

растяжение нижних волокон балки, и, с другой стороны, наружные волокна полки тавра находятся ближе к нейтральной линии  $X_c - X_{c\bar{c}}$ , чем наружные волокна стенки, то рациональное положение тавровой балки будет при казано на рис. 3.10 д). Здесь учитывается, что  $[\sigma]^+ < [\sigma]^-$  (см. (3.40)). Найдем осевые моменты сопротивления для стенки и для полки (рис. 3.10г):

$$y_{cm,max} = y_c = 7,27\delta;$$

$$y_{n,max} = 11\delta - 7,27\delta = 3,73\delta.$$

Тогда с учетом (3.41)

$$W_{x,cm} = \frac{J_{x,c}}{y_{cm,max}} = \frac{428,1\delta^4}{7,27\delta} = 58,9\delta^3,$$

$$W_{x,n} = \frac{J_{x,c}}{y_{n,max}} = \frac{428,1\delta^4}{3,73\delta} = 114,7\delta^3.$$

Записываем условия прочности для наружных волокон стенки и полки. Находим требуемый параметр  $\delta$ :

$$\sigma_{max,cm} = \frac{|M_{max}|^+}{W_{x,cm}} \leq [\sigma]^-;$$

$$\frac{140 \cdot 10^3}{58,9\delta^3} \leq 130 \cdot 10^6;$$

$$\delta \geq \sqrt[3]{\frac{140 \cdot 10^3}{58,9 \cdot 130 \cdot 10^6}} = 2,63 \cdot 10^{-2} \text{ м};$$

$$\sigma_{max,n} = \frac{|M_{max}|^+}{W_{x,n}} \leq [\sigma]^-;$$

$$\frac{140 \cdot 10^3}{114,7\delta^3} \leq 70 \cdot 10^6,$$

$$\delta \geq \sqrt[3]{\frac{140 \cdot 10^3}{114,7 \cdot 70 \cdot 10^6}} = 2,59 \cdot 10^{-2} \text{ м}. \quad (3.43)$$

Определяем напряжения в сечении, где наблюдается максимальный отрицательный изгибающий момент:

$$\sigma_{max,cm} = \frac{|M_{max}|^-}{W_{x,cm}} \leq [\sigma]^+;$$

$$\frac{120 \cdot 10^3}{58,9 \cdot \delta^3} \leq 70 \cdot 10^6;$$

$$\delta \geq \sqrt[3]{\frac{120 \cdot 10^3}{58,9 \cdot 70 \cdot 10^6}} = 3 \cdot 10^{-2} \text{ м}. \quad (3.44)$$

Выбираем из трех значений (3.42), (3.43) и (3.44) большее:  $\delta = 3 \text{ см}$ .

## Глава 4. РАСЧЕТ СТАТИЧЕСКИ НЕПРЕОДОЛИМЫХ БАЛОК И РАМ

### 4.1. Расчет статически неопределеных балок

методом начальных параметров

Параллельные задания к задаче расчета однажды статически неопределенные балки методом начальных параметров приведены в табл. 4.1.

Числовые данные к ним приведены в табл. 4.2, где а – последняя цифра парентской книжки студента, б – предпоследняя.

Таблица 4.2

### Числовые данные для расчета статически неопределенной балки. К вариантам заданий таблицы 4.1

№ п/п	а		б		M	P	M	q <sub>1</sub>	q <sub>2</sub>
	a	b	c	d					
1	3,0	1,5	1,5	3,0	2,4		3,0	1,5	
2	4,0	1,0	1,2	3,5	1,8		3,2	1,6	
3	5,0	0,9	1,0	4,0	3,0		3,0	1,5	
4	6,0	0,5	1,5	4,5	2,6		2,6	1,4	
5	5,0	0,8	1,0	5,0	2,0		3,4	1,7	
6	4,0	1,2	0,9	5,5	4,0		4,0	2,0	
7	3,0	2,0	1,2	4,5	3,2		3,6	1,8	
8	5,0	0,8	1,4	4,0	2,5		3,8	1,9	
9	6,0	0,5	0,8	3,5	3,6		3,0	2,0	
10	4,0	1,8	1,2	3,0	3,2		3,2	2,2	

*Примечание:* при необходимости упрощения вариантов заданий распределенную нагрузку на консоли предположить равной нулю; если конsole загружена распределенной нагрузкой, начинающейся с конца консолей, то ее начало перенести на шарнирную опору.

### 4.1.1. Общие положения и основные расчетные формулы

#### 4.1.1.1. Перемещения балок при изгибе

Перемещения сечений балок при изгибе характеризуются:

- 1) линейными перемещениями центров тяжести поперечных сечений в направлении, перпендикулярном к геометрической оси балки  $Z$ , которые называются прогибами  $v(Z)$ ;

2) угловыми перемещениями поперечных сечений вокруг нейтральной оси  $X$ , которые называются углами поворота сечений  $\theta(Z)$ .

Прогиб  $v(Z)$  и угол поворота  $\theta(Z)$  считаются положительными, если они, соответственно, совпадают с положительным направлением оси  $u$ , перпендикулярной к геометрической оси балки  $Z$ , и если поворот поперечного сечения балки вокруг нейтральной оси  $X$  происходит против часовой стрелки.