

ИЗМЕНЕНИЯ И ДОПОЛНЕНИЯ ГЛАВЫ СНиП II-56-77

БСТ 41-82.с.8-9

Постановлением Госстроя СССР от 31 декабря 1981 г. № 283 утверждены и с 1 июля 1982 г. вводятся в действие публикуемые ниже изменения и дополнения главы СНиП II-56-77 «Бетонные и железобетонные конструкции гидротехнических сооружений», утвержденной постановлением Госстроя СССР от 22 февраля 1977 г. № 8.

1. Таблицу 5 изложить в новой редакции:

Вид и класс арматуры	Нормативные сопротивления растяжению R_a и расчетные сопротивления растяжению для предельных состояний второй группы $R_{a,II}$ кгс/см ²	Расчетные сопротивления арматуры для предельных состояний первой группы, кгс/см ²			
		продольной, поперечной (хомуты и отогнутых стержней) при расчете наклонных сечений на действии изгибающего момента R_s	поперечной (хомуты и отогнутых стержней) при расчете наклонных сечений на действие поперечной силы $R_{a,x}$	сжатую $R_{a,c}$	
Стержневая арматура класса					
А-I	2400	2300	1800	2300	
А-II	3000	2850	2200	2850	
А-III диаметрами:					
6-9 мм	4000	3600	2900*	3600	
10-40 мм	4000	3750	3000*	3750	
А-IV	6000	5000	4000	4000	
А-V	8000	6400	5100	4000	

* В сварных каркасах для хомутов из арматуры класса А-III, диаметр которых меньше 1/3 диаметра продольных стержней, значение $R_{a,x}$ принимается при диаметре хомутов:

6-8 мм — 2500 кгс/см²;
10-40 мм — 2600 кгс/см².

Примечания: 1. При отсутствии сцепления арматуры с бетоном значение $R_{a,c}$ принимается равным нулю.

2. Арматурную сталь классов А-IV и А-V допускается применять только для предварительно напряженных конструкций.

2. Таблицу 6 дополнить примечанием 2 следующего содержания:

«6.17. Открытые поверхности бетонных сооружений, находящиеся в зоне переменного уровня воды и подвергающиеся воздействию отрицательных температур, при технико-экономическом обосновании допускается

«2. Коэффициенты условий работы арматуры m_{a2} для сооружений III и IV классов принимать уменьшенными на 0,05».

3. Пункт 3.16 изложить в новой редакции:

«3.16. Расчет изгибаемых элементов прямоугольного сечения при $\xi \leq \xi_k$ следует производить по формулам железобетонных элементов:

$$k_H n_c M \leq m_6 R_{np} b x (h_0 - 0,5x) + m_a R_{a,c} F'_a (h_0 - a'); \quad (14)$$

$$m_a R_a F_a - m_a R_{a,c} F'_a = m_6 R_{np} b x; \quad (15)$$

сталежелезобетонных элементов:

$$k_H n_c M \leq m_6 R_{np} b x (h_0 - 0,5x) + m_a R_{a,c} F'_a (h_0 - a') + m_a R F'_0 \left(h_0 - \frac{\delta_0}{2} \right); \quad (14a)$$

$$m_a R_a F_a + m_a R F_0 - m_a R_{a,c} F'_a - m R F'_0 = m_6 R_{np} b x, \quad (15a)$$

где F_0 и F'_0 — площадь сечения соответственно сжатой и растянутой стальной оболочки;

δ_0 — толщина стальной оболочки;

R — расчетное сопротивление растяжению стальной оболочки, определяемое в соответствии с главой СНиП по проектированию стальных конструкций.

Расчет изгибаемых железобетонных и сталежелезобетонных элементов прямоугольного сечения при $\xi > \xi_k$ следует производить соответственно по формулам (15) и (15a), принимая $x = \xi_k \cdot h_0$.

4. В пункте 3.21 признать утратившим силу текст после слов: «гидродинамической составляющей».

5. В абзаце первом пункта 6.10 слова: «15% площади рабочей арматуры» заменить словами: «10% площади рабочей арматуры».

6. В пункте 6.13 слова: «турбинных водоводов» исключить.

7. Пункт 6.17 изложить в новой редакции:

армировать сеткой из арматуры класса А-II. Во всех остальных случаях конструктивное армирование открытых поверхностей бетонных сооружений не допускается».