

ТЕХНИЧЕСКАЯ ИНФОРМАЦИЯ УКАЗАНИЯ ПО АРМИРОВАНИЮ

УКАЗАНИЯ ПО АРМИРОВАНИЮ

Содержание

Общие положения	2
Изгибная жесткость	
Система координат	2
Допустимые прогибы	3
	3
Расчетная ветровая нагрузка	
Расчет на действие нагрузки от собственного веса (ly)	9
Расчет на действие эксплуатационной нагрузки (lx)	
Особые случаи	
Обзор моментов инерции	
Усиление импоста № 1: профиль усиливающий (ПВХ) с армированием 50 x 20	. 13
Усиление импоста № 2: профиль усиления облицовочный (алюминиевый) с армированием 50 x 20	. 14
Усиление импоста № 3: внешний усиливающий профиль (ПВХ) с армированием 50 x 40	
Соединение коробок № 1: профиль соединительный Н-образный 1	. 16
Соединение коробок № 2: профиль соединительный Н-образный 2	. 17
Соединение коробок № 3: профиль соединительный 561890 и профиль соединительный Н-образный 2	. 18
Соединение коробок № 4: два профиля соединительных 561890	. 19
Соединение коробок № 5: профиль усиливающий 1	. 20
Соединение коробок № 6: профиль усиливающий 2	. 21
Соединение коробок № 7: профиль усиливающий 3/70	. 22
Соединение коробок № 8: профиль компенсирующий 2/70	. 23
Соединение коробок № 9: профиль компенсирующий 2/70 и профиль усиливающий 1	. 24
Соединение коробок № 10: профиль компенсирующий 2/70 и профиль усиливающий 2	. 25
Соединение коробок № 10: профиль угловой 90°/70 мм	. 26
Соединение коробок № 11: профиль угловой 135°/70 мм	. 27
Соединение коробок № 12: профили эркерные 1/70 и 2/70, соединение с варьируемым углом поворота	. 28

УКАЗАНИЯ ПО АРМИРОВАНИЮ

Общие положения

На оконные блоки действуют следующие виды нагрузок:

- ветровая нагрузка основная нагрузка, определяющая размеры оконных блоков и варианты армирования;
- эксплуатационная нагрузкая, под которой понимается совокупность переменных воздействий, таких, как например, вес человека, прислоняющегося к окну.
- собственный вес оконных блоков, который передается в несущую строительную конструкцию (например через устанавливаемые при монтаже опорные колодки или стальные уголки). Как правило, этот вид нагрузок оказывает незначительное влияние на выбор армирования оконных блоков, за исключением случаев наличия в конструкции оконного блока поперечин, несущих на себе вес остекления.

Оконный блок должен иметь статические характеристики, обеспечивающие его длительное функционирование под действием всех вышеперечисленных видов нагрузок, при соблюдении условия дальнейшей беспрепятственной передачи этих нагрузок в несущую конструкцию здания. Статический расчет имеет целью привести доказательства того, что оконный блок выдержит все действующие на него нагрузки без разрушений, либо остаточных деформаций. В основе проведения такого расчета лежит условие непревышения допустимого прогиба нагруженных элементов конструкции.

Изгибная жесткость

Величина прогибов, вызываемых действующими нагрузками, зависит от изгибной жесткости несущих элементов (E \cdot I). Она характеризует сопротивляемость несущих элементов конструкции упругим деформациям и зависит от материала и формы поперечного сечения, которые описываются через:

- модуль упругости (E), H/мм² (МПа) свойство материала, численно выражаемое величиной нагрузки, которую нужно приложить к стержню из этого материала, чтобы его длина увеличилась в 2 раза без потери стержнем упругих свойств (см. таблицу 1). Модуль упругости характеризует способность материала сопротивляться упругим деформациям. Чем больше значение модуля упругости, тем меньше величина деформации, возникающей под действием нагрузок.
- момент инерции (I), см⁴:
 получаемая расчетным способом геометрическая
 характеристика сечения профиля, которая демонстрирует
 способность профиля с той, или иной геометрией
 сечения сопротивляться действию действующих на
 него изгибающих усилий. При этом важна не только

Материал	E, H/MM² (ΜΠα)
ПВХ	> 2200
Дерево	10000
Алюминий	70000
Сталь	210000

Таблица 1: модули упругости (Е) различных материалов

форма, но также расположение сечения по отношению к направлениям действия нагрузок. Профиль сильнее деформируется в направлении меньшего размера сечения, поэтому два профиля с разной геометрией (даже при одинаковой площади сечения) имеют разные моменты инерции в заданных направлениях действия сил.

Из-за низкого значения модуля упругости, ПВХ - профили, при определенных нагрузках, либо начиная с определенной длины, должны дополнительно усиливаться. Из таблицы 1 следует, что оптимальным материалом для увеличения жесткости ПВХ-профиля является сталь. По причине низкого значения модуля упругости ПВХ, при проведении статических расчетов жесткостью ПВХ-профиля обычно пренебрегают.

Система координат

Профили имеют различные моменты инерции относительно главных осей, поэтому в статических расчетах должна быть четко определена система координат. В оконной статике принято считать, что ось X расположена в плоскости оконного блока, а ось Y - перпендикулярна оси X. Ветровая нагрузка действует по направлению оси Y, поэтому определяющим здесь является момент инерции относительно оси X (I_x); напротив, нагрузка от веса заполнения действует по оси X и определяющим является момент инерции относительно оси Y (I_y) (см. рисунок 1).

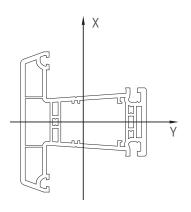
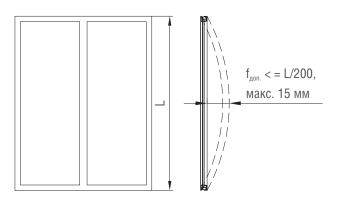


Рисунок 1: система координат

УКАЗАНИЯ ПО АРМИРОВАНИЮ



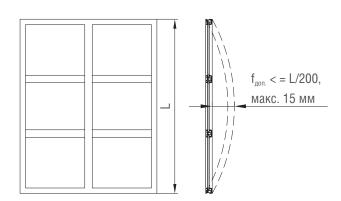


Рисунок 2: допустимые прогибы под действием ветровой нагрузки

Допустимые прогибы

Максимально допустимые прогибы по оси Y (ветровая нагрузка) регламентируются в "Технических правилах применения остекления с опиранием по контуру" TRIV: относительные прогибы несущих элементов не должны превышать 1/200 размера стеклопакета, но не более 15 мм (см. рисунок 2). Для упрощения расчетов размер стеклопакета приравнивается к длине несущего элемента оконного блока.



Здесь и далее необходимо учитывать специфические требования производителей стеклопакетов и местных строительных норм!

Максимально допустимый прогиб под нагрузкой, приложенной в направлении оси X, и под собственным весом заполнения не регламентируются техническими правилами. Из соображений функциональности оконного блока, прогиб в этом направлении не должен превышать 3 мм.

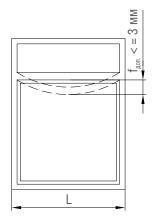


Рисунок 3: допустимые прогибы под действием собственного веса заполнения

Это правило используется для статического расчета поперечины под действием нагрузки от собственного веса установленного на ней заполнения / стеклопакета (см. рисунок 3).

Расчет на действие ветровой нагрузки (Ix)

Статическому расчету подвергаются импосты, поперечины, соединения коробок, в отдельных случаях - сами коробки. Предполагается, что ветровая нагрузка является равномерно распределенной, а ее распределение между несущими элементами конструкции происходит по биссектрисам углов (см. рисунок 4). При этом образуются треугольные и трапециевидные "грузовые поля". За ширину "грузового поля" принимается половина минимального размера части оконной конструкции, на которые она разделяется несущими элементами. Для импостов, поперечин и соединений коробок учитываются "грузовые поля" как слева, так и справа, полученные для каждой из частей расчетные данные суммируются.

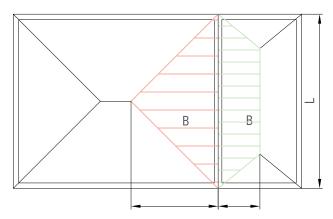


Рисунок 4: разбиение площади оконной конструкции на "грузовые поля"

3

УКАЗАНИЯ ПО АРМИРОВАНИЮ

Расчетная ветровая нагрузка

Согласно методике, изложенной в СНиП 2.01.07-85** (с учетом изменений), величина расчетной ветровой нагрузки складывается из значений средней и пульсационной составляющих.

Для многоэтажных зданий высотой до 40 м и одноэтажных производственных зданий высотой до 36 м, при отношении высоты к пролету менее 1,5; размещаемых в местностях типов А и В, пульсационную составляющую ветровой нагрузки допускается не учитывать.

Нормативное значение средней составляющей ветровой нагрузки \mathbf{W}_{m} на высоте z над поверхностью земли следует определять по формуле:

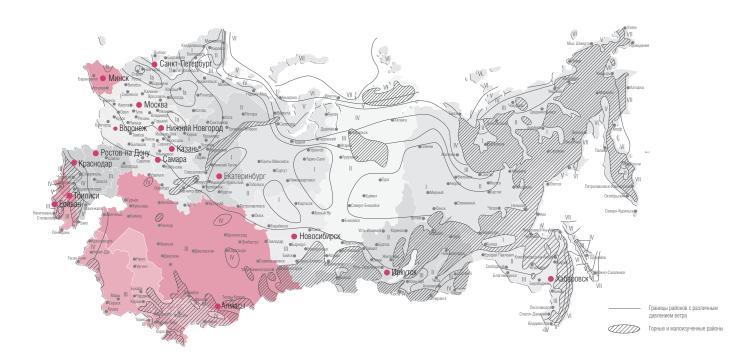
$$W_m = W_o \cdot k \cdot c$$
,

где

W_o - нормативное значение ветрового давления, принимается по карте районирования территории РФ;

- к коэффициент, учитывающий изменение ветрового давления по высоте (выбирается по таблице СНиП 2.01.07-85**) в зависимости от типа местности.
 Рассматриваются следующие типы местности:
 А открытые побережья морей, озер и водохранилищ, пустыни, степи, лесостепи, тундра;
 В городские территории, лесные массивы и другие местности, равномерно покрытые препятствиями высотой более 10 м;
 - С городские районы с застройкой зданиями высотой более 25 м;
- с аэродинамический коэффициент, зависящий от формы сооружения, принимается по прил. 4 СНиП 2.01.07-85**; для наиболее распространенных форм зданий он равен 0,8 (для наветренной стороны) и 0,6 (для подветренной стороны).

Коэффициент запаса по ветровой нагрузке принимается равным 1,4.



Ветровые регионы по карте районирования (прил. СНиП 2.01.07-85**)	la	I	II	III	IV	V	VI	VII
W _o , кПа	0,17	0,23	0,30	0,38	0,48	0,60	0,73	0,85



При определении значения расчетной ветровой нагрузки необходимо проконсультироваться с проектными или компетентными экспертными организациями.

УКАЗАНИЯ ПО АРМИРОВАНИЮ

Расчетное значение ветровой нагрузки, размеры оконного блока, модуль упругости материала несущего элемента и максимально допустимый прогиб определяют требуемый момент инерции сечения несущего элемента. Используемые в расчетах моменты инерции относятся к стали. В качестве упрощенной расчетной модели рассматривается балка на двух шарнирных опорах (см. рисунок 6).



$$I_{x_{TDE6.}} = \frac{w \cdot L^4 \cdot B}{1920 \cdot E \cdot f} \left[25 - 40 \left(\frac{B}{L} \right)^2 + 16 \left(\frac{B}{L} \right)^4 \right] \text{ cm}^4$$

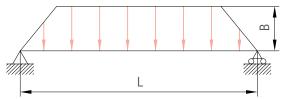


Рисунок 6: эпюра нагружения

расчетная ветровая нагрузка, Н/мм2 W:

B: ширина "грузового поля", см

L: длина профиля, см

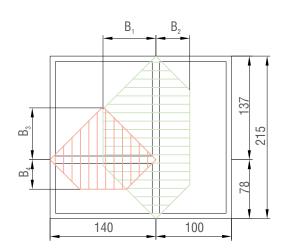
1920: константа

E: модуль упругости, Н/мм² (210000 Н/мм² для стали)

f: максимально допустимый прогиб: L/200, макс. 1,5 см

5

Пример:



Расчетная формула:

$$I_{x \text{ tipe6.}} = \frac{w \cdot L^4 \cdot B}{1920 \cdot E \cdot f} \left[25 - 40 \left(\frac{B}{L} \right)^2 + 16 \left(\frac{B}{L} \right)^4 \right] \text{ cm}^4$$

Расчет требуемого момента инерции (импост):

$$B_{2}: I_{x \text{ Tpe6.}} = \frac{0,00040 \cdot 215^{4} \cdot 50}{1920 \cdot 210000 \cdot 1,075} \left[25 - 40 \left(\frac{50}{215} \right)^{2} + 16 \left(\frac{50}{215} \right)^{4} \right] = \frac{2,3 \text{ cm}^{4}}{5,2 \text{ cm}^{4}}$$

$$I_{x \text{ Tpe6.}} = \frac{1}{5,2 \text{ cm}^{4}}$$

Город: Москва (ветровая зона 1, тип местности А), высота здания 15 этажей (ок. 40 м).

0κ. 400 Πa = 0.0004 H/mm²W:

Β₁: 70 см

50 см

68,5 см

39 см

импост: 215 см

поперечина: 140 см

E: 210000 H/mm²

f: L/200 cm

УКАЗАНИЯ ПО АРМИРОВАНИЮ

Выбор подходящих профилей (импост):

Профиль импоста	l _x	Армирование импоста	l _x	Усиление импоста	l _x	I _{х общ.}	I _{х треб.}		
Импост 78	0	351692	2,2 cm ⁴	222065	6,1	8,3 cm ⁴	5,2 cm ⁴		
Условие: $I_{x \text{ общ.}} > = I_{x \text{ треб.}}$ вы	іполнено, і	Условие: $I_{x o o u t} > = I_{x r p e 0}$. Выполнено, необходимо усиление импоста армированием 50 x 20 x 2 (см. таблицу на стр.12)							

Расчет требуемого момента инерции (поперечина):

$$B_3: \quad I_{\text{xtpe6.}} = \frac{0,00040 \cdot 140^4 \cdot 68,5}{1920 \cdot 210000 \cdot 0,7} \left[25 - 40 \left(\frac{68,5}{140} \right)^2 + 16 \left(\frac{68,5}{140} \right)^4 \right] = 0,7 \text{ cm}^4$$

$$B_{4}: I_{x \text{ Tpe6.}} = \frac{0,00040 \cdot 140^{4} \cdot 39}{1920 \cdot 210000 \cdot 0,7} \left[25 - 40 \left(\frac{39}{140} \right)^{2} + 16 \left(\frac{39}{140} \right)^{4} \right] = \frac{0.5 \text{ cm}^{4}}{1,2 \text{ cm}^{4}}$$

$$I_{x \text{ Tpe6.}} = \frac{1,2 \text{ cm}^{4}}{1,2 \text{ cm}^{4}}$$

Выбор подходящих профилей (поперечина):

Профиль импоста	l _x	Армирование импоста	l _x	Усиление импоста	l _x	I _{х общ.}	I _{х треб.}
Импост 78	0	351692	2,2	-	0	2,2 cm ⁴	1,2 cm ⁴
Требование $I_{x \text{ общ.}} > = I_{x \text{ треб}}$	выполнен	о, дополнительного усил	ения попер	речины не требуется (см.	таблицу на	а стр.12)	

УКАЗАНИЯ ПО АРМИРОВАНИЮ

Определение требуемого момента инерции I_x при помощи таблицы:

Пример: B = 70 см, L = 210 см: ветровая нагрузка w = 500 Па: $I_{x \text{ тое}6} = 3,3$ см⁴ (из таблицы 3),

ветровая нагрузка $w = 800 \, \text{Па: I}_{x \, \text{треб.}} = 1,6 \, (\text{из таблицы 4}) \cdot 3,3 \, \text{см}^4 \, (\text{из таблицы 3}) = 5,3 \, \text{см}^4.$

В случае, если значение расчетной ветровой нагрузки отличается от приведенного в табл. 4, коэффициент для пересчета ветровой нагрузки вычисляется по формуле: W / 500.

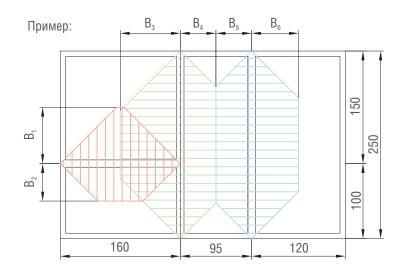
	Ширина "грузового поля", см																			
		20	30	40	50	60	70	80	90	100	110	120	130	140	150	160	170	180	190	200
	100	0,1	0,2	0,2	0,2															
	110	0,2	0,2	0,3	0,3															
	120	0,2	0,3	0,4	0,4	0,4														
	130	0,3	0,4	0,5	0,5	0,6														
	140	0,3	0,5	0,6	0,7	0,7	0,8													
	150	0,4	0,6	0,7	0,9	1,0	1,0													
	160	0,5	0,7	0,9	1,1	1,2	1,3	1,3												
	170	0,6	0,9	1,1	1,3	1,5	1,6	1,7												
	180	0,7	1,0	1,3	1,6	1,8	2,0	2,1	2,1											
	190	0,8	1,2	1,6	1,9	2,2	2,4	2,5	2,6											
	200	1,0	1,4	1,9	2,2	2,6	2,8	3,0	3,1	3,2										
	210	1,1	1,7	2,2	2,6	3,0	3,3	3,6	3,8	3,8										
CM	220	1,3	1,9	2,5	3,0	3,5	3,9	4,2	4,5	4,6	4,6									
ля,	230	1,5	2,2	2,9	3,5	4,0	4,5	4,9	5,2	5,4	5,5									
ифо	240	1,7	2,5	3,3	4,0	4,6	5,2	5,7	6,1	6,4	6,5	6,6								
Длина профиля,	250	1,9	2,8	3,7	4,5	5,3	6,0	6,5	7,0	7,4	7,6	7,7								
ина	260	2,2	3,2	4,2	5,1	6,0	6,8	7,4	8,0	8,5	8,8	9,0	9,1							
<u></u>	270	2,4	3,6	4,7	5,8	6,8	7,6	8,4	9,1	9,7	10,1	10,4	10,5							
	280	2,7	4,0	5,3	6,5	7,6	8,6	9,5	10,3	11,0	11,5	11,9	12,1	12,2						
	290	3,0	4,5	5,9	7,2	8,5	9,6	10,7	11,6	12,4	13,0	13,5	13,8	14,0						
	300	3,3	4,9	6,5	8,0	9,4	10,7	11,9	13,0	13,9	14,7	15,3	15,7	16,0	16,1					
	310	3,8	5,6	7,4	9,2	10,8	12,3	13,7	14,9	16,0	17,0	17,7	18,3	18,7	18,9					
	320	4,3	6,4	8,5	10,4	12,3	14,0	15,6	17,1	18,4	19,5	20,5	21,2	21,8	22,1	22,2				
	330	4,9	7,3	9,6	11,8	13,9	15,9	17,8	19,5	21,0	22,4	23,5	24,4	25,1	25,6	25,9				
	340	5,5	8,2	10,8	13,3	15,8	18,0	20,2	22,1	23,9	25,5	26,9	28,0	28,9	29,5	29,9	30,0			
	350	6,2	9,2	12,1	15,0	17,7	20,3	22,8	25,0	27,1	28,9	30,5	31,9	33,0	33,9	34,4	34,7			
	360	6,9	10,3	13,6	16,8	19,9	22,9	25,6	28,2	30,6	32,7	34,6	36,2	37,6	38,6	39,4	39,8	40,0		
	370	7,7	11,5	15,2	18,8	22,3	25,6	28,7	31,6	34,3	36,8	39,0	40,9	42,5	43,8	44,8	45,5	45,8		
	380	8,6	12,8	16,9	21,0	24,8	28,6	32,1	35,4	38,5	41,3	43,8	46,0	47,9	49,5	50,8	51,7	52,2	52,4	
	390	9,5	14,2	18,8	23,3	27,6	31,8	35,7	39,4	42,9	46,1	49,0	51,6	53,8	55,8	57,3	58,5	59,2	59,6	
	400	10,5	15,7	20,8	25,8	30,6	35,2	39,7	43,8	47,8	51,4	54,7	57,6	60,3	62,5	64,4	65,8	66,9	67,5	67,7

Таблица 3: таблица моментов инерции (см⁴) для ветровой нагрузки 500 Па (f = L/200, макс. 15 мм, E = 210000 H/мм²)

		Ветровая нагрузка, Па														
	500	550	600	650	700	750	800	850	900	950	1000	1050	1100	1150	1200	1250
Фактор	1	1,1	1,2	1,3	1,4	1,5	1,6	1,7	1,8	1,9	2,0	2,1	2,2	2,3	2,4	2,5
	1300	1350	1400	1450	1500	1550	1600	1650	1700	1750	1800	1850	1900	1950	2000	2050
Фактор	2,6	2,7	2,8	2,9	3,0	3,1	3,2	3,3	3,4	3,5	3,6	3,7	3,8	3,9	4,0	4,1

Таблица 4: коэффициенты для пересчета значений ветровой нагрузки

УКАЗАНИЯ ПО АРМИРОВАНИЮ



Город: Ростов-на-Дону (ветровой регион 3, тип местности В), 9-этажное здание (высота ок. 40 м).

w: $470 \, \Pi a = 0,000047 \, H/mm^2$

 $\begin{array}{lll} B_{1}; & 75 \text{ cm} \\ B_{2}; & 50 \text{ cm} \\ B_{3}; & 80 \text{ cm} \\ B_{4}; & 50 \text{ cm} \\ B_{5}; & 50 \text{ cm} \end{array}$

B₆: 60 см L: импост: 250 см

поперечина: 160 см Е: 210000 H/мм² f: L/200 см

Определение требуемого момента инерции по таблицам (поперечина):

	Длина профиля	Ширина "грузового поля"	I _{х треб.} из табл. 3	Фактор ветровой нагрузки	I _{х треб.}
I _{х треб} . В1	160 см	75 см	1,3 cm⁴	0,94	1,1 cm ⁴
I _{х треб} . В2	160 см	50 см	1,1 cm ⁴	0,94	1,0 cm ⁴
I _{х треб} . общ.					2,1 cm ⁴

Выбор подходящих профилей (поперечина):

Профиль импоста	l _x	Армирование импоста	l _x	Усиление импоста	l _x	I _{х общ.}	I _{х треб.}
Импост 78	0	351692	2,2 cm ⁴	-	0	2,2 cm ⁴	2,1 cm ⁴
Условие: $I_{x \text{ общ.}} > = I_{x \text{ треб.}}$ вь	іполнено, у	усиления импоста не тре	буется (см.	таблицу на стр. 12)			

Определение требуемого момента инерции по таблицам (соединение коробок):

	Длина профиля	Ширина "грузового поля"	I _{х треб.} из табл. 3	Фактор ветровой нагрузки	I _{х треб.}
$I_{x \text{ треб.}} B_3$	250 см	80 см	6,5 cm ⁴	0,94	6,1 cm ⁴
I _{x треб.} B ₄	250 см	50 см	4,5 cm ⁴	0,94	4,2 cm ⁴
I _{х треб} . общ.					10,3 cm ⁴

Выбор подходящих профилей (соединение коробок):

Профиль коробоки	I _x	Армирование коробки	l _x	Усиление соединения	l _x	I _{х общ.}	I _{х треб.}
Коробка 60	0	351692	2 x 2,2 cm ⁴	70x6 (260138)	17,2	21,6 см ⁴	10,3 см ⁴
Условие: $I_{x \text{ общ.}} > = I_{x \text{ треб.}}$ вь	лполнено, і	необходимо усиление со	единения к	оробок полосой 70х6 (см	и. таблицу	на стр. 12)	

Определение требуемого момента инерции по таблицам (импост):

			(
	Длина профиля	Ширина "грузового поля"	I _{х треб.} из табл. 3	Фактор ветровой нагрузки из табл. 4	I _{х треб.}
I _{х треб.} В ₅	250 см	50 см	4,5 cm ⁴	0,94	4,2 cm ⁴
I _{х треб.} В ₆	250 см	60 см	5,3 cm ⁴	0,94	5,0 cm ⁴
I _{х треб} . обц	4.				9,2 cm ⁴

Выбор подходящих профилей (импост):

Профиль импоста	I _x	Армирование импоста	l _x	Усиление импоста	l _x	I _{х общ.}	I _{х треб.}			
Импост 78 0		351692	2,2 cm ⁴	50 x 20 x 2 (222065)	7,9	10,1 см ⁴	9,2 cm ⁴			
Условие: $I_{x \text{ общ}} > = I_{x \text{ треб.}}$ выполнено, необходимо усиление импоста армированием 50 x 20 x 2 (см. таблицу на стр. 12)										

УКАЗАНИЯ ПО АРМИРОВАНИЮ

Расчет на действие нагрузки от собственного веса (Iy)

При расчетах на действие нагрузки от собственного веса конструкции также используется упрощенная расчетная модель в виде балки на двух шарнирных опорах. Вес заполнения через опорные подкладки передается на поперечину, поэтому схема нагрузки на несущий элемент может быть упрощенно представлена в виде двух сосредоточенных нагрузок (см. рисунок 7).

$$I_{y \text{ tpe6.}} = \frac{G \cdot a}{240 \cdot F \cdot f} (3L^2 - 4a^2) \text{ cm}^4$$



Рисунок 7: схема нагружения поперечины нагрузкой от собственного веса заполнения

- G: половина веса заполнения, кг
- а: расстояние от края поперечины до точки приложения нагрузки (как правило, 15 см)
- L: длина поперечины, см
- Е: модуль упругости, Н/мм² (МПа): для стали 210000 Н/мм²

9

f: максимально допустимый прогиб: 0,3 см

Расчетная диаграмма:

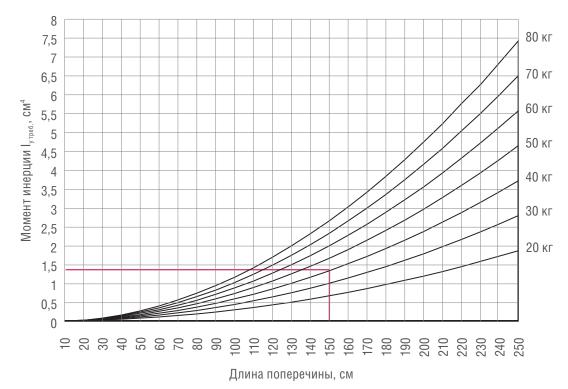


Рисунок 8: расчетная диаграмма для определения требуемого момента инерции поперечины в зависимости от величины нагрузки, создаваемой собственным весом заполнения (f = 0.3 см, E = 210000 H/мм², a = 15 см)

Пример:

Длина поперечины	Вес заполнения	I _{у треб.} (см. рисунок 8)		
150 см	40 кг	1,3 cm ⁴		

УКАЗАНИЯ ПО АРМИРОВАНИЮ

Расчет на действие эксплуатационной нагрузки (Ix)

Высота установки ригелей безопасности

В соответствии с требованиями DIN 1055-3 ограждения, перила, а также поперечины (ригели безопасности) оконных конструкций, выполненных на всю высоту этажа (нижняя часть - глухое остекление, в составе верхней части открывающиеся элементы), подлежат расчету на действие горизонтальной эксплуатационной нагрузки (см. рисунок 9).

регламентируется в национальных нормативных документах! По бокам ригели безопасности надежно крепятся к строительным конструкциям! Кроме того, защита от выпадения из окон может быть обеспечена иными, независимыми от конструкции оконых блоков, методами!



$$I_{\text{x tpe6.}} = \frac{5}{3840} \frac{q_{\text{h}} \cdot L^4}{F \cdot f} \text{ cm}^4$$

Расчетная диаграмма:

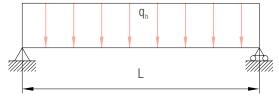


Рисунок 9: эпюра нагружения эксплуатационной нагрузкой

q_h: эксплуатационная нагрузка, кН/м по DIN 1055-3:

- 0,5 кH/м: жилые, офисные здания - 1,0 кH/м: торговые помещения

 - 2,0 кН/м: места массового скопления людей Точное определение значения эксплуатационной нагрузки описано в тексте DIN 1055-3!

L: длина поперечины, см

E: модуль упругости, H/мм² (МПа) ;(210000 H/мм² для стали)

f: максимально допустимый прогиб: L/200, макс. 1,5 см

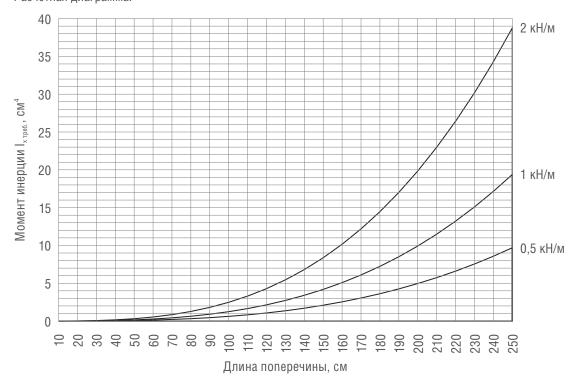


Рисунок 10: Расчетная диаграмма для определения требуемого момента инерции поперечины в зависимости от значения действующей эксплуатационной нагрузки (f = L/200, E = 210000 H/мм²)

Пример:

Длина поперечины	Тип помещения	I _{х треб.} см. рисунок 10
150 см	жилое	2 cm ⁴

УКАЗАНИЯ ПО АРМИРОВАНИЮ



Особые случаи

Статическому расчету подлежат импосты, поперечины и соединения коробок. Возможные варианты усиления могут быть заимствованы из приведенных далее таблиц.

Профили импостов, поперечин и коробок с цветной внешней поверхностью усиливаются всегда (для усиления применять армирование с толщиной стенки не менее 1,5 мм)!

Под "Особыми" понимаются следующие случаи:

- превышение максимально допустимого расстояния между точками крепления коробок при монтаже (70 см); в этом случае незакрепленные участки коробки должны быть подвергнуты статическому расчету. Вышесказанное касается также верхнего горизонтального элемента коробки при наличии короба рольставней в конструкции оконного блока (см. рисунок 11);
- наличие вертикальных или горизонтальных стеклоделящих горбыльков (импостов / поперечин);
- превышение допустимой массы (30 кг) и длины (200 см) заполнения при глухом остеклении; в этом случае нижний элемент коробки подлежит расчету на действие нагрузки от веса заполнения;
- масса заполнения при глухом остеклении составляет 400 кг, (макс. 100 кг на каждую несущую подкладку);
- масса заполнения при глухом остеклении составляет 50 кг на каждый механический соединитель;
- в наклонно-сдвижной двери, для повышения надежности крепления приборов запирания и передачи нагрузок, необходимо армировать створку и коробку.

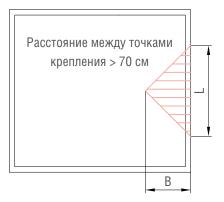




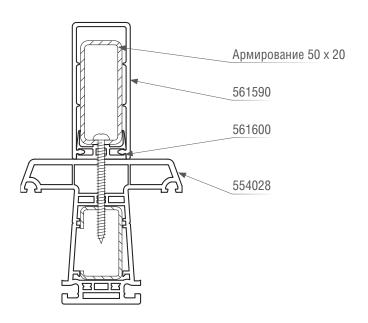
Рисунок 11: превышение максимально допустимого расстояния между точками крепления коробки

11

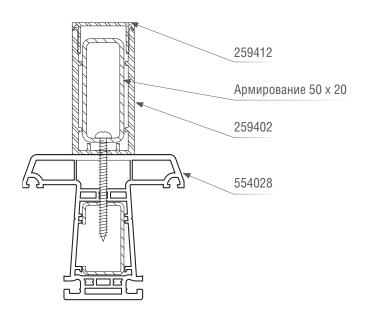
Обзор моментов инерции

D	B.I.		1 4
Размеры	№ арт.	I _x , CM ⁴	l _y , CM ⁴
	Прямоугольны		
35 x 25 x 2	252775	3,7	2,0
35 x 25 x 3	220614	5,0	2,9
40 x 50 x 2	251886	8,8	12,5
40 x 50 x 2,5	253926	10,6	15,5
40 x 50 x 3	241845	11,4	16,6
40 x 50 x 4	253157	13,7	19,5
45 x 25 x 1,5	265198	5,2	2,1
45 x 25 x 2	264833	6,5	2,7
45 x 25 x 3	264165	8,6	3,4
45 x 45 x 2	259894	10,6	10,6
45 x 45 x 2,5	221718	12,8	12,8
45 x 45 x 3	253147	13,4	13,4
45 x 45 x 4	259306	17,4	17,4
50 x 10 x 2	350237	5	0,32
50 x 15 x 1,5	222065	4,8	0,69
50 x 20 x 1,5	252884	6,1	1,4
50 x 20 x 2	259772	7,9	1,8
50 x 20 x 2,5	221720	9,4	2,1
50 x 20 x 3	258831	10,9	2,3
55 x 25 x 2	248308	10,8	3,1
60 x 15 x 2	253456	10,0	1,1
60 x 40 x 2	252754		
60 x 40 x 2		9,9	18,5
	221963	13,6	25,7
70 x 40 x 2	265976	28	11,7
70 x 40 x 3	269793	36,1	16,5
70 x 40 x 4	269803	48,7	19,7
70 x 50 x 2	261707	32,1	19,1
70 x 50 x 2,5	261815	39,1	23,1
70 x 50 x 3	261825	46,8	27,5
70 x 50 x 4	230337	55,4	32,5
70 x 50 x 5	249255	63,5	37,3
80 x 40 x 2	258881	39	13,1
80 x 40 x 2,5	258624	48	15,9
80 x 40 x 3	258734	55,5	18,5
80 x 40 x 4	250029	71,1	23
80 x 40 x 5	225150	80,3	25,7
100 x 40 x 2	230367	68	16
100 x 40 x 3	230377	98	22,5
100 x 40 x 4	230387	125,5	28,2
120 x 40 x 2,5	221723	132,1	22,9
120 x 40 x 3	252794	157	26,6
120 x 40 x 4	258614	201	34,4
120 x 40 x 5	225350	221	37,0
	U-образные п		
32 x 15 x 2	238676	1,7	0,35
35 x 20 x 1,5	245536	2	0,42
35 x 20 x 1,5	261831	2,5	0,56
35 x 20 x 2	261841	3,1	0,69
35 x 20 x 2,5	245526	4,2	0,89
35 x 28 x 1,5	244506		
		2,5	1,1
35 x 28 x 1,5	244516	2,7	1,3

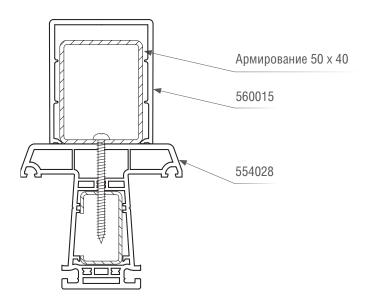
Размеры	№ арт.	I _x , CM ⁴	l _y , CM ⁴
35 x 28 x 2	244526	3,4	1,7
35 x 28 x 2	244536	5	2
35 x 42 x 2	350193	4,5	4,5
35 x 42 x 2	238570	6,5	6,1
35,5 x 28 x 2	244546	2,2	1,3
40 x 54 x 2	221077	8,4	8,7
41 x 28 x 2	238600	7,1	2,1
41,5 x 28 x 2	238610	3,3	1,4
46 x 26,5 x 2	238590	9,5	1,9
70 x 11 x 2	246525	14,5	0,49
70 x 11 x 2	350286	15	0,38
	Круглые т	рубы	,
Ø 33,7 x 3,2	254306	3,6	3,6
Ø 33,7 x 8	221724	5,8	5,8
Ø 48,3 x 3,2	242032	11,6	11,6
Ø 48,3 x 6,3	258604	18,7	18,7
,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	Полось		
35 x 4	264291	1,4	
35 x 5	264306	1,8	
35 x 6	244015	2,1	
35 x 8	251925	2,9	
35 x 10	221725	3,6	
40 x 5	259752	2,7	
45 x 6	253876	4,6	
50 x 6	221728	6,3	
60 x 3	350287	5,4	
60 x 6	250067	10,8	
70 x 6	260138	17,2	
80 x 6	230049	25,6	
90 x 6	245516		
		36,5	
100 x 6	252384	50	Danian
Армирова	ние главных про		_
V-n-6.12 CO	351692	2,2	0,64
Коробка 60,	351693	2,7	0,76
импост 78	239583	2,3	0,98
	261709	2,9	1,2
2 7 50	211001	4,1	1,5
Створка Z 53	211002	5,3	1,8
	211003	5,0	1,6
	211004	6,4	2,0
	244506	2,5	1,1
_	244516	2,7	1,3
Створка Z 57	244526	3,4	1,7
	244536	5,0	2,0
	244546	2,2	1,3



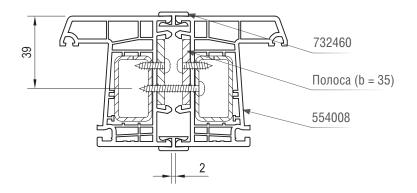
	Apr	мировани	e 50 x 20	-	50 x 20 x 1,5	50 x 20 x 2	50 x 20 x 2,5	50 x 20 x 3	
			№ арт.	-	252884	259772	221720	258831	
			l _x (CM ⁴)	0	6,1	7,9	9,4	10,9	
Импост	Импост Армирование								
	I_x (CM ⁴)	№ арт.	I _x (CM ⁴)			I _x общи	IЙ (СМ⁴)		
	-	351692	2,2	2,2	8,3	10,1	11,6	13,1	
	-	239583	2,3	2,3	8,4	10,3	11,7	13,2	
	-	351693	2,7	2,7	8,8	10,7	12,1	13,6	
	-	261709	2,9	2,9	9,0	10,9	12,3	13,8	



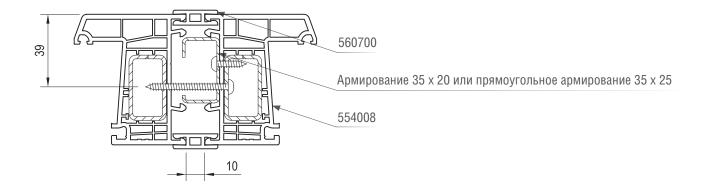
					По о do	\/	V	\/	V
Профиль	усилени	я с армир	ованием	_	Профиль	Усиитель +	Усилитель +	Усилитель +	Усилитель +
Профиль	, , 0713101171	n o apminp	, obaliviolii		усиления	50 x 20 x 1,5	50 x 20 x 2	50 x 20 x 2,5	50 x 20 x 3
			D.I.		050400	259402 +	259402 +	259402 +	259402 +
			№ арт.	-	259402	252884	259772	221720	258831
			I _x (CM ⁴)	-	4,9	4,9 + 6,1	4,9 + 7,9	4,9 + 9,4	4,9 + 10,9
импос	Т	Армир	ование						
	I_x (CM 4)	№ арт.	I _x (CM ⁴)			I _х общи	ıй (см⁴)		
	-	351692	2,2	2,2	7,1	13,2	15,0	15,5	18,0
	-	239583	2,3	2,3	7,2	13,3	15,1	15,6	18,1
	-	351693	2,7	2,7	7,6	13,7	15,5	16,0	18,5
	-	261709	2,9	2,9	7,8	13,9	15,3	16,2	18,7



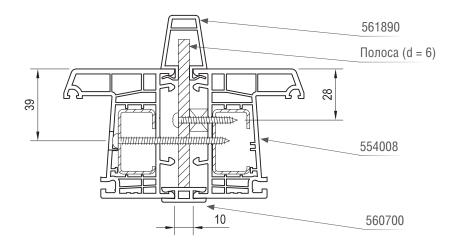
	Apr	иировани	e 50 x 40	-	50 x 40 x 2	50 x 40 x 2,5	50 x 40 x 3	50 x 40 x 4	
			№ арт.	-	251886	253926	241845	253157	
			l _x (CM ⁴)	0	12,5	15,5	16,6	19,5	
Импост	Импост Армирование								
	I_x (CM ⁴)	№ арт.	I_x (CM ⁴)			I _× общи	IЙ (СМ⁴)		
	-	351692	2,2	2,2	14,7	17,7	18,8	21,7	
	-	239583	2,3	2,3	14,8	17,8	18,9	21,8	
	-	351693	2,7	2,7	15,2	18,2	19,3	22,2	
	-	261709	2,9	2,9	15,4	18,4	19,5	22,4	



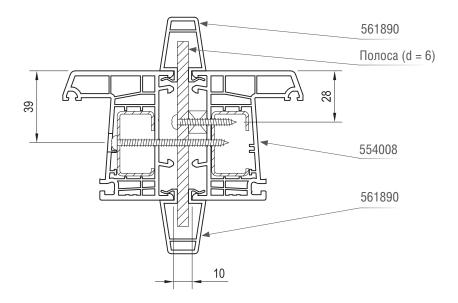
	2 х Полоса	a (b = 35)	-	2 x 35 x 4	2 x 35 x 5	2 x 35 x 6	2 x 35 x 8	
		№ арт.	-	264291	264306	244015	251925	
		I_{x} (CM ⁴)	0	1,4 + 1,4	1,8 + 1,8	2,1 + 2,1	2,9 + 2,9	
Коробка Армирование								
I_{x} (CM ⁴)	I _x (см ⁴) № арт. I _x (см ⁴)				I _× общи	1Й (CM ⁴)		
-	239583	2,3	4,6	7,4	8,2	8,8	10,4	
-	261709	2,9	5,8	8,6	9,4	10,0	11,6	



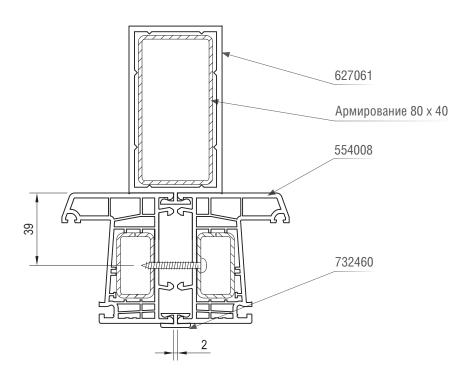
прямоугол			x 20 или e 35 x 25	-	35 x 20 x 1,5	35 x 20 x 2	35 x 20 x 2	35 x 25 x 2	35 x 25 x 3
			№ арт.	-	351692	351693	261709	252775	220614
			I _x (CM ⁴)	0	2,2 + 2,2	2,7 +2,7	2,9 + 2,9	3,7 + 3,7	5 + 5
Коробка Армирование									
	I _x (см ⁴)					I _× общи	IЙ (СМ⁴)		
	-	239583	2,3	4,6	9,0	10,0	10,4	12,0	14,6
	-	261709	2,9	5,8	10,2	11,2	11,6	13,2	15,8



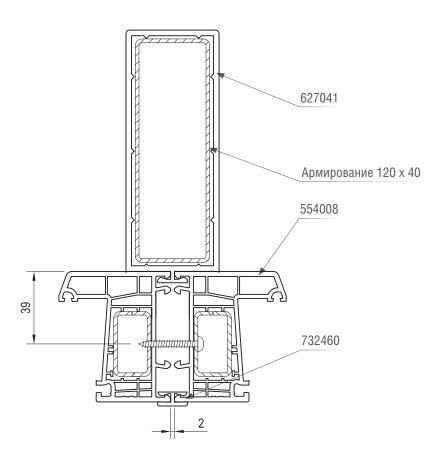
		Полос	ca (d = 6)	-	70 x 6	80 x 6		
			№ арт.	-	260138	230049		
I _x (CM ⁴)				0	17,2	25,6		
Коробі	ка	Армир	ование					
	I_x (CM ⁴)	№ арт.	I_x (CM ⁴)			I _× общи	ıй (см⁴)	
	-	351692	2,2	4,4	21,6	30,0		
	-	239583	2,3	4,6	21,8	30,2		
	-	351693	2,7	5,4	22,6	31,0		
	-	261709	2,9	5,8	23,0	31,4		



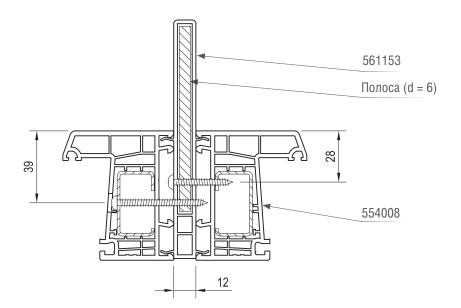
		Полос	ca (d = 6)	-	90 x 6	100 x 6		
			№ арт.	-	245516	252384		
			I _x (CM ⁴)	0	36,5	50		
Коробі	Коробка Армирование							
	I_x (CM 4)	№ арт.	I_x (CM ⁴)			I _× общи	IЙ (СМ ⁴)	
	-	351692	2,2	4,4	40,9	54,4		
	-	239583	2,3	4,6	41,1	54,6		
	-	351693	2,7	5,4	41,9	55,4		
	-	261709	2,9	5,8	42,3	55,8		



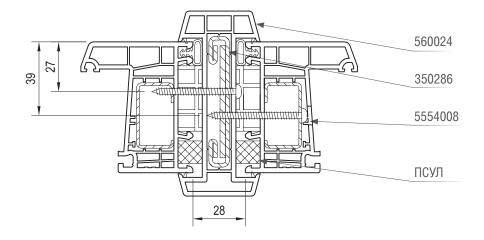
	Apr	мировани	e 80 x 40	-	80 x 40 x 2	80 x 40 x 2,5	80 x 40 x 3	80 x 40 x 4	80 x 40 x 5
			№ арт.	-	258881	258624	258734	250029	225150
l _x (cm ⁴)				0	39	48	55,5	71,1	80,3
Коробка	Коробка Армирование								
	I_x (CM 4)	№ арт.	I _x (CM ⁴)			I _× общи	Й (CM ⁴)		
			2,3	4,6	43,6	52,6	60,1	75,7	84,9
	- 261709 2,9		5,8	44,8	53,8	61,3	76,9	86,1	



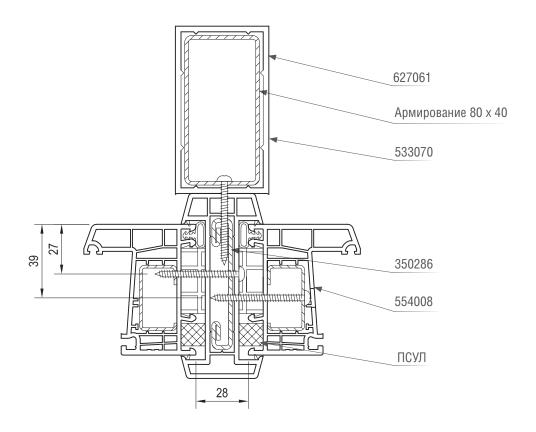
A	омирование	120 x 40	-	120 x 40 x 2,5	120 x 40 x 3	120 x 40 x 4	120 x 40 x 5	
		№ арт.	-	221723	252794	258614	225530	
I _x (CM⁴)			0	132,1	157	201	221	
Коробка	Коробка Армирование							
I _x (CN	⁴) № арт.	I_x (CM ⁴)			I _x общи	ıй (см⁴)		
-	- 239583 2,3		4,6	136,7	161,6	205,6	225,6	
- 261709 2,9		5,8	137,9	162,8	206,8	226,8		



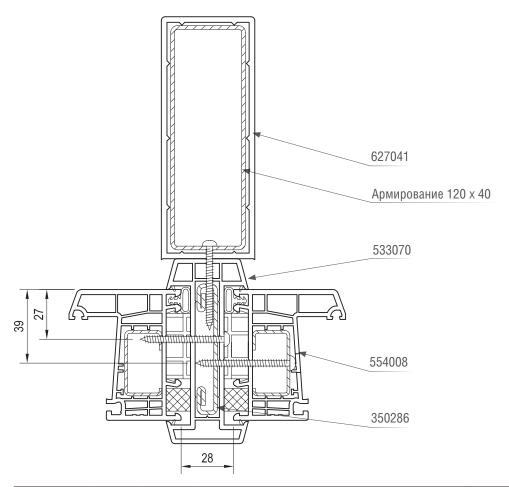
		Полос	ca (d = 6)	-	90 x 6	100 x 6		
			№ арт.	-	245516	252384		
			I _x (CM ⁴)	0	36,5	50		
Коробі	Коробка Армирование							
	I_x (CM 4)	№ арт.	I_x (CM ⁴)			I _× общи	IЙ (СМ ⁴)	
	-	351692	2,2	4,4	40,9	54,4		
	-	239583	2,3	4,6	41,1	54,6		
	-	351693	2,7	5,4	41,9	55,4		
	-	261709	2,9	5,8	42,3	55,8		



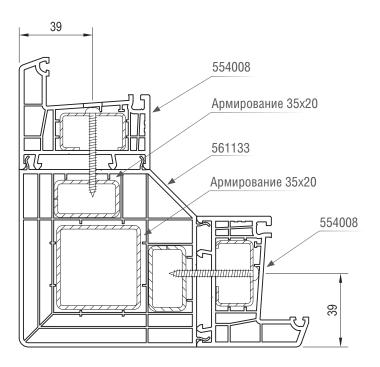
		Арми	прование	-	70 x 11 x 2	70 x 11 x 2 + 60 x 3		
			№ арт.	-	350286	350286 + 350287		
			I _x (CM ⁴)	0	15	15 + 5,4		
Короб	ка	Армир	ование					
	I_x (CM ⁴)	№ арт.	I _x (CM ⁴)			I _x общи	ıй (см⁴)	
	-	351692	2,2	4,4	19,4	24,8		
	-	239583	2,3	4,6	19,6	25,0		
	-	351693	2,7	5,4	20,4	25,8		
	-	261709	2,9	5,8	20,8	26,2		



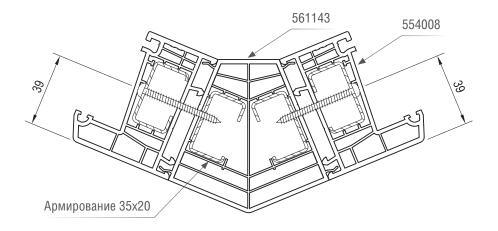
		зание 70 >		70 x 11 x 2	70 x 11 x 2 +	70 x 11 x 2 +	70 x 11 x 2 +	70 x 11 x 2 +	70 x 11 x 2 +
	арі	иировани	e 80 x 40		80 x 40 x 2	80 x 40 x 2,5	80 x 40 x 3	80 x 40 x 4	80 x 40 x 5
			№ арт.	350286	350286 +	350286 +	350286 +	350286 +	350286 +
			™ apı.	330200	258881	258624	258734	250029	225150
I _x (CM ⁴)				15	15 + 39	15 + 48	15 + 55,5	15 + 71,1	15 + 80,3
Коробка Армирование									
	I_x (CM ⁴)	№ арт.	I _x (CM ⁴)			I _x общи	ıй (см⁴)		
	- 351692 2,2			4,4	58,4	67,4	74,9	90,5	99,7
	-	239583	2,3	4,6	58,6	67,6	75,1	90,7	99,9
			5,4	59,4	68,4	75,9	91,5	100,7	
	- 261709 2,9		5,8	59,8	68,8	76,7	91,9	101,1	



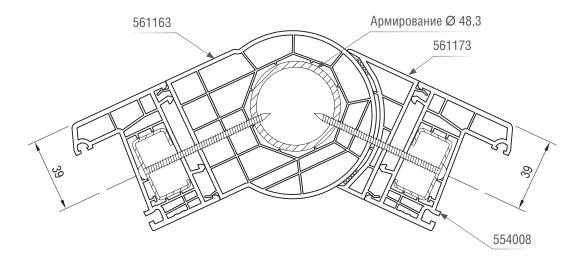
		зание 70 » ирование	(11 x 2 + 120 x 40	70 x 11 x 2	70 x 11 x 2 + 120 x 40 x 2,5	70 x 11 x 2 + 120 x 40 x 3	70 x 11 x 2 + 120 x 40 x 4	70 x 11 x 2 + 120 x 40 x 5	
	· ·	·	№ арт.	350286	350286 + 221723	350286 + 252794	350286 + 258614	350286 + 225530	
			I _x (CM ⁴)	15	15 + 132,1	15 + 157	15 + 201	15 + 221	
Короб	Коробка Армирование I _x (см⁴) № арт. I _x (см⁴)					1 обин	ıй (см⁴)		
		351692	2,2	4,4	151,5	176,4	220,4	240,4	
	-	239583	2,3	4,6	151,7	176,6	220,6	240,6	
	-	351693	2,7	5,4	152,5	177,4	221,4	241,4	
	-	261709	2,9	5,8	152,9	177,8	221,8	241,8	



	A	омирован	ие 45х45	-	45x45x2	45x45x2,5	45x45x3	45x45x4			
			№ арт.	-	259894	227718	253147	259306			
			I _x (CM ⁴)	0	10,6	12,8	13,4	17,4			
Ko	Коробка Армирование										
	I _x (см ⁴)					I _× общи	IЙ (СМ⁴)				
7	-	351692	2,2	4,4	15,0	17,4	17,8	21,8			
7	-	239583	2,3	4,6	15,2	17,6	18,0	22,0			
76	-	351693	2,7	5,4	16,0	18,4	18,8	22,8			
76	a	261709	2,9	5,8	16,4	18,8	19,2	23,4			



	Αį	омирован	ие 35х20	-	35x20x1,5	35x20x1,5	35x20x2	35x20x2	
			№ арт.	-	351692	239583	351693	261709	
			l _x (CM ⁴)	0	2x2,2	2x2,3	2x2,7	2x2,9	
Коробка Армирование			ование						
	I _x (см ⁴)					I _× общи	IЙ (СМ⁴)		
	-	351692	2,2	2,2	6,6	6,8	7,6	8,0	
	-	239583	2,3	2,3	6,7	6,9	7,7	8,1	
	-	351693	2,7	2,7	7,1	7,3	8,1	8,5	
	-	261709	2,9	2,9	7,3	7,5	8,3	8,7	



	Ар	мировани	ie Ø 48,3	-	Ø 48,3 x 3,2	Ø 48,3 x 6,3		
			№ арт.	-	242032	258604		
			I_x (CM ⁴)	0	11,6	18,7		
Короб	ка	Армир	ование					
	I_x (CM ⁴)	№ арт.	I_x (CM ⁴)			I _× общи	IЙ (СМ ⁴)	
	-	351692	2,2	4,4	16,0	23,1		
	-	239583	2,3	4,6	16,4	23,3		
	-	351693	2,7	5,4	17,2	24,1		
	-	261709	2,9	5,8	17,6	24,5		

Наши практические устные и письменные технические консультации основываются на опыте и проводятся с полным знанием дела, но, тем не менее, не являются обязательными к выполнению указаниями. Находящиеся вне нашего влияния различные условия производства и эксплуатации исключают какие-либо претензии по нашим рекомендациям. Рекомендуется проверить, насколько пригоден для предусмотренного Вами использования продукт REHAU. Применение и использование, а также переработка продукта происходят вне нашего контроля и поэтому всецело попадают под Вашу ответствен-

ность. В случае возникновения вопроса об ответственности возмещение ущерба распространяется только на стоимость поставленного нами и использованного Вами товара. Наши гарантии распространяются на стабильное качество нашего продукта, выпускаемого согласно нашей спецификации и в соответствии с нашими общими условиями поставки и оплаты. Авторские права на документ защищены. Права, особенно на перевод, перепечатку, снятие копий, радиопередачи, воспроизведение на фотомеханических или других подобных средствах, а также сохранение на носителях данных, защищены.

www.rehau.ru 772620RU 05.2010