  | 8                         | То же   |
| панелей навесных стен   | 10                        |   |
| ригелей, прогонов, балок, подкрановых балок, подстропильных ферм.   | 8                         | Измерительный, каждый элемент, журнал работ                       |
| стропильных балок и ферм  |                           |   |
| 4. Отклонение осей колонн одноэтажных зданий в верхнем сечении от вертикали при длине колонн, м:  |                           | Измерительный, каждый элемент, геодезическая исполнительная схема |
| до 4  | 20                        |   |
| св. 4 до 8  | 25                        |   |
| .8..6   | 30                        |   |
| .16.25  | 40                        | То же   |
| 5. Отклонение от совмещения ориентиров (риски геометрических осей) в верхнем сечении колонн многоэтажных зданий с рисками разбивочных осей при длине колонн, м:   |                           |   |
| до4   | 12                        |   |
| св. 4 до в  | 15                        |   |
| .3.16   | 20                        |   |
| .16.25  | 25                        |   |

## Продолжение таблицы 12

| 1   | 2     | 3   |
|---|-------|---|
| 6. Разность отметок верха колонн или их опорных площадок (кронштейнов, консолей) одноэтажных зданий и сооружений по длине колонн, м.  |       | То же   |
| До 4.   | 14    |   |
| св. 4 до 8  | 16    |   |
| .8 ,, 16  | 20    |   |
| . 16 ,, 25  | 24    |   |
| 7. Разность отметок верха колонн каждого яруса «лигоэтажного здания и сооружения, а также верха стеновых- панелей каркасных зданий в пределах выверяемого участка при:  |       | То же   |
| кжтактной установке   | 12+2п |   |
| установке по иваякам  | 10    |   |
| 8. Отклонение от совмещения ориентиров (рисок геометрических осей, граней) в верхнем сечении установленных элементов (ригелей, прогонов, балок, подстропильных ферм, стропильных ферм   |       | Измерительный каждый элемент, журнал работ                        |
| (балок) на опоре с установочными ориентирами (рискам) геометрических осей или граней нижестоящих элементов, рисками разбивочных осей) при высоте элемента на опоре, м:  |       |   |
| До 1  | 6     |   |
| СВ. 1 ДО 1,6  | 8     |   |
| . 1.6 .2,5  | 10    |   |
| . 2,5 .4  | 12    |   |
| 9. Отклонение от еишлвтричности (половина разности глубины опирания концов элемента) при установке ригелей, г ротонов, балок, подкрановых балок, подстропильных ферм, стропильных ферм (балок;, плит покрытий и перекрытий а направлении перекрываемую пролета при длине элемента, м: |       | То же   |
| до 4  | 5     |   |
| св. 4 до 8  | 6     |   |
| . 8 .16   | 8     |   |
| . 16 .25  | 10    |   |
| 10. Расстояние между осями верхних поясов ферм и балок в середине пролета   | 60    | То же   |
| 11. Отклонение от вертикали верха плоскостей: панелей несущих стен и объемных блоков  | 10    | Измеритвльный, каждый элемент, геодезическая исполнительная схема |
| крупных блоков несущих стен   | 12    | То же   |
| перегородок, навесных стеновых панелей  | 12    | Измерительный, каждый элемент, журнал работ                       |

## Продолжение таблицы 12

| 1   | 2                            | 3  |
|---|------------------------------|--|
| Разность отметок лицевых поверхностей двух смежных непреднапряженных панелей (плит) перекрытий в шве при длине плит, м:<br>ДО 4<br>св. 4 до 8<br>8 . 16     | 8<br>10<br>12                | То же  |
| Разность отметок верхних полок подкрановых балок и рельсов:<br>на двух соседних колоннах вдоль ряда при расстоянии между колоннами $l_m$ :<br>/<10<br>/> 10 | 10<br>0.001/, но не более 15 | Измерительный, на каждой опоре, геодезическая исполнительная схема |
| в одном поперечном разрезе пролета:<br>на колоннах<br>в пролете   | 15<br>20<br>±10              |  |
| Отклонение по высоте порога дверного проема объемного элемента шахты пмфта относительно посадочной площадки   |                              | Измерительный, каждый элемент, геодезическая исполнительная схема  |
| Отклонение от перпендикулярности внутренней поверхности стен ствола шахты лифта относительно горизонтальной плоскости (пола приямка)                        | 30<br>(ГОСТ 22845-85*)       | Измерительный, каждый элемент, геодезическая исполнительная схема  |

*Обозначение, принятое в табл. 12: П — порядковый номер яруса колонн или число установленных по высоте панелей.*

*Примечание. Глубина ослнрания горизонтальных элементов на несущие конструкции должна быть не менее указанной в проекте.*

### УСТАНОВКА БЛОКОВ ФУНДАМЕНТОВ И СТЕН ПОДЗЕМНОЙ ЧАСТИ ЗДАНИЙ

3.8 Установку блоков фундаментов стаканного типа и их элементов в плане следует производить относительно разбивочных осей по двум взаимно перпендикулярным направлениям, совмещая осевые риски фундаментов с ориентирами, закрепленными на основании, или контролируя правильность установки геодезическими приборами.

3.9 Установку блоков ленточных фундаментов и стен подвала следует производить, начиная с установки маячных блоков в углах здания и на пересечении осей. Маячные блоки устанавливаются, совмещая их осевые риски с рисками разбивочных осей, по двум взаимно перпендикулярным направлениям. К установке рядовых блоков следует приступать после выверки положения маячных блоков в плане и по высоте.

3.10 Фундаментные блоки следует устанавливать на выровненный до проектной отметки слой песка. Предельное отклонение отметки выравнивающего слоя песка от проектной не должно превышать минус 15 мм.

Установка блоков фундаментов на покрытые водой или снегом основания не допускается.

Стаканы фундаментов и опорные поверхности должны быть защищены от загрязнения.

3.11 Установку блоков стен подвала следует выполнять с соблюдением перевязки. Рядовые блоки следует устанавливать, ориентируя их по обрезу блоков нижнего ряда, верх по разбивочной оси. Блоки наружных стен, устанавливаемые ниже уровня грунта, необходимо выравнивать по внутренней стороне стены, а выше по наружной. Вертикальные и горизонтальные швы между блоками должны быть заполнены раствором и расшиты с двух сторон.

## УСТАНОВКА КОЛОНН И РАМ

3.12 Проектное положение колонн и рам следует выверять по двум взаимно перпендикулярным направлениям.

3.13 Низ колонн следует выверять, совмещая риски, обозначающие их геометрические оси в нижнем сечении, с рисками разбивочных осей или геометрических осей нижеуглоевых колонн.

Способ опирания колонн на дно стакана должен обеспечивать закрепление низа колонны от горизонтального перемещения на период до замоноличивания узла.

3.14. Верх колонн многоэтажных зданий следует выверять, совмещая геометрические оси колонн в верхнем сечении с рисками разбивочных осей, а колонн одноэтажных зданий - совмещая геометрические оси колонн в верхнем сечении с геометрическими осями в нижнем сечении.

3.15 Выверку низа рам в продольном и поперечном направлениях следует производить путем совмещения рисок геометрических осей с рисками разбивочных осей или осей стоек в верхнем сечении нижестоящей рамы.

Выверку верха рам надлежит производить: из плоскости рам - путем совмещения рисок осей стоек рам в верхнем сечении относительно разбивочных осей, в плоскости рам - путем соблюдения отметок опорных поверхностей стоек рам.

3.16 Применение непредусмотренных проектом прокладок в стыках колонн и стоек рам для выравнивания высотных отметок и приведения их вертикальное положение без согласования с проектной организацией недопускается.

Ориентиры для выверки верха и низа колонн и рам должны быть указаны в ППР.

## УСТАНОВКА РИГЕЛЕЙ, БАЛОК, ФЕРМ, ПЛИТ ПЕРЕКРЫТИЙ И ПОКРЫТИЙ

3.18 Укладку элементов в направлении перекрываемого пролета надлежит выполнять с соблюдением установленных проектом размеров глубины опирания их на опорные конструкции или зазоров между сопрягаемыми элементами.

3.19 Установку элементов в поперечном направлении перекрываемого

пролета следует выполнять:

ригелей и межтлотовых (связевых) плит - совмещая риски продольных осей устанавливаемых элементов с рисками осей колонн на опорах;

подкрановых балок - совмещая риски, фиксирующие геометрические оси верхних поясов балок, с разбивочной осью;

подстропильных и стропильных ферм (балок) при описании на колонны, а также стропильных ферм при опирании на подстропильные фермы - совмещая риски, фиксирующие геометрические оси нижних поясов ферм (балок), с рисками осей колонн в верхнем сечении или с ориентирными рисками в опорном узле подстропильной фермы;

стропильных ферм (балок), опирающихся на стены - совмещая риски, фиксирующие геометрические оси нижних поясов ферм (балок), с рисками разбивочных осей на опорах.

Во всех случаях стропильные фермы (балки) следует устанавливать с соблюдением односторонней направленности отклонений от прямолинейности их верхних поясов:

плит перекрытий - по разметке, определяющей их проектное положение на опорах и выполняемой после установки в проектное положение конструкций, на которые они опираются (балки, ригели, стропильные фермы и т.п.;

плит покрытий по фермам (стропильным балкам) - симметрично относительно центров узлов ферм (закладных изделий) вдоль их верхних поясов.

3.20 Ригели,- межколонные (связевые) плиты, фермы (стропильные балки), плиты покрытий по фермам (балкам) укладывают насухо на опорные поверхности несущих конструкций.

3.21 Плиты перекрытий необходимо укладывать на слой раствора толщиной не более 20 мм, совмещая поверхности смежных плит вдоль шва со стороны потолка.

3.22 Применение не предусмотренных проектом подкладок для выравнивания положения укладываемых элементов по отметкам без согласования с проектной организацией не допускается.

3.23 Выверку подкрановых балок по высоте следует производить по наибольшей отметке в пролете или на опоре с применением прокладок из стального листа. В случае применения пакета прокладок они должны быть сварены между собой, пакет приварен к опорной пластине.

3.24 Установку ферм и стропильных балок в вертикальной плоскости следует выполнять путем-выверки их геометрических осей на опорах относительно вертикали.

## УСТАНОВКА ПАНЕЛЕЙ СТЕН

3.25 Установку панелей наружных и внутренних стен следует производить, опирая их на выверенные относительно монтажного горизонта маяки. Прочность материала, из которого изготавливают маяки, не должна быть выше установленной проектом прочности на сжатие раствора, применяемого для устройства постеш.

Отклонения отметок маяков относительно монтажного горизонта не должны превышать 5 мм. При отсутствии в проекте специальных указаний толщина маяков должна составлять 10-30 мм. Между торцом панели после ее выверки и растворной постелью не должно быть щелей.

3.26 Выверку панелей наружных стен однорядкой разрезки следует производить:

в плоскости стены - совмещая осевую риску панели а уровне низа с ориентирной риской из перекрытия, вынесенной от разбивочной оси. При наличии в стыках панелей зон компенсации накопленных погрешностей (при стыковании панелей внахлест местах устройства лоджий, эркеров и других выступающих или западающих частей здания) выверку можно производить по шаблонам, фиксирующим проектный размер шва между панелями;

из плоскости стены – совмещая нижнюю грань панели с установочными рисками на перекрытии вынесенными от разбивочных осей;

в вертикальной плоскости - выверяя внутреннюю грань панели относительно вертикали.

3.27 Установку поясных панелей наружных стен каркасных зданий следует производить:

в плоскости стены - симметрично относительно оси пролета колоннами путем выравнивания расстояний между торцами панели и рисками осей колонн в уровне установки панели;

из плоскости стены: в уровне низа панели - совмещая нижнюю внутреннюю грань устанавливаемой панели с гранью нижестоящей панели; в уровне верха панели - совмещая (с помощью шаблона) грань панели с риской оси или гранью колонны;

3.28 Выверку простеночных панелей наружных стен каркасных зданий след.

в плоскости стены - совмещая риску оси низа устанавливаемой панели с ориентирной риской, нанесенной на поясной панели;

из плоскости стены - совмещая внутреннюю грань устанавливаемой панели с гранью нижестоящей панели;

в вертикальной плоскости - выверяя внутреннюю и торцевую грани панели относительно вертикали.

## УСТАНОВКА ВЕНТИЛЯЦИОННЫХ БЛОКОВ, ОБЪЕМНЫХ БЛОКОВ ШАХТ ЛИФТОВ И САНИТАРНОТЕХНИЧЕСКИХ КАБИН

3.29 При установке вентиляционных блоков необходима следить за совмещением каналов и тщательностью заполнения горизонтальных швов раствором. Выверку вентиляционных блоков следует выполнять совмещая оси двух взаимно перпендикулярных граней устанавливаемых блоков в уровне нижнего сечения с рисками осей нижестоящего блока. Относительно вертикальной плоскости блоки следует устанавливать, выверяя плоскости взаимно перпендикулярных граней. Стыки вентиляционных каналов блоков следует тщательно очищать от раствора и не допускать попа-

дания его и других посторонних предметов в каналы.

3.30 Объемные блоки шахт лифтов следует монтировать, как правило, с установленными в них кронштейнами для закрепления направляющих кабин и противовесов. Низ объемных блоков необходимо устанавливать по ориентирным рискам, вынесенным на перекрытие от разбивочных осей и соответствующим проектному положению двух взаимно перпендикулярных стен блока (передней и одной из боковых). Относительно вертикальной плоскости блоки следует устанавливать, выверяя грани двух взаимно перпендикулярных стен блока,

3.31 Санитарно-технические кабины надлежит устанавливать на прокладки. Выверку низа и вертикальности кабин следует производить по п.3.30. При установке кабин канализационный и водопроводный стояки необходимо тщательно совмещать с соответствующими стояками ниже расположенных кабин. Отверстия в панелях перекрытий для пропуска стояков кабин после установки кабин, монтажа стояков и проведения гидравлических испытаний должны быть тщательно заделаны раствором.

### ВОЗВЕДЕНИЕ ЗДАНИЙ МЕТОДОМ ПОДЪЕМА ПЕРЕКРЫТИЙ

3.32 Перед подъемом плит перекрытий необходимо проверить наличие проектных зазоров между колоннами и воротниками плит, между плитами и стенами ядер жесткости, а также чистоту предусмотренных проектом отверстий для подъемных тяг.

3.33 Подъем плит перекрытий следует производить после достижения бетоном прочности, указанной в проекте.

3.34 Применяемое оборудование должно обеспечивать равномерный подъем плит перекрытий относительно всех колонн и ядер жесткости. Отклонение отметок отдельных опорных точек на колоннах в процессе подъема не должно превышать 0,003 пролета и должно быть не более 20 мм, если иные величины не предусмотрены в проекте.

3.35 Временное закрепление плит к колоннам и ядрам жесткости следует проверять на каждом этапе подъема.

3.36 Конструкции, поднятые до проектной отметки, следует крепить постоянными креплениями; при этом должны быть оформлены акты промежуточной приемки законченных монтажом конструкций.

### СВАРКА И АНТИКОРРОЗИОННОЕ ПОКРЫТИЕ ЗАКЛАДНЫХ И СОЕДИНИТЕЛЬНЫХ ИЗДЕЛИЙ

3.37 Сварку закладных и соединительных изделий надлежит выполнять в соответствии с разд. 8.

3.38 Анतिकоррозионное покрытие сварных соединений, а также участков закладных деталей и связей надлежит выполнять во всех местах, где при монтаже и сварке нарушено заводское покрытие. Способ антикоррозионной защиты и толщина наносимого слоя должны быть указаны в про-

екте.

3.39 Непосредственно перед нанесением антикоррозионных покрытий защищаемые поверхности закладных изделий, связей и сварных соединений должны быть очищены от остатков сварочного шпика, брызг металле, жиров и других загрязнений.

3.40 В процессе нанесения антикоррозионных покрытий необходимо особо следить за тем, чтобы защитным слоем были покрыты углы и острые грани изделий.

3.41 Качество антикоррозионных покрытий надлежит проверять в соответствии с требованиями ШК 3.04.02-97.

3.42 Данные о выполненной антикоррозионной защите соединений должны быть оформлены актами освидетельствования скрытых работ

### ЗАМОНОЛИЧИВАНИЕ СТЫКОВ И ШВОВ

3.43. Замоноличивание стыков следует выполнять после проверки правильности установки конструкций, приемки соединенных элементов в узлах сопряжений и выполнения антикоррозионного покрытия верных соединений и поврежденных участков покрытия закладных изделий.

3.44 Класс бетона и марка раствора для замоноличивания стыков и швов должны быть указаны в проекте.

3.45 Бетонные смеси, применяемые для замоноличивания стыков, должны отвечать требованиям РСТ Уз 7473-93.

3.46 Для приготовления бетонных смесей следует применять быстротвердеющие портландцементы или портландцементы М400 и выше. С целью интенсификации твердения бетонной смеси в стыках необходимо применять химические добавки - ускорители твердения. Наибольший размер зерен крупного заполнителя в бетонной смеси не должен превышать  $1/3$  наименьшего размера сечения стыка и  $3/4$  наименьшего расстояния в свету между стержнями арматуры. Для улучшения удобоукладываемости в смеси следует вводить пластифицирующие добавки в соответствии с разд. 2.

3.47 Опалубка для замоноличивания стыков и швов, как правило должна быть инвентарной и отвечать требованиям ГОСТ 23473-79.

3.48 Непосредственно перед замоноличиванием стыков и швов необходимо: проверить правильность и надежность установки опалубки, применяемой при замоноличивании; очистить стыкуемые поверхности от мусора и грязи.

3.49 При замоноличивании стыков уплотнение бетона (раствора), уход за ним, контроль режима выдерживания, а также контроль качества следует выполнять в соответствии с требованиями разд. 2.

3.50 Прочность бетона или раствора. В стыках ко времени распалубки должна соответствовать указанной в проекте, а при отсутствии такого указания - должна быть не менее 50 % проектной прочности на сжатие.

3.51 Фактическую прочность уложенного бетона (раствора) следует контролировать испытанием серии образцов, изготовленных на месте за-



моноличивания. Для проверки прочности следует изготавливать не менее трехобразцов на группу стыков, бетонируемых в течение данной смены.

Испытания образцов необходимо производить по ГОСТ 10180-90 и ГОСТ 5802-86.

3.52 Методы предварительного обогрева стыкуемых поверхностей и прогрева замоноличенных стыков и швов, продолжительность и температурно-влажностный режим выдерживания бетона (раствора), способы утепления, срок и порядок расплубливания и загрузки конструкций с учетом особенностей выполнения работ в зимних условиях, а также в жаркую и сухую погоду должны быть указаны в ППР.

### ВОДО-, ВОЗДУХО- И ТЕПЛОИЗОЛЯЦИЯ СТЫКОВ НАРУЖНЫХ СТЕН ПОЛНОСБОРНЫХ ЗДАНИЙ

3.53 Работы по изоляции стыков должны выполнять специально обученные-рабочие, имеющие удостоверение на право производства таких работ.

3.54 Материалы для изоляции стыков следует применять только из числа указанных в проекте, замена материалов без согласования с проектной организацией не допускается.

3.55 Транспортирование, хранение и применение изолирующих материалов следует производить в соответствии с требованиями стандартов или технических условий.

Изолирующие материалы после истечения установленного стандартами или техническими условиями срока хранения перед применением подлежат контрольной проверке в лаборатории.

3.56 Панели должны поставляться на объекты с огрунтоанными поверхностями, образующими стыки. Грунтовка должна образовывать сплошную пленку.

3.57 Поверхности панелей наружных стен, образующие стыки, перед выполнением работ по устройству водо- и воздухомзоляции должны быть очищены от пыли, грязи, наплывов бетона и просушены.

Поверхностные повреждения бетонных панелей в месте устройства стыков (трещины, раковины, сколы) должны быть отремонтированы с применением полимерцементных составов. Нарушенный грунтовочный слой должен быть восстановлен в построечных условиях.

Нанесение герметизирующих мастик на влажные, заиндевевшие или обледеневшие поверхности стыков не допускается.

3.58 Для воздухоизоляции стыков применяются воздухозащитные ленты, закрепляемые на клеях или самоклеящиеся. Соединять воздухозащитные ленты по длине необходимо внахлест с длиной участка нахлеста 100-120 мм. Места соединения лент в колодцах вертикальных стыков должны располагаться на расстоянии не менее 0,3 м от пересечения вертикальных и горизонтальных стыков.- При этом конец нижерасположенной ленты следует наклеивать поверх ленты, устанавливаемой в стыке монтируемого этажа.

Соединять ленты по высоте до замонот, издания колодцев стыков нижврасположенного этажа не допускается.

3.59 Наклеенная воздухозащитная лента должна плотно прилегать к изолируемой поверхности стыков без пузырей, вздутий и складок.

3.60 Теплоизоляционные вкладыши следует устанавливать в колодцы вертикальных стыков панелей наружных стен после устройства воздухоизоляции.

Материалы вкладышей должны иметь влажность, установленную стандартами или техническими условиями на эти материалы.

3.61 Установленные вкладыши должны плотно прилегать к поверхности колодца по всей высоте стыка и быть закреплены в соответствии с проектом.

В местах стыкования теплоизоляционных вкладышей не должно быть зазоров. При устранении зазоров между вкладышами они должны быть заполнены материалом той же обычной массы.

3:62 Уплотняющие прокладки в устьях стыков закрытого и дренированного типов следует устанавливать насухо (без обмазки клеем). В местах пересечения стыков закрытого типа уплотняющие прокладки в первую очередь следует устанавливать в горизонтальных стыках.

3.63 В стыках закрытого типа при сопряжении наружных стеновых панелей внахлест, в горизонтальных стыках дренированного типа (в зоне водоотводящего фартука), в горизонтальных стыках открытого типа, а также в стыках панелей пазогребневой конструкции допускается установка уплотняющих прокладок до монтажа панелей. При этом прокладки должны быть закреплены в проектном положении. В остальных случаях установку уплотняющих прокладок необходимо производить после монтажа панелей.

Прибивать уплотняющие прокладки к поверхностям, образующим стыковы сопряжения панелей наружных стен, не допускается.

3.64 Уплотняющие прокладки следует устанавливать в стыки без разрывов.

Соединять уплотняющие прокладки по длине необходимо „на ус“, располагая место соединения на расстоянии не менее 0,3 м от пересечения вертикального и горизонтального стыков.

Уплотнять стыки двумя скрученными вместе прокладками не допускается.

3.65 Обжатие прокладок, установленных в стыках, должно составлять не менее 20 % диаметра (ширины) их поперечного сечения.

3.66 Изоляцию стыков мастиками следует производить после установки уплотняющих прокладок путем нагнетания мастик в устье стыка электрогерметизаторами, пневматическими, ручными шприцами и другими средствами.

Допускается при выполнении ремонтных работ наносить отверждающиеся мастики шпателями. Разжижение мастик и нанесение их кистями не допускается.

3.67 При приготовлении двухкомпонентных отверждающихся мастик

не допускается нарушать паспортную дозировку и разукomплектовывать их компоненты, перемешивать компоненты вручную и добавлять в них растворители.

3.68 Температура мастик в момент нанесения при положительных температурах наружного воздуха должна быть 15-20 °С. В зимние периоды температура, при которой наносят мастику, а также температура мастики в момент нанесения должны соответствовать указанным в технических условиях заводе-изготовителя мастики. При отсутствии в технических условиях соответствующих указаний температура мастик в момент нанесения должна составлять: для не отверждающихся – 35-40 °С, для отверждающихся – 15-20 °С

3.69 Нанесенный слой мастики должен заполнять без пустот все устье стыка до упругой прокладки, не иметь разрывов, наплывов.

Толщина нанесенного слоя мастики должна соответствовать установленной проектом. Предельное отклонение толщины слоя мастики от проектной не должно превышать плюс 2 мм.

Сопротивление нанесенных мастик отрыву от поверхности панели должен соответствовать показателям, приведенным в соответствующих стандартах или технических условиях на мастику,

3.70 Защита нанесенного слоя четвердеющей мастики должна быть выполнена материалами, указанными в проекте. При отсутствии специальных указаний в проекте для защиты могут быть применены полимерцементные растворы, ПВХ, бутадиенстирольные или кумаронокаучуковые краски.

3.71 В стыках открытого типа жесткие водоотбойные экраны следует вводить в вертикальные шкалы открытых стыков сверху вниз до упора в водоотводящий фартук.

При применении жестких водоотбойных экранов в виде гофрированных металлических лент их следует устанавливать в вертикальные стыки так, чтобы раскрытие крайних гофр было обращено к фасаду. Экран должен входить в паз свободно. При раскрытии вертикального стыка панелей более 20 мм следует устанавливать две ленты, склепанные по краям.

Гибкие водоотбойные экраны (ленты) устанавливают в вертикальные стыки как снаружи, так и изнутри здания.

3.72 Неметаллические водоотводящие фартуки из упругих материалов следует наклеивать на верхние грани стыкуемых панелей на длину не менее 100 мм в обе стороны от оси вертикального стыка.

3.73 Изоляцию стыков между оконными (балконными дверными) блоками и четвертями в проемах ограждающих конструкций следует выполнять путем нанесения нетвердеющей мастики на поверхность четверти перед установкой блока либо путем нагнетания мастики в зазор между оконными блоками и ограждающими конструкциями после закрепления блока в проектном положении. Места примыкания металлических подоконных сливов к коробке также подлежит изолировать нетвердеющей мастикой.

При изоляции стыков между оконными блоками и ограждающими конструкциями с проемали\* без четверти перед нанесением мастик следует устанавливать уплотняющую прокладку.

3.74 Выполнение работ по изоляции стыков необходимо ежедневно фиксировать в журнале.

На весь комплекс работ по устройству изоляции стыков следует составлять акты освидетельствования скрытых работ в соответствии со СНиП 3.01.01-85.

## **4 МОНТАЖ СТАЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ**

### **ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ**

#### **Подготовка конструкций к монтажу**

4.1 Конструкции, поставляемые на монтаж, должны соответствовать требованиям п. 1.6.

4.2 Исполнительными рабочими чертежами должны быть чертежи КМД. Деформированные конструкции следует выправить. Правке может быть выполнена без нагрева поврежденного элемента голодная правка) либо с предварительным нагревом (правка в горячем состоянии) термическим или термомеханическим методом. Холодная правка допускается только для плавно деформированных элементов.

Решение об усилении поврежденных конструкций или замене их новыми должна выдать организация - разработчик проекта.

4.3 Холодную правку конструкций следует производить способами, исключающими образование вмятин, выбоин и других повреждений на поверхности проката.

4.4 При производстве монтажных работ запрещаются ударные воздействия на сварные конструкции из сталей:

с пределом текучести 390 МПа (40 кгс/мм<sup>2</sup>-) и менее - при температуре ниже минус 25 °С;

с пределом текучести свыше 390 МПа (40 кгс/мм<sup>2</sup>) - при температуре ниже 0 °С.

### **УКРУПНИТЕЛЬНАЯ СБОРКА**

4.5 При отсутствии в рабочих чертежах специальных требований предельные отклонения размеров, определяющих собираемость конструкций (длина элементов, расстояние между группами монтажных отверстий), при сборке отдельных конструктивных элементов и блоков должны превышать величин, приведенных в табл. 13 и дополнительных правилах.

Таблица 13

| Интервалы номинальных размеров, мм | Предельные отклонений, мм |                      | Контроль (метод, объем, вид регистрации)                          |
|------------------------------------|---------------------------|----------------------|---|
|                                    | Линейных размеров         | Равенства диагоналей |   |
| От 2500 до 4000                    | 5                         | 12                   | Измерительный, каждый конструктивный элемент и блок, журнал работ |
| Св. 4000 . 8000                    | 6                         | 15                   |   |
| * 8000 16000                       | 8                         | 20                   |   |
| * 16 000 „25 000                   | 10                        | 25                   |   |
| * 25 000 . 40 000                  | 12                        | 30                   |   |

## УСТАНОВКА, ВЫВЕРКА И ЗАКРЕПЛЕНИЕ

4.6 Проектное закрепление конструкцией (отдельных элементов и блоков), установленных в проектное положение, с монтажными соединениями на болтах следует выполнять сразу после инструментальной проверки точности положения и выверки конструкций, кроме случаев, оговоренных в дополнительных правилах настоящего раздела или в ППР.

Число болтов и пробок для временного крепления конструкций надлежит определять расчетом; во всех случаях болтами должна быть заполнена 1/3 и пробками 1/10 всех отверстий, но не менее двух.

4.7 Конструкции с монтажными сварными соединениями надлежит закреплять в два зтала - сначала временно, затем по пгюекту. Способ временного закрепления должен быть указан в проекте.

4.8 Соответствие каждого блока проекту и возможность выполнения на нем смежных работ надлежит оформлять актом с участием представителей монтажной организации, собравшей конструкции блоками организации, принимающей блок для выполнения последующих работ.

4.9 Балки путей подвешного транспорта и другие элементы, опирающиеся на конструкции покрытия (мостики для обслуживания светильников, балки и монорельсы для эксплуатационных ремонтов кранов с площадками обслуживания), целесообразно устанавливать при сборке блоков.

4.10 Блоки покрытий из конструкций типа „структур" надлежит собирать по специальным инструкциям.

Монтажные соединения на болтах без контролируемого натяжения

4.11 При сборке соединений отверстия в деталях конструкций должны быть совмещены и детали зафиксированы от смещения сборочными пробками (не менее двух), а пакеты плотно стянуты болтами. В соединениях с двумя отверстиями сборочную пробку устанавливают в одно из них.

4.12 В собранном пакете болты заданного в проекте диаметра должны пройти в 100 % отверстий. Допускается прочистка 20 % отверстий сверлом, диаметр которого равен диаметру отверстия, указанному в чертежах. При этом в соединениях с работой болтов на срез и соединенных элементов на смятие допускается чернота (несовпадение отверстий в смежных деталях собранного пакета) до 1 мм - в 50% отверстий, до 1,5 мм - в 10 % отверстий.

В случае несоблюдения этого требования с разрешения организации - разработчика проекта отверстия следует рассверлить на ближайший больший диаметр с установкой болта соответствующего диаметра.

В соединениях с работой болтов на растяжение, а также в соединениях, где болты установлены конструктивно, чернота не должна превышать разности диаметров отверстия и болта.

4.13 Запрещается применение болтов и гаек, не имеющих клейма предприятия-изготовителя и маркировки, обозначающей класс прочности.

4.14 Под гайки болтов следует устанавливать не более двух круглых шайб (ГОСТ 11371-78\*).

Допускается установка одной такой же шайбы под головку болта. В необходимых случаях следует устанавливать косые шайбы (ГОСТ 10906-78\*).

Резьба болтов должна входить в глубину отверстия более чем наполовину толщины крайнего элемента пакета со стороны гайки.

4.15 Решения по предупреждению самоотвинчивания гаек постановка пружинной шайбы (ГОСТ 6402-70\*) или контргайки - должно быть указаны в рабочих чертежах.

Применение пружин шайб не допускается при овальных отверстиях, при разности диаметров отверстия и болта более 3 мм, а также при совместной установке с круглой шайбой (ГОСТ 11371-78\*).

Запрещается стопорение гаек путем забивки резьбы болта или приварки их к стержню болта.

4.16 Гайки и контргайки следует закручивать до отказа от середины соединения к его краям.

4.17 Головки и гайки болтов, в том числе фундаментных, должны после затяжки плотно (без зазоров) соприкасаться с плоскостями шайб или элементов конструкции, а стержень болта выступать из гайки не менее чем на 3 мм.

4.18 Плотность стяжки собранного пакета надлежит проверять щупом толщиной 0,3 мм, который в пределах зоны, ограниченной шайбой, не должен проходить между собранными деталями на глубину более 20 мм.

4.19 Качество затяжки постоянных болтов следует проверять остукиванием их молотком массой 0,4 кг, при этом болты не должны смещаться.

## МОНТАЖНЫЕ СОЕДИНЕНИЯ НА ВЫСОКОПРОЧНЫХ БОЛТАХ С КОНТРОЛИРУЕМЫМ НАТЯЖЕНИЕМ

4.20 К выполнению соединений на болтах с контролируемым натяжением могут быть допущены рабочие, прошедшие специальное обучение, подтвержденное соответствующим удостоверением.

4.21 В сдвигоустойчивых соединениях соприкасающиеся поверхности деталей должны быть обработаны способом, предусмотренным в проекте.

С поверхностей, подлежащих, а также не подлежащих обработке стальными щетками, необходимо предварительно удалить масляные за-

грязнения.

Состояние поверхностей после обработки и перед сборкой следует кон-тролировать и фиксировать в журнале (см. обязательное приложение 5).

До сборки соединений обработанные поверхности необходимо предохранять от попадания на них грязи, масла, краски и образования льда. При несоблюдении этого требования или начале сборки соединения по прошествии более 3 сут после подготовки поверхностей их обработку следует повторить.

4.22 Перепад поверхностей (делланация) стыкуемых деталей свыше 0,5 и до 3 мм должен быть ликвидирован механической обработкой путем плавного скоса с уклоном не круче 1:10.

При перепаде свыше 3 мм необходимо устанавливать прокладки требуемой толщины, обработанные тем же способом, что и детали соединения. Применение прокладок подлежит согласованию с организацией - разработчиком проекта.

4.23 Отверстия в деталях при сборке должны быть совмещены и зафиксированы от смещения пробками. Число пробок определяют расчетом на действие монтажных нагрузок, но их должно быть не менее 10 % при числе отверстий 20 и более и не менее двух - при меньшем числе отверстий.

В собранном пакете, зафиксированном пробками, допускается чернота (несовпадение отверстий), не препятствующая свободной без перекоса постановке болтов. Калибр диаметром на 0,5 мм больше номинального диаметра болта должен пройти в 100% отверстий каждого соединения.

Допускается прочистка отверстий плотно стянутых пакетов сверлом, диаметр которого равен номинальному диаметру отверстия, при условии, что чернота не превышает разницы номинальных диаметров отверстия и болта.

Применение веды, эмульсий и масла при прочистке отверстий запрещается.

4.24 Запрещается применение болтов, не имеющих на головке заводской маркировки временного сопротивления, клейма предприятия изготовителя, условного обозначения номера плавки, а на болтах климатического исполнения ХЛ (по ГОСТ 15150-69') - также и букв -ХЛ-

4.25 Перед установкой болты, гайки и шайбы должны быть подготовлены.

4.26 Заданное проектом натяжение болтов следует обеспечивать затяжкой гайки или вращением головки болта до расчетного момента закручивания, либо поворотом гайки на определенный угол, либо другим способом, гарантирующим получение заданного усилия натяжения.

Порядок натяжения должен исключать образование неплотностей в стягиваемых пакетах.

4.27 Динамометрические ключи для натяжения и контроля натяжения высокопрочных болтов необходимо тарировать не реже одного раза в смену при отсутствии механических повреждений, а также после каждой заме-

ны контрольного прибора или ремонте ключа.

4.28 Расчетный момент закручивания  $M$ , необходимый для натяжения болта, следует определять по формуле

$$M=K P d \cdot H-m(\text{кгс-см}), \quad (1)$$

где  $K$  - среднее значение коэффициента закручивания, установленное для каждой партии болтов в сертификате предприятия-изготовителя либо определяемое на монтажной площадке с помощью контрольных приборов;

$P$  - расчетное натяжение болта, заданное в рабочих чертежах, Н (кгс);

$d$ —номинальный диаметр болта, м.

4.29 Натяжение болтов по углу поворота гайки следует производить в следующем порядке:

затянуть вручную все болты в соединении до отказа монтажным ключом с длиной рукоятки 0,3 м;

повернуть гайки болтов на угол  $180^\circ + 30^\circ$ .

Указанный метод применим для болтов диаметром 24 мм при толщине пакета до 140 мм и числе деталей в пакете до 7.

4.30 Под головку высокопрочного болта и высокопрочную гайку должны быть установлены по одной шайбе по ГОСТ 22355-77\*. Допускается при разности диаметров отверстия и болта не более 4 мм установка одной шайбы только под элемент (гайку или головку болта), вращение которого обеспечивает натяжение болта.

4.31 Гайки, затянутые до расчетного крутящего момента или поворотом на определенный угол, дополнительно ничем закреплять не следует.

4.32 После натяжения всех болтов в соединении старший рабочий сборщик (бригадир) обязан в предусмотренном месте поставить клеймо (присвоенный ему номер или знак) .

4.33 Натяжение болтов следует контролировать:

при числе болтов в соединении до 4 - все болты, от 5 до 9- не менее трех болтов, 10 и более - 10 % болтов, но не менее трех в каждом соединении.

Фактический момент закручивания должен быть не менее расчетного, определенного по формуле (1). и не превышать его более чем на 20%. Отклонение угла поворота гайки допускается в пределах  $\pm 30$ .

При обнаружении хотя бы одного болта, не удовлетворяющего этим требованиям, контролю подлежит удвоенное число болтов. 8 случаев обнаружения при повторной проверке одного болта с меньшим значением крутящего момента или с меньшим углом поворота гайки должны быть проконтролированы все болты с доведением момента закручиваний или угла поворота гайки каждого до требуемой величины.

Щуп толщиной 0,3 мм не должен входить в зазоры между деталями соединения.

4.34 После контроля натяжения и приемки соединения все наружные поверхности стыков, включая головки болтов, гайки и выступающие из них части резьбы болтов должны быть очищены, огрунтованы, окрашены, а щели в местах перепада толщин и зазоры в стъвсах зашпатлеваны.

4.35 Все работы по натяжению и контролю натяжения следует реги-



стрировать в журнале выполнения соединений на болтах с контролируемым натяжением.

4.36 Болты во фланцевых соединениях должны быть натянуты на усилия, указанные в рабочих чертежах, вращением гайки до расчетного момента закручивания. Контролю натяжения подлежат 100% болтов.

Фактический момент закручиваний должен быть не менее расчетного, определенного по формуле (1), и не превышать его более чем на 10%.

Зазор между соприкасаемыми плоскостями фланцев в местах расположения болтов не допускается. Щуп толщиной 0,1 мм не должен проникать в зону радиусом 40 мм от оси болта.

## МОНТАЖНЫЕ СОЕДИНЕНИЯ НА ВЫСОКОПРОЧНЫХ ДЮБЕЛЯХ

4.37 К руководству работами и выполнению соединений на дюбедт могут быть допущены лица, прошедшие обучение, подтвержденное соответствующим удостоверением.

4.38 При производстве работ надлежит соблюдать инструкции по эксплуатации пороховых монтажных инструментов, регламентирующие порядок ввода их в эксплуатацию, правила эксплуатации, технического обслуживания, требования безопасности, хранения, учета и контроля пистолетов и монтажных патронов к ним.

4.39 Перед началом работы надлежит выполнить контрольную пристрелку с внешним осмотром и оценкой качества соединения для уточнения мощности выстрела (номера патрона).

4.40 Расстояние от оси дюбеля до края опорного элемента должно быть не менее 10 мм в любом направлении.

При необходимости установки ряде 'двух дюбелей минимальное расстояние между ними определяется условием расположения стальных шайб притык друг к другу.

4.41 Установленный дюбель должен плотно прижимать шайбу, к закрепляемой детали, а закрепляемую деталь - к опорному элементу. При этом цилиндрическая часть стержня дюбеля не должна выступать над поверхностью сальной шайбы.

Плотность прижатия проверяют визуально при операционном (100%) и приемочном контроле (выборочно не менее 5.%) дюбелей.

## МОНТАЖНЫЕ СВАРНЫЕ СОЕДИНЕНИЯ

4.42 Монтажные сварные соединения стальных конструкций следует выполнять в соответствии с требованиями разд. 8.

## ПРЕДВАРИТЕЛЬНОЕ НАПРЯЖЕНИЕ КОНСТРУКЦИЙ

4.43 Стальные канаты, применяемые в качестве нагружающих элементов, должны быть перед изготовлением элементов вытянуты усилием,

равным 0,6 разрывного усилия каната в целом, указанного в соответствующем стандарте, и выдержаны под этой нагрузкой в течение 20 мин.

4.44 Предварительное напряжение гибких элементов следует выполнять этапами:

напряжение до 50% проектного с выдержкой в течение 10 мин для осмотра и контрольных замеров;

напряжение до 100% проектного.

Предельные отклонения напряжений на обоих этапах  $\pm 5\%$

В предусмотренных проектом случаях напряжение может быть выполнено до проектной величины с большим числом этапов.

4.45 Величина усилий и деформаций, а также предельные отклонения конструкций, напрягаемых гибкими элементами, должны соответствовать требованиям дополнительных правил или приведены в проекте.

4.46 Контроль напряжения конструкций, выполненного методом предварительного выгиса (поддомкрачивание, изменение положения опор и др.), необходимо осуществлять нивелированием положения опор и геометрической формы конструкций.

Предельные отклонения должны быть указаны в проекте.

4.47 В предварительно напряженных конструкциях запрещается приварка деталей в местах, не предусмотренных в рабочих чертежах, в том числе сварка около мест примыкания напрягающих элементов (стальных каната, пучков проволок).

4.48 Натяжные приспособления для гибких элементов должны иметь паспорт предприятия-изготовителя с данными об их тарировке.

4.49 Величину предварительного напряжения конструкций и результаты ее контроля необходимо регистрировать в журнале монтажных работ.

## ИСПЫТАНИЕ КОНСТРУКЦИЙ И СООРУЖЕНИЙ

4.50 Номенклатура конструкций зданий и сооружений, подлежащих испытанию, приведена в дополнительных правилах и может быть уточнена в проекте.

4.51 Метод, схему и программу проведения испытания надлежит приводить в проекте, а порядок проведения - разрабатывать в специальном ППР или разделе этого проекта.

ППР на испытания подлежит согласованию с дирекцией действующего или строящегося предприятия и генподрядчиком.

4.52 Персонал, назначенный для проведения испытаний, может быть допущен к работе только после прохождения специального инструктажа.

4.53 Испытания конструкций должна проводить комиссия в составе представителей заказчика (председатель), генподрядной и субподрядной монтажной организации, а в случаях, предусмотренных проектом, - и представителя проектной организаций. Приказ о назначении комиссии издает заказчик.

4.54 Перед испытанием монтажная организация предъявляет комиссии документацию, перечисленную в п. 1.23 и дополнительных прави-

лах, комиссия производит осмотр конструкций и устанавливает готовность их к испытаниям.

4.55 На все время испытаний необходимо установить границу опасной зоны, в пределах которой недопустимо нахождение людей, не связанных с испытаниями.

Во время повышения и снижения нагрузок лица, занятые испытанием, а также контрольные приборы, необходимые для проведения испытаний, должны находиться за пределами опасной зоны либо в надежных укрытиях.

4.56 Конструкции, находящиеся при испытании под нагрузкой, запрещается остуживать, а также производить их ремонт и исправление дефектов.

4.57 Выявленные в ходе испытания дефекты следует устранить, после чего испытание повторить или продолжить. По результатам испытаний должен быть составлен акт (обязательное приложение 12).

## ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ ПРАВИЛА МОНТАЖА КОНСТРУКЦИЙ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ

Настоящие дополнительные правила распространяются на монтаж и приемку конструкций одноэтажных зданий (в том числе покрытий типа "структур", крановых эстакад и др.),

4.58 Подкрановые балки пролетом 12 м по крайним и средним рядам колонн здания надлежит укрупнить в блоки вместе с тормозными конструкциями и крановыми рельсами, если они не поставлены блоками предприятием-изготовителем

4.59 При возведении каркаса зданий необходимо соблюдать следующую очередность и правила установки конструкций:

установить первым в каждом ряду на участке между температурными швами колонны, между которыми расположены вертикальные связи, закрепить их фундаментными болтами, а также расчалками, если они предусмотрены в ППР;

раскрепить первую пару колонн связями и подкрановыми балками (в зданиях без подкрановых балок - связями и распорками);

в случаях, когда такой порядок невыполним, первую пару монтируемых колонн следует раскрепить согласно ППР;

установить после каждой очередной колонны подкрановую балку или распорку, а в связевой панели - предварительно связи;

разрезные подкрановые балки пролетом 12 м надлежит устанавливать блоками, неразрезные - элементами, укрупненными согласно ППР;

начинать установку конструкций покрытия с панели, в которой расположены горизонтальные связи между стропильными фермами, а при их отсутствии - очередность установки должна быть указана в ППР;

устанавливать конструкции покрытия, как правило, блоками;

при поэлементном способе временно раскрепить первую пару стропильных ферм расчалками, а в последующем каждую очередную ферму - расчалками или монтажными распорками по ППР;

снимать расчалки и монтажные распорки разрешается только после закрепления и выверки положения стропильных ферм, установки и закрепления в санзевья панелях вертикальных и горизонтальных связей, в рядовых панелях - распорок по верхним и нижним поясам стропильных ферм, а при отсутствии связей - после крепления стального настила.

4.60 Укладка стальной настилки допускается только после приемки работ по установке, проектному закреплению всех элементов конструкции на закрываемом настилом участке покрытия и окраски поверхностей, к которым примыкает настил.

4.61 Листь профилированного настила следует укладывать и осаживать (в местах нахлестки) без поареднения цинкового покрытия и искажения формы. Металлический инструмент надлежит укладывать только на деревянные подкладки во избежание нарушения защитного покрытия.

4.62 При поэлементном способе монтажа балки путей подвесного транспорта, а также монтажные балки для подъема мостовых кранов следует устанавливать вслед за конструкциями, к которым они должны быть закреплены, до укладки настила или плит покрытия.

4.63 Крановые пути (мостовых и подвесных кранов) каждого пролета необходимо выверить и закреплять по проекту после проектного закрепления несущих конструкций каркаса каждого пролета на всей длине или на участке между температурными швами.

## ТРЕБОВАНИЯ ПРИ ПРИЕМОЧНОЙ КОНТРОЛЯ

4.64 При окончательной приемке смонтированных конструкций должны быть предъявлены документы, указанные в п. 1.23

4.65. Предельные отклонения фактического положения смонтированных конструкций не должны превышать при приемке значений, приведенных в табл. 14.

4.66. Сварные соединения, качество которых требуется, согласно проекту проверять при монтаже физическими методами, надлежит контролировать одним из следующих методов: радиографические или ультразвуковым в объеме 5 %- при ручной или механизированной сварке и 2%-при автоматизированной сварке.

Места обязательного контроля должны быть, указаны в проекте. Остальные сварные соединения следует контролировать в объеме, указанном в разд. 8.

Таблица 14

| Параметр  | Предельные отклонения, мм   | Контроль (метод, объем, вид регистрации)                                  |
|---|---|---|
| 1   | 2   | 3   |
| Колонны и опоры   |   | Измерительный, каждая колонна и опора, геодезическая исполнительная схема |
| 1. Отклонения отметок опорных поверхностей колонны и опор от проектных              | 5   | Тоже  |
| 2. Разность отметок опорных поверхностей соседних колонн и опор по ряду и в пролете | 3   | Тоже  |
| 3. Смещение осей колонн и опор относительно разбивочных осей в опорном сечении      | 5   | Тоже  |
| 4. Отклонение осей колонн от вертикали в верхнем сечении при длине колонн, мм:      |   | Тоже  |
| св. 4000 до 8000  | 10  |   |
| 8000 - 16000  | 12  |   |
| . 16000 - 25000   | 15  |   |
| . 25000 - 40000   | 20  |   |
| 5. Стрела прогиба (кривизна) колонны, опоры и связей по колоннам                    | 0,0013 расстояния между точками закрепления, но не более-15   | Измерительный, каждый элемент, журнал работ                               |
| 6. Односторонний зазор между фрезерованными поверхностями в стыках колонн           | 0,0007 поперечного размера сечения колония; при этом площадь контакта должна составлять не менее 65 % площади поперечного сечения | Тоже  |
| Фермы, ригели, балки, прогоны   |   |   |
| 7. Отметки опорных узлов  | 10  | Измерительный, каждый узел, журнал работ                                  |

## Продолжение таблицы 14

| 1   | 2  | 3  |
|---|--|--|
| 8. Смещение ферм, балок ригелей с осей на оголовках колонн из плоскости рамы                                  | 15   | Измерительный, каждый элемент, геодезическая исполнительная схема  |
| 9. Стрела прогиба (кривизна) между точками закрепления сжатых участков пояса фермы, и балки ригеля            | 0,0013 длины закрепленного участка, но не более 15 | Измерительный, каждый элемент, журнал работ                        |
| 10. Расстояние между осями ферм, балок, ригелей, по верхним поясам между точками закрепления                  | 15   | То же  |
| 11. Совмещение осей нижнего и верхнего поясов ферм относительно друг друга (в плане)                          | 0,004 высоты фермы                                 | То же  |
| 12. Отклонение стоек фонаря и фонарных панелей от вертикали   | 8  | То же  |
| 13. Расстояние между прогонами<br><i>Подкрановые балки</i>  | 5  | То же  |
| 14. Смещение оси подкрановой балки с продольной разбивочной оси   | 5  | То же  |
| 15. Смещение опорного ребра балки с оси колонны   | 20   | Измерительный, на каждой опоре, журнал работ                       |
| 16. Перегиб стенки в сварном стыке (измеряют просвет между шаблоном длиной 200 мм и вогнутой стороной стенки) | 5  | То же  |
| <i>Крановые пути</i><br>а) мостовых ранов   |  | То же  |
| 17. Расстояние между осями рельсов одного пролета (по осям колонн, но не реже чем черва 6 м)                  | 10   |  |
| 18. Смещение оси рельса с оси подкрановой балки   | 15   |  |
| 19. Отклонение оси рельса от прямой на длине 40 м   | 15   | Измерительный, на каждой опоре, геодезическая исполнительная схема |
| 20. Разность отметок головок рельсов в одном поперечном разрезе пролета здания:                               |  | То же  |
| на опорах   | 15   | То же  |
| в пролете   | 20   | То же  |
| 21. Разность отметок подкрановых рельсов на соседних колоннах (расстояние между колоннами):                   |  | То же  |
| при L менее 10 м  | 10   | То же  |
| при L 10 м и более :  | 0,001 L, но не более 15                            |  |

## Продолжение таблицы 14

| 1  | 2       | 3  |
|--|---------|--|
| 22. Взаимное смещение торцов стыкуемых рельсов в плане и по высоте   | 2       | Измерительный, каждый стык, журнал работ                           |
| 23. Зазор в стыках рельсов (при температуре 0°С и длине рельса 12,5м): при изменении температуры на 10°С допуск на зазор изменяется на 1,5 мм<br>б) подвесных кранов | 4       | То же  |
| 24. Разность отметок нижнего ездового пояса на смежных опорах (вдоль пути) независимо от типа крана (расстояние между опорами L)                                     | 0,0007L | Измерительный, на каждой опоре, геодезическая исполнительная схема |
| 25. Разность отметок нижних ездовых поясов соседних балок в пролетах в одном поперечном сечении двух- и многоопорных подвесных кранов:                               |         | Измерительный, каждая балка, геодезическая исполнительная схема    |
| на опорах  | 6       |  |
| в пролете  | 10      |  |
| 26. То же но со стыковыми замками на опорах и в пролете  | 2       | То же  |
| 27. Смещение оси балки с продольной разбивочной оси пути (для талей ручных и электрических не ограничивается)<br><i>Стальной оцинкованный профилированный настил</i> | 3       | То же  |
| 28. Отклонение длины опирания настила на прогоны в местах поперечных стыков  | 0; -5   | Измерительный каждый стык, журнал работ                            |
| 29. Отклонение положения центров: высокопрочных дюбелей, самонарезающих болтов и винтов комбинированных заклепок:  | 5       | То же, выборочный в объеме 5%, журнал работ                        |
| вдоль настила  | 20      |  |
| поперек настила  | 5       |  |

*Примечание. Отклонение симметричности усганоахч фермы, балки, щита перекрытия и покрытия (при длине площадки опирания 50 мм и более) 10 мм*

## ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ ПРАВИЛА МОНТАЖА КОНСТРУКЦИЙ МНОГОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ

4.67 Настоящие дополнительные правила распространяется на монтаж и приемку конструкций многоэтажных зданий высотой до 150м.

### УКРУПИТЕЛЬНАЯ СБОРКА КОНСТРУКЦИЙ

4.68 Предельные отклонения размеров собранных блоков и положений отдельных элементов, входящих в состав блока, не должны превышать величин, приведенных в табл. 13.

### ПОДЪЕМ И УСТАНОВКА КОНСТРУКЦИЙ

4.69 Конструкции следует устанавливать поярусно. Работы на следующем ярусе надлежит начинать только после проектного закрепления всех конструкций нижележащего яруса.

Бетонирование монолитных перекрытий может отставать от установки и проектного закрепления конструкций не более чем на 5 ярусов (10 этажей) при условии обеспечения прочности и устойчивости смонтированных конструкций.

### ТРЕБОВАНИЯ ПРИ ПРИЕМОЧНОМ КОНТРОЛЕ

4.70 Предельные отклонения положения элементов конструкций и блоков не должны превышать величин, приведенных в табл. 15.

4.71 Сварные соединения, качество которых требуется согласно проекту проверять при монтаже физическими методами, надлежит контролировать одним из следующих методов: радиографическим или ультразвуковым в объеме 5 % - при ручной или механизированной сварка и 2 % при автоматизированной сварке.

Места обязательного контроля должны быть указаны в проекте. Остальные сварные соединения следует контролировать в объеме, указанном в разд. 8.



Таблица 15

| Параметр  | Предельные отклонения, мм | Контроль (метод, объем, вид регистрации)                          |
|---|---------------------------|---|
| 1. Отклонение отметок опорной поверхности колонн от проектной отметки   | 5                         | Измерительный, каждый элемент, геодезическая исполнительная схема |
| 2. Разность отметок опорных поверхностей соседних колонн  | 3                         | То же   |
| 3. Смещение осей колонн в нижнем сечении с разбивочных осей при описании на фундамент   | 5                         | Измерительный, каждый элемент, геодезическая исполнительная схема |
| 4. Отклонение от совмещения рисок геометрических осей колонн а верхнем сечении с рисками разбивочных осей при длине колонн, мм: |                           | То же   |
| до 4000   | 12                        |   |
| св. 4000 до 8000  | 15                        |   |
| * 8000 .16000   | 20                        |   |
| * 16000 .25000  | 25                        |   |
| 5. Разность отметок верха колонн каждого яруса  | $0.5n + 9$                | Измерительный, каждая колонна, геодезическая исполнительная схема |
| 6. Смещение оси ригеля, балки с оси колонны.  | 8                         | То же   |
| 7. Отклонение расстояния между осями ригелей и балок в середине пролета   | 10                        | Измерительный, каждый ригель и балка журнал работ                 |
| 8. Разность отметок верха двух смежных; ригелей   | 15                        | То же, каждый ригель, геодезическая исполнительная схема          |
| 9. Разность отметок верха ригеля по его концам  | $0,001 L$ но не более 15  | То же   |
| 10. Односторонний зазор между фрезерованными поверхностями в стыке кололи.  | По табл.14                | Измерительный, стык каждой колонны, журнал работ                  |

Обозначения, принятые в табл. 15  $n$  — порядковый номер яруса халомм;  
 $L$  — длина ригеля

## ДОПолнительные ПРАВИЛА МОНТАЖА КОНСТРУКЦИЙ ТРАНСПОРТЕРНЫХ ГАЛЕРЕЙ

4.72 Настоящие дополнительные правила распространяются на монтаж и приемку транспортерных галерей всех типов (балочных, решетчатых, оболочечных).

4.73 Предельные отклонения размеров собранных блоков не должны превышать величин, приведенных в табл. 13. Эллиптичность цилиндрических оболочек (труб) при наружном диаметре  $D$  не должна превышать  $0.005D$ .

4.74 Пролетные строения транспортерных галерей следует поднимать блоками, включающими при возможности ограждающие конструкции и ремы для транспортеров.

4.75 Многопролетные транспортерные галереи надлежит устанавливать в направлении от анкерной (неподвижной) опоры к качающейся (подвижной).

### ТРЕБОВАНИЯ ПРИ ПРИЕМОЧНОМ КОНТРОЛЕ

4.76 Предельные отклонения положения колонн и пролетных строений не должны превышать величин, приведенных в табл. 16.

4.77 Сварные стыковые соединения галерей, качество которых требуется согласно проекту проверять кэ «онтажв физическими методами, надлежит контролировать одним из следующих методов: радиографическим или ультразвуковым<sup>1</sup> в объеме 10% при ручной или механизированной сварке и 5 % при автоматизированной сварке.

Остальные сварные. соединения следует контролировать в объеме, в разд. 8.

Таблица 16

| Параметр   | Предельные отклонения, мм | Контроль (метод, объем, вид регистрации)                             |
|--|---------------------------|--|
| 1. Отклонения отметок опорных поверхностей колонн от проектных               | 5                         | Инструментальный, каждая колонна, геодезическая исполнительная схема |
| 2. Смещение из осей колонн в нижнем сечении с разбивочных осей на фундаменте | 5                         | То же  |
| 3. Отклонения отметок опорных плит пролетных строений                        | 15                        | То же  |
| 4. Смещение оси пролетного строения с осей колонн:                           |                           | То же  |
| в плоскости  | 20                        |  |
| из плоскости   | 8                         |  |

## ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ ПРАВИЛА МОНТАЖА РЕЗЕРВУАРНЫХ КОНСТРУКЦИЙ

4.78 Настоящие дополнительные правила распространяются на монтаж и приемку конструкций:

вертикальных сварных цилиндрических резервуаров для нефти и нефтепродуктов объемом до 50 тыс. м<sup>3</sup> с высотой стенки до 18 м:

мокрых газгольдеров объемом до 30 тыс. м<sup>3</sup> с вертикальными направляющими;

водонапорных башен с баками объемом до 3600 м<sup>3</sup>.

### ТРЕБОВАНИЯ К ОСНОВАНИЯМ И ФУНДАМЕНТАМ

4.79 До начала монтажа конструкций резервуаров и газгольдеров должны быть проверены и приняты:

разбивка осей с обозначением центра основания;

отметки поверхности основания и фундамента, соответствие толщин и технологического состава гидроизоляционного слоя проектом, а также степень его уплотнения;

обеспечение отвода поверхностных вод от основания:

фундамент под шахтную лестницу.

4.80 Предельные отклонения фактических размеров оснований и фундаментов резервуаров, газгольдеров и водонапорных башен от проектных не должны превышать величин, приведенных в табл. 17.

### СБОРКА КОНСТРУКЦИЙ

4.81 При монтаже днища, состоящего из центральной рупонированной части и крайков, следует сначала собрать и заварить кольцо крайков, затем центральную часть днища.

4.82 При монтаже резервуаров объемом более 20 тыс. м<sup>3</sup> крайки следует укладывать по радиусу, превышающему проектный на 15мм (величину усадки кольца крайков после сварки).

Таблица 17

| Параметр   | Предельные отклонения, мм, для                     |                           |                                 |                    | Контроль (метод, объем, вид регистрации)  |
|--|--|---------------------------|---------------------------------|--------------------|---|
|  | резервуаров и газгольдеров объемом, м <sup>3</sup> |                           |                                 | водонапорных башен |   |
|  | 100-700  | 1000-5000                 | 10000-50000 и всех газгольдеров |                    |   |
| 1 Отклонение отметки центра основания при:<br>плоском основании<br>с подъемом к центру<br>с уклоном к центру | 0;+20<br>0; +40<br>0: -40                          | 0;+30<br>0: +50<br>0; -50 | 0;+50<br>0; +60<br>0: -60       | -<br>-<br>-        | 1 эмеритальный, каждый резервуар и газгольдер, геодезическая исполнительная схема   |
| 2. Отклонение отметок поверхности периметра основания, определяемых в зоне расположена крайков               | ±10  | ±15                       | -                               | -                  | Измерительный (через каждые 6 м, но не менее чем в 6 точках). каждый резервуар, геодезическая исполнительная схема              |
| 3. Разность отметок любых несмежных точек основания  | 20   | 25                        | -                               | -                  | Измерительный, каждый резервуар, геодезическая исполнительная схема   |
| 4. Отклонение отметок поверхности кольцевого фундамента  | -  | -                         | ±8                              | -                  | Измерительный (через каждые 6 м, но не менее чем в 8 точках), каждый резервуар и газгольдер, геодезическая исполнительная схема |
| 5. Разность отметок любых несмежных точек кольцевого фундамента  | -  | -                         | 15                              | -                  | Измерительный, каждый резервуар и газгольдер, геодезическая исполнительная схема  |
| 6. Отклонение ширины кольцевого фундамента (по верху)  | -  | -                         | +50:0                           | -                  | Тоже  |
| 7. Отклонение наружного диаметра кольцевого фундамента   | -  | -                         | +60;<br>-40                     | -                  | Тоже  |
| 8. Отклонение толщины гидроизоляционного слоя на бетонном кольце в месте расположеия стойки резервуаров      | -  | -                         | ±5                              | -                  | Тоже  |

Продолжение табл. 17

| Параметр  | Предельные отклонения, мм, для                     |           |                                 |                             | Контроль (метод, объем, вид регистрации)  |
|---|--|-----------|---------------------------------|-----------------------------|---|
|   | резервуаров и газгольдеров объемом, м <sup>3</sup> |           |                                 | Водо-напорных башен         |   |
|   | 100-700  | 1000-5000 | 10000-50000 и всех газгольдеров |                             |   |
| 9. Отклонение расстояний между разбивочными осями фундаментов под ветви опор:                               |  |           |                                 |                             | Инструментальный, каждая водонапорная башня, геодезическая исполнительная схема |
| смежными  | -  | -         | -                               | ±3                          |   |
| любыми другими  | -  | -         | -                               | ±5                          |   |
| 10. Разность отметок опорных поверхностей колонн  | -  | -         | -                               | По табл 15                  | То же   |
| 11. Отклонение центра опоры в верхнем сечении относительно центра в уровне фундаментов при высоте опоры, м: |  |           |                                 |                             | То же   |
| до 25   | -  | -         | -                               | 25                          |   |
| св. 25  | -  | -         | -                               | 0,001 высоты но не более 50 |   |
| 12. Отклонение отметок опорного контура водонапорного бака от горизонтали до заполнения водой:              |  |           |                                 |                             | То же   |
| смежных точек на расстоянии до 6 м  | -  | -         | -                               | ±5                          |   |
| любых других точек  | -  | -         | -                               | ±10                         |   |

4.83 По окончании сборки кольца крайков необходимо проверить; отсутствие изломов в стыках крайков, прогибов и выпуклостей; горизонтальность кольца крайков.

4.84 По окончании сборки и саамки днища необходимо зафиксировать центр резервуара приваркой шайбы и напасты на днище разбивочные оси резервуара.

4.85 При монтаже рулонированных стенок следует обеспечить им устойчивость, а также не допускать деформирования днища и нижней кромки полотнища стенок.

4.86 Развертывание рулонов высотой 18м следует производить участками длиной не более 2м; высотой менее 18м - участками длиной не более 3м.

На всех этапах развертывания рулона необходимо исключить возможность самопроизвольного перемещения витков рулона под действием сил упругости.

4.87 Вертикальность стенки резервуара, не имеющего верхнего жестко-

сти, в процессе разворачивания следует контролировать не реже чем через 6 м, а резервуара, имеющего кольцо жесткости, - при установке каждого очередного монтажного элемента кольца.

4.88 При монтаже резервуара, имеющего промежуточные кольца жесткости по высоте стенки, установка элементов промежуточных колец должна опережать установку элементов верхнего кольца на 5-7 м.

4.89 Днища резервуаров и газгольдеров из отдельных листов с окрайками надлежит собирать в два этапа: сначала окрайки, затем центральную часть с укладкой листов полосами от центра к периферии.

4.90 Временное взаимное крепление листов (днища, стенок) до сварки должно быть обеспечено специальными сборочными приспособлениями, фиксирующими проектные зазоры между кромками листов.

4.91 Стенку резервуара водонапорного бака из отдельных листов следует собирать поярусно с обеспечением ее устойчивости от действия ветровых нагрузок.

4.92 При монтаже покрытия колокола газгольдера нельзя допускать размещения на нем каких-либо грузов, а также скопления снега.

4.93 Приварку внешних направляющих (с площадками и связями, роликами объемоуказателей и молниеприемниками) к резервуару газгольдера надлежит производить только после полной сборки, проверки прямолинейности и сварки каждой направляющей в отдельности, а также выверки геометрического положения всех направляющих.

4.94 Суммарная масса грузов, предназначенных для обеспечения принятого в проекте давления газа, определяемая контрольным взвешиванием, и фактическая масса подвижных секций газгольдеров, определяемая по исполнительным чертежам, не должна расходиться с проектом более чем на 2%.

4.95 Предельные отклонения фактических геометрических размеров и формы стальных конструкций резервуаров для нефти и нефтепродуктов, а также баков водонапорных башен от проектных после сборки и сварки не должны превышать значений, приведенных в табл. 18, 19, 20, а мокрых газгольдеров - в табл. 21.

Таблица 18

| Параметр  | Предельные отклонения, мм | Контроль (метод, объем, вид регистрации)  |
|---|---------------------------|---|
| <b>Днище</b>  | по табл. 19               | Измерительный, каждый резервуар, геодезическая исполнительная схема                           |
| 1. Отклонение отметок наружного контура в зависимости от резервуара       |                           |   |
| 2. Высота хлопунов при до 12м предельная площадь хлопуна 2 м <sup>2</sup> | 150                       |   |
| Св. 12 м – (предельная площадь хлопуна 5 м <sup>2</sup> )                 | 180                       |   |
| <b>Стенка</b>   |                           | Измерительный, не менее трех измерений каждого резервуара, геодезическая исполнительная схема |
| 3, Отклонение внутреннего диаметра на уровне днища:                       |                           |   |
| До 12 м включ.  | ± 40                      |   |
| св 12 м   | ± 60                      |   |

Продолжение табл. 18

| Параметр   | Предельные отклонения, мм | Контроль (метод, объем, вид регистрации)   |
|--|---------------------------|--|
| 4. Отклонение высоты при монтаже: из рулонных заготовок высотой, м, до:  |                           | То же  |
| 12   | ± 20                      |  |
| 18   | ± 25                      |  |
| из отдельных листов  | ± 30                      |  |
| <i>Плавающая крыша и понтон</i>  |                           |  |
| 5. Разность отметок верхней кромки наружного вертикального кольцевого листа коробов плавающей крыши или понтона;                                 |                           | То же  |
| для соседних коробов   | 30                        |  |
| для любых других   | 40                        |  |
| 6. Отклонение направляющих плавающей крыши или понтона от вертикали на всю высоту в радиальном и тангенциальном направлениях                     | 25                        | Измерительный, каждая направляющая, геодезическая исполнительная схема                                 |
| 7. Отклонение зазора между направляющей и патрубком плавающей крыши или понтона (при монтаже на днище)   | 20                        | То же  |
| 8. Отклонение наружного кольцевого листа плавающей крыши или понтона от вертикали на высоту листа  | 10                        | Измерительный, не менее чем через 6 м по периметру наружного листа, геодезическая исполнительная схема |
| 9. Отклонение зазора между наружным вертикальным кольцевым листом короба плавающей крыши или понтона и стенкой резервуара (при монтаже на днище) | 10                        | То же  |
| 10. Отклонение трубчатых стоек от вертикали при опирании на них плавающей крыши  | 30                        | Измерительный, каждая стойка, геодезическая исполнительная схема                                       |
| <i>Крыша стационарная</i>  |                           |  |
| 11. Разность отметок смежных узлов верха радиальных балок и ферм на опорах   | 20                        | Измерительный, каждая балка или ферма, геодезическая исполнительная схема                              |

Таблица 19

| Объем резервуара м <sup>3</sup> | Разность отметок наружного контура длина мм |                    |  |                    | Контроль (метод объем вид регистрации)   |
|---------------------------------|---|--------------------|--|--------------------|--|
|                                 | При незаполненном резервуаре                |                    | При заполненном резервуаре                   |                    |  |
|                                 | Смежных точек на расстоянии 6м по периметру | Любых других точек | Смежных точек на расстоянии 6 м по периметру | Любых других точек |  |
| Менее 700                       | 10  | 25                 | 20   | 40                 | Измерительный, каждый резервуар бак водонапорной башни, геодезическая исполнительная схема |
| 700-1000                        | 15  | 40                 | 30   | 60                 |  |
| 2000-5000                       | 20  | 50                 | 40   | 80                 |  |
| 10000-20000                     | 15  | 45                 | 35   | 75                 |  |
| 30000-50000                     | 30  | 60                 | 50   | 100                |  |

Таблица 20

| Объем резервуара м <sup>3</sup> . | Предельные отклонение от вертикали образующих стенки из рулонов и отдельных листов, мм |    |     |    |    |    |     |      |    |    |    |     | Контроль (метод, объем, вид регистрации) |   |
|-----------------------------------|--|----|-----|----|----|----|-----|------|----|----|----|-----|--|---|
|                                   | Номера поясов  |    |     |    |    |    |     |      |    |    |    |     |  |   |
|                                   | I  | II | III | IV | V  | VI | VII | VIII | IX | X  | XI | XII |  |   |
| 100-700                           | 10   | 20 | 30  | 40 | 45 | 50 | -   | -    | -  | -  | -  | -   | -  | Измерительный, каждый резервуар, геодезическая исполнительная схема |
| 1000-5000                         | 15   | 25 | 35  | 45 | 55 | 60 | 65  | 70   | 75 | 80 | -  | -   |  |   |
| 10000-20000                       | 20   | 30 | 40  | 50 | 60 | 70 | 75  | 80   | 85 | 90 | 90 | 90  |  |   |
| 30000-50000                       | 30   | 40 | 50  | 60 | 70 | 75 | 80  | 85   | 90 | 90 | 90 | 90  |  |   |
|                                   |  |    |     |    |    |    |     |      |    |    |    |     |  |   |

*Примечания 1. Предельные отклонения даны для стенок из листов шириной 1,5м. В случае применения листов другой ширины предельные отклонения образующих стенки от вертикали на уровне всех промежуточных поясов следует определять интерполяцией*

*2.Измерения следует производить для каждого пояса на расстоянии до 50 мм от верхнего горизонтального шва.*

*3.Отклонения надлежит проверять не реже чем через 6 м по окружности резервуара.*

*4.Указанные в таблице отклонения должны удовлетворять 75 % произведенных замеров по образующим. Для остальных 25 % замеров допускаются предельные отклонений на 30% больше с учетом их местного характера. При этом зазор между стенкой резервуара и плавающей крышей или понтоном должен находиться в пределах, обеспечиваемых конструкцией затворе*

4.96 Сварные соединения днищ резервуаров, центральных частей плавающих крыш и понтонов следует проверять на непроницаемость вакуумированием, а сварные соединения закрытых коробов плавающих крыш (понтон) - избыточным давлением.



Непроницаемость сварных соединений стенок резервуаров с днищем должна быть проверена керосином или вакуумом, а вертикальных сварных соединений стенок резервуаров и сварных соединений гидрозатворов телескопа и колокола - керосином.

Таблица 21

| Параметр   | Предельные отклонения, мм | Контроль (метод, объем, вид регистрации)  |
|--|---------------------------|---|
| 1  | 2                         | 3   |
| 1. Разность двух любых диаметров резервуара, телескопа и колокола  | 40                        | Измерительный, не менее трех диаметров, геодезическая исполнительная схема                                |
| 2. Отклонение стенок резервуара от вертикали на каждый метр высоты стенки  | 3                         | То же, в местах расположения направляющих, геодезическая исполнительная схема                             |
| 3. Отклонение высоты резервуара:<br>стенка из рулонов<br>«        » листов   | $\pm 20$<br>$\pm 30$      | То же   |
| 4. Отклонение радиуса горизонтальных колец гидрозатвора, телескопа и колокола  | $\pm 10$                  | Измерительный, через каждые 6 м по окружности, но не менее 6 промеров, геодезическая исполнительная схема |
| 5. Отклонение зазора между поверхностями гидрозатвора, телескопа и колокола  | $\pm 20$                  | То же   |
| 6. Отклонение горизонтального размера в свету между поверхностью верхнего листа стенки телескопа и внешней гранью горизонтального листа затвора колокола, а также между вертикальной поверхностью затвора телескопа и внешней поверхностью стенки колокола | $\pm 8$                   | То же   |
| 7. Отклонение от вертикали внутренних направляющих телескопа и стоек колокола (после окончания сварки) на всю высоту   | 10                        | Измерительный, все направляющие и стойки, геодезическая исполнительная схема                              |

Продолжение таблицы 21

| 1  | 2                       | 3  |
|--|-------------------------|--|
| 8. Кривизна (стрелка прогиба) стропил крыши колокола из вертикальной плоскости   | 0,001 диаметра колокола | Измерительный, каждый стропильный ригель                               |
| 9. Отклонение от центра купола продольной оси каждого стропильного ригеля (в плане)  | 10                      | Измерительный, каждый стропильный ригель                               |
| 10. Отклонение внешних направляющих от вертикали (на всю высоту направляющих):<br>в радиальном направлении<br>в плоскости, касательной к цилиндрической поверхности резервуара газгольдера | 10<br>15                | Измерительный, каждая направляющая, геодезическая исполнительная схема |

Сварные соединения покрытий резервуаров для нефти и нефтепродуктов следует контролировать на герметичность вакуумом до гидравлического испытания или избыточным давлением в момент гидравлического испытания резервуаров.

Сварные соединения стенки телескопа, стенки и настила покрытия колокола газгольдеров следует контролировать на герметичность избыточным внутренним давлением воздуха - в период их подъема.

Контролю неразрушающими методами подлежат сварные соединения резервуаров для нефти и нефтепродуктов объемом от 2000 до 50 000м<sup>3</sup> и мокрых газгольдеров объемом от 3000 до 30 000м<sup>3</sup>:

в стенках резервуаров, сооружаемых из рулонных заготовок, - все вертикальные монтажные стыковые соединения;

в стенках резервуаров, сооружаемых полистовым методом, — все вертикальные стыковые соединения I и II поясов и 50 % соединений III и IV поясов в местах примыкания этих соединений к днищу и пересечений с вышележащими горизонтальными соединениями;

все стыковые соединения крайков днищ в местах примыкания к ним стенок.

Остальные сварные соединения следует контролировать в объеме, указанном в разд. 8.

4.97 Сварные соединения бака водонапорной башни следует контролировать аналогично сварным соединениям резервуаров, а конструкций опоры - по п. 4.71.

### ИСПЫТАНИЯ РЕЗЕРВУАРНЫХ КОНСТРУКЦИЙ И ПРИЕМКА РАБОТ

4.98 До гидравлического испытания резервуара, газгольдера, бака водонапорной башни должны быть выполнены врезки и приварка всех па-

трубков оборудования и лазов, устанавливаемых на днище, понтоне, плавающей и стационарной крышах, стенке резервуара, телескопа, колоколе крыше колокола и водонапорного бака.

На все время испытаний должны быть установлены границы опасной зоны с радиусом не менее двух диаметров резервуара, а для водонапорных башен - не менее двух высот башни.

Во время повышения давления или нагрузки допуск к осмотру конструкций разрешается не ранее чем через 10 мин после достижения установленных испытательных нагрузок.

Для предотвращения превышения испытательной нагрузки при избыточном давлении и вакууме должны быть предусмотрены специальные гидрозатворы, соединенные с резервуаром трубопроводами расчетного сечения.

4.99 Испытание резервуара для нефти и нефтепродуктов, резервуара газгольдера и бака водонапорной башни следует производить наливом воды до высоты, предусмотренной проектом.

4.100 Гидравлические испытания резервуаров с понтонами и плавающими крышами необходимо производить без уплотняющих затворов с наблюдением за работой катушей лестницы, дренажного устройства направляющих стоек. Скорость подъема (опускания) понтона или плавающей крыши при гидравлических испытаниях не должна превышать эксплуатационную

4.101 При испытании резервуаров низкого давления на прочность и устойчивость избыточное давление надлежит принимать на 25%, а вакуум на 50% больше проектной величины, если в проекте нет других указаний, а продолжительность нагрузки - 30 мин.

4.102 Испытание резервуаров повышенного давления следует производить в соответствии с требованиями, приведенными в проекте, с учетом их конструктивных особенностей.

4.103 Стационарная крыша резервуара и бака водонапорной башни должна быть испытана при полностью заполненном водой резервуаре на давление, превышающее проектное на 10%. Давление надлежит создавать либо непрерывным заполнением резервуара водой при закрытых люках и штуцерах, либо нагнетанием сжатого воздуха

4.104 Испытание мокрого газгольдера надлежит производить в два этапа: гидравлическое испытание резервуара газгольдера и газовых вводов; испытание газгольдеров в целом.

4.705 Гидравлическое испытание следует проводить при температуре окружающего воздуха 5 °С и выше. При необходимости испытания резервуаров в зимних условиях должны быть приняты меры по предотвращению замерзания воды в трубах и задвижках, а также - обмерзания стенок резервуаров.

4.106 Одновременно с гидравлическим испытанием резервуара газгольдера следует проверять герметичность сварных швов на газовых вводах.

В процессе испытания резервуара должны быть обеспечены условия, включающие образование вакуума в колоколе. •

4.107 По мере заполнения резервуара водой необходимо наблюдать за со-

стоянием конструкций и сварных соединений.

При обнаружении течи из-под края днища или появления мокрых пятен на поверхности отстойки, а также в газовых вводах газгольдеров необходимо прекратить испытание, слить воду, установить и устранить причину течи.

Если в процессе испытания будут обнаружены свищи, течи или трещины в станке (независимо от величины дефекта), испытание должно быть прекращено и вода слита до уровня:

полностью - при обнаружении дефекта в I поясе;

на один пояс ниже расположения дефекта—при обнаружении дефекта во II-VI поясах; до V пояса — при обнаружении дефекта в VII поясе и выше.

4.108 Резервуар, залитый водой до проектной отметки, испытывают на гидравлическое давление с выдерживанием под этой нагрузкой (без избыточного давления) объемом, тыс. м<sup>3</sup>:

до 20 включ .. — ..... 24ч

св .20..... 72 ч

4.109 Резервуар считается выдержавшим гидравлическое испытание, если в процессе испытания на поверхности стенки или по краям днища не появляются течи и если уровень воды не будет снижаться ниже проектной отметки.

4.110 Испытание газгольдера в целом следует производить после испытания наливом воды путем нагнетания воздуха. При этом:

во время подъема колокола необходимо наблюдать за показанием манометра и горизонтальностью подъема; а случай резкого увеличения давления подача воздуха должна быть прекращена; после выявления и устранения причин, задерживающих движение колокола, разрешается производить его дальнейший подъем;

первый подъем колокола и телескопа следует производить медленно до момента, когда воздух начнет выходить через автоматическую свечу сброса газа в атмосферу;

одновременно с подъемом колокола и телескопа и выходом их за уровень кольцевого балкона производят проверку герметичности швов листового настила покрытия колокола, стенок колокола и телескопа, на сварные соединения которых наносят снаружи мыльный раствор; места с дефектами фиксируют краской или мелом;

после этого опускают колокол и телескоп, а подварку неплотностей производят после полного опускания телескопа и колокола и слива воды из резервуара;

телескоп и колокол не менее двух раз поднимают и опускают с большей, чем в первый раз скоростью, после чего колокол или телескоп опускают с таким расчетом, чтобы объем воздуха составлял 90 % номинального объема газгольдера, и в таком положении производят 7-суточное испытание газгольдера.

При испытании нельзя допускать образования вакуума.

4.111 Утечку воздуха  $U$  после 7-суточного испытания газгольдера определяют как разность между нормальным ( $V_0$ ) объемом воздуха в начале  $V'_0$  и в конце испытания  $V''_0$

$$V'_0 - V''_0 = U \quad (2)$$

Нормальный объем воздуха определяется по формуле

$$V_0 = V_1 \frac{273(B - p' + p)}{760(273 + t^\circ)} \quad (3)$$

где  $V_0$  - нормальный объем сухого воздуха, м<sup>3</sup>, при температуре 0°С и нормальном давлении 760 мм рт. ст.;

$V_1$  - измеренный объем воздуха, м<sup>3</sup>, при средней температуре ( $t^\circ$ , барометрическом давлении  $B$ , мм рт. ст., и среднем давлении воздуха в газгольдере  $p$ , мм рт. ст.;

$p'$  - парциальное давление водяных паров, находящихся в воздухе при температуре  $P$  и давлении  $B$ , мм рт. ст.;

$t^\circ$  - средняя температура воздуха. °С, определяемая как среднее арифметическое замеров температур в разных местах над крышей колокола (не менее трех).

При незначительной разнице температур в начале и конце испытаний величина  $p'$  может не учитываться. В таком случае вычисление производят по формуле,

$$V_0 \equiv V_1 \frac{273(B + p)}{760 * (273 + t^\circ)} \quad (4)$$

4.112 В процессе испытания ежедневно в 6—8 ч утра необходимо производить контрольные промежуточные замеры и определять утечку воздуха.

Определенная в конце испытания утечка воздуха должна быть пересчитана на соответствующую утечку газа умножением величины утечки на величину

$$\sqrt{\frac{P_a}{P_g}}$$

где  $P_a, P_g$  — удельные плотности соответственно воздуха и газа.

4.113 Газгольдер считается выдержавшим испытание на герметичность, если полученная в результате пересчета величина утечки газа при непрерывном 7-суточном испытании не превышает 3 % - для газгольдеров объемом до 1000 м<sup>3</sup>, 2 % - для газгольдеров объемом 3000 м<sup>3</sup> и более.

Величина утечки должна быть отнесена к номинальному объему газгольдера.

О результатах испытания составляют акт с участием заказчика (см. обязательное приложение 12).

4.114 В заключение газгольдер испытывают быстрым (со скоростью

1-1,5 м/мин) двукратным подъемом и опусканием подвижных частей. При подъеме и опусканий перекося корпуса колокола и телескопа не должен превышать от уровня воды 1 мм на м диаметра колокола и телескопа.

Отверстия в покрытии колокола и иных местах установки испытательных приборов следует заварить с помощью круглых накладок с проверкой швов на герметичность. Лазы резервуаров после окончания испытания газгольдера пломбируют, а смотровые люки колокола оставляют открытыми.

4.115 Анतिकоррозионную защиту выполняют после испытаний резервуара газгольдера и слива всей воды.

4.116 На сдаваемые в эксплуатацию резервуар, бак водонапорной башни и газгольдер следует составить паспорта в соответствии с обязательными приложениями 13 и 14.

### ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ ПРАВИЛА МОНТАЖА КОНСТРУКЦИЙ АНТЕННЫХ СООРУЖЕНИЙ СВЯЗИ И БАШЕН ВЫТЯЖНЫХ ТРУБ

4.117 Настоящие дополнительные правила распространяются на монтаж и приемку конструкций мачт высотой до 500 м и башен высотой до 250 м.

### ТРЕБОВАНИЯ К ФУНДАМЕНТАМ

4.113 Фундаменты следует принимать перед началом монтажных работ комплектно для каждой мачты или башни в соответствии с требованиями табл. 22.

При приемке надлежит проверять также наличие и геометрическое положение закладных деталей для крепления монтажных устройств.

Таблица 22

| №  | Параметр   | Предельные отклонения                                  | Контроль (метод, объем, вид регистрации)                            |
|----|--|--|---|
| 1  | 2  | 3  | 4   |
| 1. | Расстояние между центрами фундаментов одной башни  | 10 мм + 0,001 проектного расстояния, но не более 25 мм | Измерительный, каждый фундамент, геодезическая исполнительная схема |
| 2. | Отклонение фактического угла наклона к горизонту оси тяги анкера от проектного;<br>угол между фактическим направлением оси тяги анкера и направлением на ось мачты | 0; -4°<br><br>1°                                       | То же   |

Продолжение таблицы 22

| 1  | 2  | 3                             | 4   |
|----|--|-------------------------------|---|
| 3. | Отметка плиты центрального фундамента мачты и фундамента башни           | 10мм                          | Тоже  |
| 4. | Разность отметок опорных плит под пояса башни                            | 0,0007 базы, но не более 5 мм | Измерительный, каждая опорная плита, геодезическая исполнительная схема |
| 5. | Расстояние между центром мачты и осью проушины анкерного фундамента      | 150мм                         | То же, каждая проушина фундамента, геодезическая исполнительная схема   |
| 6. | Отметка оси проушины анкерного фундамента мачты                          | 50мм                          | Тоже  |
| 7. | Угол между разбивочной осью и направлением на центр проушины тяги анкера | 1°                            | Тоже  |

4.119 Бетонирование фундаментных вставок (опорных башмаков) следует выполнять после установки, выверки и закрепления первого яруса башни.

Опорные фундаментные плиты и опорные секции мачт должны быть забетонированы после их выверки и закрепления до установки первой секции ствола мачты.

Монтаж мачт и продолжение установки секций башен разрешается только после достижения бетоном 50 % проектной прочности.

Работу по бетонированию оформляют актами.

#### ТРЕБОВАНИЯ К ОТТЯЖКАМ ИЗ СТАЛЬНЫХ КАНАТОВ

4.120 Стальные канаты оттяжек должны иметь заводские сертификаты, а изоляторы, в том числе входящие в состав оттяжек, - акты механических испытаний.

4.121 Изготавливать и испытывать оттяжки следует, как правило, на специализированном заводе-изготовителе, за исключением случаев, когда в чертежах КМ оговорена необходимость производства этих работ на монтажной площадке.

Канаты должны быть предварительно вытянуты согласно требованиям п. 4.43.

4.122 Оттяжки мачт необходимо испытать целиком, а при отсутствии такого требования в чертежах КМ - отдельными участками (с осями и соединительными звеньями) усилием, равным 0,6 разрывного усилия каната в целом.

4.123 Перевозить оттяжки к месту монтажа при диаметре каната до 42 мм и длине до 50 м допускается в бухтах с внутренним диаметром 2 м, при длинах более 50 м - намотанными на барабаны диаметром 2,5 м, а при диаметрах канатов

более 42 мм - на барабанах диаметром 3,5 м, кроме случаев изготовления и испытания оттяжек по требованию чертежей КМ на монтажной площадке. В этом случае перемещение оттяжек от испытательного стенда надлежит выполнять без их сворачивания.

## ПОДЪЕМ И УСТАНОВКА КОНСТРУКЦИЙ

4.124 Мачты, имеющие опорные изоляторы, необходимо монтировать на временной опоре (предусмотренной чертежами КМ) с последующим подведением изоляторов после монтажа всей мачты.

До подъема поясов башен и негабаритных секций мачт следует производить последовательную сборку смежных монтажных элементов с целью проверки прямолинейности или проектного угла перелома осей сопрягаемых участков, а также совпадение плоскостей фланцев и отверстий в них для болтов. В стянутом болтами фланцевом стыке щуп толщиной 0,3 мм не должен доходить до наружного диаметра трубы пояса на 20 мм по всему периметру, а местный зазор у наружной кромки по окружности фланцев не должен превышать 3-мм.

4.125 До подъема очередной секции мачты или башни заглушки труб в верхних концах должны быть залиты битумом № 4 в уровень с плоскостью фланца, а соприкасающиеся плоскости фланцев - смазаны битумом той же марки. Выполнение этих работ должно быть оформлено актом освидетельствования скрытых работ.

4.126 Болты во фланцевых соединениях надлежит закреплять двумя гайками.

4.127 Натяжные приспособления для оттяжек в мачтовых сооружениях и для преднапряженных раскосов решетки в башнях должны иметь паспорта с документами о тарировке измерительного прибора.

4.128 Установка секций стволе мачты, расположенных выше места крепления постоянных оттяжек или временных расчалок, допускается только после полного проектного закрепления и монтажного натяжения оттяжек нижележащего яруса.

4.129 Все постоянные оттяжки и временные расчалки каждого яруса необходимо подтягивать к анкерным фундаментам и натягивать до заданной величины одновременно, с одинаковой скоростью и усилием.

4.130 Усилие монтажного натяжения а оттяжках мачтовых опор (сооружений) надлежит определять по формулам:

$$N = N_2 \frac{(N_1 - N_1)(T - T_1)}{40} \quad \text{при } T > T_0 \quad (5)$$

$$N = N_2 \frac{(N_1 - N_1)(T - T_1)}{40} \quad \text{при } T < T_0 \quad (6)$$

где N- искомая величина монтажного натяжения при температуре воздуха во время производства работ,

N<sub>1</sub>- величина натяжения при температуре на 40° С выше среднегодовой температуры;

N<sub>2</sub> - величина натяжения при температуре на 40 °С ниже среднегодовой температуры;



$N_c$  - величина натяжения при среднегодовой температуре воздуха в районе установки мачты;

$T_c$  - среднегодовая температура воздуха в районе установки мачты, определяемая по данным гидрометеорологической службы;

$T$  - температура воздуха во время натяжения оттяжек мачты.

*Примечание; 1 Величины  $N_1$ ,  $N_2$ ,  $N_c$  - должны быть указаны в чертежах КМ.*

*2. В чертежах КМ среднегодовую температуру условно принята  $t = 0^\circ\text{C}$ .*

4.131 Выверку мачт следует производить после демонтажа монтажного крана, без подвешенных антенных полотен, при скорости ветра не более 10 м/с в уровне верхнего яруса оттяжек.

## ТРЕБОВАНИЯ ПРИ ПРИЕМОЧНОМ КОНТРОЛЕ

4.132 Предельные отклонения законченных монтажом конструкций мачт и башен от проектного положения не должны превышать величин, указанных в табл. 23.

4.133 Сварные соединения листовых трубчатых элементов, качество которых следует проверять при монтаже физическими методами, надлежит контролировать одним из следующих методов: радиографическим или ультразвуковым в объеме 10% при ручной или механизированной сварке и 5 % при автоматизированной сварке.

Места обязательного контроля должны быть указаны в чертежах КМ. Остальные сварные соединения следует контролировать в объеме, указанном в разд. 8.

4.134 При сдаче сооружения в эксплуатацию должны быть наряду с документами, перечисленными в п. 1.22, дополнительно представлены:

заводские сертификаты на стальные канаты, сплавы для заливки втулок и изоляторы;

акты освидетельствования скрытых работ на заливку заглушек и смазку битумом фланцев трубчатых поясов мачт и башен;

акты на изготовление и испытание оттяжек для мачтовых сооружений;

акты механических испытаний изоляторов;

исполнительные геодезические схемы положения осей сооружения, включая оси элементов поясов башен и решетчатых мачт с негабаритными секциями;

ведомость замеренных монтажных натяжений оттяжек мачт.

Таблица 23

| Параметр  | Предельные отклонения  | Контроль (метод, объем, вид регистрации)                           |
|---|--|--|
| 1. Смещение оси ствола от проектного положения, мм:<br>башни объектов связи   | 0,001 высоты выверяемой, точки над фундаментом   | Измерительный, каждая башня, геодезическая исполнительная схема    |
| башни вытяжных труб (одно и многоствольные)   | 0,003 высоты выверяемой точки над фундаментом 0.0007 высоты выверяемой точки над фундаментом |  |
| 2. Смещение оси ствола мачты, мм  |  | То же каждая мачта геодезическая исполнительная схема              |
| 3. Монтажное натяжение оттяжек мачт, %  | 8  | То же каждая оттяжка, ведомость монтажных натяжений                |
| 4 Разница между максимальным и минимальным значением натяжения оттяжек одного яруса после демонтажа монтажного крана, % | 10   | Аналитический, каждый ярус оттяжек, ведомость монтажных натяжений. |

## 5. МОНТАЖ ДЕРЕВЯННЫХ КОНСТРУКЦИЙ

5.1 Приемку деревянных конструкций необходимо производить в соответствии с требованиями разд. 1 и 5. При приемке клееных деревянных конструкций следует также учитывать требования ГОСТ 20850-84.

Конструкции, имеющие или получившие при транспортировании и хранении дефекты и повреждения, устранение которых в условиях стройплощадки не допускается (например, расслоение клеевых соединений, сквозные трещины и т. д.), запрещается монтировать до заключения проектной организации-разработчика. В заключении выносятся решение о возможности применения, необходимости усиления поврежденных конструкций или замене их новыми.

5.2 Сборные несущие элементы деревянных конструкций следует поставлять предприятием-изготовителем на строительную площадку комплектно, вместе с ограждающими конструкциями, кровельными материалами и всеми деталями, необходимыми для выполнения проектных соединений - накладками, крепежными болтами, затяжками\* подвесками, стяжными муфтами, элементами связей и т. п., обеспечивающими возможность монтажа объекта захватками с устройствам кровли.

Плиты покрытий и стеновые панели должны поставляться укомплектованными типовыми крепежными элементами, деталями подвесок (для плит подвесного потолка), материалами для заделки стыков.

*Примечание. Ответственность за комплектацию и сроки поставки конструкций несет предприятие-изготовитель деревянных элементов конструкций,*

5.3 При выполнении работ по складированию, перевозке, хранению и монтажу деревянных конструкций следует учитывать их специфические особенности:

необходимость защиты от длительных атмосферных воздействий, в связи с чем при производстве работ следует предусматривать, как правило, монтаж здания по захваткам, включающий последовательное возведение несущих конструкций, ограждающих конструкций и кровли в короткий срок;

минимально возможное число операций по кантовке и перекладыванию деревянных конструкций в процессе погрузки, выгрузки и монтажа.

Конструкции или их элементы, обработанные огнезащитными составами на основе солей, следует хранить в условиях, предотвращающих конструкции от увлажнения и вымывания солей.

5.4 Несущие деревянные конструкции зданий надлежит монтировать в максимально укрупненном виде: в виде полурам и полуарок, полностью собранных арок, секций или блоков, включая покрытия и кровлю.

Укрупнительную сборку деревянных конструкций с затяжкой необходимо производить только в вертикальном положении, без затяжки - в горизонтальном положении.

Установку накладок в коньковых узлах конструкций надлежит производить после достижения плотного примыкания стыкуемых поверхностей по заданной площади.

5.5 К монтажу конструкций в сборных элементах следует приступать только после подтяжки всех металлических соединений и устранения дефектов, возникающих при транспортировании и хранении.

5.6 При контакте деревянных конструкций с кирпичной кладкой, грунтом, монолитным бетоном и т.п. до начала монтажа необходимо выполнить предусмотренные проектом изоляционные работы.

5.7 Допуски и отклонения, характеризующие точность строительных и монтажных работ, назначаются проектом производства работ в зависимости от заданного класса точности (определяемого функциональными, конструктивными, технологическими и экономическими требованиями) и определяются по ГОСТ 21779-82. Остальные отклонения не должны превышать указанных в табл. 24.

Таблица 24

| Технические требования   | Предельные отклонения                 | Контроль(метод объем,вид регистрации) |
|--|---------------------------------------|---------------------------------------|
| 1. Отклонение глубины врубок от проектной  | $\pm 2$ мм                            | Измерительный, каждый элемент         |
| 2. Отклонение в расстояниях между центрами рабочих болтов, нагелей, шпонок в соединениях относительно проектных:     |                                       | Тоже                                  |
| для входных отверстий  | $\pm 2$ мм                            | Измерительный выборочный,             |
| для выходных отверстий поперек локонов   | 2 % толщины пакета, но не более 5 мм  |                                       |
| для выходных отверстий вдоль волокон   | 4 % толщины пакета, но не более 10 мм |                                       |
| 3. Отклонение в расстояниях между центрами гвоздей со стороны забивки в гвоздевых соединениях                        | 2 мм                                  | Тоже                                  |
| 4. Отклонение граней: венцов рубленых стен от горизонтали на 1 м длины и стен перегородок от вертикали на 1 м высоты | $\pm 3$ мм                            | Измерительный, в каждом венце         |

5.8 Монтаж деревянных балок, арок, рам и ферм следует производить в соответствии с ГШР, разработанным специализированной организацией.

Монтаж арок и рам с соединениями на рабочих болтах или нагелях следует производить с закрепленными опорными узлами

Монтаж деревянных конструкций пролетом 24 м и более должен производиться только специализированной монтажной организацией

5.9 Сборку деревянных ферм необходимо производить со строительным подъемом, создаваемым на строительной площадке и определяемым проектом.

5.10 безраскосные трехшаркирные фермы из прямолинейных клееных элементов с деревянной и металлической затяжкой предварительно надлежит собирать из отдельных элементов на специальном стенде или площадке.

5.11 При установке деревянных колонн, стоек и т. п. а также при стыковке их элементов необходимо добиваться плотного примыкания торцов сопрягаемой конструкции. Величина зазора а стыках с одного края не должна превышать 1 мм. Сквозные щели не допускаются.

5.12 В деревянных колоннах и стойках до начала монтажа следует выносить метки для постановки ригелей, прогонов, распорок, связей, панелей и других конструкций.

5.13 При монтаже стеновых панелей верхняя панель не должна западать относительно нижней.

5.14 Плиты покрытия следует укладывать в направлении от карниза к коньку с площадками их опирания на несущие конструкции не менее 5 см. Между плитами необходимо выдерживать зазоры, обеспечивающие плотную герметизацию швов.

На уложенных в покрытие плитах, не имеющих верхней обшивки, запрещается производить общестроительные и специальные работы: оформление примыканий плит к стенам, заделку стыков между плитами, кровельные и мелкие ремонтные работы. Для выполнения этих работ на покрытии, а также для складирования материалов и деталей, установки различных приспособлений и механизмов на определенных участках покрытия, в соответствии с проектом производства работ, необходимо устраивать временный дощатый защитный настил, а также использовать переносные трапы.

После укладки плит покрытия и заделки стыков, по ним сразу следует укладывать кровлю, не допуская увлажнения утеплителя.

5.15 Брусчатые и бревенчатые стены следует собирать с запасом на осадку, вызванную усыханием древесины и усадкой материала для заделки швов. Запас должен составлять 3-5 % проектной высоты стен.

## **6 МОНТАЖ ЛЕГКИХ ОГРАЖДАЮЩИХ КОНСТРУКЦИЙ**

### **ОГРАЖДАЮЩИЕ КОНСТРУКЦИИ ИЗ АСБЕСТОЦЕМЕНТНЫХ ЭКСТРУЗИОННЫХ ПАНЕЛЕЙ И ПЛИТ**

6.1 Стены горизонтальной и вертикальной разрезов следует монтировать, как правило, с предварительной укрупнительной сборкой в "карты". При соответствующем технико-экономическом обосновании допускается поэлементный монтаж.;

6.2 Укрупнительную сборку панелей стен в „карты" необходимо выполнять на стендах в зоне действия основного монтажного крана.

6.3 Панели перегородок в многоэтажных зданиях следует монтировать после монтажа несущих элементов на этаже с применением специальных приспособлений (кантователей, вышек с лебедками и др.) без использования монтажных кранов; в одноэтажных зданиях - с помощью монтажных кранов или специальных приспособлений.

6.4 Установка панелей и плит в плане и по высоте должна выполняться путем совмещения установочных рисок, нанесенных на монтируемых и опорных конструкциях. Верх панелей необходимо выверять относительно разбивочных осей.

6.5 Уплотняющие прокладки в горизонтальные и вертикальные стыки панелей необходимо укладывать до установки панелей.

6.6 Законченные монтажом конструкции стен из асбестоцементных экструзионных панелей следует принимать поэтажно, посекционно или по пролетам.

6.7 При приемке следует проверять надежность закрепления панелей, отсутствие трещин, зыбкости, поврежденных мест. Промежуточному контролю подлежит изоляция стыков между панелями стен.

6.8 При отсутствии в проекте специальных требований отклонения смонтированных панелей в конструкциях стен и перегородок не должны превышать величин, приведенных в табл. 25.

Таблица 25

| Технические требования                                  | Предельные отклонения | Контроль(метод объем, вид регистрации)      |
|---|-----------------------|---|
| 1. Уступ между смежными гранями панелей из их плоскости | 4                     | Измерительный, каждый элемент, журнал работ |
| 2. Толщина шва между смежными панелями по длине         | $\pm 4$               | То же                                       |
| 3. Отклонение панелей от вертикали                      | 5                     | То же                                       |

### КАРКАСНО-ОБШИВНЫЕ ПЕРЕГОРОДКИ

6.9 Транспортирование и хранение листов обшивки необходимо производить в условиях, Исключающих возможность их увлажнения, загрязнения и механических повреждений.

6.10 Температура а помещениях, где монтируются перегородки, должна быть не ниже 10 °С, влажность воздуха - не более 70 %.

6.11 Стыковку листов обшивки необходимо выполнять только на элементах каркаса.

6.12 При двухслойной обшивке каркаса стыки между листами должны располагаться вразбежку.

6.13 Винты и шурупы в местах крепления двух смежных листов следует располагать вразбежку.

6.14 Предельные отклонения элементов перегородок от проектного положения не должны превышать величин, приведенных в табл. 26.

Таблица 26

| Технические требования  | Предельные отклонения, мм | Контроль (метод, объем, вид регистрации)    |
|---|---------------------------|---|
| 1 Смещение направляющих от разбивочных осей   | 3                         | Измерительный, каждый элемент, журнал работ |
| Расстояние между осями стоек  | ±2                        | То же                                       |
| 2. Минимальная величина нахлеста листа обшивки на стойку:                           |                           | То же                                       |
| в металлическом каркасе   | 10                        | То же                                       |
| «деревянном»  | 20                        |   |
| 3. Расстояние между деталями крепления направляющих к несущим конструкциям          | ±5                        | То же                                       |
| 4. Зазоры между звукоизоляционными плитами, а также между ними и элементами каркаса | Не более 2                | То же                                       |
| 5. Размер шва между стыкуемыми листами  | -1; +2                    | То же                                       |
| 6. Углубление головки винта или шурупа в обшивку каркаса                            | 0,5-1                     | То же                                       |
| 7. Уступ между смежными листами вдоль шва   | 1                         | То же                                       |

6.15 Законченные монтажом конструкции перегородок следует принимать поэтажно или посекционно.

6.16 При приемке следует проверять устойчивость каркаса, надежность крепления листов обшивки, отсутствие у листов надрывов, повреждений, сбитых углов по длине грани, масляных пятен и загрязнений.

6.17 Законченные монтажом и подготовленные для отделки перегородки должны иметь не более двух неровностей глубиной или высотой 3 мм при накладывании правила или шаблона длиной 2 м; отклонение перегородки от вертикали - не более 2 мм на 1 м высоты и 10 мм на всю высоту помещения.

### СТЕНЫ ИЗ ПАНЕЛЕЙ ТИПА "СЭНДВИЧ" И ПОЛИСТОВОЙ СБОРКИ

6.18 Строповку пакетов допускается производить только за обвязки вертикально расположенными стропами.

6.19 Укрупнительную сборку стен из панелей типа «Сэндвич» в карты необходимо выполнять на стенах, расположенных в зоне действия основного монтажного крана.

Предельные отклонения размеров карт следует указывать в проекте. При отсутствии специальных указаний предельные отклонения размеров карт не должны превышать по длине и ширине ±6 мм, разности размеров

диагоналей-15 мм.

6.20 Законченные монтажом конструкции стек следует принимать навсе здание, температурный блок или по пролетам.

6.21 При отсутствии в проекте специальных указаний фактические отклонения элементов стан не должны превышать значений, приведенных в табл. 27.

Таблица 27

| Технические требования   | Предельные отклонения, мм | Контроль (метод объем, вид регистрации)  |
|--|---------------------------|--|
| 1. Отклонение от вертикали продольных кромок панелей.  | 0,001L                    | Измерительный, каждая панель журнал работ  |
| 2.. Разность отметок концов горизантально установленных панелей при длине панели, м:<br>До 6<br>Св 6 до 12 | 5<br>10                   | То же  |
| 3. Отклонение плоскости наружной поверхности стенового ограждения от вертикали.                            | 0,0024H                   | Измерительный через каждые 30м по длине стены, но не менее трех контрольных измерений на принимаемый объем, журнал работ |
| Обозначения, принятые в табл. 27: L-длина панели: H-высота ограждений.                                     |                           |  |

## 7 КАМЕННЫЕ КОНСТРУКЦИИ ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ

7.1 Требования настоящего раздела распространяются на производство и приемку работ по возведению каменных конструкций из керамического и силикатного кирпича, керамических, бетонных, силикатных и природных камней и блоков.

7.2 Работы по возведению каменных конструкций должны выполняться в соответствии с проектом. Подбор состава кладочного раствора с учетом условий эксплуатации зданий и сооружений следует осуществлять, руководствуясь справочным приложением 15.

7.3 Кладку кирпичных цоколей зданий необходимо выполнять из полнотелого керамического кирпича. Применение для этих целей силикатного кирпича не допускается.

7.4 Не допускается ослабление каменных конструкций отверстиями, бороздами, нишами, монтажными проемами» нэ предусмотренными проектом'

7.5 Каменную кладку заполнения каркасов следует выполнять в соответствии с требованиями, предъявляемыми к возведению несущих каменных конструкций.



7.6 Толщина горизонтальных швов кладки из кирпича и камней правильной формы должна составлять 12 мм, вертикальных швов - 10 мм.

7.7 При вынужденных разрывах кладку необходимо выполнять в виде-наклонной или вертикальной штрабы.

7.8 При выполнении разрыва кладки вертикальной штрабой в швы кладки штрафы следует заложить сетку (арматуру) из продольных стержней диаметром не более 6 мм, из поперечных стержней - не более 3 мм с расстоянием до 1,5 м по высоте кладки, а также в уровне каждого перекрытия.

Число продольных стержней арматуры принимается из расчета одного стержня на каждые 12 см толщины стены, но не менее двух при толщине стены 12 см.

7.9 Разность высот возводимой кладки на смежных захватках и прикладке примыканий наружных и внутренних стен не должна превышать высоты этажа, разность высот между смежными участками кладки фундаментов - не превышать 1,2 м.

7.10 Установку креплений в местах примыкания железобетонных конструкций к кладке следует выполнять в соответствии с проектом.

Возведение каменных конструкций последующего этажа допускается только после укладки несущих конструкций перекрытий возведенного этажа, анкеров; стен и замоноличивания швов между плитами перекрытий.

7.11 Предельная высота возведения свободно стоящих каменных стен (без укладки перекрытий или покрытий) не должна превышать значений, указанных в табл. 28. При необходимости возведения свободно стоящих стен большей высоты следует применять временные крепления.

Таблица 28

| Толщина стен, см | Объемная масса (плотность) кладки, кг/м <sup>3</sup> | Допустимая высота стен, м, при скоростном напоре ветра. Н/м <sup>2</sup> (скорости ветра, м/с) |         |          |           |
|------------------|--|--|---------|----------|-----------|
|                  |  | до 150 (15)  | 270(21) | 460 (27) | 1000 (40) |
| 25               | Более 1600   | 3,8  | 2,6     | 1,6      | -         |
|                  | От 1000 до 1300                                      | 2,3  | 1,6     | 1,3      | -         |
|                  | « 1300 - 1600  | 3,0  | 2,1     | 4        | -         |
| 38               | Более 1600   | 5,2  | 4,7     | 4,0      | 1,7       |
|                  | От 1000 до 1300                                      | 4,5  | 4,0     | 2,4      | 1,3       |
|                  | «1300 « 1600   | 4,8  | 4,3     | 3,1      | 1,5       |
| 51               | Более 1600   | 6,5  | 6,3     | 6,0      | 3,1       |
|                  | От 1000 до 1300                                      | 6,0  | 5,7     | 4,3      | 2,0 2,5   |
|                  | «1300 « 1600   | 6,3  | 6,0     | 5,6      |           |
| 64               | Более 1600   | 7,7  | 7,4     | 7,0      | 4,3       |
|                  | От 1000 до 1300                                      | 7,0  | 6,6     | 6,0      | 2,7.      |
|                  | « 1300 1600  | 7,4  | 7,0     | 6,5      | 3,5       |

*Примечание. При скоростных напорах ветра, имеющих промежуточные значения, допускаемые высоты свободно стоящих стен определяются интерполяцией.*

7.12 При возведении стены (перегородки), связанной с попарными стенами (перегородками) или с другими жесткими конструкциями при расстоянии между этими конструкциями, не превышающем  $3.5H$  (где  $H$  высота стены, указанная в табл. 28), допускаемую высоту возводимой стены можно увеличивать на 15 %, при расстоянии не более  $2.5H$  - на 25 % и не более  $1.5H$  - на 40%.

7.13 Высота каменных и оштукатуренных перегородок, не раскрепленных перекрытиями или временными креплениями, не должна превышать 1,5 м для перегородок толщиной 9 см, выполненных из камней и кирпича на ребро толщиной 88 мм, и 1,8 м - для перегородок толщиной 12 см, выполненных из кирпича.

7.14 При связи перегородки с поперечными стенами или перегородками, а также с другими жесткими конструкциями допускаемые их высоты принимаются в соответствии с указаниями п. 7.12.

7.15 Вертикальность граней и углов кладки из кирпича и камней, горизонтальность ее рядов необходимо проверять по ходу выполнения кладки (через 0,5-0,6 м) с устранением обнаруженных отклонений в пределах яруса.

7.16 После окончания кладки каждого этажа следует производить инструментальную проверку горизонтальности и отметок верха кладки независимо от промежуточных проверок горизонтальности ее рядов.

#### КЛАДКА ИЗ КЕРАМИЧЕСКОГО И СИЛИКАТНОГО КИРПИЧА, ИЗ КЕРАМИЧЕСКИХ, БЕТОННЫХ, СИЛИКАТНЫХ И ПРИРОДНЫХ КАМНЕЙ ПРАВИЛЬНОЙ ФОРМЫ

7.17 Тычковые ряды в кладке необходимо укладывать из целых кирпичей и камней всех видов. Независимо от принятой системы перевязки швов укладка тычковых рядов является обязательной в нижнем (первом) и верхнем (последнем) рядах возводимых конструкций, на уровне обреза стен и столбов, в выступающих рядах кладки (карнизах, поясах и т. д.).

При многорядной перевязке швов укладка тычковых рядов под опорные части балок, прогонов, плит перекрытий, балконов, под мауэрлаты и другие сборные конструкции является обязательной. При однорядной (цепной) перевязке швов допускается оштукатуривание сборных конструкций и ложковые ряды кладки.

7.18. Кирпичные столбы, пилястры и простенки шириной в два с половиной кирпича и менее, рядовые кирпичные перемычки и карнизы следует возводить из отборного целого кирпича.

7.19 Применение кирпича-полоаньяка допускается только в кладке забутовочных рядов и мало нагруженных каменных конструкций (участки стен под окнами и т. п.) в количестве не более 10%.

7.20 Горизонтальные и поперечные вертикальные швы кирпичной кладки стен, а также швы (горизонтальные, поперечные и продольные вертикальные) в перемычках, простенках и столбах следует заполнять раствором, за исключением кладки в пустошовку.

7.21 При кладке впустошовку глубина не заполненных раствором швов с лицевой стороны не должна превышать 15 мм в стенах и 10 мм (только вертикальных швов) в столбах.

7.22 Участки стен между рядовыми кирпичными перемычками в простенках шириной менее 1 м необходимо выкладывать на том же растворе, что и перемычки.

7.23 Стальную арматуру рядовых кирпичных перемычек следует укладывать по опалубке в слое раствора под нижний ряд кирпичей. Число стержней устанавливается проектом, но должно быть не менее трех. Гладкие стержни для армирования перемычек должны иметь диаметр не менее 6 мм, заканчиваться крюками и заделываться в простенки не менее чем на 25 см. Стержни периодического профиля крюками не отгибаются.

7.24 При выдерживании кирпичных перемычек в опалубке необходимо соблюдать сроки, указанные в табл. 29.

Таблица 29

| Конструкции перемычки   | Температура наружного воздуха, °С в период выдерживания перемычек | Марка раствора | Продолжительность выдерживания перемычек на опалубке, сут, не менее |
|-------------------------|---|----------------|---|
| Рядовые и армокирпичные | До 5  | М 25 и выше    | 24  |
|                         | 10  |                | 18  |
|                         | 16  |                | 12  |
|                         | 20  |                | 8   |
|                         | Св 20   |                | 5   |
| Арочные и клинчатые     | До 5  | Тоже           | 10  |
|                         | 10  |                | 8   |
|                         | Св 10   |                | 5   |

7.25 Клинчатые перемычки из обыкновенного кирпича следует выкладывать с единообразными швами толщиной не менее 5 мм внизу и не более 25 мм вверху. Кладку необходимо производить одновременно с двух сторон в направлении от пят к середине.

7.26 Кладку карниза следует выполнять в соответствии с проектом. При этом свес каждого ряда кирпичной кладки в карнизах не должен превышать 1/3 "длины кирпича, а общий вынос кирпичного неармированного карниза должен составлять не более половины толщины стены.

Кладку анкеруемых карнизов допускается выполнять после достижения кладкой стены проектной прочности, в которую заделываются анкеры.

При устройстве карнизов после окончания кладки стены их устойчивость необходимо обеспечивать временными креплениями.

Все закладные железобетонные сборные элементы (карнизы, пояски, балконы и др.) должны обеспечиваться временными креплениями до их заземления вышележащей кладкой. Срок снятия временных креплений необходимо указывать в рабочих чертежах.

7.27 При возведении стен из керамических камней в свешивающихся рядах карнизов, поясков, парапетов, брандмауэров, где требуется теска кирпича, должен применяться полнотелый или специальный (профильный) лицевой кирпич морозостойкостью не менее Мрз25 с защитой от увлажнения.

7.28 Вентиляционные каналы в стенах следует выполнять из керамического полнотелого кирпича марки не ниже 75 или силикатного марки 100 до уровня чердачного перекрытия, а выше - из полнотелого керамическо-го кирпича марки 100.

7.29 При армированной кладке необходимо соблюдать следующие требования:

толщина швов в армированной кладке должна превышать сумму диаметров пересекающейся арматуры не менее чем на 4 мм при толщине шва не более 16 мм;

при поперечном армировании столбов и простенков сетки следует изготавливать и укладывать так, чтобы было не менее двух арматурных стержней (из которых сделана сетка), выступающих на 2-3 мм на внутреннюю поверхность простенка или на две стороны столба;

при продольном армировании кладки стальные стержни арматуры по длине следует соединять между собой сваркой;

при устройстве стыков арматуры без сварки концы гладких стержней должны заканчиваться крюками и связываться проволокой с перехлестом стержней на 20 диаметров.

7.30 Возведение стен из облегченной кирпичной кладки необходимо выполнять в соответствии с рабочими чертежами и следующими требованиями:

все швы наружного и внутреннего слоя стен облегченной кладки следует тщательно заполнять раствором с расшивкой фасадных швов и затирой внутренних швов при обязательном выполнении мокрой штукатурки поверхности стен со стороны помещения;

плитный утеплитель следует укладывать с обеспечением плотного прилегания к кладке;

металлические связи, устанавливаемые в кладку, необходимо защищать от коррозии;

засыпной утеплитель или легкий бетон заполнения следует укладывать слоями с уплотнением каждого слоя по мере возведения кладки. В кладках с вертикальными поперечными кирпичными диафрагмами пустоты следует заполнять засыпкой или легким бетоном слоями на высоту не более 1,2 м за смену;

подоконные участки наружных стен необходимо защищать от увлажнения путем устройства отливов по проекту,

в процессе производства работ в период выпадения атмосферных осадков и при перерыве в работе следует принимать меры по защите утеплителя от намокания.

7.31 Обрез кирпичного цоколя и другие выступающие части клад-

ки после их возведения следует защищать от попадания атмосферной влаги, следуя указаниям в проекте, при отсутствии указаний в проекте - цементно-песчаным раствором марки не ниже М100 и Мрз50.

### ОБЛИЦОВКА СТЕН В ПРОЦЕССЕ ВОЗВЕДЕНИЯ КЛАДКИ

7.32 Для облицовочных работ следует применять цементно-песчаные растворы на портландцементе и пуццолановых цементах. Содержание щелочей в цементе не должно превышать 0,6 %. Подвижность раствора, определяемая погружением стандартного конуса, должна быть не более 7 см, для заполнения вертикального зазора между стеной и плиткой, в случае крепления плитки на стальных связях, - не более 8 см.

7.33 При облицовке кирпичных стен крупными бетонными плитами, выполняемой одновременно с кладкой, необходимо соблюдать следующие требования:

облицовку следует начинать с укладки в уровне междуэтажного перекрытия опорного Г-образного ряда облицовочных или г. заделываемого а кладку, затем устанавливать рядовые плоские плиты с креплением их к стене;

при толщине облицовочных плит более 40 мм облицовочный ряд должен ставиться раньше, чем выполняется кладка, на высоту ряда облицовки;

при толщине плит менее 40 мм необходимо сначала выполнять кладку на высоту ряда плиты, затем устанавливать облицовочную плиту;

установка тонких плит до возведения кладки стен разрешается только в случаях установки креплений, удерживающих плиты,

не допускается установка облицовочных плит любой толщины выше кладки стены более чем на два ряда плит.

7.34 Облицовочные плиты необходимо устанавливать с растворными швами по контуру плит или вплотную друг к другу. В последнем случае стыкуемые грани плит должны быть шлифованы.

7.35 Возведение стен с одновременной их облицовкой, жестко связанной со стеной (лицевым кирпичом и камнем, плитами из силикатного и тяжелого бетона), при отрицательных температурах следует, как правило, выполнять на растворе с противоморозной добавкой нитрита натрия. Кладку с облицовкой лицевого керамическим и силикатным кирпичом и камнем можно производить методом замораживания по указаниям подраздела. Возведение каменных конструкций в зимних условиях. При этом марка раствора для кладки и облицовки должна быть не ниже М50.

### ОСОБЕННОСТИ КЛАДКИ АРОК И СВОДОВ

7.36 Кладку арок (в том числе арочных перемычек в стенах) и сводов необходимо выполнять из кирпича или камней правильной формы на цементном или смешанном растворе.

Для кладки арок, сводов и их пят следует применять растворы на портландцементе, Применение шлакопортландцемента и пуццоланового портландцементе, а также других видов цементов, медленно твердеющих при пониженных яшадительных температурах, не допускается.

7.37 Кладку арок и сводов следует выполнять по проекту, содержащему рабочие чертежи опалубки для кладки сводов двойкой кривизны.

7.38 Отклонения размеров опалубки сводов двойкой кривизны от проектных не должны превышать: по стреле подъема в любой точке свода  $1/200$  подъема, по смещению опалубки от вертикальной плоскости в среднем сечении  $1/200$  стрелы подъема свода, по ширине волны сводз - 10мм.

7.39 Кладку волн сводов двойкой кривизны необходимо выполнять по устанавливаемым на опалубке передвижным шаблонам.

Кладку аро" и сводов следует производить от пят к замку одновременно с обеих сторон. Швы кладки необходимо полностью заполнять раствором. Верхнюю поверхность сводов двойкой кривизны толщиной а  $1/4$  кирпича а процессе кладки следует затирать раствором. При большей толщине сводов из кирпича или камней швы кладки необходимо дополнительно заливать жидким раствором, при этом затирка раствором верхней поверхности сводов не производится.

7.40 Кладку сводов двойкой кривизны следует начинать не ранее чем через 7 сут после окончания устройства их пят при температуре наружного воздуха выше  $10^{\circ}\text{C}$ . При температуре воздуха от  $10$  до  $5^{\circ}\text{C}$  этот срок увеличивается в 1,5 раза, от  $5$  до  $1^{\circ}\text{C}$  - в 2 раза.

Кладку сводов с затяжками, в пятах которых установлены сборные железобетонные элементы или стальные каркасы, допускается начинать сразу после окончания устройства пят.

7.41 Грани примыкания смежных волн сводов двойкой кривизны выдерживаются на опалубке не менее 12 ч при температуре наружного воздуха выше  $10^{\circ}\text{C}$ . При более низких положительных температурах продолжительность выдерживания сводов на опалубке увеличивается в соответствии с указаниями п. 7.40.

Загрузка распалубленных арок и сводов при температуре воздуха выше  $10^{\circ}\text{C}$  допускается не ранее чем через 7 сут после окончания кладки. При более низких положительных температурах сроки выдерживания увеличиваются согласно п. 7.40.

Утеплитель по сводам следует укладывать симметрично от опор к замку, не допуская односторонней нагрузки сводов.

Натяжение затяжек в арках и сводах следует производить сразу после окончания кладки.

7.42 Возведение арок, сводов и их пят в зимних условиях допускается при среднесуточной температуре не ниже минус  $15^{\circ}\text{C}$  на растворах с противоморозными добавками (подраздел „Возведение каменных конструкций в зимнчх условиях"). Волны сводов, возведенные при отрицательной температуре, выдерживаются в опалубке не менее 3 сут,

## КЛАДКА ИЗ БУТОВОГО КАМНЯ И БУТОБЕТОНА

7.43 Казенные конструкции из бута и бутобетона допускается возводить с применением бутового камня неправильной формы, за исключением внешних сторон кладки, для которых следует применять постелистый камень.

7.44 Бутовую кладку следует выполнять горизонтальными рядами высотой до 25 см с околосом камня лицевой стороны кладки, расщепенкой и заполнением раствором пустот, а также перевязкой швов.

Бутовая кладка с заливкой литым раствором швов между камнями допускается только для конструкций в зданиях высотой до 10 м, возводимых на непросадочных грунтах.

7.45 При выполнении облицовки бутовой кладки кирпичом или камнем правильной формы одновременно с кладкой облицовку следует перевязывать с кладкой тычковым рядом через каждые 4-6 ложковых рядов, но не более чем через 0,6 м. Горизонтальные швы бутовой кладки должны совпадать с перевязочными тычковыми рядами облицовки.

7.46 Перерывы в кладке из бутового камня допускаются, после заполнения раствором промежутков между камнями верхнего ряда. Возобновление работ необходимо начинать с расстилки раствора по поверхности камней верхнего ряда.

7.47 Конструкции из бутобетона необходимо возводить с соблюдением следующих правил:

укладку бетонной смеси следует производить горизонтальными слоями высотой не более 0,25 м;

размер камней, втапливаемых в бетон, не должен превышать 1/3 талщикы возводимой конструкции:

втапливания камней в бетон следует производить непосредственно за укладкой бетона в процессе его уплотнения;

возведение бутобетонных фундаментов в траншеях с отвесными стенами допускается выполнять без опалубки враспор;

перерывы в работе допускаются лишь после укладки ряда камней в последний (верхний) слой бетонной смеси; возобновление работы после перерыва начинается с укладки бетонной смеси.

За конструкциями из бута и бутобетона, возводимыми в сухую и жаркую погоду, следует организовать уход как за монолитными бетонными конструкциями.

## ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ ТРЕБОВАНИЯ К ПРОИЗВОДСТВУ РАБОТ В СЕЙСМИЧЕСКИХ РАЙОНАХ

7.48 Кладку из шпмча и керамических щелевых камней необходимо выполнять с соблюдением следующих требований:

кладку каменных конструкций следует производить на всю толщину конструкции в каждом ряду;

кладка стен должна выполняться с применением однорядной (цеп-

ной) перевязки;

горизонтальные, вертикальные, поперечные и продольные швы кладки следует заполнять раствором полностью с подрезкой раствора на наружных сторонах кладки;

временные (монтажные) разрывы в возводимой кладке следует оканчивать только наклонной штрабой и располагать вне мест конструктивного армирования стен.

7.49 Не допускается применение кирпича и керамических камней с большим содержанием солей, выступающих на их поверхностях.

Поверхность кирпича, камня и блоков перед укладкой необходимо очищать от пыли и грязи:

для кладки на обычных растворах в районах с жарким климатом - струей воды;

для кладки на полимерцементных растворах - с помощью щеток или сжатым воздухом.

7.50 При отрицательных температурах наружного воздуха монтаж крупных блоков следует производить на растворах с противоморозными добавками. При этом необходимо соблюдать следующие требования:

до начала кладочных работ следует определять оптимальное соотношение между величиной предварительного увлажнения стенового материала и водосодержанием растворной смеси;

обычные растворы необходимо применять с высокой водосудерживающей способностью (водосотделение не более 2 %).

7.51 Для приготовления растворов, как правило, следует применять портландцемент. Использование для полимерцементных растворов шлако-портландцемента и пуццоланового портландцемента не допускается.

Для приготовления растворов следует применять песок, удовлетворяющий требованиям ГОСТ 8736-85. Другие виды мелких заполнителей можно использовать после проведения исследований, прочности и деформативных свойств растворов на их основе, а также прочности сцепления с материалами кладки. В полимерцементных растворах нельзя применять пески с повышенным содержанием мелкозернистых глинистых и пылеватых частиц.

7.52 При выполнении кладки на полимерцементных растворах кирпич перед укладкой, а также кладку в период набора прочности увлажнять не следует. Контроль прочности нормального сцепления раствора при ручной кладке следует производить в возрасте 7 сут. Величина сцепления должна составлять примерно 50 % прочности в 28-дневном возрасте. При несоответствии прочности сцепления в каменной кладке проектной величине необходимо прекратить производство работ до решения вопроса проектной организацией.

7.53 При возведении зданий не допускается загрязнение раствором и строительным мусором стен и разрывов в стенах, промежутков между плитами перекрытий и других мест, предназначенных для железобетонных включений, поясов и обвязок, а также расположенной в них арматуры.



ры.

7.54 Запрещается уменьшать ширину антисейсмических швов, указанную в проекте.

Антисейсмические швы необходимо освобождать от опалубкой строительного мусора. Запрещается заделывать антисейсмические швы кирпичом, раствором, пиломатериалами и др. При необходимости антисейсмические швы можно закрывать фартуками или клеить гибкими материалами.

7.56 При установке перемычных и обвязочных блоков следует обеспечить возможность свободного пропуск вертикальной арматуры через предусмотренные проектом отверстия в перемычных блоках.

### ВОЗВЕДЕНИЕ КАМЕННЫХ КОНСТРУКЦИЙ В ЗИМНИХ УСЛОВИЯХ

7.57 Кладку каменных конструкций в зимних условиях следует выполнять на цементных, цементно-известковых и цементно-глиняных растворах. Состав строительного раствора заданной марки (обыкновенного и с противоморозными добавками) для зимних работ, подвижность раствора и сроки сохранения подвижности устанавливает предварительно строительная лаборатория в соответствии с требованиями действующих нормативных документов корректирует с учетом принимаемых материалов.

Для зимней кладки следует применять растворы подвижностью: 9-13 см для кладки из обычного кирпича и 7-8 см - для кладки из кирпича с пустотами и из природного камня.

7.58 Кладка в зимнее время может осуществляться с использованием всех применяемых; в летнее время систем перевязок. При выполнении кладки на растворах без противоморозных добавок следует выполнять однорядную перевязку.

При многорядной системе перевязок вертикальные продольные швы перевязывают не реже чем через каждые три ряда при кладке из кирпича и через два ряда при кладке из керамического и силикатного камня толщиной 138 мм. Кирпич и камень следует укладывать с полным заполнением вертикальных и горизонтальных швов.

7.59 Возведение стен и столбов по периметру здания или в пределах между осевыми швами следует выполнять равномерно, не допуская разрывов по высоте более чем на 1/2 этажа.

При кладке глухих участков стен и углов разрывы допускаются высотой не более 1/2 этажа и выполняются шпательной.

7.60 Не допускается при перерывах в работе укладывать раствор на верхний ряд кладки. Для предохранения от обледенения и заноса снегом на время перерыва в работе следует накрывать.

Применяемый в кладочных растворах песок не должен содержать льда и моральных комьев, известковое и глиняное тесто должно быть незамороженным температурой не ниже 10 °С.

7.61 Конструкции из кирпича, камней правильной формы и крупных блоков в

зимных условиях яспускаатся возводить спадаошиили способами: с ярогаво-морозкымм добавйвми на растворах не ниже марки М50; на обыкновенных без противоморозных добавок растворах с последующим своевременным упрочнением кладки прогврвом;

способом заморашивания на обыкновенных (без-противоморозных добавок) растворах не ниже марки 10 при условии обеспечения достаточной несущей способности конструкций в период оттшзадот (при нулевой прочности раствора).

## КЛАДКА С ПРОТИВОМОРОЗНЫМИ ДОБАВКАМИ

7.62 При приготовлении растворов с противоморозными добавками следует руководствоваться справочным приложением 16, устанавливающим область применения и расход добавок, а также ожидаемую прочность в зависимости от сроков твердения растворов на морозе.

При применении поташа следует добавлять глиняное тесто - не более 40 % массы цемента.

## КЛАДКА НА РАСТВОРАХ БЕЗ ПРОТИВОМОРОЗНЫХ ДОБАВОК С ПОСЛЕДУЮЩИМ УПРОЧНЕНИЕМ КОНСТРУКЦИЙ ПРОГРЕВОМ.

7.63 При возведении зданий на растворах баз противоморозных добавок с последующим упрочнением конструкций искусственным обогревом порядок производства работ следует предусматривать в рабочих чертежах.

7.64. Кладку, способом прогрева конструкций ивовходамо выполнять с соблюдением следующих требований:

утипленная часть сооружения должна оборудоваться вентиляцией, обеспечивающей влажность воздуха в период прогрева не более 70 %;

нагрузку прогретой кладки допускается только после контрольных испытаний и установления требуемой прочности раствора отогретой кладки;

температура внутри прогреваемой части здания в наиболее охлажденных местах - у наружных стен на высоте 0,5 м от пола - должна быть не ниже 10 С°.

7.65. Глубина оттаивания кладки в конструкциях при обогреве их теплым воздухом с одной стороны принимается по табл. 30; продолжительность оттаивания кладки с начальной температурой минус 5~С при двухстороннем обогревании - по табл, 31. при обогреве с четырех сторон (столбов) - по табл. 31 с уменьшением данных в 1,5 раза; прочность растворов, твердеющих при различных температурах - по табл. 32.

Таблица 30

| Расчетная температура воздуха, °С |             | Толщина стен в кирпичах                            |    |    |     |    |    |    |    |    |
|-----------------------------------|-------------|--|----|----|-----|----|----|----|----|----|
|                                   |             | 2  |    |    | 2,5 |    |    | 3  |    |    |
|                                   |             | Глубина оттаивания при длительности отогрева, сут. |    |    |     |    |    |    |    |    |
| Наружного                         | Внутреннего | 5  | 10 | 15 | 5   | 10 | 15 | 5  | 10 | 15 |
| -5                                | 15          | 50   | 60 | 70 | 45  | 60 | 60 | 40 | 50 | 55 |
|                                   |             | 40   | 60 | 60 | 45  | 55 | 70 | 30 | 45 | 50 |
| -5                                | 25          | 70   | 80 | 80 | 55  | 70 | 75 | 50 | 65 | 75 |
|                                   |             | 50   | 70 | 80 | 45  | 60 | 70 | 40 | 55 | 65 |
| -15                               | 25          | 50   | 50 | 50 | 40  | 45 | 55 | 40 | 45 | 50 |
|                                   |             | 40   | 50 | 50 | 30  | 40 | 45 | 30 | 45 | 45 |
| -15                               | 35          | 60   | 60 | 60 | 55  | 60 | 60 | 45 | 60 | 60 |
|                                   |             | 60   | 60 | 60 | 45  | 55 | 55 | 30 | 45 | 45 |
| -25                               | 35          | 45   | 50 | 50 | 45  | 50 | 50 | 40 | 45 | 45 |
|                                   |             | 40   | 40 | 40 | 40  | 40 | 45 | 30 | 40 | 45 |
| -25                               | 50          | 55   | 60 | 60 | 55  | 60 | 60 | 50 | 50 | 50 |
|                                   |             | 50   | 50 | 50 | 45  | 55 | 55 | 45 | 50 | 50 |
| -35                               | 50          | 40   | 40 | 40 | 40  | 40 | 40 | 40 | 40 | 40 |
|                                   |             | 30   | 30 | 30 | 30  | 30 | 30 | 30 | 25 | 30 |
| -35                               | 50          | 50   | 50 | 50 | 45  | 45 | 45 | 40 | 45 | 45 |
|                                   |             | 40   | 40 | 40 | 40  | 45 | 45 | 40 | 45 | 45 |

*Примечания: 1. Над чертой - глубина оттаивания кладки (% толщина стены) из сухого керамического кирпича, под чертой то же из силикатного или влажного керамического кирпича.*

*2 При определении глубины оттаивания мерзлой кладки стен, подогреваемых с одной стороны, расчетная величина весовой влажности кладки принята: 6% для кладки из сухого керамического кирпича, 10%-для кладки из силикатного или керамического влажного (осенней заготовки) кирпича.*

#### КЛАДКА СПОСОБОМ ЗАМОРАЖИВАНИЯ.

7.66 Способом замораживания на обыкновенных (без противоморозных добавок) растворах в течение зимнего периода разрешается, при соответствующем обосновании расчетом, возводить здания высотой не более четырех этажей и не выше 15м.

Таблица 31

| Характеристика кладки                          | Температура обогревающего воздуха, °С | Продолжительность, сут, оттаивания кладки при толщине стен в кирпичах |     |     |     |
|--|---------------------------------------|---|-----|-----|-----|
|  |                                       | 1,5   | 2   | 2,5 |     |
| Из красного кирпича на растворе:<br>тяжелом    | 15                                    | 1,5   | 2,5 | 4   |     |
|  | 25                                    | 1   | 1,5 | 2,5 |     |
|  | Легком                                | 15  | 2,5 | 4   | 6   |
|  |                                       | 25  | 2   | 3   | 4   |
| Из силекатного кирпича на растворе:<br>Тяжелом | 15                                    | 2   | 3,5 | 5   |     |
|  | 25                                    | 1,5   | 2   | 3   |     |
|  | легком                                | 15  | 3,5 | 4,5 | 6,5 |
|  |                                       | 25  | 2,5 | 3   | 4   |

Таблица 32

| Возраст раствора, сут | Прочность раствора от марки, % при температуре твердения, °С |    |    |    |     |     |     |     |    |     |    |
|-----------------------|--|----|----|----|-----|-----|-----|-----|----|-----|----|
|                       | 1  | 5  | 10 | 15 | 20  | 25  | 30  | 35  | 40 | 45  | 50 |
| 1                     | 1  | 4  | 6  | 10 | 13  | 18  | 23  | 27  | 32 | 38  | 43 |
| 2                     | 3  | 8  | 12 | 18 | 23  | 30  | 38  | 45  | 54 | 63  | 76 |
| 3                     | 5  | 11 | 18 | 24 | 33  | 47  | 49  | 58  | 66 | 75  | 85 |
| 5                     | 10   | 19 | 28 | 37 | 45  | 54  | 61  | 70  | 78 | 85  | 95 |
| 7                     | 15   | 25 | 37 | 47 | 55  | 64  | 72  | 79  | 87 | 94  | 99 |
| 10                    | 23   | 35 | 48 | 58 | 68  | 75  | 82  | 89  | 95 | 100 | -  |
| 14                    | 31   | 50 | 71 | 80 | 86  | 92  | 96  | 100 | -  | -   | -  |
| 21                    | 42   | 58 | 74 | 85 | 92  | 96  | 100 | 103 | -  | -   | -  |
| 28                    | 52   | 68 | 83 | 95 | 100 | 104 | -   | -   | -  | -   | -  |

*Примечания: 1. При применении растворов, изготовленных из шлакопортландцементов и пуццолановом портландцементе, следует учитывать замедление нарастания их прочности при температуре твердения ниже 15 °С. Величина относительной прочности этих растворов определяется умножением значений, приведенных в табл. 32, на коэффициенты: 0,3 - при температуре твердения 0 °С; 0,7 - при 5 °С; 0,9 - при 9 °С; 1 - при 15 °С и выше.*

*2. Для промежуточных значений температуры твердения и возраста раствора прочность его определяется интерполяцией.*

Требования к кладке, выполненной способом замораживания, распространяются также на конструкции из кирпичных блоков, выполненных из керамического кирпича положительной температуры, замороженных до набора кладкой блоков отпускной прочности и неотогретых до их нагружения. Предел прочности при сжатии кладки из таких блоков в стадии оттаивания определяется из расчета прочности раствора, равной 0,5 МПа.

Таблица 33

| Среднесуточная температура наружного воздуха °С | Положительная температура раствора, °С, на рабочем месте для кладки |      |                   |      |
|---|---|------|-------------------|------|
|   | Из кирпича и камней правильной формы                                |      | Из крупных блоков |      |
|   | При скорости ветра, м/с   |      |                   |      |
|   | До 6  | Св 6 | До 6              | Св 6 |
| До минус 10                                     | 5   | 10   | 10                | 15   |
| От минус 11 до минус 20                         | 10  | 15   | 10                | 20   |
| Ниже минус 20                                   | 15  | 20   | 20                | 25   |

*Примечание. Для получения необходимой температуры раствора может применяться подогретая (до 80°С) вода, а также подогретый песок (не выше 60°С).*

Не допускается выполнение способом замораживания бутовой кладки из рваного бута.

7.67. При кладке способом замораживания растворов (без противоморозных добавок) необходимо соблюдать следующие требования:

температура раствора в момент его укладки должна соответствовать температуре, указанной в табл. 33;

выполнение работы следует осуществлять одновременно по всей захватке;

во избежание замерзания раствора его следует укладывать не более чем на два смежных кирпича при выполнении версты и не более чем на 6-8 кирпичей при выполнении забутовки;

на рабочем месте каменщика допускается запас раствора не более чем на 30-40 мин. Ящик для раствора необходимо утеплять или подогревать.

Использование замерзшего или отогретого горячей водой раствора не допускается.

7.68 Перед наступлением оттепели до начала оттаивания кладки следует выполнять по всем этажам здания все предусмотренные проектом производства работ мероприятия по разгрузке, временному креплению или усилению перенапряженных ее участков (столбов, простенков, опор, ферм и прогонов и т. п.). С перекрытий необходимо удалять случайные, не предусмотренные проектом нагрузки (строительный мусор, строительные материалы).

## КОНТРОЛЬ КАЧЕСТВА РАБОТ

7.69 Контроль качества работ по возведению каменных зданий в зимних условиях следует осуществлять на всех этапах строительства.

В журнале производства работ помимо обычных записей о составе выполняемых работ следует фиксировать: температуру наружного воздуха, количество добавки в растворе, температуру раствора в момент укладки и дру-

гие данные, влияющие на процесс твердения раствора.

7.70 Возведение здания может производиться без проверки фактической прочности раствора в кладке до тех пор, пока возведенная часть здания по расчету не вызывает перегрузки нижележащих конструкций а период оттаивания. Дальнейшее возведение здания разрешается производить только после того, как раствор приобретет прочность (подтвержденную данными лабораторных испытаний) не ниже требуемой по расчету, указанной а рабочей чертежах для возведения здания з зимних условиях.

Для проведения последующего контроля прочности раствора, с противоморозными добавкамм необходимо при возведении конструкций изготавливать образцы-кубы размером 7,07X7,07x7,07 см на отсасывающем воду основании непосредственно на объекте.

При возведении одно-двухсекционных домов число контрольных образцов на каждом этажа (за исключением трех верхних) должно быть не менее 12. При числа секций болев двух должно быть не менее 12 контрольных образцов на кахсды дав секции.

Образцы, не менее трех, испытывают посла 3-часового оттаивания

Контрольные образцы-кубы следует испытывать в сроки, необходимые для поэтажног контроля прочности раствора при возведении конструкций.

Образцы следует хранить в тех же условиях, что и возводимая конструкция, и предохранять от попадания на них воды и снега.

Для определения конечной прочности раствора три контрольных образца необходимо, испытывать после их оттаивания в естественных условиях и последующего 28-суточного твердения при температуре наружного воздуха не ниже  $20 \pm 5^{\circ}\text{C}$

7.71. В дополнение; к испытаниям кубов, а также в случае их отсутствия разрешается опрмелять прочность раствора испытанием образцов с ребром 3-4 см, изготовленных из двух пластинок раствора, отобранных из горизонтальных швов.

7.72 При возведении зданий способом замораживания на обыкновенных (без противоморозных добавок) растворах с последующим упрочанием кладки искусственным прогревом необходимо осуществлять постоянный контроль за температурными условиями твердения раствора с фиксацией их в журнале. Температура воздуха в помещениях при обогреве замеряется регулярно, не реже трех раз в сутки: в 1, 9 и 17 ч. Контроль температуры воздуха следует производить не менее чем в 5-6 точках вблизи наружных стен обогреваемого этажа на расстоянии 0,5 м от пола.

Среднесуточная температура воздуха в обогреваемом этаже определяется как среднее арифметическое из частных замеров.

7.73Перед приближением весны и в период длительных оттепелей необходимо усилить контроль за состоянием всех несущих конструкций зданий, возведенных в осенне-зимний период, независимо от их этажности и разработать мероприятия по удалению дополнительных нагрузок, устройству временных креплений и определению условий для дальнейшего продолжения строительных работ.

7.74 Во время естественного оттаивания, а также искусственного прогрева конструкций следует организовывать постоянные наблюдения за величиной и размерностью осадок стен, развитием деформаций наиболее напряженных участков кладки, твердением раствора.

Наблюдение необходимо вести в течение всего периода твердения до набора раствором проектной (или близкой к ней) прочности.

7.75. В случае обнаружения признаков перенапряжения кладки в виде деформации, трещин или отклонений от вертикали следует принимать срочные меры по временному или постоянному усилению конструкций.

### УСИЛЕНИЕ КАМЕННЫХ КОНСТРУКЦИЙ И РЕКОНСТРУИРУЕМЫХ И ПОВРЕЖДЕННЫХ ЗДАНИЙ.

7.76. Производство работ по усилению каменных конструкций реконструируемых и поврежденных зданий производится в соответствии с рабочими чертежами и проектом производства работ.

7.77. Перед усилением каменных конструкций следует подготовить поверхность: произвести визуальный осмотр и простукивание кладки молотком, очистить поверхность клики от грязи и старой штукатурки, удалить частично разрушенную (размороженную) кладку.

7.78. Усиление каменных конструкций методом инъекций в зависимости от степени повреждение или требуемого повышения несущей способности конструкций следует выполнять на цементно-песчаных, беспесчаных или цементно-полимерных растворах. Для цементных и цементно-полимерных растворов необходимо применять портландцемент марки М400 или М500 с тонкостью помало не менее  $2400\text{см}^2/\text{г}$ . Цементное тесто должно быть нормальной густоты в пределах 20-25 %.

При изготовлении инъекционного раствора необходимо производить контроль его вязкости и водоотделения. Вязкость определяют вискозиметром В 3-4. Она должна быть для цементных растворов 13-17 с, для эпоксидных 3-4 мин. Водоотделение, определяемое выдержанной раствора в течении 3ч, не должно превышать 5% общего объема пробы растворной смеси.

7.79. При усилении каменных конструкций стальными обоймами (уголками с хомутами) установку металлических уголков следует выполнять одним из следующих способов:

Первый, -на усиливаемый элемент в местах установки уголков обоймы наносят слой цементного раствора марки не ниже М100 Затем устанавливают уголки с хомутами и создают в хомутах предварительное натяжение усилием 10-15 кН:

Второй-уголки устанавливают без раствора с зазором 15-20 мм, зафиксированным стальными или деревянными клиньями, создают в хомутах натяжения усилием 10-15 кН. Зазор жестким раствором, удаляют клинья и производят полное хомутов до 30-40 кН.

При обоих способах установки металлических обойм соединить путём натяжения хомутов через 3 сут после их истяжения.

7.80. Усиление металлических конструкций неармированными или армированными растворными обойными следует выполнять с соблюдением следующих требований:

армирование выполнять связанными каркасами. Каркасы усиления фиксироваться в проектном положении при помощи скоб или крюков забиваемых в швы кладки с шагом 0,8-1,0 м в шахматном порядке. допускается соединять плоские каркасы в пространственные точечной сваркой вручную;

для опалубка следует применять разборно переставную опалубку, щиты опалубки должны быть соединены жестко между собой и обеспечивать плотность и неизменяемость конструкции в целом;

бетонную смесь укладывать ровными слоями и уплотнять вибратором, не допуская повреждения монолитности усиливаемого участка кладки;

бетонная смесь должна иметь осадку конуса 5—6 см, фракция щебня не более 20 мм;

распалубку обойм производить после достижения бетоном 50 % проектной прочности.

7.81 При усилении каменных стен стальными полосами при наличии штукатурного слоя необходимо выполнить в нем горизонтальные штрабы глубиной, равной толщине штукатурного слоя, и шириной, равной ширине металлической полсы 20 мм.

7.82 При усилении каменных стен внутренними анкерами необходимо отверстия в стене под анкера инъецировать раствором.

Основные скважины поз анкера следует располагать в шахматном порядке с шагом 50—100 см при ширине раскрытия трещин 0,3-1 мм и 100-200 см при раскрытии трещин 3 мм и более в местах концентрации мелких трещин следует располагать дополнительные скважины.

Скважины необходимо сверлить на глубину 10-30 см, но не более 1/2 толщины стены.

7.33 При усилении каменных стен стальными предварительно напряженными тешами точное усилие натяжения тяжей следует контролировать, при помощи динамометрического ключа или измерением деформации индикатором часового типа с ценой деления 0,001 мм.

При установке тяжей в зимнее время в неотапливаемых помещениях необходимо летом подтянуть тяжи с учетом перепада температур.

7.84 Замену простенков и столбов новой кладкой следует начинать с постановки временных креплений и демонтажа оконных заполнений в соответствии в рабочими чертежами и проектом производства работ. Новую кладку простенка необходимо выполнять тщательно, с плотным осаживанием кирпича для получения тонкого шва.

Новую кладку следует не доводить до старой на 3-4 см. Зазор должен тщательно зачеканиваться жестким раствором марки не ниже 100. Временное крепление допускается снимать после достижения новой кладкой не менее 70 % проектной прочности.

7.85 При усилении каменной кладки контролю подлежат: качество под-



готовки поверхности каменной кладки, соответствие конструкций усиления проекту;

качество сварки крепежных деталей после напряжения элементов конструкций.

наличие и качество амтикоррозийной защиты конструкций уселения.

## ПРИЕМКА КАМЕННЫХ КОНСТРУКЦИЙ

7.86 Приемку выполненных работ по возведению каменных, конструкций необходимо производить до оштукатуривания на поверхностях.

7.87 Элементы каменных конструкций, скрытых в процессе производства строитально-монтажных работ, в том числе:

места опирания ферм, прогонов, балок, плит перекрытий на стены, столбы и пилястры и их заделка в кладке;

закрепление в кладке сборных железобетонных изделий: карнизов, балконов и других консольных конструкций;

закладные детали их антикоррозионная защита;

уложенная в каменные конструкции арматура;

осадочные деформационные швы, антисейсмические швы;

гидропароизоляция кладки,

следует принимать по документам, удостоверяющим их соответствие проекту и нормативно-технической документации.

7.88 При приемке законченных работ по возведению конструкций необходимо проверить:

правильность перевязки швов, их толщину и заполнение, а также горизонтальность рядов и вертикальность углов кладки:

правильность устройства деформационных швов;

правильность устройства дымовых и вентиляционных каналов в стенах;

качество поверхностей фасадных неотштукатуриваемых стен на кирпича.

качество фасадных поверхностей, облицованных керамическими бетонными и другими видами камней и плит; геометрические размеры и положение конструкций.

7.89 При приемке каменных конструкций, выполняемых в сейсмических районах, дополнительно контролируется устройство:

армированного пояса в уровне верха фундаментов;

поэтажных антисейсмических поясов;

крепления тонких стен и перегородок к капитальным стенам, и перекрытиям;

усиления каменных стен включениями в кладку монолитных и сборных железобетонных элементов;

анкеровки элементов, выступающих выше чердачного перекрытия, а также прочность сцепления раствора со стековым каменным материалом.

7.90 Отклонения в размерах и положении каменных конструкций от проектных не должны превышать указанных в табл. 34.

Таблица 34

| Проверяемые конструкции (детали)  | Предельные отклонения, мм  |            |                      |          |          | Контроль (метод, вид регистрации)                      |
|---|--|------------|----------------------|----------|----------|--|
|   | стен   | столбов    | фунда-мента          | Стен     | Стол бов |  |
|   | Из кирпича керамических и природных камней правильной формы: из крупных блоков |            | Из бута и бутабетона |          |          |  |
| Толщина конструкций   | ±15  | ±10        | ±30                  | ±20      | ±20      | Измерительный, Журнал работ<br>То же                   |
| Отметки опорных поверхностей  | -10  | -10        | -25                  | -15      | -15      | То же  |
| Ширина простенков   | -15  | -          | -                    | -20      | -        | То же  |
| Ширина проемов  | +15  | -          | -                    | +20      | -        | То же  |
| Смещение вертикальных осей оконных проемов от вертикали                                   | 20   | -          | -                    | 20       | -        | То же  |
| Смещение осей конструкций от разбивочных осей   | 10(10)   | 10         | 20                   | 15       | 10       | Измерительный, геодезическая исполнительная схема      |
| Отклонения поверхностей и углов кладки от вертикали:                                      |  |            |                      |          |          |  |
| На один этаж на здание высотой более двух этажей  | 10(5)<br>30(30)  | 10<br>30   | -<br>30              | 20<br>30 | 15<br>30 | Измерительный, геодезическая исполнительная схема      |
| Толщина швов кладки:  | -2:+3  | -2:+3      | -                    | -        | -        | Измерительный, журнал работ                            |
| Горизонтальных вертикальных   | -2:+2<br>15(15)  | -2:+2<br>- | -<br>30              | -<br>20  | -<br>-   |  |
| Отклонение рядов кладки от горизонтали на 10м длины стены                                 |  |            |                      |          |          | Технический осмотр, геодезическая исполнительная схема |
| Неровности на вертикальной поверхности кладки, обнаруженные при наложении рейки длиной 2м | 10   | 5          | -                    | 15       | 15       | Технический осмотр, журнал работ                       |
| Размеры сечения вентиляционных каналов  | ±5   | -          | -                    | -        | -        | Измерительный, журнал работ                            |

*Примечание. В скобках приведены размеры допускаемых отклонений для конструкций из вибрированных кирпичных, керамических и каменных блоков и панелей.*

## 8. СВАРКА МОНТАЖНЫХ СОЕДИНЕНИЙ СТРОИТЕЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ

8.1 При производстве сварочных работ необходимо соблюдать требования КМК 3.01.02-97, «Правил техники безопасности при проведении сварочных и других огневых работ на объектах народного хозяйства», «Санитарных правил при сварке, наплавке и резка металлов».

8.2 Руководство сварочными работами должно осуществлять лицо, имеющее документ о специальном образовании или подготовке в области сварки.

Сварочные работы следует производить по утвержденному проекту производства с марочных работ (ППСР) или другой технологической документации.

8.3 Сварку и прихватку должны выполнять электросварщики, имеющие удостоверение на право производства сварочных работ, выданное в соответствии с утвержденными Правилами аттестации сварщиков.

К сварке конструкций из сталей с пределом текучести более 390 МПа (40 кгс/мм) допускаются сварщики имеющие удостоверение на право работ по сварке этих сталей.

8.4 При наличии соответствующего требований в проекте производства сварочных работ или технологической документации на монтажную сварку стыковых соединений данной конструкции каждый сварщик предварительно должен сварить пробные стыковые образцы. Сварку образцов следует производить из того же вида проката (марки стали, толщины), в том же пространственном положении и при использовании тех же режимов, материалов и оборудования, что и при выполнении монтажных сварных соединений.

8.5 Размеры пластин для пробных образцов стальных конструкций, а также форма и размеры образцов для механических испытаний, изготовляемых из сваренного пробного образца после внешнего осмотра и измерения стыкового шва, должны соответствовать ГОСТ 6996-66\*.

Размеры заготовок стержней для пробных образцов арматуры железобетонных конструкций, должны соответствовать требованиям ГОСТ 10922-90.

8.6 Механические испытания стыкового сварного соединения пробного образца для стальных конструкций необходимо проводить согласно ГОСТ 6996-66\*, стыкового сварного соединения арматуры железобетонных конструкций - ГОСТ 10922-90 в объеме, указанном в табл. 35.

При неудовлетворительных результатах механических испытаний разрешается повторная сварка пробных образцов под наблюдением руководителя сварочных работ

Таблица 36

| Вид испытания                   | Число образцов, шт                       | Нормируемый показатель   |
|---------------------------------|--|--|
| 1. Статическое растяжение       | Стальные конструкции<br>2                | Временное сопротивление разрыву не менее нижнего предела временного сопротивления основного металла, регламентируемого государственным стандартом<br>Угол статического изгиба, град, для сталей толщиной, мм:<br>углеродистых<br>до 20-не менее 100<br>св. 20-« » 80<br>низколегированных<br>до 20-не менее 80<br>св. 20- « » 60 |
| 2. Статический изгиб            | 2  |  |
| 3. Ударный изгиб металла<br>Шва | 3  | Ударная вязкость – не менее величины, указанной в технологической документации на монтажную сварку данной конструкции  |
| Растяжение до разрушения        | Арматура железобетонных конструкций<br>3 | Оценка результатов по ГОСТ 10922-90  |

8.7В случае необходимости выполнения сварки стальных конструкций при температуре воздуха ниже минус 30 °С сварщики должны предварительно сварить пробные стыковые образцы при температуре не выше указанной. При удовлетворительных результатах механических испытаний пробных образцов сварщик может быть допущен к работе при температуре воздуха на 10 °С ниже температуры сварки пробных образцов.

8.8Свариваемые поверхности конструкции и рабочее место сварщика следует защищать от дождя, снега, ветра. При температуре –окружающего воздуха ниже минус 10 °С необходимо иметь вблизи рабочего места сварщика инвентарное помещение для обогрева.

8.9 Колебания напряжения питающей сети электрического тока, к которой подключено сварочное оборудование, не должны превышать ±5% номинального значения. Оборудование для автоматизированной и ручной многопостовой сварки следует питать от отдельного фидера.

8.10 Сварочные материалы (покрытые электроды, порошковые проволоки, сварочные проволоки сплошного сечения, плавленые флюсы) должны соответствовать требованиям .ГОСТ 9467-75\*, ГОСТ 26271-84\*. ГОСТ 2246-70\* и ГОСТ 9087-81\*.

8.11 При входном контроле сварочных материалов следует установить наличие сертификатов или паспортов предприятия поставщика.

При отсутствии сертификатов на сварочные материалы или истечении гарантийного срока их хранения необходимо определять механические свойства стыковых сварных соединений, выполненных с применением этих материалов. Сварные стыковые образцы следует испытывать на статическое растяжение, статический и ударный изгибы при температуре, 20°C в соответствии с ГОСТ 6996-66\* и в количестве, указанное в п. 8.6.

8.12 Сварочные материалы (электроды, проволоки, флюсы) необходимо хранить на складах монтажных организаций в заводской таре отдельно по маркам, диаметрам и партиям. Помещение склада должно быть сухим, с температурой воздуха не ниже 16 °С.

8.13 Покрытые электроды, порошковые проволоки и флюсы перед потреблением необходимо прокалить по режимам, указанным в технических условиях, паспортах, на этикетках или бирках заводов изготовителей сварочных материалов.

Сварочную проволоку сплошного сечения следует очищать от ржавчины, жировых и других загрязнений.

Прокаленные сварочные материалы следует, хранить в сушильных печах при 45-100°C или в кладовых-хранилищах с температурой воздуха не ниже 16 °С и относительной влажностью не более 60 %.

8.14 Сварщик должен ставить личное клеймо на расстоянии 40-60 мм от границы выполненного им шва сварного соединения: одним сварщиком в одном месте, при выполнении несколькими сварщиками в начале и конце шва. Взамен постановки клейм допускается составление исполнительных схем с подписями сварщиков.

## СБОРКА И СВАРКА МОНТАЖНЫХ СОЕДИНЕНИЙ СТАЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ

8.15 Сварку конструкций при укреплении и в проектном положении следует производить после проверки правильности сборки.

8.16 Размеры конструктивных элементов кромок и швов сварных соединений, выполненных при монтаже, и предельные отклонения размеров сечения швов сварных соединений должны соответствовать указанным в ГОСТ 5264-80\*, ГОСТ 11634-75\*. ГОСТ 87113-79\*, ГОСТ 11533-75\*, ГОСТ 14771-76\*. ГОСТ .15164-78\*. ГОСТ 23518-79.

8.17 Кромки свариваемых элементов в местах расположения швов и прилегающие к ним поверхности шириной не-менее 20 мм при ручной или механизированной дуговой сварке и не менее 50 мм при автоматизированных видах сварки, а также мечта примыкания начальных-и выгодных планок необходимо зачищать с удалением ржавчины, жиров, краски, грязи, штаги и т. п. В конструкциях из сталей с пределомтехучести более 390 МПа (40 кгс/мм<sup>2</sup>), кроме того, следует зачищать места приварки и примыкающие поверхности приспособлений.

8.18 Сварку надлежит производить при стабильном режиме.

Предельные отклонения заданных значений силы сварочного тока

и напряжения на дуге при автоматизированной сварке не должны превышать  $\pm 5\%$ .

8.19 Число прокаленных сварочных материалов на рабочем месте сварщика – не должно превышать полусменной потребности. Сварочные материалы следует содержать в условиях, исключающих их увлажнению.

При сварке конструкций из сталей с пределом текучести более 390 МПа (40 кгс/мм<sup>\*</sup>) электроды, взятые непосредственно из прокалочной или сушильной печи, необходимо использовать в течение двух часов.

8.20 Ручную и механизированную дуговую сварку конструкций разрешается выполнять без подогрева, при температуре окружающего воздуха, приведенной в табл. 36. При более низких температурах сварку надлежит производить с предварительным местным подогревом стали до 120-160°C в зоне шириной 100 мм с каждой стороны соединения.

Таблица 36

| Толщина свариваемых элементов | Минимально- допустимая температура окружающего воздуха, °С, при сварке конструкции |                                       |            |                                       |  |
|-------------------------------|--|---------------------------------------|------------|---------------------------------------|--|
|                               | решетчатых   | Листовых объемных и оплошно стеччатых | решетчатых | Листовых объемных и оплошно стеччатых | Решетчатых и листовых  |
|                               |  |                                       |            |                                       |  |
|                               | Низколегированной с пределом текучести, МПа (кгс/мм <sup>2</sup> )                 |                                       |            |                                       |  |
| ≤390 (40)                     |  |                                       | >390 (40)  |                                       |  |
| До 16                         | -30  | -30                                   | -20        | -20                                   | -15  |
| Св.16 до 25                   | -  | -                                     | -          | -                                     | 0  |
| Св.16 до 30                   | -30  | -20                                   | -10        | 0                                     | При толщине более 25 мм предварительный местный подогрев производить независимо от температуры окружающего воздуха |
| Св.30 до 40                   | -10  | -10                                   | 0          | 5                                     |  |
| Св. 40                        | 0  | 0                                     | 5          | 10                                    |  |

8,21 Места приварки монтажных приспособлений к элементам конструкций из стали толщиной более 26 мм с пределом текучести 440 МПа (45 кгс/мм<sup>\*</sup>) и более необходимо предварительно подогреть до 120-160 °С.

8.22 Автоматизированную дуговую сварку под флюсом разрешается

производить без подогрева при температуре окружающего воздуха, приведенной в табл.37.

При температуре, ниже указанной в табл. 37, автоматизированную сварку под флюсом надлежит производить с предварительным местным подогревом до 120-160 °С.

Таблица 37

| Толщина свариваемого элемента | Минимально допустимая температура окружающего воздуха, °С при сварке конструкций из стали |                   |
|-------------------------------|---|-------------------|
|                               | углеродистой  | низколегированной |
| До 30                         | -30   | -20               |
| Св. 30                        | -20   | -10               |

8.23 Автоматизированную электрошлаковую сварку элементов от их толщины в конструкциях из низколегированных или углеродистых сталей допускается выполнять без предварительного подогрева при температура воздуха до минус 65 °С.

8.24 Швы соединений листовых объемных и сплошностекчатых конструкций толщиной более 20 мм при ручной дуговой сварив надлежит выполнять способами, обеспечивающими уменьшение скорости охлаждения сварного соединения (секционным обратноступенчатым, секционным двойным слоем, каскадом, секционным каскадом).

8.25 При двусторонней ручной или механизированной дуговой сварке стыковых, тавровых и угловых соединений с полным проплавлением необходимо перед выполнением шва с обратной стороны удалить его корень до чистого бездефектного металла.

8.26 При вынужденном перерыве в работе механизированную дуговую или автоматизированную дуговую сварку под флюсом разрешается возобновить после очистки от шлака кратера и прилегающего к нему концевой участка шва длиной 50-80 мм. Этот участок и кратер необходимо полностью перекрыть швом.

8.27 Придание угловым швам вогнутого профиля и лавного перехода к основному металлу, а также выполнение стыковых швов без усиления (если это предусмотрено чертежами КМД) следует обеспечивать подбором режимов сварки, соответствующим пространственным расположений свариваемых элементов конструкций (при укрупнении), или механизированной зачисткой абразивным инструментом.

8.28 Начало и конец шва стыковых, угловых и тавровых соединениях, выполняемых автоматизированными видами сварки, надлежит выводить за пределы свариваемых элементов на начальные и выводные планки. После окончания сварки планки должны быть удалены кислородной резкой. Места, где были установлены планки, необходимо зачистить абразивным инструментом.

Применение начальных и выводных планок при ручной и меха- низи-

рованной дуговой сварке должно быть предусмотрено в чертежах КМД.

На допускается возбуждать дугу и выводить кратер на основной металл за пределы шва.

8.28 Каждый последующий валик (слой) многослойного шва сварного соединения - надлежит выполнять после тщательной очистки предыдущего валика (слоя) от шлака и брызг металла. Участки шва с трещинами следует удалять до наложения последующих слоя.

8.30 Поверхности свариваемой конструкции и выполненных швов сварных соединений после окончания сварки необходимо очищать от брызг и наплывов (натеков) расплавленного металла.

Приваренные сборочные и монтажные приспособления удалять без повреждения основного металла и применения ударных воздействия. Места их приварки необходимо зачистить заподлицо с основным металлом, недопустимые дефекты исправить.

Необходимость удаления сборочных болтов в монтажных сварных соединениях после окончания сварки определяет монтажная организация.

8 31 Качество прихваток, сварных соединений крепления сборочных и монтажных приспособлений, определяемое внешним осмотром, должно быть не ниже качества основных сварных соединений.

### СВОДКА И СВАРКА МОНТАЖНЫХ СОЕДИНЕНИЙ ЖЕЛЕЗОБЕ- ТОННЫХ КОНСТРУКЦИЙ

832 Размеры конструктивных элементов сварных соединений стержневой арматуры (стержней между собой и с элементами закладных изделий) и предельные отклонения размеров выполненных швов должны соответствовать указанным в ГОСТ 14098-91.

Таблица 38

| Способ сварки   | Характеристика сварочной проволоки          | Марки сварочной проволоки                       | Класс арматурной стали |               |                |
|---|---|---|------------------------|---------------|----------------|
|   |   |   | A-I                    | A-II          | A-III          |
| 1   | 2   | 3   | 4                      | 5             | 6              |
| Ванная механизированная под флюсом в инвентарной форме или на стальной скобе-накладке | Сплошного сечения                           | Св-08А<br>Св-08АА                               | Рекомендуется          | Допускается   | Не допускается |
|   |   | Св-08 ГА  | Рекомендуется          |               | Допускается    |
|   |   | Св-08Г2С<br>Св-08ГС<br>Св-10Г2<br>Св-10ГА       | Допускается            | Рекомендуется |                |
| Дуговая механизированная СОДГП не стальной скобе-накладке                             | Сплошного сечения без дополнительной защиты | Св-20ГСТЮА<br>ЭП-245)<br>Св-15ГСТЮЦА<br>ЭП-439) | Рекомендуется          |               | Допускается    |



Продолжение таблицы 38

| 1   | 2                                   | 3                                       | 4             | 5 | 6 |
|---|-------------------------------------|---|---------------|---|---|
| Дуговая механизированная в инвентарной форме или на стальной скобе-накладке | Порошковая (самозащитная) проволока | ПП-АНЗ<br>ПП-АНЗС ПП-АН11 СП-9<br>ППТ-9 | Рекомендуется |   |   |
| Дуговая механизированная протяженными швами                                 |                                     | ППАН7<br>ПП-АН19С                       |               |   |   |

8.33 Для выполнения монтажных соединений арматурной стали разных классов следует применять способы сварки и сварочные материалы, указанные в табл. 38 и 39.

8.34 Ванную или дуговую механизированную сварку выпусков арматуры, плоских элементов закладных изделий между собой, отдельных стержней или стержней с плоскими элементами проката следует производить специализированными полуавтоматами или модернизированными полуавтоматами общего назначения.

8.35 Для механизированных способов сварки следует использовать источники постоянного сварочного тока универсальные или с жесткой характеристикой до 500 А, для ручной дуговой сварки - источники постоянного сварочного тока универсальные или с падающей характеристикой и сварочные трансформаторы ка токи до 500 А.

8.36 Перед сборкой конструкций необходимо установить соответствие чертежам КЖ классов стержневой арматуры, марок стали плоских закладных изделий и соединительных деталей, а перед сваркой - также размеров и точности сопряжения соединительных элементов. Точность сборки выпусков арматурных стержней должна соответствовать требованиям ГОСТ 10922-90 и ГОСТ 14098-90.

8.37 Перед сваркой (ванной, многослойными или протяженными швами) арматурные стержни в места соединения следует зачищать на длине, превышающей на 10-15 мм сварной швов или стык.

Таблица 39

| Класс арматуры | Рекомендуемые типы электродов для сварки                               |   |                           |
|----------------|--|---|---------------------------|
|                | ванной, ванно-шовной и дуговой многослойными швами стыковых соединений | протяженными швами стыковых и нахлесточных соединений | дуговой ручной прихваткам |
| А-I            | Э42, Э46, Э42А, Э46А   |   |                           |
| А-II           | Э50А, Э55  | Э42А, Э46А. 350А                                      | Э50А, Э55                 |
| А-III; Ат-IIIС | Э55, Э60   |   |                           |
| АТ-IVС         |  | Э50А, Э55, Э60  |                           |

*Примечание. При отсутствии электродов типов Э55 и Э60 ванно-шовную*

*и дуговую многослойными швами сварку стали класса А-III, Ат-IIIС и АIVС допускается выполнять электродами Э350А.*

8.38 При превышении регламентированных зазоров между стыкуемыми арматурными стержнями допускается применение одной промежуточной вставки длиной не менее 80мм. Вставки следует изготавливать из арматуры того же класса и диаметра, что и, стыкуемые стержни. При сварке стержней встык с накладками превышение зазора должно быть компенсировано соответствующим увеличением длины накладок.

8.39 Длина выпусков арматурных стержней из бетона конструкции должна быть не менее 150 мм при регламентированных нормативными документами зазорах и не менее 100 мм при применении вставки.

8.40 Элементы сборных железобетонных конструкций следует собирать с использованием устройств и приспособлений, фиксирующих их проектное положение. Конструкции, имеющие закладные изделия описания, надлежит дополнительно собирать на прихватках с применением тех же сварочных материалов, что и основные швы. Прихватки надлежит располагать в местах последующего наложения сварных швов.

8.41 При сборке конструкций не разрешается обрезка концов стержней или подготовка их кромок электрической дугой.

8.42 После сборки под сварку несоосность стыкуемых арматурных стержней, переломы их осей, смещения и отклонения размеров элементов сварных соединений должны соответствовать требованиям ГОСТ 10922-75. Отгиб стержней для обеспечения их соосности допускается осуществлять нагретом до температуры 600-800 °С.

8.43 Сварку элементов конструкций следует производить в надежно зафиксированном проектное положение. Запрещается сварка выпусков арматурных стержней конструкций, удерживаемых краном.

8.44 После окончания сварки выполненное сварное соединение необходимо очистить от шлака и брызг металла.

8.45 Выполненные сварочные работы перед бетонированием следует оформлять актами приемки партии арматуры по внешнему осмотру, а в предусмотренных ГОСТ 10922-90 случаях - актами контроля физическими методами.

8.46 Конструкции сварных соединений стержневой арматуры, их типы и способы выполнения в зависимости от условий эксплуатации, класса и марки свариваемой стали, диаметра и пространственного положения при сварке должны соответствовать требованиям ГОСТ 14098-90.

8.47 Прихватка дуговой сваркой в крестообразных соединениях стержней рабочей арматуры согласно ГОСТ 14098-90 при отрицательных температурах запрещается.

8.48 На поверхности стержней рабочей арматуры не допускаются ожога дуговой сваркой.

8.49 В стыках железобетонных элементов устанавливаемые замкнутые хомуты (поперечные стержни) следует закреплять, как правило, вязальной

проволокой. Дуговая сварка в местах пересечения стержней хомутов с продольной (рабочей) арматурой допускается для некоторых марок сталей, предусмотренных ГОСТ 14098-90.

8.50 Для выполнения ручной или механизированной сварки при отрицательной температуре окружающего воздуха до, минус 30°С необходимо:

увеличивать сварочный ток на 1% при понижении температуры воздуха на каждые 3 °С (от 0 °С);

производить предварительный подогрев газовым пламенем стержней арматуры до 200-250° С на длину 90-150 мм от стыка; подогрев стержней надлежит осуществлять после закрепления на них инвентарных форм, стальных скоб или круглых накладок без разборки кондукторов, используемых для временного закрепления монтируемых конструкций;

снижать скорость охлаждения выполненных ванными способами сварки соединений стержней посредством обмотки их асбестом; при наличии инвентарных формующих элементов следует снимать последние после остывания выполненного сварного соединения до 100 °С и ниже.

Ручную и механизированную сварку плоских элементов, закладных и соединительных изделий следует выполнять в соответствии с требованиями п. 8.20.

8.51 В соединениях стержней с накладками или внахлестку и с элементами закладных изделий, сваренных при отрицательных температурах, удаление дефектов в швах следует выполнять после подогрева прилегающего участка сварного соединения до 200-250 °С. Заварку восстанавливаемого участка надлежит производить также после подогрева.

## КОНТРОЛЬ КАЧЕСТВА МОНТАЖНЫХ СВАРНЫХ СОЕДИНЕНИЙ

8.52 Производственный контроль качества сварочных работ должен включать:

входной контроль рабочей технологической документации, монтируемых сварных конструкций, сварочных материалов, оборудования, инструмента и приспособлений;

операционный контроль сварочных процессов, технологических операций и качества выполняемых сварных соединений;

приемочный контроль качества выполненных сварных соединений.

8.53 Входной и операционный контроль следует выполнять согласно КМК3.01.01-97.

Приемочный контроль сварных соединений стальных конструкций

8.54 Контроль качества сварных соединений конструкций надлежит осуществлять методами, указанными в табл. 40.

Таблица 40

| Методы контроля   | Тип конструкций, объем контроля   |
|---|---|
| 1. Внешний осмотр с проверкой геометрических размеров и формы швов  | Все типы конструкций в объеме 100%  |
| 2. Контроль швов неразрушающими методами (радиографическим, ультразвуковым или др.) в соответствии с ГОСТ 3242-79                 | Все типы конструкций в объеме не менее 0,5 % длины швов, а также конструкции, методы и объемы контроля которых предусмотрены дополнительными правилами или чертежами КМ |
| 3. Испытания на непроницаемость и герметичность   | Конструкции (резервуарные и т.п) методы и объемы контроля которых предусмотрены дополнительными правилами разд. 4 или чертежами КМ                                      |
| 4. Механические испытания контрольных образцов  | Конструкции, для которых требования механических свойств сварных соединений предусмотрены чертежами КМ  |
| 5. Металлографические исследования макрошлифов на торцах швов контрольных образцов или на торцах стыковых швов сварных соединений | То же   |

8.55 Трещины всех видов и. размеру в швах сварных соединений конструкций не допускаются и должны быть устранены с последующей заваркой и контролем.

8.56 По внешнему виду качество сварных соединений конструкций должно удовлетворять требованиям табл. 41.

Таблица 41

| Элементы сварных соединений, наружные дефекты   | Требование к качеству, допустимые размеры дефектов.  |
|---|--|
| <p>Поверхность шва</p> <p>Подрезы</p> <p>Дефекты удлиненные и сферические одиночные-</p> <p>Дефекты удлиненные сферические в виде цепочки или скопления</p> <p>Дефекты (непровары, цепочки и скопления пор) соседние по длине шва</p> <p>Швы сварных соединений конструкций, возводимых или эксплуатируемых в районах с расчетной температурой ниже минус 40 С и до минус 65 °С включ.</p> <p>Непровары, несплавления, цепочки и скопления наружных дефектов</p> <p>Подрезы:<br/>Вдоль усилия</p> <p>Местные поперек усилия</p> | <p>Равномерно-чешуйчатая, без прожогов, наплывов, сужений и перерывов. Плавный переход к основному металлу (следует оговорить в чертежах КМ и КМД)</p> <p>Глубина - до 5 % толщины свариваемого проката, но не более 1 мм</p> <p>Глубина - до 10% толщины свариваемого проката, но не более 3 мм.</p> <p>Длина -до 20% длины оценочного участка*</p> <p>Глубина -до 5 % толщины свариваемого проката, но не более 2 мм.</p> <p>Длина - до 20% длины оценочного участка</p> <p>Длина цепочки или скопления - не более удвоенной длины оценочного участка</p> <p>Расстояние между близлежащими концами-не менее 200 мм</p> <p>Не допускаются</p> <p>Глубина – не более 0,5 мм при толщине свариваемого проката до 20 мм и не более 1 мм – при большей толщине</p> <p>Длина – не более удвоенной длины оценочного участка</p> |

\* Здесь и далее длину оценочного участка следует принимать по табл. 43.

8.57 Контроль швов сварных соединений конструкций неразрушающими методами следует проводить после исправления недопустимых дефектов, обнаруженных внешним осмотром.

Контролю должны подлежать преимущественно места с признаками дефектов и участки пересечения швов. Длина контрольного участка должна быть не менее 100 мм.

8.58 По результатам радиографического контроля швы сварных соединений конструкций должны удовлетворять требованиям табл. 42, 43.

При оценка за высоту дефектов  $h$  следует принимать следующие размеры их изображений на радиограммах:

для сферических пор и включений - диаметр;

« удлиненных « « -ширину.

Таблица 42

| Элементы свариваемых соединений, внутрененные дефекты   | Требования к качеству, допустимые размеры дефектов   |
|---|--|
| Соединения, доступные для сварки с двух сторон, соединения на подкладках<br>Непровары в корне шва   | Высота -до 5% толщины свариваемого проката, но не более 2 мм<br>Длина не более удвоенной длины оценочного участка  |
| Соединения без подкладок, доступные для сварки с одной стороны<br>Непровар в корне шва  | Высота - до 15% толщины свариваемого проката, но не более 3 мм   |
| Удлиненные и сферические дефекты:<br>одиночные образующие иепочку или скопление<br>удлиненные<br>непровзры, цепочки и скопления пор,<br>соседние по длине шва<br>суммарные в продольном сечении шва   | Высота — не более значений $h'$<br>Высота - не более $0,5/h^*$<br>Длина — не более длины оценочного участка<br>Протяженность — не более отношения $S/h$<br>Расстояние между близлежащими концами не менее 200 мм<br>Суммарная площадь на оценочном участке -не более $S^*$ |
| Швы сварных соединений конструкций, воз-водимых или эксплуатируемых в районах с расчетной температурой ниже минус 40°C до минус 65°C включ., а также конструкций, рассчитанных на выносливость<br>Непроеары, насплавления, удлиненные де-фекты, цепочки и скопления дефектов<br>Одиночные сферические дефекты | Не допускаются<br>Высота - не более $0,5h^*$<br>Расстояние между соседними дефектами - не менее удвоенной длины оценочного участка   |

\*Значения  $h$  и  $S$  следует принимать по табл. 43.

Таблица 43

| Наименьшая толщина элемента конструкции в сварном соединении, мм | Длина оценочного участка, мм | Допустимые размеры одиночных дефектов |                         |
|--|------------------------------|---------------------------------------|-------------------------|
|  |                              | $h$ мм                                | $S$ , мм <sup>2</sup> * |
| От 4 до 6  | 15                           | 0,8                                   | 3                       |
| Св. 6 до 8   | 20                           | 1,2                                   | 6                       |
| « 8 « 10   | 20                           | 1,6                                   | 8                       |
| « 10 « 12  | 25                           | 2,0                                   | 10                      |
| « 12 « 14  | 25-                          | 2,4                                   | 12                      |
| « 14 « 16  | 25                           | 2,8                                   | 14                      |
| « 16 « 18  | 25                           | 3,2                                   | 16                      |
| « 18 « 20  | 25                           | 3,6                                   | 18                      |
| « 20 « 60  | 30                           | 4,0                                   | 18                      |

Обозначения, принятые в табл. 43:  $h$  - допустимая высота сферического или удлиненного одиночного дефекта;  $S$  - суммарная площадь дефектов в продольном сечении шва на оценочном участке.

Примечание. Чувствительность контроля устанавливается по третьему классу согласно ГОСТ 7512-82\*.

8.59 По результатам ультразвукового контроля швы сварных соединений конструкций должны удовлетворять требованиям табл. 44.

Таблица 44

| Сварные соединения                       | Наименьшая толщина элемента конструкции в сварном соединении, мм | Длина оценочного участка, мм | Фиксируемая эквивалентная площадь одиночного дефекта, мм <sup>2</sup> |                      | Допустимое число одиночных дефектов на оценочном участке, шт |
|--|--|------------------------------|---|----------------------|--|
|  |  |                              | Наименьшая поисковая  | Допустимая оценочная |  |
| Стыковые, угловые тавровые, нахлесточные | Св.6 до 10   | 20                           | 5   | 7                    | 1  |
|  | «10 «20  | 25                           | 5   | 7                    | 2  |
|  | «20 «30  | 30                           | 5   | 7                    | 3  |
|  | «30«60   | 30                           | 7   | 10                   | 3  |

8.60 В швах сварных соединений конструкций, рассчитанный на выносливость, допускаются внутренние дефекты, эквивалентная площадь которых не превышает половины значений допустимой оценочной площади (см. табл. 44). При этом наименьшую поисковую площадь необходимо уменьшать в два раза. Расстояние между дефектами должно быть не менее удвоенной длины оценочного участка.

8.61-В соединениях, доступных сварке с двух сторон, а также в соединениях на подкладках суммарная площадь дефектов (наружных, внутренних или тех и других одновременно) на оценочном участке не должна превышать 6% площади продольного сечения сварного шва на этом участке.

В соединениях без подкладок, доступных сварке только с одной стороны, суммарная площадь всех дефектов на оценочном участке не должна превышать 10 % площади продольного сечения сварного шва на этом участка.

8.62В случае обнаружения недопустимого дефекта следует выявить его фактическую длину, дефект исправить и вновь проконтролировать.

При повторном выявлении дефекта контролю подлежит все сварное соединение.

5.63Контроль непроницаемости швов сварных соединений следует, как правило, производить пузырьковым или капиллярным методами в соответствии с ГОСТ 3242-79 (под непроницаемостью следует понимать способность соединения не пропускать воду или другие жидкости).

Величина разрежения при пузырьковом методе должна быть не менее 2500 Па (250 мм вод. ст.).

Продолжительность контроля капиллярным методом должна быть не менее 4 ч при положительной и менее 8 ч при отрицательной температура окружающего воздуха.

8.64Контроль герметичности (под герметичностью следует понимать способность соединения не пропускать газообразные вещества) швов сварных соединений следует, как правило, производить пузырьковым методом в соответствии с ГОСТ 3242-79.

8.65Сварные соединения, контролируемые при отрицательной температуре окружающего воздуха, следует просушивать нагревом до полного удаления замерзшей воды.

8.66 Механические испытания контрольных образцов проводят при наличии требований а чертежах КМ к показателям прочности, пластичности и вязкости металла шва и зоны термического влияния сварного соединения.

Требования к контрольным образцам и их сварке аналогичны требованиям к пробным образцам (см. пп. 8.4, 8.7).

Число контрольных образцов, при механических испытаниях должно быть, не менее:

на статическое растяжение стыкового соединения - 2;

на статическое растяжение, металла шва стыкового, углового и таврового соединений по 3;

на статический изгиб стыкового соединения -2;

на ударный изгиб металла шва и зоны термического влияния стыкового соединения - 3; тип образца -и места надразов должны быть указаны в чертежах КМ;

на твердость (НВ) металла шва и зоны термического сварного соединения, низколегированной стали (не менее чем в четырех точках)



– 1.

8.67 Металлографические исследования макрошлифов швов сварных соединений следует проводить в соответствии с ГОСТ 10243-76\*.

8.68 Обнаруженные в результате контрольных испытаний недопустимые дефекты необходимо устранить, а участки шва с недопустимыми дефектами вновь заварить и проконтролировать.

Дефектные участки сварных, швов надлежит, как правило, удалять одним из способов:

Механизированной зачисткой (абразивным инструментом) или механизированной рубкой.

Допускается удаление дефектов сварных соединений ручной кислородной резкой или воздушно-дуговой поверхностной резкой при обязательной последующей зачистке поверхности абразивным инструментом на глубину 1-2 мм с удалением выступов и наплывов.

8.69. Все ожоги поверхности основного металла сварочной дугой следует защищать абразивным инструментом на глубину 0,6-0,7 мм.

8.70. При удалении механизированной абчисткой (абразивным инструментом) дефектов сварных соединений, корки шва и прихваток риски на поверхности металла необходима направлять вдоль сварного соединения:

При зачистке мест установки начальных и выводных планок-вдоль торцевых кромок свариваемых элементов конструкций;

При удалении усиления шва под углом 40-50° к оси шва.

Ослабление сечения при обработке сварных соединений (углубление в основную металл) не должно превышать 3% толщины свариваемого элемента, но не более 1мм.

8.71. при удалении поверхностных дефектов с торца шва абразивным инструментом без последующей подборки допускается углубляться с уклоном не более 0,05 на свободной кромке в толщину металла на 0,02 ширины свариваемого элемента, но не более чем на 8мм с каждой стороны. При этом суммарное ослабление сечения (с учетом допустимого ослабления по толщине) не должно превышать 5%. После обработки торцов швов необходимо притупить острые грани.

8.72. исправление сварных соединений зачеканной не допускается.

8.73. остаточные деформации конструкций, возникшие после монтажной сварки, необходимо устранять термическим или термомеханическим воздействием в соответствии с требованиями п. 4.2.

8.74 Методы и объемы неразрушающего контроля элементов монтируемых конструкций приведены в дополнительных правилах разд. 4.

## ПРИЕМОЧНЫЙ КОНТРОЛЬ СВАРНЫХ СОЕДИНЕНИЙ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КОНСТРУКЦИЙ

8.75 Приемочный контроль выполненных сварных стыковых соединений арматуры должен предусматривать внешний осмотр и комплекс испытаний, проводимых в соответствии с ГОСТ 10922-90 и ГОСТ 23858-79.

Объем партии сварных соединений выпусков арматуры - устанавливается теми же стандартами. Бетонирование конструкции до получения результатов оценки качества сварных соединений не разрешается.

8.78. Подварку допускаемых к исправлению дефектов следует производить электродами диаметром 4 мм после зачистки места дефекта аб-резивным инструментом и предварительного подогрева стыка до 200-250°С

8.77 Сварные стыковые соединения арматуры, не удовлетворяющие требованиям ГОСТ 10922-90 или ГОСТ 23858-79. необходимо вырезать. На

Место вырезанного стыка следует вварить промежуточную вставку длиной не менее 80 мм с последующим ультразвуковым контролем двух выровненных сварных соединений.

**ПРИЛОЖЕНИЕ 1**  
**Обязательное**

**ОФОРМЛЕНИЕ ОБЛОЖЕК И СТРАНИЦ  
ЖУРНАЛА РАБОТ  
ПО МОНТАЖУ СТРОИТЕЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ**

**Обложка**

**Журнал работ  
по монтажу строительных конструкций  
(форма)**

**Продолжение прил. 1  
Титульный лист**

Журнал работ по монтажу строительных конструкций  
№ \_\_\_\_\_

Наименование организации, выполняющие работ \_\_\_\_\_

Наименование объекта строительства \_\_\_\_\_

Должность, фамилия, инициалы и подпись лица, ответственного за монтажные работы и ведение журнала \_\_\_\_\_

Организация, разработавшая проектную документацию; чертежи КЖ, КМ, КД \_\_\_\_\_

Шифр проектов \_\_\_\_\_

Организация, разработавшая проект производства работ \_\_\_\_\_

Шифр проектов \_\_\_\_\_

Предприятие, изготовившее конструкции \_\_\_\_\_

Шифр заказов \_\_\_\_\_

Заказчик (организация), должность, фамилия, инициалы и подпись руководителя (представителя) технического надзора \_\_\_\_\_

Основные показатели строящегося объекта:

Объем работ: стальных конструкций, т \_\_\_\_\_

сборных железобетонных  
конструкций, м<sup>3</sup> \_\_\_\_\_

деревянных конструкций, м<sup>3</sup> \_\_\_\_\_

Журнал начат « \_\_\_\_\_ » \_\_\_\_\_ 20\_\_ г.

Журнал окончен « \_\_\_\_\_ » \_\_\_\_\_ 20\_\_ г.

**Продолжение прил. 1**  
**1-я страница****Список**  
**инженерно-технического персонала,**  
**занятого на монтаже здания (сооружения)**

| Фамилия,<br>имя от-<br>чество | Специальность<br>и образование | Занимаемая<br>должность | Дата<br>начала<br>работы<br>на объ-<br>екте | Отметка<br>прохождении<br>аттестации и<br>дата аттеста-<br>ции | Дата<br>окончания<br>работы на<br>объекте |
|-------------------------------|--------------------------------|-------------------------|---|--|---|
|                               |                                |                         |   |  |   |
|                               |                                |                         |   |  |   |
|                               |                                |                         |   |  |   |
|                               |                                |                         |   |  |   |
|                               |                                |                         |   |  |   |
|                               |                                |                         |   |  |   |
|                               |                                |                         |   |  |   |
|                               |                                |                         |   |  |   |

**Перечень актов**  
**освидетельствования скрытых работ**  
**и актов промежуточной приемки ответственных конструкций**

| №<br>п.п | Наименование актов | Дата подписания акта |
|----------|--------------------|----------------------|
|          |                    |                      |
|          |                    |                      |
|          |                    |                      |



**Продолжение прил. 1**  
**3-я страница обложки**

В журнале пронумеровано и прошнуровано

\_\_\_\_\_ страниц

« \_\_\_ » \_\_\_\_\_ 20\_\_ г.

---

(должность, фамилия, инициалы и подпись руководителя организации,

---

выдавшего журнал)

МЕСТО  
ПЕЧАТИ

**ПРИЛОЖЕНИЕ 2**  
**Обязательное**

**ОФОРМЛЕНИЕ ОБЛОЖЕК И СТРАНИЦ**  
**ЖУРНАЛА СВАРОЧНЫХ**  
**РАБОТ**

Обложка

Журнал сварочных работ  
(форма)



**Продолжение прил. 2**  
**Титульный лист**

Журнал сварочных работ  
№ \_\_\_\_\_

Наименование организации, выполняющие работ \_\_\_\_\_

Наименование объекта строительства \_\_\_\_\_

Должность, фамилия, инициалы и подпись лица, ответственного за монтажные работы и ведение журнала \_\_\_\_\_

Организация, разработавшая проектную документацию; чертежи КЖ, КМ, \_\_\_\_\_

Шифр проектов \_\_\_\_\_

Организация, разработавшая проект производства работ \_\_\_\_\_

Шифр проектов \_\_\_\_\_

Предприятие, изготовившее конструкции \_\_\_\_\_

Шифр заказов \_\_\_\_\_

Заказчик (организация), должность, фамилия, инициалы и подпись руководителя (представителя) технического надзора \_\_\_\_\_

Журнал начат « \_\_\_\_\_ » \_\_\_\_\_ 20\_\_ г.

Журнал окончен « \_\_\_\_\_ » \_\_\_\_\_ 20\_\_ г.

**Продолжение прил. 2**  
**1-я страница**

Список  
инженерно-технического персонала,  
занятого выполнением сварочных работ

| Фамилия,<br>имя от-<br>чество | Специальность<br>и образование | Занимаемая<br>должность | Дата<br>начала<br>работы<br>на объ-<br>екте | Отметка<br>прохожде-<br>нии аттеста-<br>ции и дата<br>аттестации | Дата<br>оконча-<br>ния ра-<br>боты на<br>объекте |
|-------------------------------|--------------------------------|-------------------------|---|--|--|
|                               |                                |                         |   |  |  |
|                               |                                |                         |   |  |  |
|                               |                                |                         |   |  |  |
|                               |                                |                         |   |  |  |
|                               |                                |                         |   |  |  |
|                               |                                |                         |   |  |  |
|                               |                                |                         |   |  |  |
|                               |                                |                         |   |  |  |

Список сварщиков,  
выполняющих сварочные работы на объекте

| Фами-<br>лия,<br>имя от-<br>чество | Разряд<br>квалифи-<br>ка-<br>ционный | Номер<br>лично-<br>го<br>клейма | Удостоверение на право произ-<br>водства сварочных работ |                       |  | Отметка о<br>сварке<br>пробных и<br>контроль-<br>ных образ-<br>цов |
|------------------------------------|--------------------------------------|---------------------------------|--|-----------------------|--|--|
|                                    |                                      |                                 | но-<br>мер   | Срок<br>дей-<br>ствия | Допущен к<br>сварке (швов в<br>пространствен-<br>ном положе-<br>нии) |  |
|                                    |                                      |                                 |  |                       |  |  |
|                                    |                                      |                                 |  |                       |  |  |
|                                    |                                      |                                 |  |                       |  |  |
|                                    |                                      |                                 |  |                       |  |  |
|                                    |                                      |                                 |  |                       |  |  |

**Продолжение прил. 2  
2-я и последующие страницы**

| Дата выполнения работ, смена   |  |  |  |  |  |  |  |
|--|--|--|--|--|--|--|--|
| Наименование соединяемых элементов марка, стали                                      |  |  |  |  |  |  |  |
| Место или номер (по чертежу или схеме) свариваемого элемента                         |  |  |  |  |  |  |  |
| Отметка о сдаче и приемке узла под сварку (должность, фамилия, инициалы, подпись)    |  |  |  |  |  |  |  |
| Марка применяемых сварочных материалов (провода, флюс, электроды) номер партии       |  |  |  |  |  |  |  |
| Атмосферные условия (температура окружающего воздуха, осадки скорость ветра),        |  |  |  |  |  |  |  |
| Фамилия, инициалы сварщиков, номер удостоверения                                     |  |  |  |  |  |  |  |
| Клеймо   |  |  |  |  |  |  |  |
| Подписи сварщиков, сваривших соединения  |  |  |  |  |  |  |  |
| Фамилия, инициалы ответственного за производство работ (мастера производителя работ) |  |  |  |  |  |  |  |
| Подпись руководителя сварочных работ   |  |  |  |  |  |  |  |
| Замечания по контрольной проверке (производителя работ и др.)                        |  |  |  |  |  |  |  |

В журнале пронумеровано и прошнуровано

\_\_\_\_\_ страниц

« \_\_\_ » \_\_\_\_\_ 20\_\_ г.

---

(должность, фамилия, инициалы и подпись руководителя организации,

---

выдавшего журнал)

МЕСТО  
ПЕЧАТИ

**ПРИЛОЖЕНИЕ 3**  
**Обязательное**

**ОФОРМЛЕНИЕ ОБЛОЖЕК И СТРАНИЦ  
ЖУРНАЛА АНТИКОРРОЗИОННОЙ ЗАЩИТЫ  
СВАРНЫХ СОЕДИНЕНИЙ**

Обложка

**Журнал  
антикоррозийной защиты  
сварных соединений  
(форма)**

**Продолжение прил. 3  
Титульный лист**

Журнал антикоррозионной защиты  
сварных соединений

№ \_\_\_\_\_

Наименование организации, выполняющей работы \_\_\_\_\_

Наименование объекта строительства \_\_\_\_\_

Должность, фамилия, инициалы и подпись лица, ответственного за монтажные работы и ведение журнала \_\_\_\_\_

Организация, разработавшая проектную документацию; чертежи КЖ, \_\_\_\_\_

Шифр проекта \_\_\_\_\_

Организация, разработавшая проект производства работ по антикоррозионной защите сварных соединений \_\_\_\_\_

Шифр проекта \_\_\_\_\_

Предприятие, изготовившее конструкции \_\_\_\_\_

Шифр заказов \_\_\_\_\_

Заказчик (организация), должность, фамилия, инициалы и подпись руководителя (представителя) технического надзора \_\_\_\_\_

Журнал начат « \_\_\_\_\_ » \_\_\_\_\_ 20\_\_ г.

Журнал окончен « \_\_\_\_\_ » \_\_\_\_\_ 20\_\_ г.



В журнале пронумеровано и прошнуровано

\_\_\_\_\_ страниц

« \_\_\_ » \_\_\_\_\_ 20\_\_ г.

---

(должность, фамилия, инициалы и подпись руководителя организации,

---

выдавшего журнал)

МЕСТО  
ПЕЧАТИ



**ПРИЛОЖЕНИЕ 4**  
**Обязательное**

**ОФОРМЛЕНИЕ ОБЛОЖЕК И СТРАНИЦ ЖУРНАЛА ЗАМОНО-  
ЛИЧИВАНИЯ МОНТАЖНЫХ СТЫКОВ И УЗЛОВ**

**Обложка**

**Журнал**  
**замоноличивания монтажных стыков и узлов**  
**(форма)**

**Продолжение прил. 4  
Титульный лист**

Журнал  
замоноличивания монтажных стыков и узлов

№ \_\_\_\_\_

Наименование организации, выполняющей работы \_\_\_\_\_

Наименование объекта строительства \_\_\_\_\_

Должность, фамилия, инициалы и подпись лица, ответственного за выполнение работ по замоноличиванию и ведение журнала \_\_\_\_\_

Организация, разработавшая проект производства работ по замоноличиванию монтажных стыков и узлов \_\_\_\_\_

Шифр проекта \_\_\_\_\_

Организация, разработавшая проект производства работ по замоноличиванию монтажных стыков и узлов \_\_\_\_\_

Шифр проекта \_\_\_\_\_

Предприятие, изготовившее конструкции \_\_\_\_\_

Шифр заказов \_\_\_\_\_

Заказчик (организация), должность, фамилия, инициалы и подпись руководителя (представителя) технического надзора \_\_\_\_\_

Журнал начат « \_\_\_\_\_ » \_\_\_\_\_ 20\_\_ г.

Журнал окончен « \_\_\_\_\_ » \_\_\_\_\_ 20\_\_ г.



В журнале пронумеровано и прошнуровано

\_\_\_\_\_ страниц

« \_\_\_ » \_\_\_\_\_ 20\_\_ г.

---

(должность, фамилия, инициалы и подпись руководителя организации,

---

выдавшего журнал)

МЕСТО  
ПЕЧАТИ

**ПРИЛОЖЕНИЕ 5**  
**Обязательное**

**ОФОРМЛЕНИЕ ОБЛОЖЕК И СТРАНИЦ ЖУРНАЛА ВЫПОЛ-  
НЕНИЯ МОНТАЖНЫХ СОЕДИНЕНИЙ  
НА БОЛТАХ С КОНТРОЛИРУЕМЫМ НАТЯЖЕНИЕМ**

**Обложка**

**Журнал**  
**Выполнения монтажных соединений**  
**на болтах с контролируемым натяжением**  
**(форма)**

**Продолжение прил. 5**  
**Титульный лист**

Журнал  
выполнения монтажных соединений  
на болтах с контролируемым натяжением  
№ \_\_\_\_\_

Наименование организации, выполняющей работы \_\_\_\_\_

Наименование объекта строительства \_\_\_\_\_

Должность, фамилия, инициалы и подпись лица, ответственного за выполнение работ и ведение журнала \_\_\_\_\_

Организация, разработавшая проектную документацию; чертежи КМ \_\_\_\_\_

Шифр проекта \_\_\_\_\_

Организация, разработавшая проект производства работ \_\_\_\_\_

Шифр проекта \_\_\_\_\_

Предприятие, разработавшее чертежи КМД и изготовившее конструкции \_\_\_\_\_

Шифр заказа \_\_\_\_\_

Заказчик (организация), должность, фамилия, инициалы и подпись руководителя (представителя) технического надзора \_\_\_\_\_

Журнал начат « \_\_\_\_\_ » \_\_\_\_\_ 20\_\_ г.

Журнал окончен « \_\_\_\_\_ » \_\_\_\_\_ 20\_\_ г.







**Продолжение прил. 5**  
**3-я страница обложки**

В журнале пронумеровано и прошнуровано

\_\_\_\_\_ страниц

« \_\_\_ » \_\_\_\_\_ 20\_\_ г.

---

(должность, фамилия, инициалы и подпись руководителя организации,

---

выдавшего журнал)

МЕСТО  
ПЕЧАТИ

## ПРИЛОЖЕНИЕ 6

## Рекомендуемое

## ОБЛАСТЬ ПРИМЕНЕНИЯ ЦЕМЕНТОВ В СТРОИТЕЛЬСТВЕ

| Вид и марка цемента   | Основное назначение  | Допускается приме-<br>нять   | Не допускается<br>применять  |
|---|--|--|--|
| Портландцемент марок М600 и М550                                | Для бетонов класса В40 и выше, в том числе для жаростойкого бетона   | Для аварийно-восстановительных работ<br>При реконструкции промышленных предприятий, зданий и сооружений<br>Тоже                      | Для монолитных бетонных и железобетонных конструкций, где не используются свойства этих цементов (быстрое твердение, прочность)      |
| То же М500  | Для бетонов классов В25-В35  |  |  |
| То же М400  | Для бетонов классов В15—825 и жаростойкого бетона  |  |  |
| То же М300  | Для бетонов класса В10 и ниже и жаростойкого бетона  | -  | Тоже   |
| Пластифицированный портландцемент марок М300, М400, М500, М550. | Для конструкции, подвергающихся систематическому попеременному замораживанию и оттаиванию или увлажнению и высыханию (в пресной воде).   | При бетонировании в условиях сухой и жаркой погоды   |  |
| Гидрофобный портландцемент марок М300 и М400.                   | Для обычных конструкций.   | -  | Для конструкций, подвергающихся действиям минерализованных вод со степенью минерализации, превышающей нормы агрессивности воды-среды |
| Сульфатостойкий портландцемент марки М400                       | Для конструкций, подвергающихся систематическому попеременному замораживанию и оттаиванию или увлажнению и высыханию (в пресной воде). В случай длительного транспортирования и хранения цемента.<br>Для конструкций, подвергающихся действию сульфатных | Для конструкций подвергающихся систематическому попеременному замораживанию и оттаиванию или увлажнению и высыханию (в пресной воде) | Для бетонных и железобетонных конструкций, не подвергающихся действию агрессивных сред   |

## Продолжение приложения 6

| Вид марка цемента                                      | Основное назначение  | Допускается применять  | Не допускается применять  |
|--|--|--|---|
| Тампонажный портландцемент                             | Для тампонирования нефтяных и газовых скважин  | Для обычных конструкций  | Для конструкций, подвергающихся действию минерализованных вод со степенью минерализации, превышающей нормы агрессивности воды-среды   |
| Шлакопортландцемент марок М200, М300, М400, М500, М550 | Для надземных и подводных конструкций, подвергающихся действию пресных и минерализованных вод<br>Для внутримассивного бетона гидротехнических сооружений | При возведении конструкций в сухую и жаркую погоду при обеспечении влажного выдерживания<br><br>Для конструкций из жаростойкого бетона   | Для конструкций, подвергающихся систематическому попеременному замораживанию и оттаиванию или увлажнению и высыханию. При пониженных температурах (ниже 10 °С) без искусственного обогрева, за исключением массивов, выдерживаемых по методу термоса, с модулем поверхности менее 3 |
| Быстротвердеющий шлакопортландцемент марок М400-М500   | Для бетонов класса В15 и выше с повышенной начальной прочностью и жаростойкого бетона  | Для надземных, подземных и подводных конструкций, подвергающихся действию минерализованных вод. Для конструкций, возводимых при температурах ниже 10 °С. Для конструкций из жаростойкого бетона. | Для зон гидротехнических сооружений, находящихся на переменном горизонте воды и подвергающихся систематическому попеременному замораживанию и оттаиванию или увлажнению и высыханию   |
| Пуццолановой портландцемент марок М200, М300, М400     | Для подземных и подводных конструкций, подвергающихся действию пресных вод   | Для надземных конструкций, находящихся в условиях повышенной влажности, при влажном выдерживании<br>Для подводных и подземных конструкций, подвергающихся действию минерализованных вод          | Для конструкций, подвергающихся систематическому попеременному замораживанию и оттаиванию или увлажнению и высыханию. В зимних условиях, если применение не предусмотрено проектом. При температурах ниже 10 °С без искусственного обогрева, кроме прогреваемых по методу термоса   |

## Продолжение приложения 6

| 1  | 2  | 3   | 4   |
|--|--|---|---|
| Глиноземистый цемент марок М400, М500, М550, М600      | При необходимости получения высокой прочности бетона в короткие сроки при температуре окружающей среды ниже 20 °С<br>При систематическом попеременном замораживании и оттаивании или увлажнении и высыхании, а также при зимнем бетонировании<br>Для жаростойких и некоторых химически стойких бетонов | -   | Для надземных, подземных и подводных конструкций, в которых температура бетона может подняться выше 30 °С   |
| Высокоземистый цемент марок М400, М500, М550, М600     | Для бетонных и железобетонных конструкций, подвергающихся воздействию сульфатных вод или сернистого газа при температуре не выше 25 °С. Для конструкций из жаростойкого бетона   | -   | -   |
| Гипсоглиземистый расширяющийся цемент марок М400, М500 | Для получения безусадочных и расширяющихся водонепроницаемых бетонов, гидроизоляционных штукатурок   | Для зачеканки швов и растрескоков при рабочем давлении до 1 МПа, создаваемом в течении 24 с момента окончания зачеканки | Для производства строительных работ при температуре ниже 0 °С без обогрева, при реконструкции промышленных предприятий. При работе конструкций в эксплуатационных условиях при температуре выше 80 °С |
| Напрягающийся цемент марки М400 и выше                 | Для получения расширяющихся напрягающих бетонов, гидроизоляционных штукатурок, заделки стыков, каверн, омоноличивания конструкций, заделки фундаментных болтов, полы промышленных зданий, покрытия дорог, эксплуатируемая кровля, гидроизоляционные покрытия спортивных сооружений                     | При усилении конструкций, омоноличивания стыков, установке анкеров самоуплотняющихся покрытий                           | -   |
| Низкотермичный цемент                                  | Для получения бетонов с низкой экзотермией   | Для массивных сложной конфигурации конструкций, для обеспечения высокой плотности бетона                                | -   |

## ПРИЛОЖЕНИЕ 7

### Обязательное

#### Материалы для бетонов

| Материалы               | Нормативный документ   |
|-------------------------|--|
| Цемент                  | ГОСТ23464-79, ГОСТ10178-85*, ГОСТ2544-76*,<br>ГОСТ969-91, РСТ Уз22266-94 |
| Заполнители для бетонов |  |
| тяжелых                 | ГОСТ10268-91, РСТ Уз678-96   |
| крупных                 | РСТ Уз8267-93  |
| мелких                  | РСТ Уз8736-93  |
| легких                  | ГОСТ9757-90, ГОСТ9758-86*, ГОСТ22263-76                                  |
| жаростойких             | ГОСТ20910-90   |
| Вода                    | РСТ Уз818-97   |
| Химические добавки      | РСТ Уз671-96   |

## ПРИЛОЖЕНИЕ 8

### Рекомендуемое

#### Область применения добавок к бетонам (РСТ Уз671-96)

| № | Назначение добавки                                | Вид добавки   |
|---|---|---|
| 1 | Увеличение подвижности бетонной смеси             | Суперпластификаторы 1 группы<br>Сильнопластифицирующие 2 группы<br>Среднепластифицирующие 4 группы<br>Слабопластифицирующие |
| 2 | Снижение расслаиваемости бетонной смеси           | Стабилизирующие   |
| 3 | Снижение водопотребления бетонной смеси           | Водоудерживающие  |
| 4 | Улучшение перекачиваемости смеси в трубопровод    | Пластифицирующие  |
| 5 | Регулирование потерь подвижности смеси во времени | Регулирующие сохранность бетонной смеси   |
| 6 | Регулирование сроков схватывания                  | Ускоряющие или замедляющие процесс структурообразования смеси   |
| 7 | Порообразование в структуре бетона                | Способствующие вовлечению воздуха при перемешивании смеси   |
| 8 | Воздухововлечение воздуха в смесь                 | Способствующие вовлечению воздуха при перемешивании смеси   |
| 9 | Образование ячеистой структуры                    | Способствующие образованию пор за счет газообразующих добавок   |

**ПРИЛОЖЕНИЕ 9**  
**Рекомендуемое**

**ВЫБОР НАИБОЛЕЕ ЭКОНОМИЧНОГО МЕТОДА  
ВЫДЕРЖИВАНИЯ БЕТОНА ПРИ ЗИМНЕМ БЕТОНИРОВАНИИ  
МОНОЛИТНЫХ КОНСТРУКЦИЙ**

| Вид конструкции   | Минимальная температура воздуха, 0С, до | Способ бетонирования  |
|---|---|---|
| Массивные бетонные и железобетонные фундаменты, блоки и плиты с модулем поверхности до 3                              | -15<br>-25                              | Термос<br>Термос с применением ускорителей твердения бетона<br>Термос с применением противоморозных добавок*  |
| Фундаменты под конструкции зданий и оборудование, массивные стены и т.п. с модулем поверхности 3-6                    | -15<br>-25<br>-40                       | Термос, в том числе с применением противоморозных* добавок и ускорителей твердения<br>Обогрев греющей опалубки.<br>Предварительный разогрев бетонной смеси<br>Обогрев в греющей опалубке<br>Периферийный электропрогрев   |
| Колонны, балки, прогоны, элементы рамных конструкций, свайные ростверки, стены, перекрытия с модулем поверхности 6-10 | -15<br>-40                              | Термос с применением противоморозных добавок*, обогрев в греющей опалубке нагревательными проводами. Предварительный разогрев бетонной смеси, индукционный нагрев<br>Обогрев в греющей опалубке, нагревательными проводами и термоактивными гибкими покрытиями (ТАГП) с применением противоморозных добавок |
| Полы, перегородки, плиты перекрытий, тонкостенные конструкции с модулем поверхности 10-20                             | -40                                     | то же   |

*\*Противоморозные добавки, как правило, следует применять в комплексе с пластифицирующими*

**ПРИЛОЖЕНИЕ 10**  
**Рекомендуемое**

**РЕКОМЕНДУЕМЫЕ МАРКИ ПОРОШКА И СВЯЗКИ  
АЛМАЗНОГО ИНСТРУМЕНТА ДЛЯ ОБРАБОТКИ  
БЕТОНА И ЖЕЛЕЗОБЕТОНА**

| Вид обрабатываемого бетона  | Рекомендуемая марка по ГОСТ 9206-64 алмазного порошка (тип связки) |
|---|--|
| Бетон тяжелый на заполнителях из силикатных и силикатно-карбонатных пород с пределом прочности при сжатии исходной горной породы до 450 МПа (4500 кгс/см <sup>2</sup> ) (граниты, гранитоиды андезиты, диабазы, базальты, габбро, песчаники и др. | АСК, А, АСС, МЖ (МОЗ, М50)   |
| Бетон тяжелый на заполнителях из карбонатных пород с пределом прочности при сжатии исходной горной породы до 300 МПа (3000 кгс/см <sup>2</sup> ) (плотные известняки, доломиты, мраморы)  | АСВ, АСК, АСС (М1, М3, МЖ)   |
| Бетон легкий на заполнителях из силикатных пород с пределом прочности исходной породы 5-70 МПа (50-700 кгс/см <sup>2</sup> ) (туфы, шлаковые пемзы) и на искусственных пористых заполнителях (керамзит, шлак) и ячеистый бетон                    | АСВ, А (М3, МЖ, М1)  |
| Специальные бетоны - полимербетоны на силикатном и карбонатном заполнителях, силикатный бетон с заполнителями из чугуна с заполнителями из чугунной дроби и скрапа, железобетон   | А, АСК, АСС, АСВ (МЖ, МОЗ, М50, М1, М3)                            |

## ПРИЛОЖЕНИЕ 11 Обязательное

### Нагрузки и данные для расчета опалубки монолитных бетонных и железобетонных конструкций

1 При расчете опалубки, лесов и креплений должны приниматься следующие нормативные нагрузки:

вертикальные нагрузки

а) собственная масса опалубки и лесов, определяемая по чертежам. При устройстве деревянных опалубок и лесов объемную массу древесины следует принимать: для хвойных пород -  $600 \text{ кг/м}^3$ , для лиственных пород -  $1400 \text{ кг/м}^3$ .

б) масса свежешелюженной бетонной смеси, принимаемая для бетона на гравии или щебне из камня твердых пород -  $2500 \text{ кг/м}^3$  для бетонов прочих видов - по фактическому весу.

в) масса арматуры должна приниматься по проекту, а при отсутствии проектных данных -  $100 \text{ кг/м}^3$  железобетонной конструкции.

г) нагрузки от людей и транспортных средств при расчете палубы, настилов и непосредственно поддерживающих их элементов лесов -  $2,5 \text{ кПа}$ ; палубы или настила при расчете конструктивных элементов -  $1,5 \text{ кПа}$ .

*Примечание: Палуба, настилы и непосредственно поддерживающие их элементы должны проверяться на сосредоточенную нагрузку от массы рабочего с грузом ( $1300 \text{ Н}$ ) либо от давления колес двухколесной тележки ( $2500 \text{ Н}$ ) или иного сосредоточенного груза в зависимости от способа подачи бетонной смеси (но не менее  $1300 \text{ Н}$ ).*

2 При ширине досок палубы или настила менее  $160 \text{ мм}$  указанный сосредоточенный груз распределяется на две смежных доски.

д) нагрузки от вибрирования бетонной смеси -  $2 \text{ кПа}$  горизонтальной поверхности (учитываются только при отсутствии нагрузок по подп. "г")  
горизонтальные нагрузки

е) нормативные ветровые нагрузки - в соответствии с КМК 2.01.07-96

ж) давление свежешелюженной бетонной смеси на боковые элементы опалубки, определяемое по табл.1 настоящего приложения.

*Примечание. Во всех случаях величину давления бетонной смеси следует ограничить величиной гидростатического давления  $R_{\text{max}} = \gamma h$ , результирующее давление при треугольной эпюре  $R_{\text{max}} = \gamma h / 2$ .*

з) нагрузки от сотрясений возникающих при укладке бетонной смеси в опалубку бетонируемой конструкции, принимаются по табл.2 настоящего приложения.

и) нагрузки от вибрирования бетонной смеси -  $4 \text{ кПа}$  вертикальной поверхности опалубки

*Примечание. Указанные нагрузки должны учитываться только при отсутствии нагрузок по подп. "з"*

2 При наружной вибрации несущие элементы опалубки (ребра, схватки, хомты и т.п.) их крепления и соединения должны дополнительно рассчиты-



ваться на местные воздействия вибраторов. Нагрузки принимаются согласно закону гидростатического давления.

Таблица 1

| Способ уплотнения     | Расчетные формулы для определения максимального бокового давления бетонной смеси, кПа | Пределы применения формулы  |
|-----------------------|---|---|
| С помощью вибраторов: | $P = \gamma h$<br>$P = \gamma(0.27 + 0.78)K_1K_2$                                     |   |
| внутренних            |   | $H \leq R$<br>$v < 0.5$<br>$v \geq 0.5$ , при условии что<br>$H \geq 1$ |
| наружных              |   | $H \leq 2R_1$<br>$v < 4.5$<br>$v > 4.5$ , при условии, что<br>$H > 2$   |

Обозначения принятые в табл.1

$P$  - максимальное боковое давление бетонной смеси, кПа

$\gamma$  - объемная масса бетонной смеси, кг/м<sup>3</sup>

$H$  - высота уложенного слоя бетонной смеси, оказывающего давление на опалубку, м

$v$  - скорость бетонирования конструкции, м/ч

$R_1, R_2$  - соответственно радиусы действия внутреннего и наружного вибратора, м

$K_1$  - коэффициент, учитывающий влияние консистенции бетонной смеси: для жесткой и малоподвижной смеси с осадкой конуса 0-2 см - 0,8; для смесей с осадкой конуса 4-6 см - 1; для смесей с осадкой конуса 8-12 см - 1,2.

$K_2$  - коэффициент для бетонных смесей с температурой: 5-7 °С - 1,15; 12-17 °С - 1; 28-32 °С - 0,85.

Таблица 2

| Способ подачи бетонной смеси в опалубку                              | Горизонтальная нагрузка на боковую опалубку, кПа |
|--|--|
| Спуск по лоткам и хоботам, а также непосредственно из бетонопроводов | 4  |
| Выгрузка из бадей емкостью, м <sup>3</sup>                           |  |
| от 0,2 до 0,8  | 4  |
| св 0,8   | 6  |

*Примечание: 1 Указанные динамические нагрузки должны учитываться полностью при расчете досок палубы и поддерживающих ее ребер. Балки*

(прогоны), поддерживающие ребра, следует рассчитывать в соответствии с фактической схемой конструкции, учитывая динамические воздействия в виде сосредоточенных грузов от двух смежных ребер при расстоянии между ними до 1 м и от одного ребра при расстоянии между ребрами 1 м и более. При этом должно учитываться наиболее невыгодное расположение этих грузов.

2 конструктивные элементы, служащие опорами балок (прогонов) например, подкосы, тязи и др., следует рассчитывать на нагрузку от двух смежных ребер расположенных по обе стороны рассчитываемого элемента (при расстоянии между ребрами менее 1 м), либо от одного ребра, ближайшего к этому элементу (при расстоянии между ребрами 1 м и более).

3 Выбор наиболее невыгодных сочетаний нагрузок при расчете опалубки и поддерживающих лесов должен осуществляться в соответствии с табл.3 настоящего приложения.

Таблица 3

| Элементы опалубки   | Виды нагрузок на опалубку, леса и крепления для расчета (см.п.1) |               |
|---|--|---------------|
|   | по несущей способности   | по деформации |
| 1 Опалубка плит и сводов и поддерживающие ее конструкции                        | $a+b+v+\Gamma$   | $a+b+v$       |
| 2 Опалубка колонн со стороны сечения до 300 мм и стен толщиной до 100 мм        | ж+и  | ж             |
| 3 Опалубка колонн со стороной сечения более 300 мм и стен толщиной более 100 мм | ж+з  | ж             |
| 4 Боковые щиты коробов балок, прогонов, прогонов и арок                         | ж+и  | ж             |
| 5 Днища коробов балок, прогонов и арок  | $a+b+v+d$  | $a+b+v$       |
| 6 Опалубка массивов   | ж+з  | ж             |

4 При расчете элементов опалубки и лесов по несущей способности нормативные нагрузки, указанные в п.1 необходимо умножать на коэффициенты перегрузки, приведенные в табл. 4 настоящего приложения.

При совместном действии полезных и ветровых нагрузок все расчетные нагрузки, кроме собственной массы, вводятся с коэффициентом 0,9.

При расчете элементов опалубки и лесов по деформации нормативные нагрузки учитываются без умножения на коэффициенты перегрузки.

Таблица 4

| № | Нормативные нагрузки                                   | Коэффициенты перегрузки |
|---|--|-------------------------|
| 1 | Собственная масса опалубки и лесов                     | 1,1                     |
| 2 | Масса бетона и арматуры                                | 1,2                     |
| 3 | От движения людей и транспортных средств               | 1,3                     |
| 4 | От вибрирования бетонной смеси                         | 1,3                     |
| 5 | Боковое давление бетонной смеси                        | 1,3                     |
| 6 | Динамические от сотрясения при выгрузке бетонной смеси | 1,3                     |

5 Распределение давления по высоте опалубки принято по аналогии с гидростатическим давлением по треугольной эпюре.

6 Прогиб элементов опалубки под действием воспринимаемых нагрузок не должен превышать следующих значений:

1/400 пролета элемента опалубки;

1/500 пролета для опалубки перекрытий.

7 Расчет лесов и опалубки на устойчивость против опрокидывания следует производить при учете совместного действия ветровых нагрузок и собственной массы, а при установке опалубки совместно с арматурой - также и массы последней. Коэффициенты перегрузок должны приниматься равными: для ветровых нагрузок 1/2, для удерживающих нагрузок - 0,8.

Таблица 5

| Материал палубы                                  | Нормативная нагрузка сцепления, кПа, при отрыве  |     |      |               |     |      |
|--|--|-----|------|---------------|-----|------|
|  | нормальном                                       |     |      | под углом 45° |     |      |
|  | продолжительность контакта бетона с опалубкой, ч |     |      |               |     |      |
|  | 12   | 24  | 72   | 12            | 24  | 72   |
| 1 Сталь  | 4,8*   | 5,5 | 11,7 | 5,8           | 6,5 | 15,3 |
|  | 6,2  | 7,6 | 13   | 7,4           | 8,3 | 17,1 |
| 2 Текстолит                                      | 1  | 2,5 | 3,3  | 2             | 3,8 | 5,6  |
|  | 1,6  | 2,9 | 3,6  | 2,7           | 4,1 | 6    |
| 3 Стеклопластик                                  | 1,7  | 2,8 | 5,9  | 2,7           | 4,5 | 7    |
|  | 3,1  | 3,6 | 7,7  | 4             | 6,3 | 9,1  |
| 4 Фанера без покрытия                            | 3,9  | 6,4 | 7,5  | 4,7           | 7   | 12   |
|  | 5,4  | 8,2 | 11   | 6,9           | 9,5 | 15   |
| 5 Фанера с защитной фенолформальдегидной пленкой | 2,5  | 3,8 | 4,5  | 4             | 6   | 9,12 |
|  | 4  | 5,1 | 6    | 5,8           | 7,5 |      |

\*Над чертой - для бетона класса В7,5, под чертой - для бетона класса В20

8 Расчет опалубки-облицовки, остающейся в теле сооружения, необходимо выполнять как расчет основных элементов сооружения с последующей проверкой на воздействие нагрузок, приведенных в п.1.

9 Для расчета устройств, обеспечивающих предварительный отрыв ство-

рок блок-форм крупнощитовой опалубки, объемно-переставной и тоннельной опалубки, следует принимать нормативные нагрузки по табл.5 и 6. Для расчета усилий срыва катучей опалубки следует принимать нормативные нагрузки по табл.7 настоящего приложения.

10 Расчетные сопротивления материалов принимаются с коэффициентом К. Увеличение расчетных сопротивлений при кратковременности действия нагрузки К для древесных материалов принимается равным 1,4.

Усилие отрыва опалубки от бетона рекомендуется определять по формуле:

$$P_{от} = K_{ок} b_n F_k,$$

где  $K_{ок}$  - коэффициент, учитывающий условия отрыва и степень жесткости опалубки, определяется по табл.6

$b_n$  - нормативная нагрузка сцепления, кПа

$F_k$  - площадь контакта опалубки с бетоном, м<sup>2</sup>

Для определения расчетных значений нагрузки касательного сцепления данные табл.6 следует умножать на коэф. 1,35.

Таблица 6

| № | Опалубка                                 | $K_{со}$ |
|---|--|----------|
| 1 | Мелкощитовая:                            |          |
|   | деревянная                               | 0,15     |
|   | комбинированная                          | 0,35     |
|   | стальная                                 | 0,40     |
| 2 | Крупнопанельная (панели из мелких щитов) | 0,25     |
| 3 | Крупнощитовая                            | 0,30     |
|   | объемно-нарастающая                      | 0,45     |
|   | блок-формы                               | 0,55     |

Таблица 7

| № | Материал палубы                                | Нормативная нагрузка касательного сцепления, кПа, после контакта с бетонной смесью и бетоном в течении |        |     |      |
|---|--|--|--------|-----|------|
|   |  | 20 мин   | 30 мин | 2 ч | 24 ч |
| 1 | Сталь  | 1,6*   | 1,7    | 3,1 | 11   |
| 2 | Текстолит                                      | 1,4  | 1,5    | 3   | 9,5  |
| 3 | Стеклопластик                                  | 2,2  | 2,4    | 5   | 12   |
| 4 | Фанера с защитной фенолформальдегидной пленкой | 1,2  | 1,3    | 2,7 | 8    |

\*Для бетона класса В10

**ПРИЛОЖЕНИЕ 12**  
**Обязательное**

**АКТ**  
**испытания конструкций здания и сооружения**  
**(форма)**

Г. \_\_\_\_\_ " \_\_\_\_ " \_\_\_\_\_ 200\_\_ г.

Комиссия, назначенная \_\_\_\_\_

(наименование организации-заказчика,

назначившей комиссию)

приказом от " \_\_\_\_ " \_\_\_\_\_ 200\_\_ г. № \_\_\_\_\_

в составе:

председателя-представителя заказчика \_\_\_\_\_

(ф.и.о, должность)

членов комиссии представителей:

генерального подрядчика \_\_\_\_\_

(ф.и.о, должность)

монтажной организации \_\_\_\_\_

(ф.и.о, должность)

**УСТАНОВИЛА:**

1 Монтажной организацией \_\_\_\_\_

(наименование организации и ее ведомственная

подчиненность)

предъявлено к испытанию \_\_\_\_\_

(наименование здания, сооружения)

входящее в состав \_\_\_\_\_

(наименование объекта)

2 Конструкции смонтированы согласно проектной документации, разработанной

(шифр проекта)

(наименование проектной организации и ее ведомственная подчиненность)

3 Строительные работы выполнены генеральным подрядчиком \_\_\_\_\_

(виды работ)

4 Монтаж оборудования выполнен \_\_\_\_\_

(наименование организации

и перечень видов работ)

5 Комиссии предъявлена документация в объеме, предусмотренном КМК 3.03.01-98 (п.1.22 и дополнительные правила к разд 4) перечисленная в приложении к настоящему акту.

6 Строительно-монтажные работ осуществлены в сроки:

начало работ \_\_\_\_\_, окончание работ \_\_\_\_\_  
(месяц, год) (месяц, год)

7 Испытания проведены согласно ППР, разработанному \_\_\_\_\_  
(шифр)

\_\_\_\_\_ (проекта, наименование организации, ведомственная подчиненность)

8 В процессе испытания установлено \_\_\_\_\_  
(указать результаты испытаний)

## РЕШЕНИЕ КОМИССИИ

\_\_\_\_\_ (наименование здания, сооружения)

считать выдержавшим испытание и готовым для выполнения последующих работ

Приложения к акту:

1. \_\_\_\_\_
2. \_\_\_\_\_

Председатель комиссии

\_\_\_\_\_ (подпись)

Члены комиссии

\_\_\_\_\_ (подписи)

**ПРИЛОЖЕНИЕ 13**  
**Обязательное**

Паспорт  
вертикального цилиндрического резервуара  
(бака водонапорной башни)

Объем \_\_\_\_\_ Марка \_\_\_\_\_

№ \_\_\_\_\_

Дата составления паспорта \_\_\_\_\_

Место установки \_\_\_\_\_  
(наименование предприятия)

Назначение резервуара \_\_\_\_\_

Основные размеры резервуара \_\_\_\_\_  
(диаметр, высота)

Наименование организации, выполнившей рабочие чертежи КМ, номера чертежей \_\_\_\_\_

Наименование завода-изготовителя стальных конструкций \_\_\_\_\_

Наименование строительно-монтажных организаций, участвовавших в возведении резервуара

1. \_\_\_\_\_

2. \_\_\_\_\_

3. \_\_\_\_\_

Перечень установленного на резервуаре оборудования \_\_\_\_\_

Отклонения от проекта \_\_\_\_\_

Дата начала монтажа \_\_\_\_\_

Дата окончания монтажа \_\_\_\_\_

Дата начала и окончания каждого промежуточного и общего испытания резервуара, результаты испытаний \_\_\_\_\_

Дата приемки и сдачи резервуара в эксплуатацию \_\_\_\_\_

*Приложения к паспорту:*

1 Деталировочные чертежи стальных конструкций (КМД) № \_\_\_\_\_  
и рабочие чертежи (КМ) № \_\_\_\_\_

2 Технический паспорт на изготовление стальных конструкций \_\_\_\_\_

3 Документы о согласовании отступлений от проекта при монтаже \_\_\_\_\_

4 Акт освидетельствования скрытых работ \_\_\_\_\_

5 Документы (сертификаты и др.) удостоверяющие качество электродов,  
электродной проволоки, флюсов и прочих материалов, примененных при  
монтаже

6 Схемы геодезических замеров при проверке разбивочных осей и установке  
конструкций \_\_\_\_\_

7 Журнал работ по монтажу строительных конструкций \_\_\_\_\_

8 Журнал сварочных работ \_\_\_\_\_

9 Акт испытаний резервуара \_\_\_\_\_

10 Документы результатов испытания сварных монтажных соединений \_\_\_\_\_

11 Заключение по радиографическому контролю сварных монтажных соеди-  
нений со схемой расположения мест просвечивания \_\_\_\_\_

12 Акт приемки смонтированного оборудования \_\_\_\_\_

Представитель заказчика \_\_\_\_\_  
(подпись)

Представители строительного-  
монтажных организаций \_\_\_\_\_  
(подпись)



**ПРИЛОЖЕНИЕ 14**  
**Обязательное**Паспорт  
мокрого газгольдераобъем \_\_\_\_\_ марка \_\_\_\_\_  
№ \_\_\_\_\_

Дата составления паспорта \_\_\_\_\_

Место установки \_\_\_\_\_  
(наименование предприятия)Назначение газгольдера \_\_\_\_\_  
(диаметр, высота)Наименование организации, выполнившей рабочие чертежи (КМ), номера  
чертежей \_\_\_\_\_

Наименование завода-изготовителя стальных конструкций \_\_\_\_\_

Наименование строительно-монтажных организаций, участвовавших в воз-  
ведении газгольдера \_\_\_\_\_

Перечень установленного на газгольдере оборудования \_\_\_\_\_

Отклонения от проекта \_\_\_\_\_

Дата начало монтажа \_\_\_\_\_

Дата окончания монтажа \_\_\_\_\_

Дата начало и окончания каждого промежуточного и общего испытания газ-  
гольдера, результаты испытаний \_\_\_\_\_Дата приемки и пуска газгольдера в эксплуатацию (наполнение газгольдера  
газом) \_\_\_\_\_

Приложение к паспорту:

1. Детализованные чертежи стальных конструкций (КМД), № \_\_\_\_\_  
и рабочие чертежи (КМ) № \_\_\_\_\_

2. Технический паспорт на изготовленные стальные конструкции \_\_\_\_\_

3. Документы о согласовании отступлений от проекта при монтаже \_\_\_\_\_

4. Акты освидетельствования скрытых работ \_\_\_\_\_

5. Документы (сертификаты и др.), удостоверяющие качество электродов,  
электродной проволоки, флюсов и прочих материалов, примененных при  
монтаже \_\_\_\_\_

6. Схемы геодезических замеров при проверке разбивочных осей и установке конструкций \_\_\_\_\_  
\_\_\_\_\_

7. Журнал работ по монтажу строительных конструкций \_\_\_\_\_

8. Журнал сварочных работ \_\_\_\_\_

9. Акт испытания газгольдера \_\_\_\_\_  
\_\_\_\_\_

10. документы результатов испытания сварных монтажных соединений  
\_\_\_\_\_

11. Заключение по радиографическому контролю сварных монтажных соединений со схемой расположения мест просвечивания \_\_\_\_\_  
\_\_\_\_\_

12. Акт приемки смонтированного оборудования \_\_\_\_\_  
\_\_\_\_\_

Представитель заказчика

\_\_\_\_\_  
(Подпись)

Представители строительно-  
Монтажных организаций

\_\_\_\_\_  
(Подпись)

## ПРИЛОЖЕНИЕ 15

### Справочное

#### Вяжущие для кладочных строительных растворов и их составы

При выборе вяжущих и требуемой марки раствора с учетом условий эксплуатации конструкций необходимо руководствоваться требованиями таб. 1 данного приложения, для подбора состава цементно-известковых, цементно-глиняных и цементных растворов – таб. 2.

Раствор, применяемый при возведении каменных конструкций, следует использовать до начала схватывания и периодически перемешивать во время использования. Применение обезвоженных растворов не допускается.

Таблица 1

Применяемые и допускаемые к применению вяжущие для растворов с учетом условий эксплуатации каменных конструкций

| Вид конструкций   | Вяжущие   |  |
|---|---|--|
|   | применяемые   | Допускаемые к применению   |
| Надземные конструкции при относительной влажности воздуха помещений до 60% и фундаменты, возводимые в маловлажных грунтах | Растворы марки 25 и выше<br>Портландцемент<br>Пластифицированный и гидрофобный портландцементы<br>Шлакопортландцемент<br>Растворы марки 10<br>Известь гидравлическая<br>Известково-шлаковые вяжущие<br>Цемент для строительных растворов              | Пуццолановый портландцемент<br>Цемент для строительных растворов<br>Известково-шлаковые вяжущие<br>Известково-пуццолановые и известково-зольные вяжущие    |
| Надземные конструкции при относительной влажности воздуха помещений до 60% и фундаменты, возводимые во влажных грунтах    | Растворы марки 25 и выше<br>Пуццолановый портландцемент<br>Шлакопортландцемент<br>Пластифицированный и гидрофобный портландцементы.<br>Портландцемент<br>Марка раствора 10 и выше<br>Цемент для строительных растворов<br>Известково-шлаковые вяжущие | Цемент для строительных растворов<br><br>Известково-шлаковые вяжущие<br><br>Известково-пуццолановые и известково-зольные вяжущие<br>Известь гидравлическая |
| Фундаменты при агрессивных сульфатных водах (независимо от марки раствора)  | Сульфатостойкий портландцемент  | Пуццолановый портландцемент  |

|  |   |  |
|--|---|--|
| Вид конструкций  | Вяжущие   |  |
|  | применяемые   | Допускаемые к применению                           |
| Крупноблочные и крупнопанельные бетонные и каменные стены (монтаж) | Растворы Марки 25 и выше<br>Портландцемент.<br>Пластифицированный и гидrofобный портландцементы | Шлакопортландцемент<br>Пуццолановые портландцемент |

*Примечания: 1. При применение раствора на шлакопортландцементе пуццолановом портландцементе для надземных конструкции в жаркую и сухую погоду необходимо строго соблюдать влажностных режим твердения путем увеличения дозировки воды и смачивания водой стеновых каменных материалов.*

*2. цемент для строительных растворов, а также известково-шлаковые, известково-пуццолановые известково-зольные вяжущие следует применять для растворов низких марок (25 и ниже), строго соблюдать влажностные режим твердений раствора.*

*3. применение известково-шлаковые, известково-пуццолановые и известково-зольные вяжущих при температуре воздуха ниже 10° С не допускается.*

ТАБЛИЦА 2

Составы цементно-известковых, цементно-глиняных и цементных растворов для каменных конструкций

| Марка вяжущего   | Объемная дозировка для растворов марок |           |           |           |         |                      |                   |         |
|--|--|-----------|-----------|-----------|---------|----------------------|-------------------|---------|
|  | 200                                    | 150       | 100       | 75        | 50      | 25                   | 10                | 4       |
| Составы цементно-известковых растворов для надземных конструкций (цемент: известь: песок) при относительной влажности воздуха помещений до 60% и для фундаментов в маловлажных грунтах                           |  |           |           |           |         |                      |                   |         |
| 500  | 1:0,2:3                                | 1:0,3:4   | 1:0,5:5,5 | 1:0,8:7   | -       | -                    | -                 | -       |
| 400  | 1:0,1:2,5                              | 1:0,2:3   | 1:0,4:4,5 | 1:0,5:5,5 | 1:0,9:8 | -                    | -                 | -       |
| 300  | -                                      | 1:0,1:2,5 | 1:0,2:3,5 | 1:0,3:4   | 1:0,6:6 | 1:1,4:10,5           | -                 | -       |
| 200  | -                                      | -         | -         | 1:0,1:2,5 | 1:0,3:4 | 1:0,8:7              | -                 | -       |
| 150  | -                                      | -         | -         | -         | -       | 1:0,3:4              | 1:1,2:9,5         | -       |
| 100  | -                                      | -         | -         | -         | -       | 1:0,1:2              | 1:0,5:5           | -       |
| 50   | -                                      | -         | -         | -         | -       | -                    | 1:0,1:2,5         | 1:0,7:6 |
| 25   | -                                      | -         | -         | -         | -       | -                    | -                 | 1:0,2:3 |
| Составы цементно-известковых и цементно-глиняных растворов для надземных конструкций (цемент: известь: песок и глина) при относительной влажности воздуха помещений более 60% для фундаментов во влажных грунтах |  |           |           |           |         |                      |                   |         |
| 500  | 1:0,2:3                                | 1:0,3:4   | 1:0,5:5,5 | 1:0,8:7   | -       | -                    | -                 | -       |
| 400  | 1:0,1:2,5                              | 1:0,2:3   | 1:0,4:4,5 | 1:0,5:5,5 | 1:0,9:8 | 1:1,4:10,5<br>1:1:9* | -                 | -       |
| 300  | -                                      | 1:0,1:2,5 | 1:0,2:3,5 | 1:0,3:4   | 1:0,6:6 | 1:0,8:7              | -                 | -       |
| 200  | -                                      | -         | -         | 1:0,1:2,5 | 1:0,3:4 | 1:0,3:4              | -                 | -       |
| 150  | -                                      | -         | -         | -         | -       | 1:0,1:2              | 1:1:9<br>1:0,8:7* | -       |
| 100  | -                                      | -         | -         | -         | -       | -                    | 1:0,5:5           | -       |

Продолжение таблицы 2

| Марка<br>вяжущего   | Объемная дозировка для растворов марок |         |         |         |       |    |    |   |
|---|--|---------|---------|---------|-------|----|----|---|
|   | 200                                    | 150     | 100     | 75      | 50    | 25 | 10 | 4 |
| Составы цементных растворов для фундаментов и других конструкции (цемент: известь: песок), расположенных в водонасыщенных грунтах и ниже уровня грунтовых вод |  |         |         |         |       |    |    |   |
| 500   | 1:0:3                                  | 1:0:4   | 1:0:5,5 | 1:0:6   | -     | -  | -  | - |
| 400   | 1:0:2,5                                | 1:0:3   | 1:0:4,5 | 1:0:5,5 | -     | -  | -  | - |
| 300   |  | 1:0:2,5 | 1:0:3   | 1:0:4   | 1:0:6 |    |    | - |
| 200   |  |         |         | 1:0:2,5 | 1:0:4 | -  | -  | - |
| <i>Над четной приведены составы цементно-известковых растворов, под чертой цементно-глиняных растворов</i>  |  |         |         |         |       |    |    |   |

Доставленный раствор на строительную площадку должен загружаться в емкости. В случае его расслоения необходимо перемешивать.

При возведении каменных конструкций в жаркую и сухую погоду (при температуре воздуха 25 °С и выше и относительной влажности воздуха менее 50%) следует выполнять дополнительные требования:

водопотребность растворов, приготовленных на шлакопортландцементе и пуццолановых портландцементе, необходимо обеспечивать путем подбора в лаборатории соответствующей конструкции растворам поддержания кладки в увлажненном состоянии способами, предусмотренными ППР, в течение жаркого периода суток;

водоудерживающую способность растворов следует устанавливать на месте производства работ один раз в смену для каждого состава раствора путем определения показателя водоудерживающей способности, равного не менее 75% водоудерживающей способности, установленной в лабораторных условиях;

при кладке стен в сухую погоду при температуре 25 °С и более из каменных материалов с водопоглощением до 15% необходимо перед укладкой кирпич и камни увлажнять, а материалы с водопоглощением более 15% - увлажнять с минутной выдержкой;

при перерывах в работе на верхний ряд кладки не следует укладывать раствор. После перерыва кладку необходимо увлажнять.

Уход за выполненной кладкой в жаркую и сухую погоду следует производить по рекомендациям строительных лабораторий.

**ПРИЛОЖЕНИЕ 16**  
**Справочное**

Противоморозные и пластифицирующие добавки в растворы, условия их применения и ожидаемая прочность раствора

Таблица 1

**Противоморозные и пластифицирующие добавки в растворы**

| Добавки  | Химическая формула                 | Условное сокращенное обозначение | Нормативный документ |
|--|------------------------------------|----------------------------------|----------------------|
| <b>Армированные и неармированные конструкции</b> |                                    |                                  |                      |
| 1 Нитрат натрия                                  | NaNO <sub>2</sub>                  | НН                               | ГОСТ 19906-74*Е      |
| 2 Поташ  | K <sub>2</sub> O <sub>3</sub>      | П                                | ГОСТ 10690-73*Е      |
| 3 Нитрат натрия                                  | NaNO <sub>3</sub>                  | ННа                              | ГОСТ 828-77*Е        |
| 4 Нитрат кальция                                 | Ca (NO <sub>2</sub> )              | НК                               |                      |
| 5 Мочевина                                       | CO (NH <sub>2</sub> ) <sub>2</sub> | М                                | ГОСТ 2081-92         |
| 6 сульфитно-дрожжевая бражка                     | -                                  | СДБ                              |                      |
| 7 Пластификатор адапиновый*                      | -                                  | ПАЩ-1                            |                      |
| 8 Соединение нитрата кальция с мочевиной         | -                                  | НКМ                              |                      |
| 9 Комплексная классифицированная добавка         | -                                  | НК+ПАЩ-1                         |                      |
| 10 То же   | -                                  | НН++ПАЩ-1                        | ГОСТ 19906-74*Е      |
| <b>Неармированные конструкции</b>                |                                    |                                  |                      |
| 11 Хлорид натрия                                 | NaCl                               | ХН                               | ГОСТ 13-830-91Е      |
| 12 Хлорид кальция                                | CaCl <sub>2</sub>                  | ХК                               | ГОСТ 450-77*         |
| 13 Нитрат-нитрат-хлорид кальция с мочевиной      | -                                  | ННХК+М                           |                      |

\*Выпускается Щелковским химкомбинатом

Таблица 2

## Условия применения добавок в растворы

| Вид конструкции и условия их эксплуатации  | Добавки и их сочетания |        |    |   |      |
|--|------------------------|--------|----|---|------|
|  | НКМ                    | ННХК+М | НН | П | НН+П |
| 1 Конструкции, а также стыки и швы (в том числе в кладке):   |                        |        |    |   |      |
| а) без специальной защиты по стали   | +                      | -      | +  | + | +    |
| б) с цинковыми покрытиями по стали   | -                      | +      | -  | - | -    |
| в) с алюминиевыми покрытиями по стали  | -                      | -      | -  | - | -    |
| г) с комбинированными покрытиями (щелочестойкими лакокрасочными или другими щелочестойкими защитными слоями по металлической основе) | +                      | -      | +  | + | +    |
| 2 Конструкции, предназначенные для эксплуатации:   |                        |        |    |   |      |
| а) в неагрессивной газовой среде при относительной влажности воздуха до 60%  | +                      | +      | +  | + | +    |
| б) в агрессивной газовой среде   | +                      | -      | +  | + | +    |
| в) в воде и при относительной влажности воздуха 60%, если заполнитель имеет включения реакционноспособного кремнезита                | +                      | +      | -  | - | -    |
| г) в зонах действия блуждающих токов постоянного напряжения от посторонних источников  | +                      | -      | +  | + | +    |
| д) конструкции электрифицированного транспорта, промышленных предприятий, потребляющих постоянный электрический ток                  | -                      | -      | -  | - | -    |

*Примечания: 1* Возможность применения добавок в случаях, перечисленных в поз.1, необходимо уточнять в соответствии с поз.2.

*2* При применении добавок по поз.2б следует учитывать требования

*КМК 2.03.11-97 "Защита строительных конструкций от коррозии" в части плотности и толщины защитного слоя бетона и защиты конструкции химически стойкими антикоррозионными покрытиями. В газовой среде, содержащей хлор и хлористый водород, противоморозные добавки допускаются при наличии специального обоснования.*

*3 Конструкции, периодически увлажняемые водой, конденсатом или технологическими жидкостями при относительной влажности воздуха менее 6%, приравниваются к эксплуатируемым при влажности воздуха более 60%.*

*4 Знак "плюс" - добавка допускается, знак "минус" - не допускается.*

Таблица 3

Количество противоморозных химических добавок к кладочным растворам, % от массы цемента в растворе

| Противоморозные добавки   | Средне суточная температура наружного воздуха, °С | Количество противоморозной добавки, % массы цемента | Ожидаемая прочность раствора, % от марки при твердении на морозе, сут |    |     |
|---|---|---|---|----|-----|
|   |   |   | 7   | 28 | 90  |
| 1 Нитрат натрия (НН)  | от 0 до -2  | 2-3   | 15  | 50 | 70  |
|   | -3 -5   | 4-5   | 10  | 40 | 55  |
|   | -6 -15  | 8-10  | 5   | 30 | 40  |
| 2 Поташ (П)   | до -5   | 5   | 25  | 60 | 80  |
|   | от -6 до -15                                      | 10  | 20  | 50 | 65  |
|   | -16 -30   | 12  | 10  | 35 | 50  |
| 3 Нитрат натрия + поташ (НН+П)                                    | 0 -2  | 1,5+1,5   | 25  | 60 | 80  |
|   | -3 -5   | 2,5+2,5   | 20  | 55 | 75  |
|   | -6 -15  | 5+5   | 15  | 40 | 60  |
|   | -16 -30   | 6+6   | 5   | 35 | 5   |
| 4 Комплексная добавка (НКМ)                                       | 0 -2  | 2-3   | 15  | 50 | 70  |
|   | -3 -5   | 4-5   | 10  | 30 | 50  |
|   | -6 -20  | 8-10  | 3   | 20 | 30  |
| 5 Комплексная пластифицированная добавка (НК+ПАЩ-1)<br>(НН+ПАЩ-1) | 0 -5  | 2   | 15  | 50 | 70  |
|   | 6 -15   | 5-6   | 10  | 30 | 50  |
| 6 Хлорид натрия + хлорид кальция (ХН+ХК)                          | 0 -5  | 2+0,5   | 30  | 80 | 100 |
|   | -6 -15  | 4+2   | 15  | 35 | 50  |
| 7 ННХК+М (готовый продукт + мочевины)                             | -3 -5   | 5   | 30  | 55 | 85  |
|   | -6 -15  | 10  | 20  | 40 | 50  |



|  |         |    |   |    |    |
|--|---------|----|---|----|----|
|  | -16 -30 | 12 | 5 | 20 | 30 |
|--|---------|----|---|----|----|

*Примечания: 1 В таблице приведены величины ожидаемой прочности растворов марки М50 и выше, приготовленных на портландцементях. В случае применения добавки нитрата натрия в виде жидкого продукта ожидаемая прочность растворов принимается с коэффициентом 0,8*

*При приготовлении раствора на шлакопортландцементе следует принимать коэффициент 0,8 с добавкой нитрата натрия в виде жидкого продукта - 0,65.*

*2 В связи с различной скоростью твердения растворов с противоморозными добавками, приготовленных на цементях с разными минералогическими составами, данные табл.3 об ожидаемой прочности растворов необходимо предварительно уточнять пробными замесами и испытанием образцов раствора.*

*3 Число противоморозных добавок рекомендуется назначать исходя из среднесуточной температуры на предстоящую декаду по прогнозам метеослужбы.*

*4 В случае резкого замедления твердения растворов с противоморозными добавками при температуре ниже рекомендуемой табл.3 допускается применять дополнительный обогрев конструкций путем установки в помещениях воздухонагревателей или других приборов до температуры не выше 40 °С.*

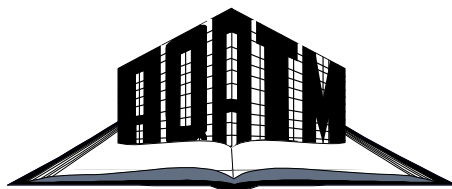
## СОДЕРЖАНИЕ

|   |    |
|---|----|
| 1. ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ  | 3  |
| 2. БЕТОННЫЕ РАБОТЫ  | 7  |
| Материалы для бетонов   | 7  |
| Бетоны смеси  | 8  |
| Укладка бетонных смесей   | 9  |
| Выдерживание и уход за бетоном  | 12 |
| Испытание бетона при приемке конструкций  | 12 |
| Кислотостойкие и щелочестойкие бетоны   | 13 |
| Жаростойкие бетоны  | 16 |
| Напрягающие бетоны  | 16 |
| Бетоны особо тяжелые и для радиационной защиты  | 17 |
| Производство бетонных работ при отрицательных температурах воздуха  | 18 |
| Производство бетонных работ при температуре воздуха выше 25 °С  | 21 |
| Специальные методы бетонирования  | 22 |
| Прорезка деформационных швов, технологических борозд, проемов, отверстий и обработка поверхности монолитных конструкций | 25 |
| Цементация швов. Работы по торкретированию и устройству набрызг - бетона  | 26 |
| Арматурные работы   | 27 |
| Опалубочные работы  | 29 |
| Приемка бетонных и железобетонных конструкций для частей сооружений   | 29 |
| 3. МОНТАЖ СБОРНЫХ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ И БЕТОННЫХ КОНСТРУКЦИЙ   | 32 |
| Установка блоков фундаментов и стен подземной части зданий  | 35 |
| Установка колонн и рам  | 36 |
| Установка ригелей, балок, ферм, плит, перекрытий и покрытий   | 36 |
| Установка панелей стен  | 37 |
| Установка вентиляционных блоков, объемных блоков шахт лифтов и санитарно-технических кабин                              | 38 |
| Возведение зданий методом подъема перекрытий  | 39 |
| Сварка и антикоррозионное покрытие закладных и соединительных изделий   | 39 |
| Замоноличивание стыков и швов   | 40 |
| Водо-, воздухо- и теплоизоляция стыков наружных стен полносборных зданий  | 41 |
| 4 МОНТАЖ СТАЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ   | 44 |
| Общие положения   | 44 |
| Подготовка конструкций к монтажу  | 44 |
| Укрупнительная сборка   | 44 |
| Установка, выверка и закрепление  | 45 |
| Монтажные соединения на высокопрочных болтах с контролируемым натяжением  | 46 |

|  |           |
|--|-----------|
| Монтажные соединения на высокопрочных дюбелях  | 49        |
| Монтажные сварные соединения   | 49        |
| Предварительное напряжение конструкций   | 49        |
| Испытание конструкций и сооружений   | 50        |
| Дополнительные правила монтажа конструкций одноэтажных зданий  | 51        |
| Требования при приемочной контроле   | 52        |
| Дополнительные правила монтажа конструкций многоэтажных зданий   | 56        |
| Укрупнительная сборка конструкций  | 56        |
| Подъем и установка конструкций   | 56        |
| Требования при приемочном контроле   | 56        |
| Дополнительные правила монтажа конструкций транспортерных галерей  | 58        |
| Требования при приемочном контроле   | 58        |
| Дополнительные правила монтажа резервуарных конструкций  | 59        |
| Требования к основаниям и фундаментам  | 59        |
| Сборка конструкций   | 59        |
| Испытания резервуарных конструкций и приемка работ   | 66        |
| Дополнительные правила монтажа конструкций антенных сооружений связи и башен вытяжных труб                               | 70        |
| Требования к фундаментам   | 70        |
| Требования к оттяжкам из стальных канатов  | 71        |
| Подъем и установка конструкций   | 72        |
| Требования при приемочном контроле   | 73        |
| <b>5. МОНТАЖ ДЕРЕВЯННЫХ КОНСТРУКЦИЙ</b>  | <b>74</b> |
| <b>6 МОНТАЖ ЛЕГКИХ ОГРАЖДАЮЩИХ КОНСТРУКЦИЙ</b>   | <b>77</b> |
| Ограждающие конструкции из асбестоцементных экструзионных панелей и плит   | 77        |
| Каркасно-обшивные перегородки  | 78        |
| Стены из панелей типа "сэндвич" и полистовой сборки  | 79        |
| <b>7 КАМЕННЫЕ КОНСТРУКЦИИ ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ</b>  | <b>80</b> |
| Кладка из керамического и силикатного кирпича, из керамических, бетонных, силикатных и природных камней правильной формы | 82        |
| Облицовка стен в процессе возведения кладки  | 85        |
| Особенности кладки арок и сводов   | 85        |
| Кладка из бутового камня и бутобетона  | 87        |
| Дополнительные требования к производству работ в сейсмических районах  | 87        |
| Возведение каменных конструкций в зимних условиях  | 89        |
| Кладка с противоморозными добавками  | 90        |
| Кладка на растворах без противоморозных добавок с последующим упрочнением конструкций прогревом.                         | 90        |
| Кладка способом замораживания.   | 91        |
| Контроль качества работ  | 93        |
| Усиление каменных конструкций и реконструируемых и поврежденных зданий.  | 95        |

|  |           |
|--|-----------|
| Приемка каменных конструкций   | 97        |
| <b>8. СВАРКА МОНТАЖНЫХ СОЕДИНЕНИЙ - СТРОИТЕЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ</b>   | <b>99</b> |
| Сборка и сварка монтажных соединений стальных конструкций  | 101       |
| Сводка и сварка монтажных соединений железобетонных конструкций  | 104       |
| Контроль качества монтажных сварных соединений   | 107       |
| Приемочный контроль сварных соединений железобетонных конструкций  | 114       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 1 Обязательное Оформление обложек и страниц журнала работ по монтажу строительных конструкций                             | 115       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 2 Обязательное Оформление обложек и страниц журнала сварочных работ   | 120       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 3 Обязательное Оформление обложек и страниц журнала антикоррозионной защиты сварных соединений                            | 125       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 4 Обязательное Оформление обложек и страниц журнала замоноличивания монтажных стыков и узлов                              | 129       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 5 Обязательное Оформление обложек и страниц журнала выполнения монтажных соединений на болтах с контролируемым натяжением | 133       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 6 Рекомендуемое Область применения цементов в строительстве   | 138       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 7 Обязательное Материалы для бетонов  | 141       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 8 Рекомендуемое Область применения добавок к бетонам  | 141       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 9 Рекомендуемое Выбор наиболее экономичного метода выдерживания бетона при зимнем бетонировании монолитных конструкций    | 142       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 10 Рекомендуемое Рекомендуемые марки порошка и связки алмазного инструмента для обработки бетона и железобетона           | 143       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 11 Обязательное Нагрузки и данные для расчета опалубки монолитных бетонных и железобетонных конструкций                   | 144       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 12 Обязательное Акт испытания конструкций здания и сооружения (форма)   | 149       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 13 Обязательное Паспорт вертикального цилиндрического резервуара (бака водонапорной башни)                                | 151       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 14 Обязательное Паспорт мокрого газгольдера   | 153       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 15 Справочное Вяжущие для кладочных строительных растворов и их составы   | 155       |
| ПРИЛОЖЕНИЕ 16 Справочное Противоморозные и пластифицирующие добавки в растворы, условия их применения и ожидаемая прочность раствора | 158       |





Формат 60x84  $\frac{1}{16}$  Условный печатный лист 10.375 (166стр).

Подготовлена к изданию и отпечатано в ИВЦ АҚАТМ

Госархитектстроля Республики Узбекистан

г.Ташкент. ул Абай,6

тел.: 244-83-13 244-42-11

Тираж 1 экз