МИНИСТЕРСТВО СТРОИТЕЛЬСТВА И ЖИЛИЩНО-КОММУНАЛЬНОГО ХОЗЯЙСТВА РОССИЙСКОЙ ФЕДЕРАЦИИ

СВОД ПРАВИЛ **СП 405.1325800.2018**

КОНСТРУКЦИИ БЕТОННЫЕ С НЕМЕТАЛЛИЧЕСКОЙ ФИБРОЙ И ПОЛИМЕРНОЙ АРМАТУРОЙ
ПРАВИЛА ПРОЕКТИРОВАНИЯ

Издание официальное

Москва 2018

Предисловие

Сведения о своде правил

1 ИСПОЛНИТЕЛЬ – Акционерное общество «Научно-исследовательский центр «Строительство» (АО «НИЦ «Строительство») – НИИЖБ им. А.А. Гвоздева

2 ВНЕСЕН Техническим комитетом по стандартизации ТК 465 «Строительство»

3 ПОДГОТОВЛЕН К УТВЕРЖДЕНИЮ Департаментом градостроительной деятельности и архитектуры Министерства строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации (Минстрой России)

4 УТВЕРЖДЕН Приказом Министерства строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации (Минстрой России) от 24 декабря 2018 г. № 850/пр и введен в действие с 25 июня 2019 г.

5 ЗАРЕГИСТРИРОВАН Федеральным агентством по техническому регулированию и метрологии (Росстандарт)

6 ВВЕДЕН ВПЕРВЫЕ

В случае пересмотра (замены) или отмены настоящего свода правил соответствующее уведомление будет опубликовано в установленном порядке. Соответствующая информация, уведомление и тексты размещаются также в информационной системе общего пользования — на официальном сайте разработчика (Минстрой России) в сети Интернет

© Минстрой России, 2018

Настоящий нормативный документ не может быть полностью или частично воспроизведен, тиражирован и распространен в качестве официального издания на территории Российской Федерации без разрешения Минстроя России

Содержание

1 Область применения..…….
2 Нормативные ссылки …….
3 Термины и определения ……
4 Общие требования…….....
5 Материалы……...
6 Конструкции без предварительного напряжения арматуры
6.1 Расчет конструкций по предельным состояниям первой группы……
6.2 Расчет конструкций по предельным состояниям второй группы……
7 Предварительно напряженные конструкции……..
7.1 Предварительные напряжения арматуры……...
7.2 Расчет конструкций по предельным состояниям первой группы……
7.3 Расчет конструкций по предельным состояниям второй группы……
8 Конструктивные требования ……..
Приложение А Основные буквенные обозначения …….

Введение

Настоящий свод правил разработан с учетом требований федеральных законов от 27 декабря 2002 г. № 184-ФЗ «О техническом регулировании», от 30 декабря 2009 г. № 384-ФЗ «Технический регламент о безопасности зданий и сооружений» и содержит требования к расчету и проектированию бетонных конструкций с неметаллической фиброй, армированных полимерной композитной арматурой.

Свод правил разработан авторским коллективом АО «НИЦ «Строительство» – НИИЖБ им. А.А. Гвоздева (руководитель работы – д-р техн. наук *Т.А. Мухамедиев*; д-р техн. наук *В.Ф.Степанова*, канд-ты техн. наук *Д.В. Кузеванов, А.В.Бучкин)*.

С В О Д П Р А В И Л

КОНСТРУКЦИИ БЕТОННЫЕ С НЕМЕТАЛЛИЧЕСКОЙ ФИБРОЙ И ПОЛИМЕРНОЙ АРМАТУРОЙ

Правила проектирования

CONSTRUCTION OF CONCRETE WITH NON-STEEL FIBER REINFORCEMENT AND POLYMER REINFORCEMENT. RULES OF DESIGN

Дата введения – 2019–06–25

1 Область применения

Настоящий свод правил устанавливает требования к проектированию фибробетонных конструкций с неметаллической фиброй и полимерной арматурой, изготовляемых из тяжелого и мелкозернистого бетонов, эксплуатируемых в климатических условиях России (при систематическом воздействии температур не выше плюс 50 °С и не ниже минус 70 °С) при статическом действии нагрузки, и распространяется на проектирование фибробетонных конструкций различного назначения, армированных неметаллической фиброй и композитной полимерной арматурой на основе углеродных, арамидных, базальтовых или стеклянных волокон.

2 Нормативные ссылки

В настоящем своде правил использованы нормативные ссылки на следующие документы:

СП 63.13330.2012 «СНиП 52-01-2003 Бетонные и железобетонные конструкции. Основные положения» (с изменениями № 1, № 2, № 3)

СП 295.1325800.2017 «Конструкции бетонные, армированные полимерной композитной арматурой. Правила проектирования»

СП 297.1325800.2017 «Конструкции фибробетонные с неметаллической фиброй. Правила проектирования»

П р и м е ч а н и е – При пользовании настоящим сводом правил целесообразно проверить действие ссылочных документов в информационной системе общего пользования – на официальном сайте федерального органа исполнительной власти в сфере стандартизации в сети Интернет или по ежегодному информационному указателю «Национальные стандарты», который опубликован по состоянию на 1 января текущего года, и по выпускам ежемесячного информационного указателя «Национальные стандарты» за текущий год. Если заменен ссылочный документ, на который дана недатированная ссылка, то рекомендуется использовать действующую версию этого документа с учетом всех внесенных в данную версию изменений. Если заменен ссылочный документ, на который дана датированная ссылка, то рекомендуется использовать версию этого документа с указанным выше годом утверждения (принятия). Если после утверждения настоящего свода правил в ссылочный документ, на который дана датированная ссылка, внесено изменение, затрагивающее положение, на которое дана ссылка, то это положение рекомендуется применять без учета данного изменения. Если ссылочный документ отменен без замены, то положение, в котором дана ссылка на него, рекомендуется применять в части, не затрагивающей эту ссылку. Сведения о действии сводов правил целесообразно проверить в Федеральном информационном фонде стандартов.

Издание официальное

3 Термины и определения

В настоящем своде правил применены термины по СП 63.13330, СП 295.1325800 и СП 297.1325800, а также следующие термины с соответствующими определениями:

3.1 **фибробетонные конструкции с АКП:** Конструкции из фибробетона с неметаллической фиброй и с композитной полимерной арматурой (в том числе предварительно напряженной);

3.2 **АКП:** арматура композитная полимерная.

.

4 Общие требования

4.1 Фибробетон с неметаллической фиброй и композитную полимерную арматуру рекомендуется применять для армирования конструкций, эксплуатируемых в условиях воздействия агрессивных сред в случаях, когда к ним предъявляются повышенные требования к трещиностойкости, ударной прочности, вязкости разрушения, износостойкости или морозостойкости.

4.2 Расчеты фибробетонных конструкций с АКП следует производить с учетом разделов 4 и 5 СП 63.13330.2012, раздела 4 СП 295.1325800.2017 и раздела 4 СП 297.1325800.2017.

5 Материалы

5.1 Для фибробетонных конструкций с АКП, проектируемых в соответствии с требованиями настоящего свода правил, следует применять фибробетоны классов по прочности на осевое сжатие B_f; по прочности на осевое растяжение B_{ft} , по остаточной прочности на растяжение B_{ft3} , марок по морозостойкости F и по водонепроницаемости W, установленные в СП 297.1325800 и виды композитной полимерной арматуры, установленные в СП 295.1325800.

5.2 Нормативные и расчетные значения прочностных и деформационных характеристик композитной полимерной арматуры следует принимать по СП 295.1325800.

5.3 Нормативные и расчетные значения прочностных и деформационных характеристик фибробетона, а при расчете конструкций по нелинейной деформационной модели – диаграммы его деформирования, следует принимать по СП 297.1325800.

6 Конструкции без предварительного напряжения арматуры

6.1 Расчет конструкций по предельным состояниям первой группы

Расчет по прочности элементов конструкций на действие изгибающих моментов и продольных сил

Общие положения

6.1.1 Расчет по прочности элементов фибробетонных конструкций с АКП при действии изгибающих моментов и продольных сил (внецентренное сжатие или растяжение) следует производить для сечений, нормальных к их продольной оси.

Расчет по прочности нормальных сечений элементов следует производить на основе нелинейной деформационной модели согласно 6.1.13.

Расчет по прочности нормальных сечений элементов прямоугольного, таврового и двутаврового сечений без арматуры или с арматурой, расположенной у верхней и нижней граней сечения, допускается производить по предельным усилиям.

6.1.2 При расчете по прочности нормальных сечений внецентренно сжатых элементов следует учитывать случайный эксцентриситет приложения продольной силы и влияние продольного изгиба по СП 63.13330.

6.1.3 Для фибробетонных элементов, у которых предельное усилие по прочности оказывается меньше предельного усилия по образованию трещин, площадь сечения продольной растянутой арматуры должна быть увеличена по сравнению с требуемой из расчета по прочности не менее чем на 50 % или определена из расчета по прочности на действие предельного усилия по образованию трещин.

Расчет по прочности нормальных сечений по предельным усилиям

6.1.4 Расчет по прочности нормальных сечений фибробетонных элементов с рабочей арматурой по предельным усилиям следует производить, определяя предельные усилия, которые могут быть восприняты фибробетоном и арматурой в нормальном сечении, исходя из следующих положений:

- сопротивление фибробетона растяжению представляется остаточными напряжениями, равными R_{fbt2} или R_{fbt3} и равномерно распределенными по растянутой зоне фибробетона;
- сопротивление фибробетона сжатию представляется напряжениями, равными R_{fb} и равномерно распределенными по сжатой зоне фибробетона;
- деформации (напряжения) в арматуре определяют в зависимости от высоты сжатой зоны фибробетона;
- сопротивление композитной полимерной арматуры сжатию принимается равным нулю;
- растягивающие напряжения в композитной полимерной арматуре принимаются не более ее расчетного сопротивления растяжению.

6.1.5 Расчет по прочности нормальных сечений фибробетонных элементов следует производить в зависимости от соотношения между значением относительной высоты сжатой зоны фибробетона $\xi = \frac{x}{h_0}$, определяемым из соответствующих условий равновесия, и значением граничной относительной высоты сжатой зоны ξ_R, при котором предельное состояние элемента наступает одновременно с достижением в растянутой арматуре напряжения, равного расчетному сопротивлению R_f.

Значение ξ_R следует определять по формуле

$$\xi_R = \frac{x_R}{h_0} = \frac{\omega}{1 + \frac{\varepsilon_f}{\varepsilon_{fb2}}}, \qquad (6.1)$$

где ω – характеристика сжатой зоны фибробетона, принимаемая для фибробетона из тяжелого бетона классов до В60 включительно равной 0,8, а для фибробетона из тяжелого бетона классов В70 – В100 и из мелкозернистого бетона – равной 0,7;

ε_f – расчетное значение предельных относительных деформаций композитной полимерной арматуры, принимаемое по СП 295.1325800;

ε_{fb2} – относительные деформации сжатого фибробетона при напряжениях R_{fb}, принимаемые по СП 63.13330 как для обычного тяжелого бетона.

Расчет изгибаемых элементов

6.1.6 Расчет по прочности сечений изгибаемых фибробетонных элементов с рабочей арматурой следует производить из условия

$$M \le M_{ult}, \tag{6.2}$$

где M – изгибающий момент от внешней нагрузки;

M_{ult} – предельный изгибающий момент, который может быть воспринят сечением элемента.

6.1.7 Значение M_{ult} для изгибаемых фибробетонных элементов прямоугольного сечения с рабочей арматурой (рисунок 1) при $\xi = \frac{x}{h_0} \le \xi_R$ определяют по формуле

$$M_{ult} = R_{fb} \cdot b \cdot x \cdot (h_0 - 0{,}5x) - R_{fbt3} \cdot b \cdot (h - x) \cdot \left(\frac{h - x}{2} - a \right), \tag{6.3}$$

где x – высота сжатой зоны фибробетона, определяемая по формуле

$$x = \frac{R_f \cdot A_f + R_{fbt3} \cdot b \cdot h}{(R_{bf} + R_{fbt3}) \cdot b}; \tag{6.4}$$

R_f – расчетное значение сопротивления композитной полимерной арматуры растяжению;

R_{fbt3} – расчетное значение остаточной прочности фибробетона на осевое растяжение;

R_{fb} – расчетное значение прочности фибробетона на осевое сжатие.

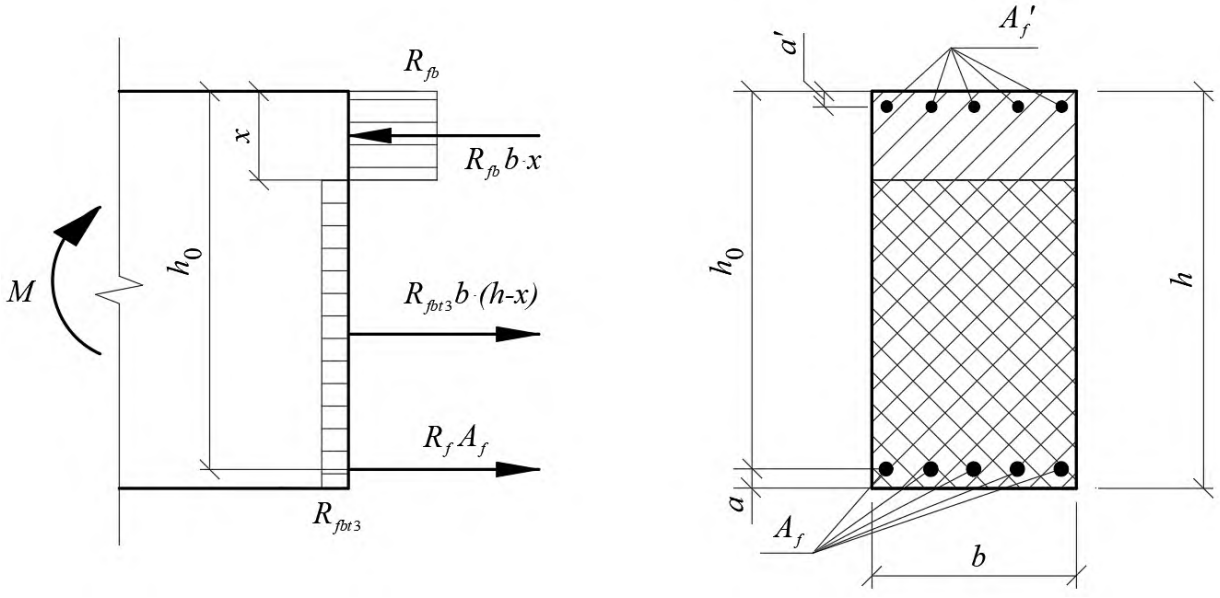


***Рисунок 1* – Схема усилий и эпюра напряжений в сечении, нормальном к продольной оси изгибаемого фибробетонного элемента прямоугольного сечения с АКП, при его расчете по прочности**

6.1.8 Значение M_{ult} для изгибаемых фибробетонных элементов таврового или двутаврового сечения, с полкой в сжатой зоне (рисунок 2), при $\xi = \frac{x}{h_0} \le \xi_R$ определяют в зависимости от положения границы сжатой зоны:

если граница проходит в полке (рисунок 2, *а*), т. е. соблюдается условие

$$R_f \cdot A_f + R_{fbt3} \cdot (b_f \cdot h_f + b_w \cdot h_w) \le R_{fb} \cdot b_f' \cdot h_f', \tag{6.5}$$

значение M_{ult} определяют по формуле

$$M_{ult} = R_{fb} \cdot b_f^{/} \cdot x \cdot (h_0 - 0{,}5x) - R_{fbt3} \cdot [b_f \cdot h_f \cdot (0{,}5h_f - a) + b_w \cdot h_w \cdot (0{,}5h_w + h_f - a) + \\ + b_f^{/} \cdot (h_f^{/} - x) \cdot (h_0 - 0{,}5 \cdot (h_f^{/} + x))], \quad (6.6)$$

при этом высоту сжатой зоны определяют по формуле

$$x = \frac{R_f \cdot A_f + R_{fbt3} \cdot (b_f^{/} \cdot h_f^{/} + b_w \cdot h_w + b_f \cdot h_f)}{b_f^{/} \cdot (R_{fbt3} + R_{fb})}; \quad (6.7)$$

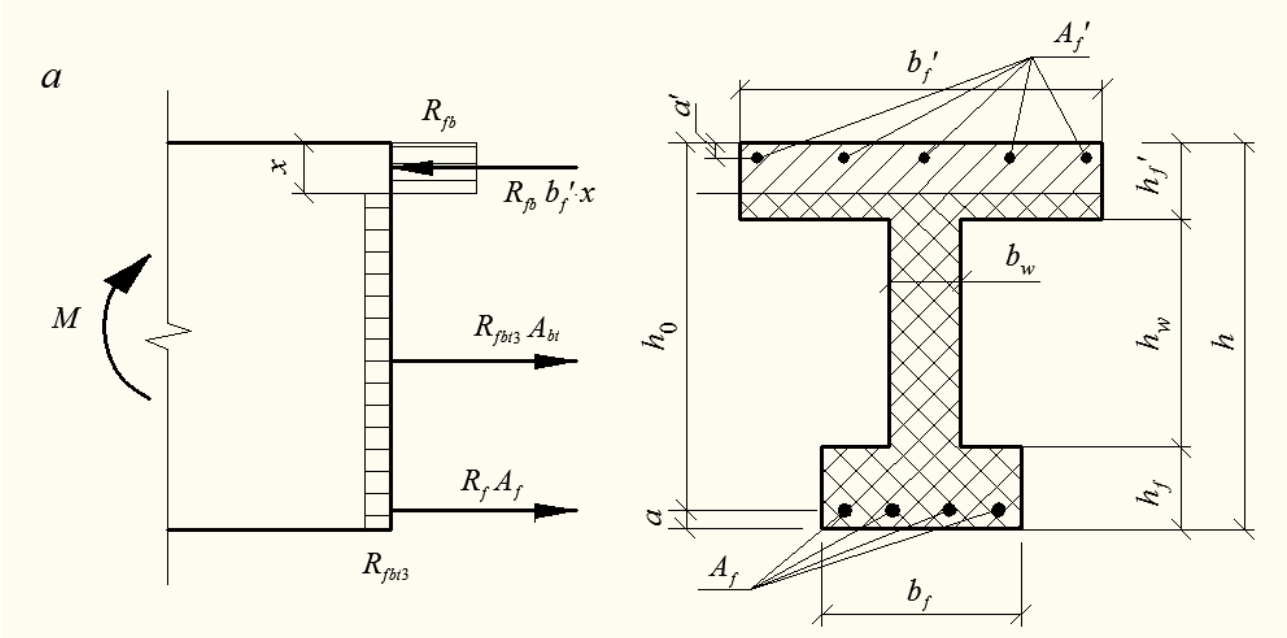
если граница проходит в ребре (рисунок 2, *б*), т. е. условие (6.5) не соблюдается, значение M_{ult} определяют по формуле

$$M_{ult} = R_{fb} \cdot [b_f^{/} \cdot h_f^{/} \cdot (h_0 - 0{,}5 \cdot h_f^{/}) + b_w \cdot (x - h_f^{/}) \cdot (h_0 - 0{,}5 \cdot x - 0{,}5 \cdot h_f^{/})] - \\ - R_{fbt3} \cdot [b_f \cdot h_f \cdot (0{,}5h_f - a) + b_w \cdot (h - h_f - x) \cdot (h_0 - 0{,}5 \cdot (h + x - h_f))], \quad (6.8)$$

при этом высоту сжатой зоны фибробетона x определяют по формуле

$$x = \frac{R_f \cdot A_f + R_{fbt3} \cdot (b_w \cdot h_f^{/} + b_w \cdot h_w + b_f \cdot h_f) - R_{fb} \cdot h_f^{/} \cdot (b_f^{/} - b_w)}{b_w \cdot (R_{fbt3} + R_{fb})}. \quad (6.9)$$

Значение $b_f^{'}$, вводимое в расчет, принимают по 8.1.11 СП 63.13330.2012.



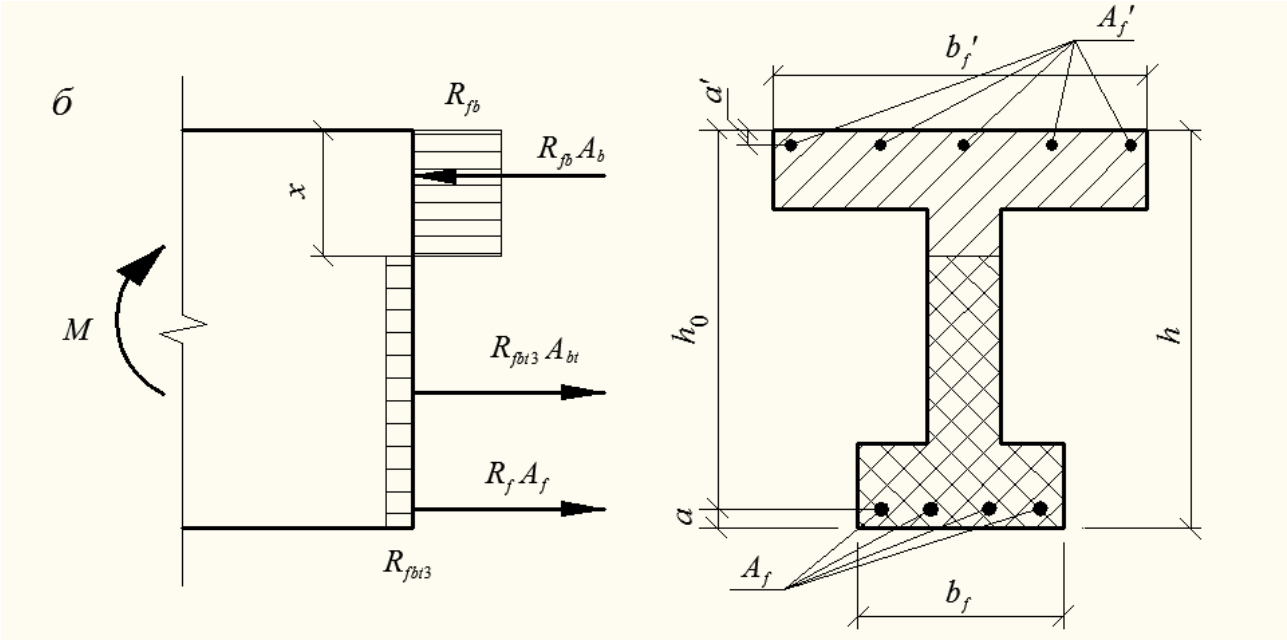


***Рисунок 2* – Положение границы сжатой зоны в сечении изгибаемого фибробетонного элемента с АКП**

6.1.10 При расчете по прочности изгибаемых фибробетонных элементов рекомендуется соблюдать условие $x \le \xi_R \cdot h_0$.

В случае, когда площадь растянутой арматуры принята большей, чем это требуется для соблюдения условия $x \le \xi_R \cdot h_0$, предельный изгибающий момент M_{ult} для изгибаемых конструкций прямоугольного сечения следует определять по формуле (6.3), подставляя в нее значение высоты сжатой зоны, вычисленное по формуле

$$x = \sqrt{0{,}25(\alpha_{R1}\alpha\mu_f h_0 - \alpha_{R2}h)^2 + \alpha_{R1}\cdot\alpha\cdot\mu_f\cdot h_0^2\cdot\omega} - 0{,}5(\alpha_{R1}\alpha\mu_f h_0 - \alpha_{R2}h), \qquad (6.10)$$

где

$$\mu_f = \frac{A_f}{b\cdot h_0}; \quad \alpha_{f2} = \frac{E_f}{E_{fb2}}; \quad E_{b2} = \frac{R_{fb}}{\varepsilon_{fb2}};$$

$$\alpha_{R1} = \frac{R_{fb}}{\left(R_{fb} + R_{fbt2}/\omega\right)}; \quad \alpha_{R2} = \frac{R_{fbt2}}{\left(R_{fb} + R_{fbt2}/\omega\right)};$$

ε_{fb2} – то же, что и в формуле (6.1);

ω – принимают по 6.1.5.

Расчет по прочности изгибаемых конструкций таврового или двутаврового сечений с полкой в сжатой зоне и высоте сжатой зоны $x > \xi_R \cdot h_0$ следует производить по деформационной модели согласно 6.1.15–6.1.21.

Расчет внецентренно сжатых элементов

6.1.11 Расчет по прочности внецентренно сжатых фибробетонных элементов без рабочей арматуры при расположении продольной сжимающей силы в пределах поперечного

сечения элемента производят по 7.1.3 СП 63.13330.2012, при этом в расчетные зависимости вместо характеристики R_b следует подставлять R_{fb}.

Расчет по прочности внецентренно сжатых фибробетонных элементов без рабочей арматуры при расположении продольной сжимающей силы за пределами поперечного сечения элемента, а также внецентренно сжатых фибробетонных элементов без рабочей арматуры при расположении продольной сжимающей силы в пределах поперечного сечения элемента, в которых по условиям эксплуатации не допускается образование трещин, производят с учетом сопротивления фибробетона растянутой зоны по 7.1.7–7.1.11 СП 63.13330.2012, при этом в расчетные зависимости вместо характеристик R_b и R_{bt} следует подставлять R_{fb} и R_{fbt}.

6.1.12 Расчет внецентренно сжатых фибробетонных элементов прямоугольного сечения с рабочей арматурой (рисунок 3) производят из условия

$$N \cdot e \le R_{fb} \cdot b \cdot x \cdot (h_0 - 0{,}5x) - R_{fbt3} \cdot b \cdot (h - x)\left(\frac{h - x}{2} - a\right), \qquad (6.11)$$

где N – продольная сила от внешней нагрузки;

e – расстояние от точки приложения продольной силы N до центра тяжести сечения растянутой арматуры рассчитывают по формуле

$$e = e_0 \cdot \eta + \frac{h_0 - a'}{2}, \qquad (6.12)$$

где e_0 – начальный эксцентриситет, принимаемый по 8.1.7 СП 63.13330.2012;

η – коэффициент, определяемый по формуле (7.6) СП 63.13330.2012.

Высоту сжатой зоны x определяют:

при $\xi = \frac{x}{h_0} \le \xi_R$ – по формуле

$$x = \frac{N + R_f \cdot A_f + R_{fbt3} \cdot b \cdot h}{(R_{fb} + R_{fbt3}) \cdot b}; \qquad (6.13)$$

при $\xi = \frac{x}{h_0} > \xi_R$ – по формуле

$$x = \frac{N + R_f \cdot A_f \cdot \frac{1 + \xi_R}{1 - \xi_R} + R_{fbt3} \cdot b \cdot h}{(R_{fb} + R_{fbt3}) \cdot b + \frac{2R_f \cdot A_f}{h_0(1 - \xi_R)}}. \qquad (6.14)$$

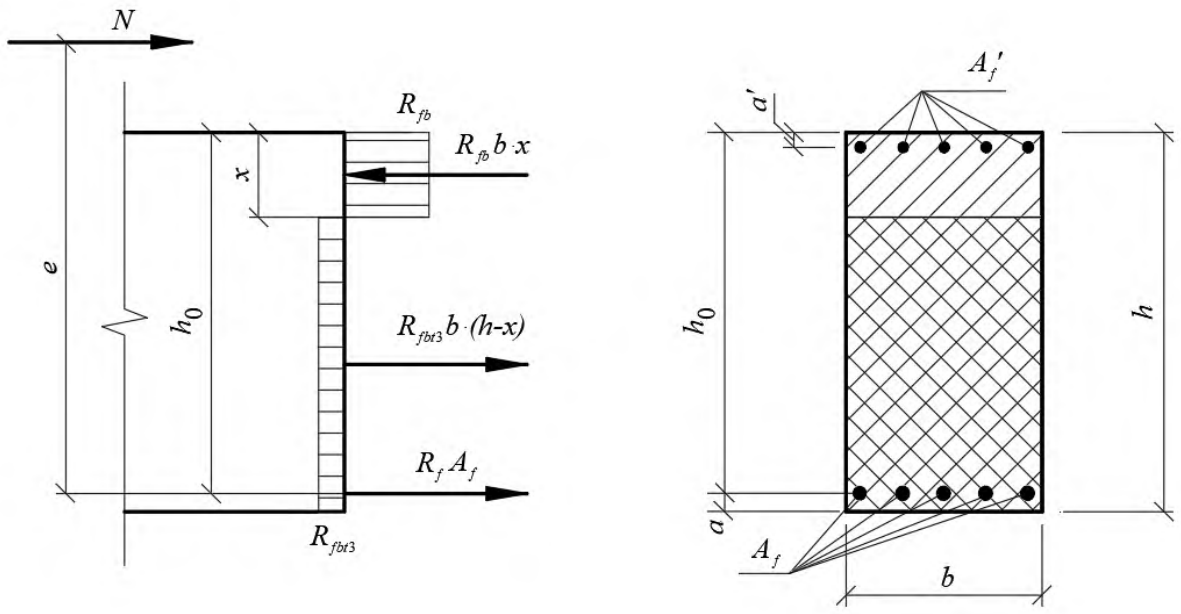


***Рисунок 3* – Схема усилий и эпюра напряжений в сечении, нормальном к продольной оси внецентренно сжатого фибробетонного элемента с АКП, при расчете ее по прочности**

Расчет по прочности нормальных сечений на основе нелинейной деформационной модели

6.1.13 Расчет по прочности нормальных сечений железобетонных элементов при действии изгибающих моментов и продольных сил (внецентренное сжатие или растяжение) следует производить на основе нелинейной деформационной модели согласно 8.1.20–8.1.30 СП 63.13330.2012 и следующих положений:

- в расчетах следует учитывать работу бетона растянутой зоны сечения элемента;
- связь между осевыми напряжениями и относительными деформациями растянутой композитной полимерной арматуры принимают линейной;
- сопротивление композитной полимерной арматуры сжатию не учитывается;
- диаграммы осевого сжатия и осевого растяжения фибробетона следует принимать согласно СП 297.1325800;
- при внецентренном сжатии или растяжении элементов и распределении в поперечном сечении элемента деформаций только одного знака предельные значения относительных деформаций фибробетона при растяжении $\varepsilon_{fbt,ult}$ следует определять в зависимости от соотношения деформаций фибробетона на противоположных гранях сечения элемента ε_1 и ε_2 $\left(|\varepsilon_2| \geq |\varepsilon_1|\right)$ по формуле

$$\varepsilon_{fbt,ult} = \varepsilon_{fbt3} - (\varepsilon_{fbt3} - \varepsilon_{fbt2}) \cdot \frac{\varepsilon_1}{\varepsilon_2}. \qquad (6.15)$$

Расчет по прочности элементов при действии поперечных сил

6.1.14 Расчет по прочности элементов при действии поперечных сил следует производить по наклонному сечению на действие поперечной силы, по наклонному сечению на действие изгибающего момента и по бетонной полосе между наклонными сечениями на действие поперечной силы.

Расчет элементов по полосе между наклонными сечениями

6.1.15 Расчет изгибаемых элементов по бетонной полосе между наклонными сечениями следует производить по 8.1.32 СП 63.13330.2012, при этом в расчетную зависимость вместо характеристики R_b следует подставлять R_{fb}.

Расчет элементов по наклонному сечению на действие поперечных сил

6.1.16 Расчет изгибаемых элементов по наклонному сечению следует производить по 8.1.33, 8.1.34 СП 63.13330.2012, при этом в расчетные зависимости вместо характеристик R_b и R_{bt} следует подставлять R_{fb} и R_{fbt}.

Расчет элементов по наклонному сечению на действие моментов

6.1.17 Расчет элементов по наклонным сечениям на действие моментов (рисунок 4) производят из условия

$$M \le M_f + M_{fw} + M_{fbt}, \tag{6.16}$$

где M – момент в наклонном сечении с длиной проекции C на продольную ось элемента, определяемый от всех внешних сил, расположенных по одну сторону от рассматриваемого наклонного сечения, относительно конца наклонного сечения (точка 0), противоположного концу, у которого располагается проверяемая продольная композитная полимерная арматура, испытывающая растяжение от момента в наклонном сечении; при этом учитывают наиболее опасное нагружение в пределах наклонного сечения;

M_f – момент, воспринимаемый продольной арматурой, пересекающей наклонное сечение, относительно противоположного конца наклонного сечения (точка 0);

M_{fw} – момент, воспринимаемый поперечной арматурой, пересекающей наклонное сечение, относительно противоположного конца наклонного сечения (точка 0);

M_{fbt} – момент, воспринимаемый фибробетоном, относительно противоположного конца наклонного сечения (точка 0).

Моменты M_f и M_{fw} определяют по 8.1.35 СП 63.13330.2012, при этом в расчетные зависимости вместо характеристик стальной арматуры следует подставлять характеристики композитной полимерной арматуры.

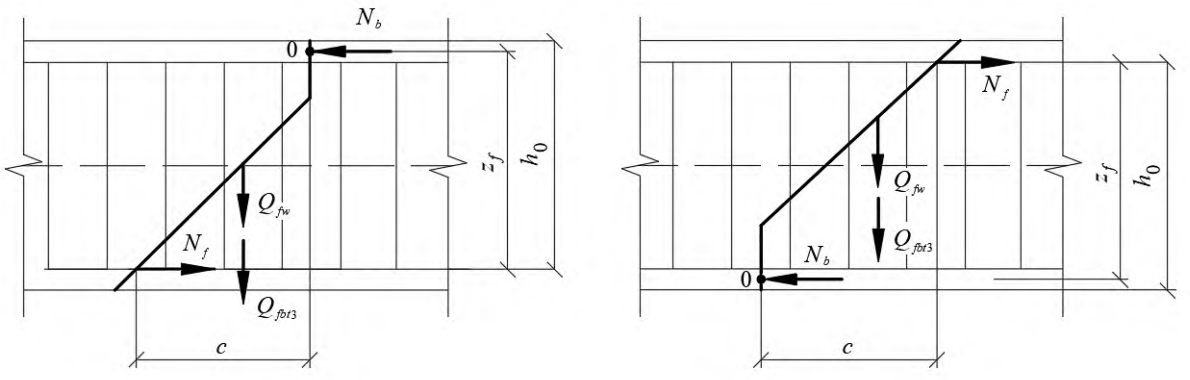


***Рисунок 4*– Схема усилий при расчете фибробетонных элементов с АКП по наклонному сечению на действие моментов**

Момент M_{fbt} определяют по формуле

$$M_{fbt} = 0{,}5 \cdot Q_{fbt3} \cdot C, \tag{6.17}$$

где Q_{fbt3} определяют по формуле

$$Q_{fbt3} = \frac{1{,}5 \cdot R_{fbt3} \cdot b \cdot h_0^2}{C}. \quad (6.18)$$

Расчет производят для наклонных сечений, расположенных по длине элемента на его концевых участках и в местах обрыва продольной композитной полимерной арматуры, при наиболее опасной длине проекции наклонного сечения C, принимаемой в пределах от 1,0 h_0 до 2,0 h_0.

Расчет фибробетонных элементов на местное сжатие

6.1.18 Расчет фибробетонных элементов с АКП на местное сжатие (смятие) производят по 8.1.43–8.1.45 СП 63.13330.2012, при этом в расчетные зависимости вместо характеристики R_b следует подставлять R_{fb}.

Расчет фибробетонных элементов на продавливание

6.1.19 Расчет на продавливание плоских фибробетонных элементов (плит) при действии на них местных, концентрированно приложенных сосредоточенных силы и изгибающего момента производят по 8.1.46–8.1.52 СП 63.13330.2012, при этом в расчетные зависимости вместо характеристики R_{bt} следует подставлять R_{fbt}.

6.2 Расчет конструкций по предельным состояниям второй группы

6.2.1 Расчеты по предельным состояниям второй группы следует выполнять с учетом 8.2.1–8.2.3 СП 63.13330.2012 и 6.2.2–6.2.20.

Расчет фибробетонных элементов по образованию и раскрытию трещин

6.2.2 Расчет фибробетонных элементов по образованию трещин следует выполнять по 8.2.4 СП 63.13330.2012, при этом изгибающий момент, воспринимаемый нормальным сечением элемента при образовании трещин, определяют по 6.2.4–6.2.8.

6.2.3 Расчет по раскрытию трещин следует выполнять по 8.2.6, 8.2.7 СП 63.13330.2012 с учетом 6.2.6 и 6.2.7 СП 295.1325800.2017 и 6.2.9–6.2.12.

Определение момента образования трещин, нормальных к продольной оси элемента

6.2.4 Изгибающий момент M_{crc} при образовании трещин в общем случае определяется по деформационной модели согласно 6.2.8.

Для элементов прямоугольного, таврового или двутаврового сечения с арматурой, расположенной у верхней и нижней граней, момент трещинообразования с учетом неупругих деформаций растянутого фибробетона допускается определять согласно 6.2.6–6.2.8.

6.2.5 Допускается момент образования трещин определять без учета неупругих деформаций растянутого фибробетона, принимая в формуле (6.19) $W_{pl}=W_{red}$. Если при этом расчетное значение ширины раскрытия трещин или прогиба превышает их предельно допустимые значения, то момент образования трещин следует определять с учетом неупругих деформаций растянутого фибробетона.

6.2.6 Момент образования трещин с учетом неупругих деформаций растянутого фибробетона определяют в соответствии со следующими положениями:

- сечения после деформирования остаются плоскими;
- эпюру напряжений в сжатой зоне фибробетона принимают треугольной формы, как для упругого тела (рисунок 5);
- эпюру напряжений в растянутой зоне фибробетона принимают трапециевидной формы с напряжениями, не превышающими расчетных значений сопротивления фибробетона растяжению $R_{fbt,ser}$;
- относительную деформацию крайнего растянутого волокна фибробетона принимают равной ε_{fbt1};
- сопротивление композитной полимерной арматуры сжатию не учитывают;
- напряжения в растянутой композитной полимерной арматуре принимают в зависимости от относительных деформаций как для упругого тела.

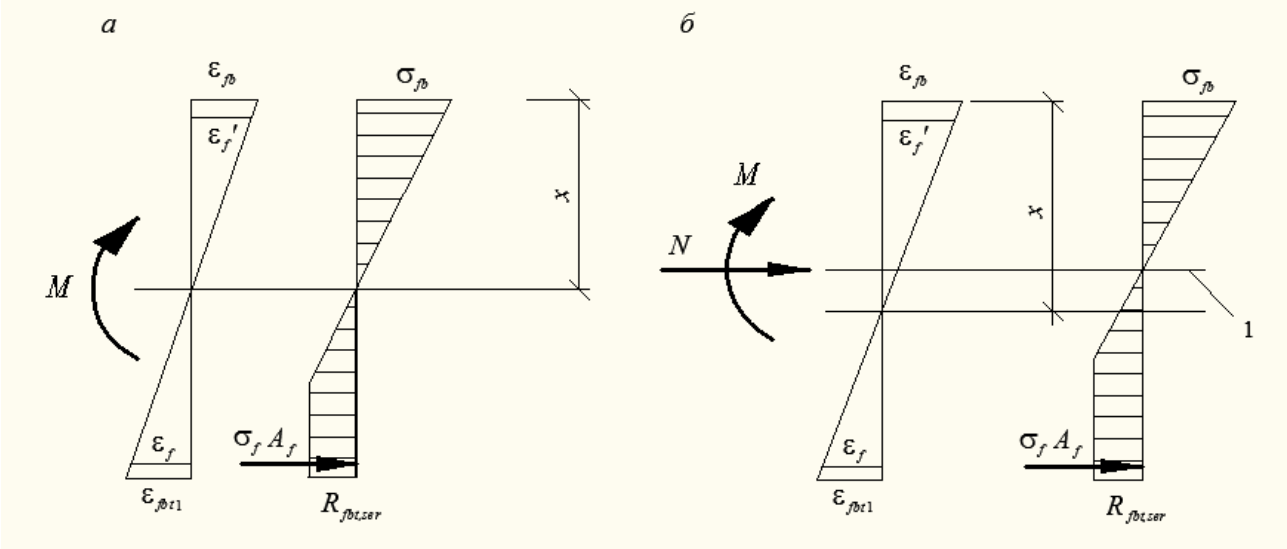
6.2.7 Момент образования трещин с учетом неупругих деформаций растянутого фибробетона определяют по формуле

$$M_{crc} = R_{fbt,ser} \cdot W_{pl} \pm N \cdot e_x , \qquad (6.19)$$

где W_{pl} – упругопластический момент сопротивления сечения для крайнего растянутого волокна фибробетона, определяемый с учетом 6.2.6;

e_x – расстояние от точки приложения продольной силы N (расположенной в центре тяжести приведенного сечения элемента) до ядровой точки, наиболее удаленной от растянутой зоны, трещинообразование которой проверяется.

В формуле (6.19) знак «плюс» принимают при сжимающей продольной силе N, «минус» – при растягивающей силе.



1 – уровень центра тяжести приведенного поперечного сечения

***Рисунок 5* – Схема напряженно-деформированного состояния сечения фибробетонного элемента с АКП при проверке образования трещин при действии изгибающего момента (а) и изгибающего момента и продольной силы (б)**

Для прямоугольных сечений значение W_{pl} при действии момента в плоскости оси симметрии допускается принимать равным

$$W_{pl} = \gamma \cdot W_{red} , \qquad (6.20)$$

где W_{red} – упругий момент сопротивления приведенного сечения по растянутой зоне сечения, определяемый в соответствии с 8.2.12 СП 63.13330.2012;

γ – коэффициент, учитывающий неупругие свойства бетона растянутой зоны сечения

$$\gamma = 1{,}73 - 0{,}005 \cdot (B - 15) ,$$

здесь B – числовая характеристика класса фибробетона по прочности на осевое сжатие.

6.2.8 Расчет момента образования трещин на основе нелинейной деформационной модели следует выполнять исходя из 8.2.14 СП 63.13330.2012, при этом предельное значение относительной деформации фибробетона при растяжении $\varepsilon_{bt,ult}$ определяют по 6.1.13.

Расчет ширины раскрытия трещин, нормальных к продольной оси элемента

6.2.9 Ширину раскрытия нормальных трещин $a_{crc,i}$ (i=1, 2, 3 – по 6.2.7 СП 295.1325800.2017) элементов с композитной полимерной арматурой определяют по формуле

$$a_{crc,i} = \varphi_1 \cdot \varphi_3 \cdot \psi_f \cdot \frac{\sigma_f}{E_f} \cdot l_f, \quad (6.21)$$

где φ_1 – коэффициент, учитывающий продолжительность действия нагрузки, принимаемый равным:

1,0 – при непродолжительном действии нагрузки;

1,4 – при продолжительном действии нагрузки;

ψ_f – коэффициент, учитывающий неравномерное распределение относительных деформаций растянутой арматуры между трещинами; допускается принимать $\psi_f = 1$; если при этом ширина раскрытия трещин превосходит предельно допустимое значение, то значение ψ_f следует определять по 6.2.12;

σ_f – напряжение в продольной растянутой арматуре в нормальном сечении с трещиной от соответствующей внешней нагрузки, определяемое согласно 6.2.10;

φ_3 – коэффициент, учитывающий характер нагружения, принимаемый равным:

1,0 – для элементов изгибаемых и внецентренно сжатых;

1,2 – для растянутых элементов;

l_f – базовое (без учета влияния вида поверхности арматуры) расстояние между смежными нормальными трещинами, определяемое согласно 6.2.11.

6.2.10 Значения напряжения σ_f в растянутой арматуре изгибаемых элементов определяют по формуле

$$\sigma_f = \frac{M(h_0 - y_c)}{I_{red}} \cdot \alpha_{f1}, \quad (6.22)$$

где I_{red}, y_c – момент инерции и высота сжатой зоны приведенного поперечного сечения элемента, определяемые с учетом площади сечения сжатой и растянутой зон фибробетона, площадей сечения растянутой арматуры согласно 6.2.16, принимая в соответствующих формулах значения коэффициентов приведения арматуры и фибробетона растянутой зоны к фибробетону сжатой зоны равными:

$$\alpha_{f1} = \frac{E_f}{E_{fb,red}}; \quad \alpha_{fbt} = \frac{E_{fbt,red}}{E_{fb,red}}, \quad (6.23)$$

$E_{fb,red}$ – приведенный модуль деформации сжатого фибробетона, учитывающий неупругие деформации сжатого фибробетона и определяемый по формуле

$$E_{fb,red} = \frac{R_{fb,n}}{\varepsilon_{fb1,red}}. \quad (6.24)$$

Относительную деформацию фибробетона $\varepsilon_{fb1,red}$ принимают равной 0,0015.

Для изгибаемых элементов $y_c = x$ (рисунок 6 а, б), где x – высота сжатой зоны фибробетона, определяемая согласно 6.2.17 с учетом (6.23).

Допускается напряжение σ_f определять по формуле

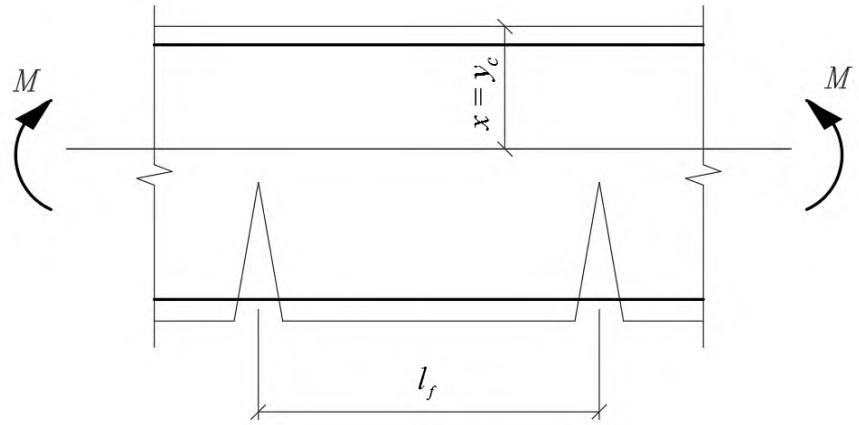
$$\sigma_f = \frac{M - R_{fbt2} \cdot A_{bt} \cdot z_{bt}}{z_f \cdot A_f}, \quad (6.25)$$

где A_{bt} – площадь растянутой зоны сечения элемента, определяемая по высоте растянутой зоны фибробетона x_t, используя правила расчета момента образования трещин согласно 6.2.4 – 6.2.8;

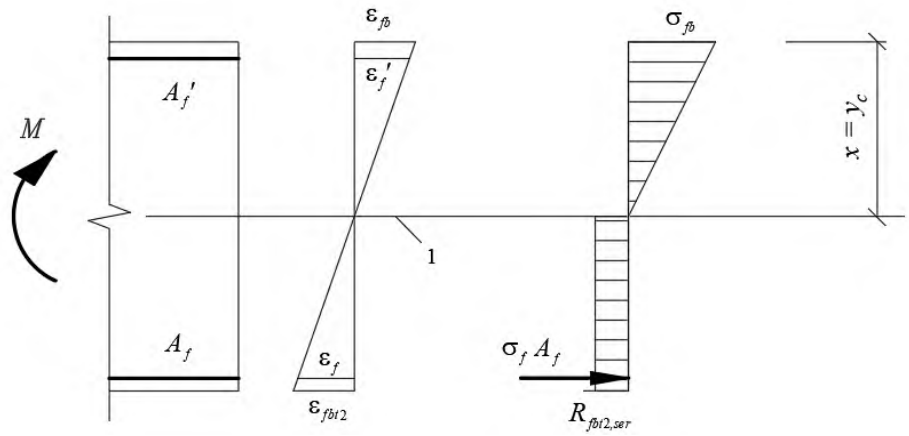
z_{bt} – расстояние от точки приложения равнодействующей усилий в растянутой зоне элемента до точки приложения равнодействующей усилий в сжатой зоне элемента;

z_f – расстояние от центра тяжести растянутой композитной полимерной арматуры до точки приложения равнодействующей усилий в сжатой зоне элемента.

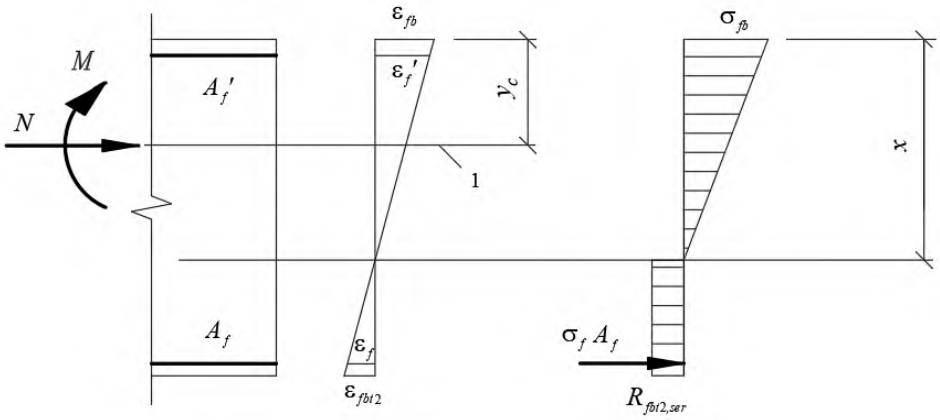
а



б



в



1 – уровень центра тяжести приведенного поперечного сечения

***Рисунок 6* – Схема напряженно-деформированного состояния фибробетонного элемента с трещинами при действии изгибающего момента (*а, б*), изгибающего момента и продольной силы (*в*)**

Для элементов прямоугольного поперечного сечения значения z_f и z_{bt} в (6.25) определяют по формулам:

$$z_f = h_0 - \frac{x}{3}; \qquad z_{bt} = \frac{3 \cdot h + x}{6}. \tag{6.26}$$

При действии изгибающего момента M и продольной силы N (рисунок 6,*в*) напряжение σ_f в растянутой арматуре определяют по формуле

$$\sigma_f = \left[\frac{M(h_0 - y_c)}{I_{red}} \pm \frac{N}{A_{red}} \right] \cdot \alpha_{f1}, \tag{6.27}$$

где A_{red}, y_c – площадь приведенного поперечного сечения элемента и расстояние от наиболее сжатого волокна фибробетона до центра тяжести приведенного сечения, определяемые по общим правилам расчета геометрических характеристик сечений упругих элементов с учетом площади сечения сжатой и растянутой зон фибробетона, площадей сечения растянутой арматуры согласно 6.2.17, принимая коэффициенты приведения арматуры и фибробетона растянутой зоны к фибробетону сжатой зоны по формулам (6.23).

Допускается напряжение σ_f определять по формуле

$$\sigma_f = \frac{N \cdot (e_{fs} \pm z_f) - R_{fbt2,ser} \cdot A_{bt} \cdot z_{bt}}{A_f \cdot z_f}, \tag{6.28}$$

где e_f – расстояние от центра тяжести растянутой арматуры до точки приложения продольной силы N с учетом эксцентриситета, равного $\frac{M}{N}$.

Для элементов прямоугольного сечения значения z_f и z_{bt} в (6.28) допускается определять по формулам (6.26), в которые вместо x следует подставлять x_m – высоту сжатой зоны фибробетона с учетом влияния продольной силы, определяемую согласно 6.2.17, принимая коэффициенты приведения арматуры и фибробетона растянутой зоны к фибробетону по формулам (6.23).

В формулах (6.27) и (6.28) знак «плюс» принимают при растягивающей, а знак «минус» при сжимающей продольной силе.

Значения напряжений σ_f не должны превышать значения расчетных сопротивлений арматуры растяжению для предельных состояний второй группы $R_{f,ser}$.

Значения A_{bt} определяют по высоте растянутой зоны фибробетона x_t, используя правила расчета момента образования трещин согласно 6.2.4–6.2.7.

6.2.11 Значения базового расстояния между трещинами l_f, мм, определяют по формуле

$$l_f = k_f \cdot \left(50 + 0{,}5 \cdot \varphi_2 \cdot \varphi_3 \cdot \frac{d_{Af}}{\mu_{fv}} \right) \tag{6.29}$$

и принимают не более h,

где k_f – коэффициент, принимаемый равным:

$$1{,}0 \quad \text{– при} \quad \frac{l_f}{d_t} < 50;$$

$$50 \cdot \frac{l_f}{d_f} \quad \text{– при} \quad 50 \le \frac{l_f}{d_f} \le 100;$$

$$0{,}5 \quad \text{– при} \quad \frac{l_f}{d_f} > 100,$$

где d_f и l_f – диаметр (диаметр окружности с площадью, равной средней площади поперечного волокна) и длина фибры;

φ_2 – коэффициент, учитывающий вид поверхности продольной композитной полимерной арматуры, принимаемый равным 0,4;

φ_3 – коэффициент, учитывающий характер нагружения, принимаемый равным:

0,5 – для элементов изгибаемых и внецентренно сжатых;

1,0 – для растянутых элементов;

d_{Af} – номинальный диаметр продольной композитной полимерной арматуры;

μ_{fv} – коэффициент фибрового армирования по объему.

Если при проведении расчетов значение коэффициента μ_{fv} не установлено, то в формулу (6.29) подставляют его минимально допустимое значение, рекомендованное в 8.3.

Если при проведении расчетов значения d_f и l_f неизвестны, то коэффициент k_f в формуле (6.29) принимают равным 1,0.

6.2.12 Значения коэффициента ψ_f определяют по формуле

$$\psi_f = 1 - 0{,}8 \cdot \frac{\sigma_{f,crc}}{\sigma_f}, \tag{6.30}$$

где $\sigma_{f,crc}$ – напряжение в продольной растянутой арматуре в сечении с трещиной сразу после образования нормальных трещин, определяемое по 6.2.10, принимая в соответствующих формулах значения $M = M_{crc}$;

σ_f – то же, при действии рассматриваемой нагрузки.

Для изгибаемых элементов значение коэффициента ψ_f допускается определять по формуле

$$\psi_f = 1 - 0{,}8 \cdot \frac{M_{crc}}{M}, \tag{6.31}$$

где M_{crc} определяют по формуле (6.19).

Расчет фибробетонных элементов по прогибам

6.2.13 Расчет фибробетонных конструкций с АКП по прогибам следует выполнять в соответствии с 8.2.21, 8.2.22 СП 63.13330 с учетом 6.2.14–6.2.20.

Определение кривизны фибробетонных элементов

6.2.14 Кривизну изгибаемых, внецентренно сжатых и внецентренно растянутых фибробетонных элементов с АКП для вычисления их прогибов следует определять в соответствии с 8.2.23–8.2.25 СП 63.13330.2012 с учетом 6.2.15–6.2.20.

Жесткость фибробетонного элемента на участке без трещин в растянутой зоне

6.2.15 Жесткость фибробетонного элемента D на участке без трещин определяют по формуле

$$D = E_{fb1} \cdot I_{red}, \tag{6.32}$$

где E_{fb1} – модуль деформации сжатого фибробетона, определяемый в зависимости от продолжительности действия нагрузки;

I_{red} – момент инерции приведенного поперечного сечения относительно его центра тяжести, определяемый с учетом наличия или отсутствия трещин.

Момент инерции I_{red} приведенного поперечного сечения элемента относительно его центра тяжести определяют как для сплошного тела по общим правилам сопротивления упругих элементов с учетом всей площади сечения фибробетона и площадей сечения арматуры с коэффициентом приведения арматуры к фибробетону

$$I_{red} = I + I_f \cdot \alpha_f \ , \tag{6.33}$$

где I – момент инерции фибробетонного сечения относительно центра тяжести приведенного поперечного сечения элемента;

I_f – момент инерции площади сечения растянутой арматуры относительно центра тяжести приведенного поперечного сечения элемента;

α_f – коэффициент приведения арматуры к бетону

$$\alpha_f = \frac{E_f}{E_{fb1}} \ . \tag{6.34}$$

Значение I определяют по общим правилам расчета геометрических характеристик сечений упругих элементов.

Допускается определять момент инерции I_{red} без учета арматуры.

Значения модуля деформации бетона в формулах (6.32) и (6.34) принимают равными:

- при непродолжительном действии нагрузки

$$E_{fb1} = 0{,}85 \cdot E_{fb} \ ; \tag{6.35}$$

- при продолжительном действии нагрузки

$$E_{fb1} = \frac{E_{fb}}{1 + \varphi_{b,cr}} \ , \tag{6.36}$$

где $\varphi_{b,cr}$ – принимают по таблице 6.12 СП 63.133300.2012.

Жесткость фибробетонного элемента на участке с трещинами в растянутой зоне

6.2.16 Жесткость фибробетонного элемента на участках с трещинами в растянутой зоне определяют с учетом следующих положений:

- сечения после деформирования остаются плоскими;
- напряжения в фибробетоне сжатой зоны определяют как для упругого тела;

- напряжения в фибробетоне растянутой зоны в сечении с нормальной трещиной определяют с учетом нелинейных свойств;

- работу растянутого фибробетона на участке между смежными нормальными трещинами учитывают посредством коэффициента ψ_f.

Жесткость фибробетонного элемента D на участках с трещинами определяют по формуле (6.32) и принимают не более жесткости без трещин.

Значение модуля деформации сжатого фибробетона E_{fb1} принимают равным значению приведенного модуля деформации $E_{fb,red}$, определяемого по формуле

$$E_{fb,red} = \frac{R_{fb,ser}}{\varepsilon_{fb1,red}}, \tag{6.37}$$

в которой значения относительных деформаций $\varepsilon_{fb1,red}$ принимают равными:

0,0015 – при непродолжительном действии нагрузки;

по СП 63.13330.2012 (таблица 6.10) – при продолжительном действии нагрузки.

Значение модуля деформации растянутого фибробетона E_{fbt1} принимают равным значению приведенного модуля деформации $E_{fbt,red}$, определяемого по формуле

$$E_{fbt,red} = \frac{R_{fbt,ser}}{\varepsilon_{fbt2}}, \tag{6.38}$$

где $\varepsilon_{fbt2} = 0{,}004$ – предельные относительные деформации фибробетона, соответствующие остаточному сопротивлению фибробетона осевому растяжению $R_{fbt2,}$.

Момент инерции приведенного поперечного сечения элемента I_{red} относительно его центра тяжести определяют с учетом:

- площади сечения фибробетона сжатой зоны;

- площади сечения фибробетона растянутой зоны с условным коэффициентом приведения к фибробетону сжатой зоны α_{fbt};

- площади растянутой композитной полимерной арматуры с коэффициентом приведения к фибробетону сжатой зоны α_{f1}

$$I_{red} = I_{fb} + I_{fbt} \cdot \alpha_{fbt} + I_f \cdot \alpha_{f1}, \tag{6.39}$$

где I_{fb}, I_{fbt}, I_f – моменты инерции площадей сечения соответственно сжатой и растянутой зон фибробетона, растянутой композитной полимерной арматуры относительно центра тяжести приведенного поперечного сечения.

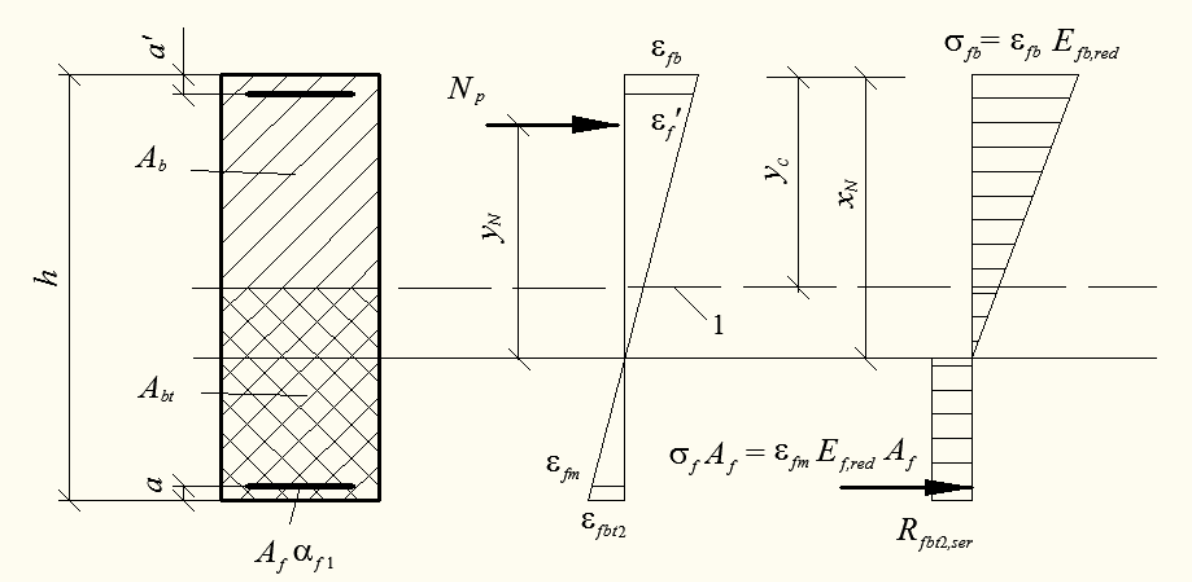
Значения I_{fbt}, I_f определяют по общим правилам сопротивления материалов, принимая расстояние от наиболее сжатого волокна фибробетона до центра тяжести приведенного поперечного сечения y_{cm} с учетом остаточного сопротивления фибробетона растяжению (рисунок 7); для изгибаемых элементов

$$y_{cm} = x_m, \tag{6.40}$$

где x_m – средняя высота сжатой зоны фибробетона (рисунок 7), учитывающая влияние работы растянутого фибробетона между трещинами и определяемая согласно 6.2.17.

Значения I_{fb} и y_{cm} определяют по общим правилам расчета геометрических характеристик сечений упругих элементов.

Значения коэффициентов приведения фибробетона растянутой зоны α_{fbt} и растянутой композитной полимерной арматуры к фибробетону α_{f1} определяют по 6.2.19.



1 – уровень центра тяжести поперечного сечения

***Рисунок 7* – Приведенное поперечное сечение и схема напряженно-деформированного состояния элемента с трещинами для расчета его по деформациям при действии изгибающего момента**

6.2.17 Для изгибаемых элементов положение нейтральной оси (средняя высота сжатой зоны фибробетона) определяют из уравнения

$$S_{fb0} = \alpha_{fbt} \cdot S_{fbt0} + \alpha_{f1} \cdot S_{f0}, \quad (6.41)$$

где S_{fb0}, S_{fbt0}, S_{f0} – статические моменты соответственно сжатой и растянутой зоны фибробетона, и растянутой арматуры относительно нейтральной оси.

Для прямоугольных сечений с растянутой арматурой высоту сжатой зоны определяют по формуле

$$x_m = \frac{h_0}{1-\alpha_{fbt}} \cdot \left(\sqrt{(\mu_f \cdot \alpha_{f1} + \alpha_{fbt})^2 + (1-\alpha_{fbt}) \cdot (2\mu_f \cdot \alpha_{f1} + \alpha_{fbt})} - (\mu_f \cdot \alpha_{f1} + \alpha_{fbt}) \right), \quad (6.42)$$

где $\mu_f = \frac{A_f}{b \cdot h_0}$.

Для внецентренно сжатых и внецентренно растянутых элементов положение нейтральной оси (высоту сжатой зоны) определяют из уравнения

$$y_N = \frac{I_{fb0} + \alpha_{fbt} \cdot I_{fbt0} + \alpha_{f1} \cdot I_{f0}}{S_{fb0} + \alpha_{fbt} \cdot S_{fbt0} + \alpha_{f1} \cdot S_{f0}}, \quad (6.43)$$

где y_N – расстояние от нейтральной оси до точки приложения продольной силы N, отстоящей от центра тяжести полного сечения (без учета трещин) на расстоянии $e_0 = \frac{M}{N}$;

$I_{fb0}, I_{fbt0}, I_{f0}, S_{fb0}, S_{fbt0}, S_{f0}$ – моменты инерции и статические моменты соответственно сжатой и растянутой зон фибробетона и растянутой арматуры относительно нейтральной оси.

Допускается для элементов прямоугольного сечения высоту сжатой зоны при действии изгибающих моментов M и продольной силы N определять по формуле

$$x_m = x_M \pm \frac{I_{red} \cdot N}{A_{red} \cdot M}, \quad (6.44)$$

где x_M – высота сжатой зоны изгибаемого элемента, определяемая по формулам (6.41) – (6.42);

I_{red}, A_{red} – момент инерции и площадь приведенного поперечного сечения, определяемые для полного сечения (без учета трещин).

Значения геометрических характеристик сечения элемента определяют по общим правилам расчета сечения упругих элементов.

В формуле (6.44) знак «плюс» принимают при сжимающей, а знак «минус» при растягивающей продольной силе.

6.2.18 Жесткость изгибаемых фибробетонных элементов допускается определять по формуле

$$D = E_{f,red} \cdot A_f \cdot z \cdot (h_0 - x_m), \quad (6.45)$$

где z – расстояние от центра тяжести растянутой арматуры до точки приложения равнодействующей усилий в сжатой зоне.

Для элементов прямоугольного сечения значение z определяют по формуле

$$z = h_0 - \frac{1}{3} x_m. \quad (6.46)$$

Для элементов прямоугольного, таврового (с полкой в сжатой зоне) и двутаврового поперечных сечений значение z допускается принимать равным $0,8h_0$.

6.2.19 Значение условного коэффициента приведения фибробетона растянутой зоны сечения к фибробетону сжатой зоны принимают с учетом характера его деформирования при растяжении равным

$$\alpha_{fbt} = \frac{E_{fbt,red}}{E_{fb,red}}. \quad (6.47)$$

Значения коэффициентов приведения растянутой арматуры к фибробетону принимают равными:

$$\alpha_{f1} = \frac{E_{f,red}}{E_{b,red}}, \quad (6.48)$$

где $E_{fb,red}$ и $E_{fbt,red}$ – определяют по 6.2.16;

$E_{f,red}$ – приведенный модуль деформации растянутой арматуры, определяемый с учетом влияния работы растянутого бетона между трещинами по формуле

$$E_{f,red} = \frac{E_f}{\psi_f}. \quad (6.49)$$

Значения коэффициента ψ_f определяют по 6.2.12 .

Определение кривизны фибробетонных элементов на основе нелинейной деформационной модели

6.2.20 Кривизны фибробетонных элементов с АКП на участках без трещин и с трещинами в растянутой зоне сечения следует определять по 6.2.14, при этом:

- при определении кривизн от непродолжительного действия нагрузки в расчете используют диаграммы кратковременного деформирования сжатого и растянутого фибробетона, а при определении кривизн от продолжительного действия нагрузки – диаграммы длительного деформирования фибробетона с расчетными характеристиками для предельных состояний второй группы;
- для элементов с нормальными трещинами в растянутой зоне напряжение в арматуре, пересекающей трещины, определяют по 8.2.32 СП 63.13330.2012 по значениям усредненных на участке между нормальными трещинами относительных деформаций пересекающей трещины растянутой АКП.

7 Предварительно напряженные конструкции

7.1 Предварительные напряжения арматуры

7.1.1 При расчете предварительно напряженных фибробетонных конструкций следует учитывать снижение предварительных напряжений вследствие потерь предварительного напряжения арматуры до передачи усилий натяжения на фибробетон (первые потери) и после передачи усилия натяжения на фибробетон (вторые потери).

7.1.2 Потери предварительного напряжения арматуры следует учитывать по СП 295.1325800.

7.2 Расчет конструкций по предельным состояниям первой группы

Расчет предварительно напряженных элементов по прочности

7.2.1 Расчет предварительно напряженных фибробетонных элементов следует производить для стадии эксплуатации на действие изгибающих моментов и поперечных сил от внешних нагрузок и для стадии предварительного обжатия на действие усилий от предварительного натяжения арматуры и усилий от внешних нагрузок, действующих в стадии обжатия.

Расчет следует выполнять с учетом 9.2.1–9.2.6 СП 63.13330.2012.

Расчет предварительно напряженных элементов на действие изгибающих моментов в стадии эксплуатации по предельным усилиям

7.2.2 Расчет по прочности нормальных сечений следует производить согласно 6.1 с учетом 9.2.7–9.2.9 СП 63.13330.2012. При этом в формулах подраздела 6.1 обозначения площадей сечения A_f следует относить как к напрягаемой, так и к ненапрягаемой композитной полимерной арматуре.

Расчет предварительно напряженных элементов в стадии предварительного обжатия

7.2.3 При расчете элемента в стадии предварительного обжатия усилие в напрягаемой композитной полимерной арматуре вводится в расчет как внешняя продольная сила N_p, равная

$$N_p = \sigma_{fp} \cdot A_{fp} \ , \qquad (7.0)$$

где A_{fp} – площадь сечения напрягаемой арматуры;

σ_{fp} – предварительные напряжения с учетом первых потерь и коэффициента γ_{fp}=1,1.

7.2.4 Расчет по прочности элементов прямоугольного сечения в стадии предварительного обжатия производят из условия

$$N_p \cdot e_p \le R_{fb} \cdot b \cdot x \cdot (h_0 - 0{,}5x) - R_{fbt3} \cdot b \cdot (h - x)(\frac{h - x}{2} - a), \qquad (7.1)$$

где e_p – расстояние от точки приложения продольной силы N_p с учетом влияния изгибающего момента M от внешней нагрузки, действующей в стадии изготовления (собственная масса элемента), до центра тяжести сечения ненапрягаемой арматуры, растянутой от этих усилий (рисунок 8), определяемое по формуле

$$e_p = e_{0p} + 0{,}5h - a \pm \frac{M}{N_p}, \qquad (7.2)$$

e_{0p} – расстояние от точки приложения силы N_p до центра тяжести сечения элемента;

R_{fb} – расчетное сопротивление фибробетона сжатию, принимаемое по линейной интерполяции как для класса фибробетона по прочности на сжатие, численно равного передаточной прочности фибробетона R_{fbp};

R_{fbt3} – расчетное сопротивление фибробетона растяжению, принимаемое по линейной интерполяции как для класса фибробетона по остаточной прочности на растяжение, численно равного передаточной прочности фибробетона на растяжение R_{fbtp}.

Высоту сжатой зоны фибробетона определяют в зависимости от значения ξ_R, определяемого по формуле (6.1):

а) при $\xi = \frac{x}{h_0} \le \xi_R$ (рисунок 8) – по формуле

$$x = \frac{N_p + R_f \cdot A_f + R_{fbt3} \cdot b \cdot h}{(R_{fb} + R_{fbt3}) \cdot b}; \qquad (7.3)$$

б) при $\xi = \frac{x}{h_0} > \xi_R$ – по формуле

$$x = \frac{N_p + R_f \cdot A_f \cdot \frac{1 + \xi_R}{1 - \xi_R} + R_{fbt3} \cdot b \cdot h}{(R_{fb} + R_{fbt3}) \cdot b + \frac{2R_f \cdot A_f}{h_0 (1 - \xi_R)}}. \qquad (7.4)$$

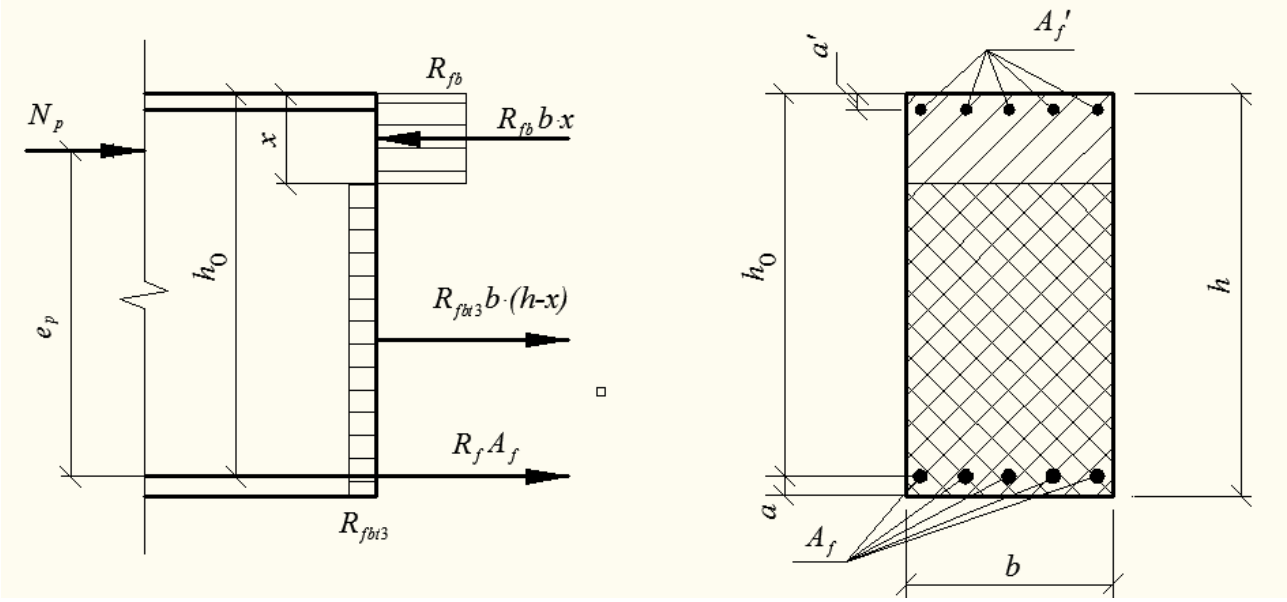


Рисунок 8 **– Схема усилий и эпюра напряжений в сечении, нормальном к продольной оси изгибаемого предварительно напряженного элемента при его расчете по прочности в стадии обжатия**

7.2.5 Расчет по прочности элементов таврового и двутаврового сечений в стадии предварительного обжатия производят в зависимости от положения границы сжатой зоны:

если граница сжатой зоны проходит в полке (рисунок 2, *а*), т. е. соблюдается условие

$$N_p \le R_{fb} \cdot b_f^{/} \cdot h_f^{/} - R_{fbt3} \cdot [b_f \cdot h_f + b_w \cdot (h - h_f - h_f^{/})] - R_f \cdot A_f, \qquad (7.5)$$

расчет производят из условия

$$N_p \cdot e_p \le R_{fb} \cdot b_f^{/} \cdot x \cdot (h_0 - 0{,}5x) - R_{fbt3} \cdot [b_f \cdot h_f \cdot (0{,}5h_f - a) + b_w \cdot h_w \cdot (0{,}5h_w + h_f - a) + \\ + b_f^{/} \cdot (h_f^{/} - x) \cdot (h_0 - 0{,}5 \cdot (h_f^{/} + x))], \qquad (7.6)$$

где

$$e_p = e_{0p} + z_f \pm \frac{M}{N_p}, \qquad (7.7)$$

где e_{0p} – см. 7.2.4;

z_f – расстояние от центра тяжести сечения элемента до растянутой ненапрягаемой арматуры.

Высоту сжатой зоны определяют:

при $\xi = \frac{x}{h_0} \le \xi_R$ – по формуле

$$x = \frac{N_p + R_f \cdot A_f + R_{fbt3} \cdot (b_f^{/} \cdot h_f^{/} + b_w \cdot h_w + b_f \cdot h_f)}{b_w \cdot (R_{fbt3} + R_{fb})}; \qquad (7.8)$$

при $\xi = \frac{x}{h_0} > \xi_R$ – по формуле

$$x = \frac{N_p + R_f \cdot A_f \cdot \frac{1+\xi_R}{1-\xi_R} + R_{fbt3} \cdot [b_f \cdot h_f + b_w \cdot (h - h_f - h_f^{/}) + b_f^{/} h_f^{/}]}{(R_{fb} + R_{fbt3}) \cdot b_f^{/} + \frac{2R_f \cdot A_f}{h_0(1-\xi_R)}}; \qquad (7.9)$$

если граница сжатой зоны проходит в ребре (рисунок 2, *б*), т. е. условие (7.5) не соблюдается, расчет производят из условия

$$N_p \cdot e_p \le R_{fb} \cdot [b_f^{/} \cdot h_f^{/} \cdot (h_0 - 0{,}5 \cdot h_f^{/}) + b_w \cdot (x - h_f^{/}) \cdot (h_0 - h_f - 0{,}5 \cdot x + 0{,}5 \cdot h_f^{/})] -$$
$$- R_{fbt3} \cdot [b_f \cdot h_f \cdot (0{,}5 h_f - a) + b_w \cdot (h_0 + h_f^{/} - x) \cdot (h_0 - 0{,}5 \cdot (x + h_w + h_f^{/})) +$$
$$+ b_f \cdot h_f \cdot (0{,}5 \cdot h_f - a)], \qquad (7.10)$$

высоту сжатой зоны определяют:

при $\xi = \frac{x}{h_0} \le \xi_R$ – по формуле

$$x = \frac{N_p + R_f \cdot A_f + R_{fbt3} \cdot (b_w \cdot h_f^{/} + b_w \cdot h_w + b_f \cdot h_f) - R_{fb} \cdot h_f^{/} \cdot (b_f^{/} - b_w)}{b_w \cdot (R_{fbt3} + R_{fb})}; \qquad (7.11)$$

при $\xi = \frac{x}{h_0} > \xi_R$ – по формуле

$$x = \frac{N_p + R_f \cdot A_f \cdot \frac{1+\xi_R}{1-\xi_R} + R_{fbt3} \cdot [b_f \cdot h_f + b_w \cdot (h - h_f)]}{(R_{fb} + R_{fbt3}) \cdot b_w + \frac{2R_f \cdot A_f}{h_0(1-\xi_R)}}. \qquad (7.12)$$

Расчет по прочности нормальных сечений на основе нелинейной деформационной модели

7.2.6 При расчете по прочности на основе нелинейной деформационной модели усилия и деформации в сечении, нормальном к продольной оси элемента, определяют согласно 9.2.13–9.2.15 СП 63.13330.2012 и 6.1.13.

7.3 Расчет конструкций по предельным состояниям второй группы

7.3.1 Расчеты фибробетонных конструкций по предельным состояниям второй группы следует производить с учетом 9.3.1–9.3.4 СП 63.13330.2012 и 7.3.2–7.3.8.

Расчет предварительно напряженных фибробетонных элементов по образованию и раскрытию трещин

7.3.2 Расчет предварительно напряженных изгибаемых элементов по образованию и раскрытию трещин следует производить согласно подразделу 6.2 и с учетом 7.3.3–7.3.8.

Определение момента образования трещин, нормальных к продольной оси элемента

7.3.3 Изгибающий момент M_{crc} при образовании трещин в общем случае следует определять по деформационной модели согласно 7.3.6. Для простых сечений (прямоугольного

и таврового сечений с арматурой, расположенной у верхней и нижней граней сечения, с полкой в сжатой зоне) момент трещинообразования допускается определять согласно 7.3.5.

7.3.4 Момент образования трещин следует определять с учетом неупругих деформаций растянутого фибробетона.

Допускается момент образования трещин определять без учета неупругих деформаций растянутого фибробетона, принимая в формуле (7.13) $W_{pl}=W_{red}$. Если при этом требования по предельным состояниям второй группы не удовлетворяются, то момент образования трещин следует определять с учетом неупругих деформаций растянутого фибробетона.

7.3.5 Момент образования трещин предварительно напряженных изгибаемых элементов с учетом неупругих деформаций растянутого фибробетона определяют по формуле

$$M_{crc} = R_{fbt,ser} \cdot W_{pl} \pm P \cdot e_{яр}, \qquad (7.13)$$

где W_{pl} – момент сопротивления приведенного сечения для крайнего растянутого волокна, определяемый с учетом положений 6.2.6;

$e_{яр} = e_{0p} + r$ – расстояние от точки приложения усилия предварительного обжатия P до ядровой точки, наиболее удаленной от растянутой зоны, трещинообразование которой проверяется;

e_{0p} – то же, до центра тяжести приведенного сечения;

r – расстояние от центра тяжести приведенного сечения до ядровой точки определяют по формуле

$$r = \frac{W_{red}}{A_{red}}. \qquad (7.14)$$

В формуле (7.13) знак «плюс» принимают, когда направления вращения моментов $P \cdot e_{яр}$ и внешнего изгибающего момента M противоположны; «минус» – когда направления совпадают.

Значения упругого момента сопротивления приведенного сечения по растянутой зоне сечения W_{red} и площадь приведенного поперечного сечения элемента A_{red} определяют по 6.2.

Для прямоугольных сечений значение W_{pl} при действии момента в плоскости оси симметрии допускается определять по формуле (6.20).

7.3.6 Определение момента образования трещин на основе нелинейной деформационной модели производят, исходя из 7.2.6, при этом расчетные характеристики материалов принимают для предельных состояний второй группы.

Значение M_{crc} определяют, принимая относительную деформацию фибробетона $\varepsilon_{bt,\max}$ у растянутой грани элемента от действия внешней нагрузки, равной предельному значению относительной деформации фибробетона при растяжении $\varepsilon_{fbt,ult}$, установленному по 6.1.13.

Расчет ширины раскрытия трещин, нормальных к продольной оси элемента

7.3.7 Ширину раскрытия нормальных трещин определяют по 8.2.15 СП 63.13330 с учетом 7.3.8.

7.3.8 Напряжения σ_f в растянутой арматуре изгибаемых предварительно напряженных элементов от внешней нагрузки определяют по формуле

$$\sigma_f = \left[\frac{M_p (h_0 - y_c)}{I_{red}} - \frac{N_p}{A_{red}} \right] \cdot \alpha_{f1}, \qquad (7.15)$$

где I_{red}, A_{red}, y_c – момент инерции, площадь приведенного поперечного сечения элемента и расстояние от наиболее сжатого волокна до центра тяжести приведенного

сечения, определяемые с учетом площади сечения сжатой и растянутой зон фибробетона, площади сечения растянутой арматуры согласно 6.2.17;

N_p – усилие предварительного обжатия;

M_p – изгибающий момент от внешней нагрузки и усилия предварительного обжатия, определяемый по формуле

$$M_p = M \pm N_p \cdot e_{0p}, \tag{7.16}$$

e_{0p} – расстояние от точки приложения усилия предварительного обжатия N_p до центра тяжести приведенного сечения.

Знак «минус» в формуле (7.16) принимают, когда направления вращений моментов M и $N_p \cdot e_{0p}$ не совпадают, и «плюс» – когда совпадают.

Допускается напряжение σ_f определять по формуле

$$\sigma_f = \frac{M - N_p \cdot (z - e_{fp}) - R_{fbt2} \cdot A_{bt}}{z \cdot A_f}, \tag{7.17}$$

где z – расстояние от центра тяжести арматуры, расположенной в растянутой зоне сечения, до точки приложения равнодействующей усилий в сжатой зоне элемента;

A_{bt} – площадь растянутой зоны сечения элемента;

e_{fp} – расстояние от центра тяжести арматуры до точки приложения усилия N_p.

Для элементов прямоугольного поперечного сечения значение z определяют по формуле

$$z = h_0 - \frac{x_N}{3}, \tag{7.18}$$

где x_N – высота сжатой зоны, определяемая согласно 6.2.17 с учетом действия усилия предварительного обжатия N_p.

Напряжения σ_f, определяемые по формулам (7.15) и (7.17), не должны превышать $(R_{f,ser} - \sigma_{fp})$.

Расчет предварительно напряженных фибробетонных элементов по прогибам

7.3.9 Расчет предварительно напряженных элементов по прогибам следует производить по 6.2.13–6.2.20 и с учетом 7.3.10, 7.3.11.

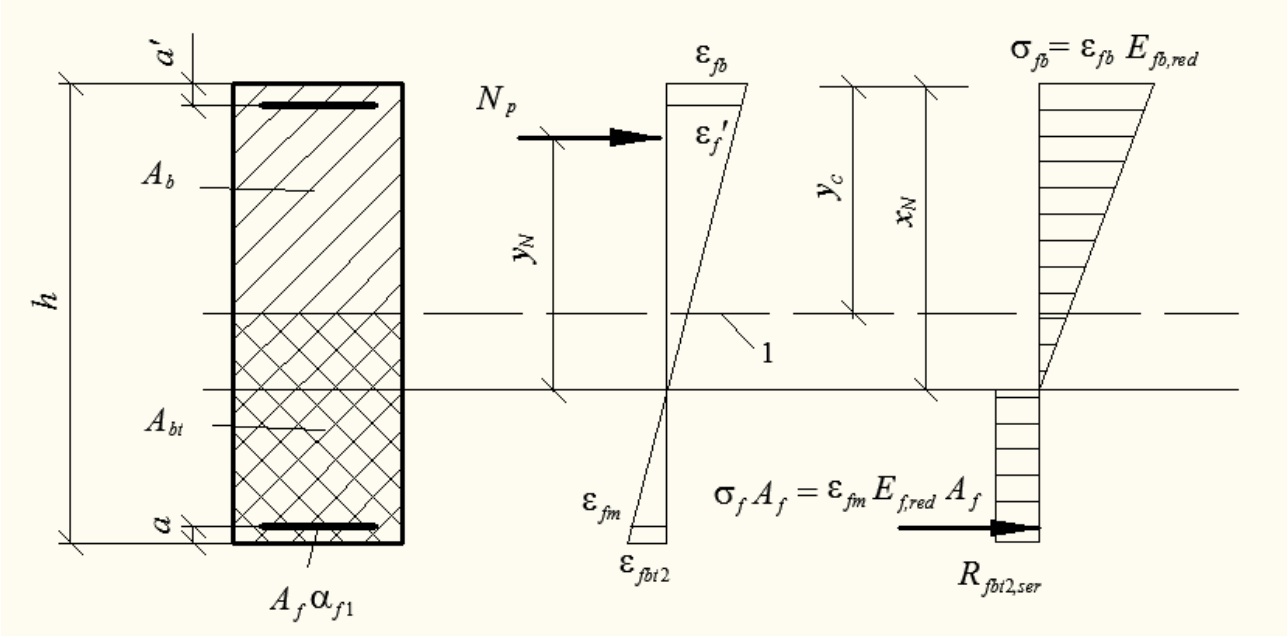
7.3.10 Кривизну изгибаемых предварительно напряженных элементов $\frac{1}{r}$ от действия соответствующих нагрузок определяют по формуле

$$\frac{1}{r} = \frac{M - N_p \cdot e_{0p}}{D}, \tag{7.19}$$

где M – изгибающий момент от внешней нагрузки;

N_p и e_{0p} – усилие предварительного обжатия и его эксцентриситет относительно центра тяжести приведенного поперечного сечения элемента;

D – изгибная жесткость приведенного поперечного сечения элемента, определяемая по 6.2 как для внецентренно сжатого усилием предварительного обжатия элемента с учетом изгибающего момента от внешней нагрузки (рисунок 9).



1 – уровень центра тяжести приведенного без учета растянутой зоны фибробетона поперечного сечения

***Рисунок 9* – Приведенное поперечное сечение и схема напряженно-деформированного состояния изгибаемого предварительно напряженного элемента с трещинами при его расчете по деформациям**

Определение кривизны предварительно напряженных элементов на основе нелинейной деформационной модели

7.3.11 Кривизны фибробетонных элементов на участках без трещин и с трещинами в растянутой зоне сечения следует определять по 6.2.20, при этом для элементов с нормальными трещинами в растянутой зоне напряжение в напрягаемой арматуре, пересекающей трещины, определяют по СП 295.1325800.

8 Конструктивные требования

8.1 Для обеспечения безопасности и эксплуатационной пригодности фибробетонных конструкций помимо требований к расчету следует выполнять конструктивные требования к геометрическим размерам и армированию.

8.2 Геометрические размеры фибробетонных конструкций и их армирование стержневой арматурой должны соответствовать требованиям СП 63.13330, СП 297.1325800 и СП 295.1325800, установленным к геометрическим размерам и армированию бетонных и железобетонных конструкций.

8.3 Коэффициент фибрового армирования по объему рекомендуется принимать в пределах $0{,}005 \le \mu_{fv} \le 0{,}018$ для конструкций, работающих на растяжение, изгиб и сжатие. Для конструкций, подверженных истирающим воздействиям или при предъявлении к ним повышенных требований к трещиностойкости допускается при наличии экономического обоснования принимать больший коэффициент фибрового армирования по объему.

Приложение А

Основные буквенные обозначения

Усилия от внешних нагрузок и воздействий в поперечном сечении элемента

M – изгибающий момент;

M_p – изгибающий момент с учетом момента усилия предварительного обжатия относительно центра тяжести приведенного сечения;

N – продольная сила;

Q – поперечная сила;

Характеристики материалов

$R_{fb,n}$ – нормативное сопротивление фибробетона осевому сжатию;

R_{fb}, $R_{fb,ser}$ – расчетные сопротивления фибробетона осевому сжатию для предельных состояний соответственно первой и второй групп;

$R_{fbt,n}$ – нормативное сопротивление фибробетона осевому растяжению;

R_{fbt}, $R_{fbt,ser}$ – расчетные сопротивления фибробетона осевому растяжению для предельных состояний соответственно первой и второй групп;

R_{fbt2n} – нормативное остаточное сопротивление фибробетона растяжению, соответствующее значению перемещений внешних граней надреза 0,5 мм при испытаниях на изгиб;

R_{fbt3n} – нормативное остаточное сопротивление фибробетона растяжению, соответствующее значению перемещений внешних граней надреза 2,5 мм при испытаниях на изгиб;

R_{fbt2}, $R_{fbt2,ser}$ – расчетные остаточное сопротивление фибробетона растяжению для предельных состояний соответственно первой и второй групп;

R_{fbt3}, $R_{fbt3,ser}$ – расчетные остаточное сопротивление фибробетона растяжению для предельных состояний соответственно первой и второй групп;

$R_{fb,loc}$ – расчетное сопротивление фибробетона смятию;

R_{bond} – расчетное сопротивление сцепления арматуры с фибробетоном;

R_f, $R_{,f,ser}$ – расчетные сопротивления композитной полимерной арматуры растяжению для предельных состояний соответственно первой и второй групп;

R_{fw} – расчетное сопротивление поперечной композитной полимерной арматуры растяжению;

E_{fb} – начальный модуль упругости фибробетона при сжатии и растяжении;

$E_{fb,red}$ – приведенный модуль деформации сжатого фибробетона;

$E_{fbt,red}$ – приведенный модуль деформации растянутого фибробетона;

E_f – модуль упругости арматуры;

$E_{f,red}$ – приведенный модуль деформации композитной полимерной арматуры, расположенной в растянутой зоне элемента с трещинами;

ε_{fbo}, ε_{fto} – предельные относительные деформации фибробетона соответственно при равномерном осевом сжатии и осевом растяжении;

ε_{f0} – относительные деформации композитной полимерной арматуры при напряжении, равном R_f;

$\varepsilon_{fb,sh}$ – относительные деформации усадки фибробетона;

$\varphi_{b,cr}$ – коэффициент ползучести фибробетона;

α_f – отношение соответствующих модулей упругости арматуры E_f и фибробетона E_{fb1}.

Геометрические характеристики

b – ширина прямоугольного сечения; ширина ребра таврового и двутаврового сечений;

b_f, b'_f – ширина полки таврового и двутаврового сечений соответственно в растянутой и сжатой зонах;

h – высота прямоугольного, таврового и двутаврового сечений;

h_f, h'_f – высота полки таврового и двутаврового сечений в растянутой и сжатой зонах, соответственно;

a, a' – расстояние от равнодействующей усилий в арматуре до ближайшей грани сечения;

h_0, h'_0 – рабочая высота сечения, равная ($h – a$) и ($h – a'$), соответственно;

x – высота сжатой зоны фибробетона;

ξ – относительная высота сжатой зоны фибробетона, равная $\frac{x}{h_0}$;

s_w – расстояние между хомутами, измеренное по длине элемента;

e_0 – эксцентриситет продольной силы N относительно центра тяжести приведенного сечения, определяемый с учетом 7.1.7 и 8.1.7;

e, e' – расстояния от точки приложения продольной силы N до равнодействующей усилий в арматуре S и S', соответственно;

e_{0p} – эксцентриситет усилия предварительного обжатия относительно центра тяжести приведенного сечения;

e_p – расстояние от точки приложения усилия предварительного обжатия N_p с учетом изгибающего момента от внешней нагрузки до центра тяжести растянутой или наименее сжатой арматуры;

l – пролет элемента;

l_{an} – длина зоны анкеровки;

l_p – длина зоны передачи предварительного напряжения в арматуре на фибробетон;

l_0 – расчетная длина элемента, подвергающегося действию сжимающей продольной силы;

i – радиус инерции поперечного сечения элемента относительно центра тяжести сечения;

d_f , d_{fw} – номинальный диаметр стержней соответственно продольной и поперечной композитной полимерной арматуры;

A_f – площадь сечения продольной композитной полимерной арматуры;

A_{fw} – площадь сечения хомутов, расположенных в одной нормальной к продольной оси элемента плоскости, пересекающей наклонное сечение;

μ_f – коэффициент армирования, определяемый как отношение площади сечения арматуры f к площади поперечного сечения элемента $b \cdot h_o$ без учета свесов сжатых и растянутых полок;

A – площадь всего фибробетона в поперечном сечении;

A_b – площадь сечения фибробетона сжатой зоны;

A_{bt} – площадь сечения фибробетона растянутой зоны;

A_{red} – площадь приведенного сечения элемента;

A_{loc} – площадь смятия фибробетона;

I – момент инерции сечения всего фибробетона относительно центра тяжести сечения элемента;

I_{red} – момент инерции приведенного сечения элемента относительно его центра тяжести;

W – момент сопротивления сечения элемента для крайнего растянутого волокна.

УДК 624.012.3/4:691.328.44:625.877 ОКС 91.080.40

Ключевые слова: фибробетон, полимерная композитная фибра, полимерная композитная арматура, конструкции, расчет по прочности, расчет по трещиностойкости, расчет по деформациям

Руководитель
организации-разработчика
АО «НИЦ «Строительство»

Генеральный директор _____ А.В. Кузьмин

Руководитель
разработки
Директор
НИИЖБ им. А.А. Гвоздева _____ А.Н. Давидюк

Заведующий лабораторией № 13
НИИЖБ им. А.А. Гвоздева _____ В.Ф. Степанова

Ответственный исполнитель:
главный научный сотрудник
НИИЖБ им. А.А. Гвоздева _____ Т.А. Мухамедиев