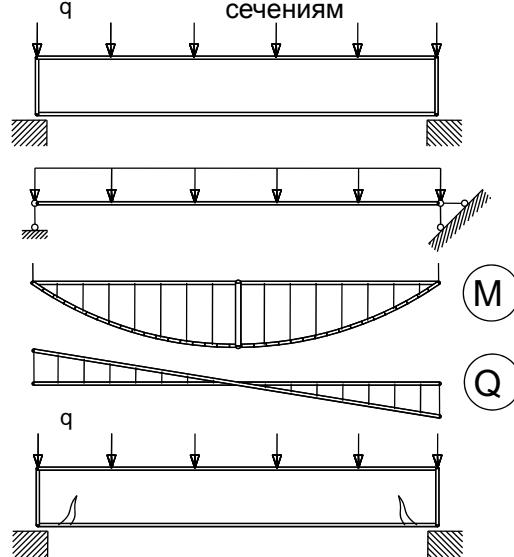


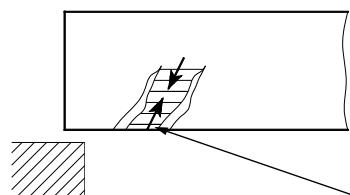
## Тема 10

### Расчет прочности изгибаемых элементов по наклонным сечениям

#### 1. Особенности разрушения изгибаемых элементов по наклонным сечениям



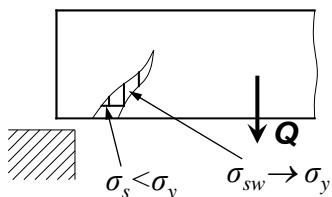
**Первая схема – разрушение по сжатой полосе между наклонными трещинами**



Разрушение происходит за счет раздавливания сжатой полосы при недостаточных размерах сечения

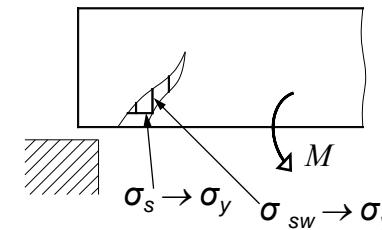
$$\sigma_{mc} \rightarrow R_{bc}$$

**Вторая схема - разрушение от действия поперечной силы**



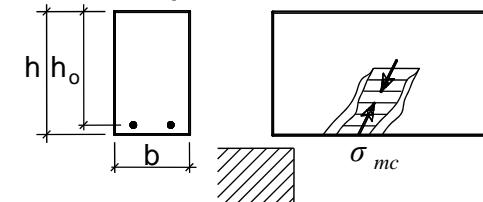
Разрушение происходит за счет среза усилием  $Q$  правой части балки относительно левой, которая остается на опоре

**Третья схема – разрушение от действия изгибающего момента**



Разрушение происходит за счет поворота усилием  $M$  одной части балки относительно другой

#### 2. Расчет прочности наклонных сечений по сжатой полосе



$$Q \leq \varphi_{b1} * R_b * b h_0, \text{ где}$$

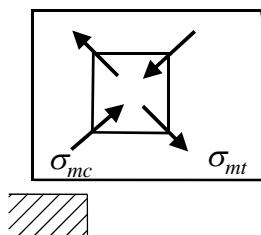
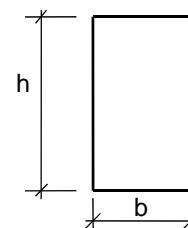
$$\varphi_{b1} = 0,3$$

Если условие выполняется, то прочность обеспечена

Если не выполняется, то необходимо увеличивать размеры или класс бетона

#### 3. Расчет прочности по наклонным сечениям при действии поперечной силы

Определим, когда будет возникать трещина?



$$\sigma_{mc} = \frac{\sigma}{2} + \sqrt{\left(\frac{\sigma}{2}\right)^2 + \tau^2}$$

Минимальное значение главных растягивающих напряжений будет при  $\sigma = 0$

$$\sigma_{mt,min} = \tau = \frac{Q * S}{I * b} = \frac{Q * b * \frac{h^2}{8}}{\frac{bh^3}{12} * b} = \frac{3}{2} * \frac{Q}{bh}$$

Наклонная трещина появляется, когда  $\sigma_{mt,min}$  достигнут величины  $R_{bt}$

Получаем:

$$Q \leq R_{bt} * b * h * \frac{2}{3} = \frac{2}{3} * 1.1 * R_{bt} * b * h_0$$

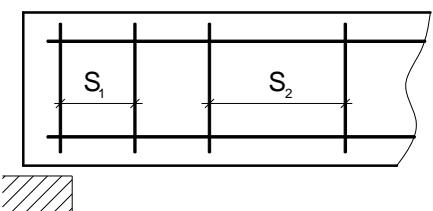
В СНиП данное условие записано следующим образом:

$$Q \leq 0.5 * R_{bt} * b * h_0$$

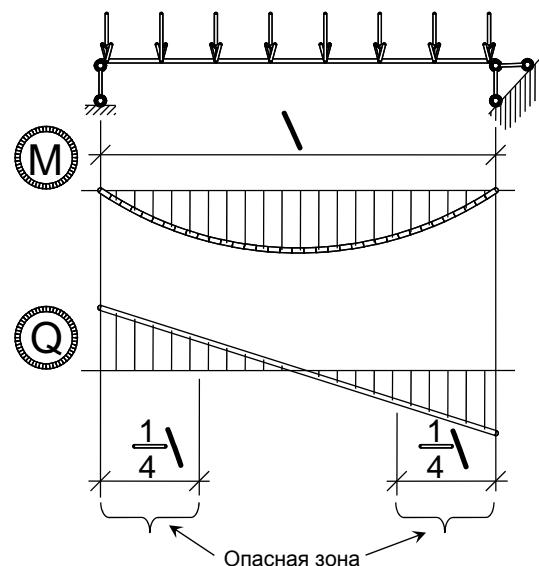
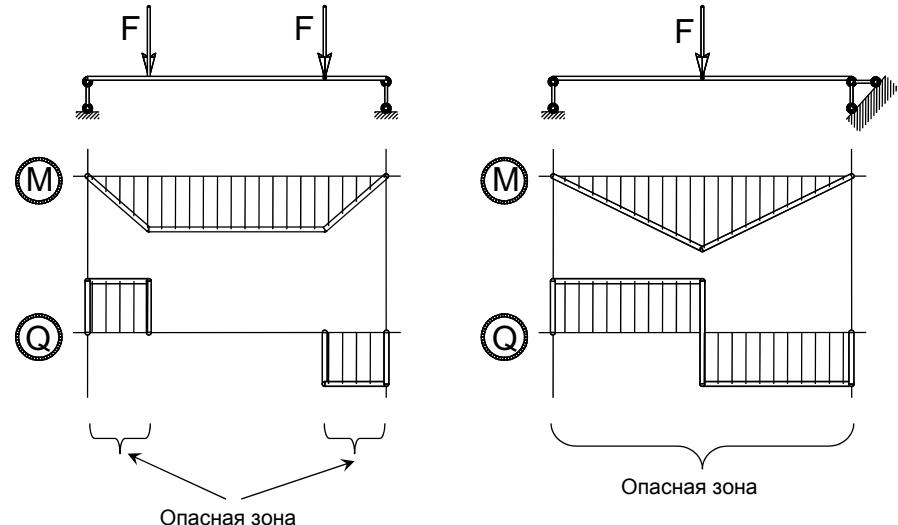
Если условие выполняется, трещин наклонных не будет, тогда расчет по наклонным сечениям не выполняется, а поперечная арматура ставится по конструктивным соображениям:

1) Диаметр поперечного стержня выбирается из условия свариваемости продольных стержней, а в вязанных каркасах не менее 6 мм.

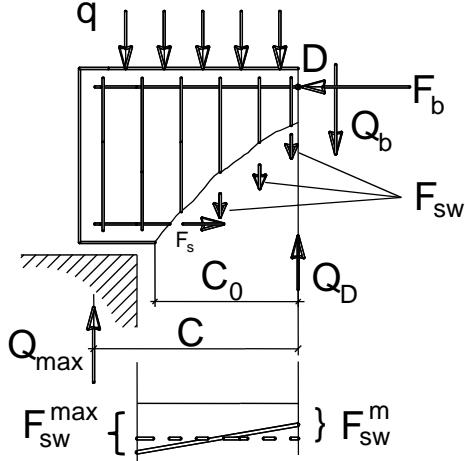
2) Шаг поперечных стержней принимается следующим образом:



- в опасной зоне  $\left\{ \begin{array}{l} S \leq \frac{h_0}{2} \\ S \leq 300 \text{мм} \end{array} \right.$   
 - в других зонах  $\left\{ \begin{array}{l} S \leq \frac{3}{4}h_0 \\ S \leq 500 \text{мм} \end{array} \right.$



Если условие  $Q \leq 0.5R_{bt}b h_0$  не выполняется необходимо выполнять расчет на действие поперечной силы



Составляем условие равновесия:

$$\sum F = 0$$

$$Q_D = Q_b + Q_{sw} - \quad \text{условие прочности по наклонному сечению от действия поперечной силы}$$

$$Q_D = Q_{max} - q * c$$

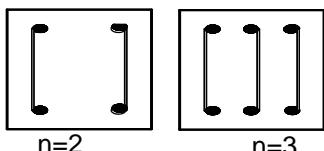
$$Q_b = \frac{\varphi_{b2} * R_{bt} * b * h_0^2}{c};$$

где:  $\varphi_{b2}=1.5$

$c$  – проекция опасного наклонного сечения на горизонтальную ось

$$Q_{sw} = \sum F_{sw}$$

$$F_{sw}^{max} = R_s * A_{sw1} * n;$$



где  $n$  – количество поперечных стержней в поперечном сечении

$A_{sw1}$  – площадь сечения поперечного стержня

$$A_{sw} = A_{sw1} * n$$

$$F_{sw}^m = F_{sw}^{max} * k = R_s * A_{sw} * k$$

Обозначим:  $R_s * k = R_{sw}$ ,

где  $k < 1$

Значение  $R_{sw}$  приводятся в СНиП

Тогда:

$$Q_{sw} = \sum F_{sw}^m = \sum R_{sw} * A_{sw} = R_{sw} * A_{sw} * \frac{c_0}{S}, \text{ где}$$

$c_0$  – проекция наклонной трещины на горизонтальную ось

Обозначив:

$$\frac{R_{sw} * A_{sw}}{S} = q_{sw}$$

Получим:

$$Q_{sw} = q_{sw} * c_0 = \varphi_{sw} * q_{sw} * c, \text{ где } \varphi_{sw} = 0,75$$

Запишем условие прочности с учетом полученных величин:

$$Q - q * c = \frac{\varphi_{b2} * R_{bt} * b * h_0^2}{c} + \varphi_{sw} * q_{sw} * c$$

Перепишем условие:

$$Q = q * c + \varphi_{sw} * q_{sw} * c + \frac{\varphi_{b2} * R_{bt} * b * h_0^2}{c}$$

Определим невыгодное значение « $c$ », при котором

$Q$  будет минимальным:

$$\frac{dQ}{dc} = 0$$

$$q + \varphi_{sw} * q_{sw} - \frac{\varphi_{b2} * R_{bt} * b * h_0^2}{c^2} = 0$$

$$c = \sqrt{\frac{\varphi_{b2} * R_{bt} * b * h_0^2}{q + \varphi_{sw} * q_{sw}}};$$

При этом  $c \leq 2h_0$

В этой формуле величина  $q$  учитывается, если точно известно, что нагрузка распределенная.

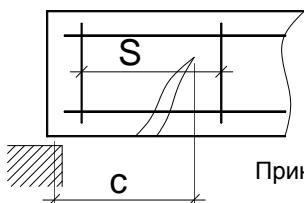
Если это не известно, то « $c$ » определяется по формуле

$$c = \sqrt{\frac{\varphi_{b2} * R_{bt} * b * h_0^2}{\varphi_{sw} * q_{sw}}};$$

Окончательно условие прочности наклонного сечения при действии поперечных сил будет следующим:

$$Q \leq Q_b + Q_{sw}$$

Особенность: может получиться так, что наклонная трещина пройдет между поперечными стержнями



Тогда условие прочности запишется так

$$Q \leq Q_b$$

$$\text{или } Q \leq \frac{\varphi_{b2} * R_{bt} * b * h_0^2}{c}$$

Принимая  $c = S_{max}$  получим

$$S_{max} = \frac{\varphi_{b2} * R_{bt} * b * h_0^2}{Q}$$

В СНиПе  $S_{max}$  с запасом принимается:

$$S_{max} \leq \frac{R_{bt} * b * h_0^2}{Q}$$

### Алгоритм расчета

1. Проверяем условие

$$Q \leq 0.5 * R_{bt} * b * h_0$$

- Если выполняется, то трещин наклонных нет и поперечные стержни ставятся по конструктивным соображениям

- Если условие не выполняется, то шаг 2

2) Задаемся диаметром и шагом поперечных стержней по конструктивным соображениям

$$3) \text{ Находим } q_{sw} = \frac{R_{sw} * A_{sw}}{S}$$

4) Проверяем:  $S \leq S_{max}$

$$5) \text{ Находим } c = \sqrt{\frac{\varphi_{b2} * R_{bt} * b * h_0^2}{\varphi_{sw} * q_{sw}}}$$

$$6) Q_{sw} = \varphi_{sw} * q_{sw} * c$$

$$7) Q_b = \frac{\varphi_{b2} * R_{bt} * b * h_0^2}{c}$$

8) Проверяем условие прочности

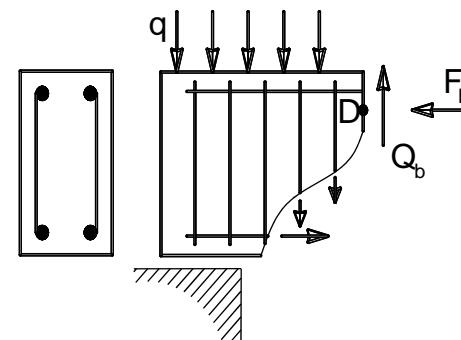
$$Q \leq Q_b + Q_{sw}$$

Если условие выполняется, то прочность обеспечена

Если не выполняется, то увеличиваем диаметр поперечных стержней или уменьшаем шаг поперечных стержней, или одновременно и то и другое.

### 4. Расчет прочности наклонных сечений при действии изгибающего момента

Составим условие равновесия



$$\sum M = 0$$

$$M_D = M_s + M_{sw}$$

$M_D$  – момент в сечении D от внешней нагрузки

$M_s$  – часть изгибающего момента, который воспринимается продольной арматурой

$M_{sw}$  – часть изгибающего момента, который воспринимается поперечными стержнями

При выполнении определенных конструктивных условий данную проверку можно не выполнять.

## Конструктивные условия

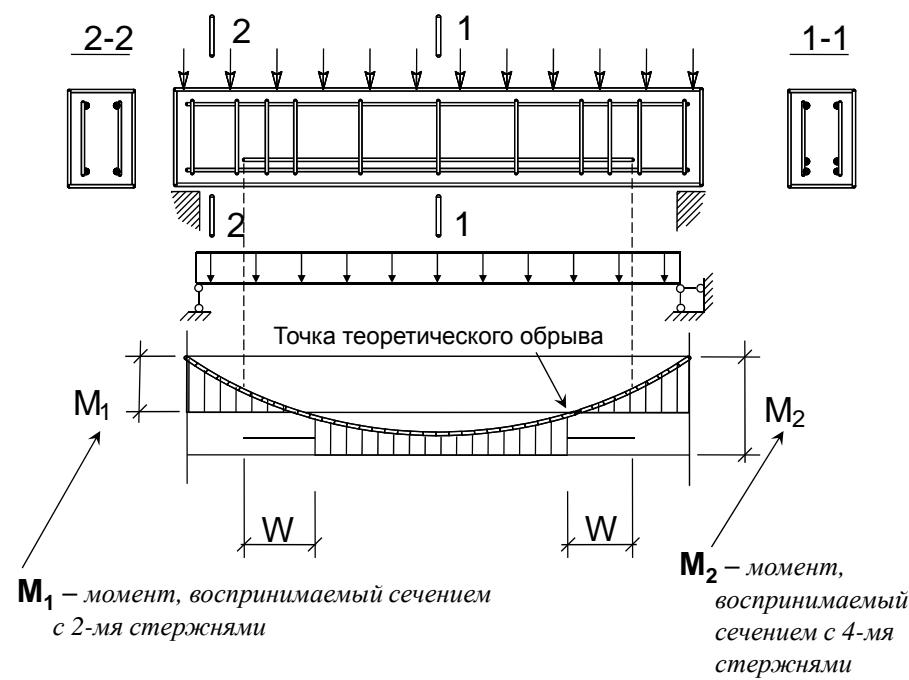
Если у нас вся продольная арматура, полученная из расчета изгибающего элемента по прочности нормального сечения, будет доведена до опоры с надежной анкеровкой

В целях экономии арматуры допускается не больше 50% ее не доводить до опоры, обрывая в пролете.

Чтобы определить места обрыва арматуры строится эпюра материалов.

Назначение эпюры материалов

- экономия арматуры;
- проверка прочности сечения



В точке теоретического обрыва арматуру не обрывают, а заводят за величину  $W$  для надежной анкеровки

$$\left\{ \begin{array}{l} W \geq 15 d_s \\ W \geq \frac{Q}{2 q_{sw}} + 5 d_s \end{array} \right.$$

где  $d_s$  – диаметр обрываемого стержня ;  
 $Q$  – поперечная сила под точкой теоретического обрыва

Величина  $W$  принимается наибольшая из двух значений