

ЛЕНПРОСАД. 422 стр. 50к. У-75 г.

Форм. 11К-4

ГЛАВНОЕ АРХИТЕКТУРНО-ПЛАНИРОВОЧНОЕ УПРАВЛЕНИЕ ИСПОЛКОМА ЛЕНГОРСОВЕТА

ИНСТИТУТ
ЛЕНГИПРОИНЖПРОЕКТ

Серия 3.507 КЛ-10, выпуск 1-6

ОПОРЫ НАРУЖНОГО ОСВЕЩЕНИЯ

Железобетонные стойки СВ 110-35 А-III

г. Ленинград

1973

ГЛАВНОЕ АРХИТЕКТУРНО-ПЛАНИРОВОЧНОЕ УПРАВЛЕНИЕ
ИСПОЛКОМА ЛЕНГОРСОВЕТА

Институт по проектированию городских инженерных сооружений

ЛЕНГИПРОИНЖПРОЕКТ

Серия 3,507 кА 10 выпуск 1-6

Опоры контактной сети и освещения,
Железобетонные стойки СВ 110-3,5А. III

РАСЧЁТЫ

10
Общее количество листов:

93.0024
Шифр:

Главный инженер проекта:

Начальник отдела:

Главный специалист отдела:

Главный специалист:

Руководитель группы:

Исполнил



ЭДУАРДОВ В.Е.



ХАРЛАМОВА Л.В.
КОМАРОВА И.В.

Ленинград

1973

Содержание стр. 1

Расчет железобетонной стойки СВ 110-3,5 АШ	... 2
1 Исходные данные	... 2
2. Расчет по предельным состояниям первой группы (на прочность)	... 3
3. Расчет по предельным состояниям второй группы	... 4
3.1. По образованию трещин	
3.2. По раскрытию трещин	
3.3. По деформациям (прогиб верха стойки)	
4. Используемые нормативы, литература	... 10

Расчет железобетонной стойки СВ 110-3.5 А-III

1. Исходные данные: черт. , ТП серии 3401.1-136

1.1. Материалы: Бетон В 30

$$E_b = 331 \cdot 10^3 \frac{\text{кгс}}{\text{см}^2} \quad R_{b1} = 173 \frac{\text{кгс}}{\text{см}^2}; \quad R_{b2} = 12,2 \frac{\text{кгс}}{\text{см}^2}$$

$$R_{b, \text{ср}} = 224 \frac{\text{кгс}}{\text{см}^2}; \quad R_{b, \text{ср}} = 18,4 \frac{\text{кгс}}{\text{см}^2}$$

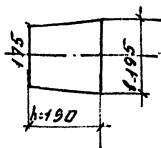
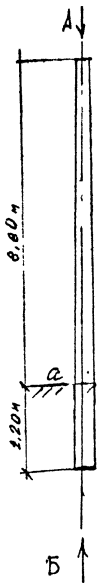
$$\gamma_{b2} = 1$$

Арматура: $A_3 = 2 \phi 18 \text{ А III}$

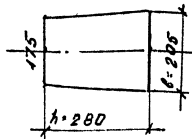
$$E_s = 2 \cdot 10^6 \frac{\text{кгс}}{\text{см}^2} \quad A_s = A_{s'} = 5,08 \text{ см}^2; \quad R_s = R_{sc} = 5750 \frac{\text{кгс}}{\text{см}^2}$$

1.2 Расчетный изгибающий момент $M = 3,5 \text{ тм}$
 принят на расстоянии 2,2 м от большего
 конца торца

1.3 Размеры стойки: длина - 11 м
 сечения: верхнее - А -
 нижнее - Б -



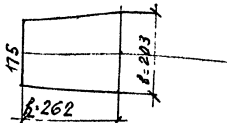
нижнее - Б -



Расчетное сечение а-а

$$h = 190 + \frac{280 - 190}{11} \cdot 8,8 = 262 \text{ мм}$$

$$b = 195 + \frac{205 - 195}{11} \cdot 8,8 = 203 \text{ мм}$$



Серия 3,507 КЛ-10 выпуск 1-6

Лист

2

2. Расчет по предельным состояниям первой группы (по несущей способности) на прочность

Проверка прочности прямоугольных сечений с одиночной арматурой в соответствии СНиП 2.03.01-84 и Посobie производителя п 3.17 при $x < \xi_R h_0$ из условия:

$$M \leq R_s A_s (h_0 - 0,5x)$$

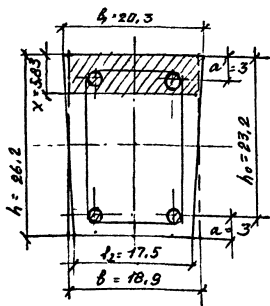
$$\text{где } x = \frac{R_s A_s}{R_b B}$$

$$b = \frac{b_1 + b_2}{2} = \frac{20,3 + 17,5}{2} = 18,9 \text{ см}$$

$$x = \frac{3750 \cdot 5,08}{173 \cdot 18,9} = 5,83 \text{ см}$$

$$\xi_R = 0,541 \text{ табл. 18 [2]}$$

$$x < 0,541 \cdot 23,2 = 12,55 \text{ см.}$$



$$M = 3750 \cdot 5,08 \cdot (23,2 - 0,5 \cdot 5,83) = 3,86 \text{ тсм}$$

Условие соблюдено, т.к.

$$3,5 < 3,86 \text{ (тс.м.)}$$

Следовательно: прочность опасного сечения обеспечена

3. Расчет по предельным состояниям второй группы.

3.1. по образованию трещин, нормальных к продольной оси стойки.

Согласно п. 4.1.

[2]

допускается принимать без расчета, что изгибаемые элементы (в т.ч.) прямоугольного сечения имеют на наиболее напряженных участках трещины, нормальные к продольной оси, если требуемый по расчету коэффициент армирования $\mu > 0,005$.

$$\mu = \frac{A_s}{b h_0} \quad \mu = \frac{5,08}{10,9 \cdot 23,2} = 0,0159 > 0,005$$

следовательно, трещины образуются и необходимо производить расчет на раскрытие трещин.

3.2. Расчет по раскрытию трещин, нормальных к продольной оси стойки.
 $a_{сгс1} \leq a_{сгс}$

Согласно СНиП 2.03.01-84 п. 4.16, таб. 2. Допустимая ширина раскрытия трещин $a_{сгс1} = 0,4$ мм при совместном действии постоянных длительных и кратковременных нагрузок. Для обеспечения соотношения арматур μ должно быть соблюдено условие: $a_{сгс1} \leq a_{сгс}$, где

$$a_{сгс} = \delta \gamma_e \eta \frac{\sigma_s}{E_s} 20(3,5 - 100 \mu \sqrt{d}) \quad \text{п. 4.14 [1]}$$

где $\delta = 1$ - для изгибаемых элементов

05-10

$\eta = 1$ для арматуры III кл.

$y_2 = 1,6 - 1,5\bar{\mu}$ $\bar{\mu} = \mu < 0,02$ $\mu = 0,01159 < 0,02$

$y_2 = 1,6 - 1,5 \cdot 0,01159 = 1,58$

$\sigma_s = \frac{M}{A_s \cdot z}$, где $z = h_0 - \frac{x}{2} = 23,2 - \frac{0,83}{2} = 20,3$ см

$\sigma_s = \frac{3,5 \cdot 10^5}{5,08 \cdot 20,3} = 3394$ кгс/см²

$a_{сгс} = 1,158 \cdot 1 + \frac{3394}{2 \cdot 10^6} + 20(3,5 - 100 \cdot 0,01159) \sqrt[3]{18} = 0,326$ мм

$a_{сгс} = 0,326$ мм , что $< 0,4 = a_{сгс1}$.

следовательно , ширина раскрытия трещин меньше предельно допустимой.

3.3. Расчет стойки по деформациям,

Проверка конструкции по прогибам производится согласно СНиП 2.04.07-86

$f \leq f_u$, где [3]

f_u - предельный прогиб, для стойки,

как консоли $f_u = \frac{1}{75} l = 0,235$ м

$l = 2 \times 8,8 = 17,6$ м

п. 1 таб. 19
примечание 1.

f - прогиб стойки, определяемый

для железобетонной конструкций с учетом кривизны, согласно п. 4.22 [7]

$f = f_m = \int_0^l M(x) \left(\frac{1}{r}\right) x dx$

Литер. Заказ 6005 Титул 513 экз. 12.83.

Определение кривизны

Согласно п. 4.21 [1] на участках, где в растянутой зоне образуются нормальные к продольной оси трещины, кривизна изгибаемых элементов прямоугольного сечения определяется по ф-ле:

$$\frac{1}{\rho} = \frac{M}{h_0 z} \left[\frac{\psi_s}{E_s A_s} + \frac{\psi_b}{(\psi_s + \xi) b h_0 E_b} \right], \text{ где}$$

M — момент внешних сил; принимаемый коэффициент надежности $\psi_s = 1$ п. 4.23 [1]

Имея $M_p = 3,5 \text{ тс}$ и считая $\psi_{\text{расч.}} = 1,4$ (по аналогии с опрами ГОСТ 21052-75)

определяем $M = \frac{3,5}{1,4} = 2,5 \text{ тс}\cdot\text{м}$.

$$h_0 = 23,2 \text{ см}$$

$$z = h_0 \left[1 - \frac{\rho a' \psi_s + \xi^2}{2(\psi_s + \xi)} \right] \quad \begin{array}{l} \text{п. 4.28 [1]} \\ \text{п. 4.16 [2]} \end{array}$$

$$\xi = \frac{1}{\beta + 1 + \frac{5(\delta + \lambda)}{10 \mu d}} \leq 1, \quad \beta = 1,8 \text{ для тяжелого бетона}$$

$$\delta = \frac{M_s}{b h_0^2 R_{bt, \text{кз}}} \quad , \quad M_s = M_0 \text{ — для прямоугольных элементов}$$

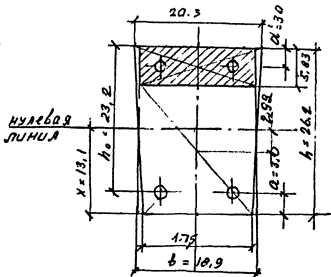
$$M_0 = M_{сзс} + \psi_b h^2 b t, \text{кз} \quad \begin{array}{l} \text{п. 4.15 [2]} \\ \text{п. 4.2 [2]} \end{array}$$

$$M_{сзс} = R_{bt, \text{кз}} \cdot W_{ре} \quad \text{п. 4.2 [2]}$$

$W_{ре}$ — момент сопротивления приведенного сечения для крайнего растянутого волокна. п. 4.3 [2]

$W_{ре} = 3824 \text{ см}^3$ (см расчетное сечение стр.)

Определение W_{pe}



$$x = \frac{h}{2}$$

(т.к. сечение - симметрично условно)

$$x = 26,2 \cdot 0,5 = 13,1$$

$$d = 6,04$$

Согласно п. 4.3

[2]

$$W_{pe} = \frac{2 (J_{f_0} + d J_{s_0}' + d \cdot J_{s_0}')}{h - x} + J_{f_0}$$

$$J_{f_0} = 5,83 \cdot 18,9 [13,1 - (5,83 \cdot 0,5)]^2 = 11430 \text{ см}^4$$

$$J_{s_0} = J_{s_0}' = 5,08 \cdot (13,1 - 3)^2 = 518 \text{ см}^4$$

$$J_{f_0}' = 18,9 \cdot (26,2 - 5,83) \cdot 2,92 = 1124 \text{ см}^3$$

$$W_{pe} = \frac{2 (11430 + 6,04 \cdot 2 \cdot 518)}{26,2 - 13,1} + 1124 = 3824 \text{ см}^3$$

$$\psi = 15 \frac{\bar{m} d}{2} \leq 0,6 \quad d = 6,04 \quad \bar{m} = m = 0,01159$$

$$\psi = 15 \cdot \frac{0,01159 \cdot 6,04}{1} = 1,05 > 0,6; \quad \eta = 1$$

$\psi = 0,6$ - принято к расчету,

$$M_0 = 18,4 \cdot 3824 + 0,6 \cdot 18,9 \cdot 26,2^2 \cdot 18,4 = 2136,10 \text{ ксн}^5$$

$$\delta = \frac{2,136 \cdot 10^5}{18,9 \cdot 23,2^2 \cdot 224} = 0,094 ; \quad \lambda = \gamma_f \left(1 - \frac{2a'}{h_0}\right) ;$$

$$\gamma_f = \frac{d \cdot A' s}{b h_0} \quad \gamma = 0,15 \cdot 0,8 = 0,18 \quad \text{п. 4.16 [2]}$$

$$\gamma_f = \frac{6,04 \cdot 5,08}{2 \cdot 0,19} = 0,184 \quad , \quad \text{тогда}$$

$$\lambda = 0,184 \left(1 - \frac{2 \cdot 3}{2 \cdot 23,2}\right) = 0,160$$

$$\xi = \frac{1}{1,8 + \frac{1 + 5(0,094 + 0,160)}{10 \cdot 0,01159 \cdot 6,04}} = 0,198 < 1$$

$$z = 23,2 \left[1 - \frac{2,3}{23,2} \cdot \frac{0,184 + 0,198^2}{2(0,184 + 0,198)} \right] = 20,55 \text{ см}$$

$$\psi_s = 1,25 - \gamma_{ls} \cdot \gamma_m ; \quad \gamma_{ls} = 0,8 \quad \text{п. 4.17 [2]}$$

$$M_z = M \quad \gamma_m = \frac{R_{bt,uz} \cdot W_{pe}}{M_z}$$

$$\psi_s = 1,25 - 0,8 \cdot \frac{18,4 \cdot 3824}{2,5 \cdot 10^5} = 1,025$$

$\gamma_b = 0,9$ для тяжелого бетона,
тогда кривизна в расчетном сечении

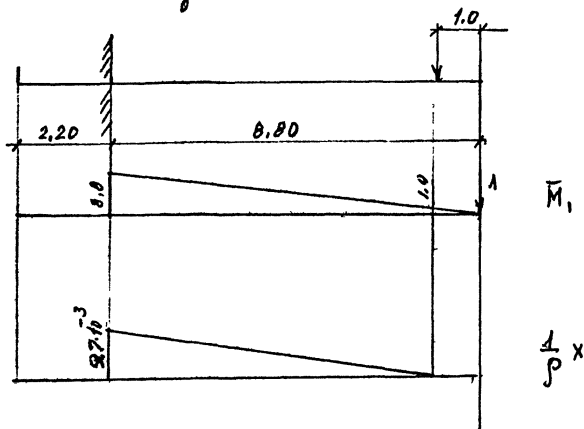
$$\frac{1}{\rho} = \frac{2,5 \cdot 10^5}{23,2 \cdot 20,55} \left[\frac{1,025}{2 \cdot 10^6 \cdot 5,08} + \frac{9}{(0,184 + 0,198) \cdot 18,9 \cdot 23,2 \cdot 331 \cdot 10^3 \cdot 0,19} \right] =$$

$$= 0,00524 \cdot 10^5 (0,1009 \cdot 10^{-6} + 0,085 \cdot 10^{-6}) = 9,7 \cdot 10^{-5} / \text{см}$$

$$\frac{1}{\rho} = 9,7 \cdot 10^{-3} \text{ 1/м}$$

Определение прогиба верха стойки

$$f = \int_0^l \bar{M}_x \left(\frac{1}{\rho} \right) x dx$$



$$f = \frac{9.7 \cdot 10^{-5}}{6} (1 + 2 \cdot 8.8) \cdot 7.8 = 23.5 \text{ см}$$

$$f = 23.5 \text{ см} = f_{\text{ч}} = 23.5 \text{ см}$$

Прогиб верха стойки равен допустимому, условие соблюдено.

А Используемая литература, нормативы.

- [1] СНиП 2.03.01-84 - Бетонные и железобетонные конструкции
- [2] Справочник по проектированию бетонных и железобетонных конструкций из тяжелых и легких бетонов без предварительного напряжения арматуры (к СНиП 2.03.01-84)
- [3] СНиП 2.01.07-85 - Нагрузки и воздействия (Дополнения. Раздел 10. Прогнбы и перемещения)