

Постановлением Госстроя СССР от 31 декабря 1971 г. № 214 утверждены и с 1 апреля 1972 г. введены в действие публикуемые ниже изменения главы СНиП II-V.1-62: «Бетонные и железобетонные конструкции. Нормы проектирования».

Первый — четвертый абзацы пункта 2.1* изложены в редакции:

«2.1*. Бетон для бетонных и железобетонных конструкций применяется следующих проектных марок по прочности на сжатие¹:

а) тяжелый — 50, 75, 100, 150, 200, 300, 400, 500 и 600,

б) легкий — 35, 50, 75, 100, 150, 200, 250, 300, 350 и 400.

Для железобетонных конструкций применение тяжелого бетона проектной марки ниже 100 не допускается. Железобетонные предварительно напряженные элементы или их части, в которых располагается напрягаемая арматура, должны выполняться из бетона проектной марки не ниже: тяжелого — 200 и легкого — 150»

Примечание к пункту 2.5* изложено в редакции:

«Примечания: 1. Определение проектной марки раствора см. в главе СНиП I-V.11-62.

2. При проектировании крупнопанельных и крупноблочных жилых и общественных зданий для строительства в районах с расчетной температурой наружного воз-

духа (см. п. 1.4) до минус 40°С для заделки стыков в наружных стенах допускается предусматривать бетон или раствор более высокой прочности:

50 — для 9-этажных зданий и верхних 9 этажей зданий большей этажности;

75 — для нижних этажей зданий высотой более 9 этажей.

При возведении зданий при отрицательных температурах указанные проектные марки бетонов и растворов следует повышать в соответствии с дополнительными требованиями глав СНиП по производству каменных и бетонных работ».

Позиция 2 табл. 1* пункта 2.6* и примечания к этой таблице изложены в редакции:

«Таблица 1

Проектные марки бетона для предварительно напряженных железобетонных конструкций и временное сопротивление бетона сжатию (кубиковая прочность) при его обжатии

| Вид конструкций, бетона и армирования | Проектная марка бетона, не ниже | Кубиковая прочность бетона при его обжатии R_0 в $кг/см^2$, не ниже |
|--|---------------------------------|--|
| 2 Конструкции из тяжелого бетона с проволочной арматурой в виде | | |
| а) высокопрочной гладкой арматурной проволоки (класса В-II) с анкерами | 300 | 200 |
| б) высокопрочной арматурной проволоки периодического профиля (класса Вр-II) без анкеров при диаметре проволоки до 5 мм | 300 | 200 |
| в) то же, при диаметре 6 мм и более | 400 | 280 |
| г) то же, с внутренними анкерами на длине заделки при диаметре проволоки до 5 мм | 200 | 140 |
| д) витой из двух гладких высокопрочных проволок диаметром до 3 мм без анкеров | 400 | 250 |
| е) арматурных прядей класса П-7 без анкеров при диаметре прядей до 15 мм | 400 | 250 |

Примечания: 1. Кубиковая прочность бетона при его обжатии соответствует прочности беточных кубов со стороной 200 мм.

2. Для конструкций, рассчитываемых на выносливость (см. п. 4.1«а»), максимальные значения проектной марки бетона и прочности бетона при его обжатии, пре-

дусмотренные в позициях 2«а» — 2«е» и позициях 3«а» «б» и «е» табл. 1*, должны быть увеличены на 20—25%

3. При проектировании конструкций, указанных в позициях 2«а», «б», «в», «д» и «е» и позициях 3«в», 3«з» табл. 1*, при наличии опытных данных допускается снижение проектной марки бетона на одну ступень, в этом случае величина R_0 должна составлять не менее 70% проектной марки. Такое снижение марки тяжелого бетона и прочности бетона при его обжатии для конструкций, указанных в позициях 3«в» — 3«з» табл. 1* может производиться при отсутствии опытных данных при содержании крупного заполнителя не менее 820 кг на 1 м³ бетона, если это условие оговорено в проекте. Возможность уменьшения прочности бетона подтверждается расчетом.

4. В предварительно напряженных пустотелых элементах перекрытий длиной до 6,5 м, предназначенных для жилых и общественных зданий, допускается принимать:

а) тяжелый и легкий бетон марки 200 с кубиковой прочностью при его обжатии не ниже 140 $кг/см^2$ при арматуре классов А-V и Ат-V диаметром до 18 мм включительно и предварительном напряжении σ_0 не более 6000 $кг/см^2$;

б) легкий бетон марки 150 с кубиковой прочностью при его обжатии не ниже 120 $кг/см^2$ при арматуре классов А-IIIв и А-IV диаметром до 18 мм включительно.

5. Для конструкций из легкого бетона, указанных в позиции 3«а» табл. 1*, с напрягаемой арматурой, растягиваемой до напряжения не более 3500 $кг/см^2$, допускается применение бетона марки 150; при этом прочность бетона при его обжатии должна быть не менее 120 $кг/см^2$.

6. Для конструкций с проволочной арматурой, в случае изготовления их из легкого бетона, минимальная марка бетона снижается на одну ступень против указанной в позициях 2«а», «б», «в», «д» и «е» табл. 1* при этом кубиковая прочность бетона при его обжатии должна быть не менее принятой в позициях 2«а», «б», «в», «д» и «е» табл. 1*.

7. При наличии опытных данных прочность бетона при обжатии допускается принимать ниже прочности, указанной в табл. 1*, но не менее чем 50% проектной марки в случаях, когда проектная марка бетона не ниже 300».