

## Основание – бетон

### Нагрузки на растяжение - метод расчета А в соответствии с ETAG 001 Приложения С, характерные значения для нагрузки на растяжение

Размер анкера			M8	M10	M12	M16	M20	M24	
Разрушение стали									
Характерное сопротивление растяжению, сталь, оцинкованная или hdg, класс св-в 5.8	$N_{Rk,s}$	[kN]	18	29	42	78	122	177	
Характерное сопротивление растяжению, сталь, оцинкованная или hdg, класс св-в 8.8	$N_{Rk,s}$	[kN]	29	46	67	125	196	282	
Частичный запас прочности	$\gamma_{Ms,N}$							1,50	
Характерное сопротивление растяжению, нержавеющая сталь A4 и HCR	$N_{Rk,s}$	[kN]	26	41	59	110	172	247	
Частичный запас прочности	$\gamma_{Ms,N}$							1,87	
Вырывание и разрушение бетонного основания <sup>1)</sup>									
Характерное сопротивление сцеплению в бетоне C20/25									
40 °C / 24 °C <sup>2)</sup>	Бетон без трещин	$N_{Rk,p} = N_{Rk,c}^0$	[kN]	16	35	35	50	75	95
80 °C / 50 °C <sup>2)</sup>		$N_{Rk,p} = N_{Rk,c}^0$	[kN]	14	20	30	34	54	78
Частичный запас прочности (сухой и влажный)		$\gamma_{Mp} = \gamma_{Mc}$						1,8	
Глубина крепления	$h_{ef}$	[mm]	80	90	110	125	170	210	
Расстояние между кромками	$c_{cr,N}$	[mm]	80	90	110	125	170	210	
Расстояние	$s_{cr,N}$	[mm]						$2 \times c_{cr,N}$	
Повышающие коэф-ты для некодиц. бетона ус								$(f_{ck}^{0,30})/2,63$	
Точка разрушения									
Расстояние между кромками	$c_{cr,sp}$	[mm]				$c_{cr,N} \leq 2 h_{ef} (2,5 - h/h_{ef}) \leq 2,4 h_{ef}$			
Расстояние	$s_{cr,sp}$	[mm]						$2 \times c_{cr,sp}$	
Частичный запас прочности (сухой и влажный)	$\gamma_{Msp}$							1,8	

Данные в этой таблице предназначены для использования вместе с проектными положениями ETAG 001 Приложения С.

1) Должны определяться в соответствии с этой таблицей или 5.2.2.4, ETAG 001 Приложением С. Меньший показатель имеет решающее значение.

2) Краткосрочное/долготекущее значение температуры. Длительное значение температуры бетона остается примерно постоянным в течение значительных периодов времени.

Кратковременные повышенные температуры – это те, которые возникают через короткие промежутки времени, например, в результате суточного цикла.

## Основание – бетон

Нагрузки на сдвиг – метод расчета А в соответствии с Приложением С,  
характерные значения нагрузки на сдвиг

Размер анкера	M8	M10	M12	M16	M20	M24		
<b>Разрушение стали без использования рычага</b>								
Характерное сопротивление сдвигу, сталь, оцинков-я или hdg, класс св-в 5.8	$V_{Rk,s}$	[kN]	9	15	21	39	61	88
Характерное сопротивление сдвигу, сталь, оцинков-я или hdg, класс св-в 8.8	$V_{Rk,s}$	[kN]	15	23	34	63	98	141
Частичный запас прочности	$\gamma_{Ms,V}$					1,25		
Характерное сопротивление сдвигу, нержавеющая сталь A4 и HCR	$V_{Rk,s}$	[kN]	13	20	30	55	86	124
Частичный запас прочности	$\gamma_{Ms,V}$					1,56		
<b>Разрушение стали с использованием рычага</b>								
Характерный изгибающий момент, сталь, оцинк-я или hdg, класс проч-и 5.8	$M_{Rk,s}^0$	[Nm]	19	37	65	166	324	560
Характерный изгибающий момент, сталь, оцинк-я или hdg, класс проч-и 8.8	$M_{Rk,s}^0$	[kN]	30	60	105	266	519	896
Частичный запас прочности	$\gamma_{Ms,V}$					1,25		
Характерный изгибающий момент, нержавеющая сталь A4 и HCR	$M_{Rk,s}^0$	[kN]	26	52	92	232	454	784
Частичный запас прочности	$\gamma_{Ms,V}$					1,56		
<b>Вырывание из бетона</b>								
Коэффициент k						2,0		
Частичный запас прочности	$\gamma_{McP}$					1,5		
<b>Разрушение поверхности бетона</b>								
Частичный запас прочности	$\gamma_{Mc}$					1,5		

Данные в этой таблице предназначены для использования вместе с проектными положениями ETAG 001 Приложение С.

## Рекомендуемые нагрузки – бетон

Рекомендуемые нагрузки действительны только для одного анкера для стандартной конструкции, если выполняются следующие условия:  
сухая или влажная скважина, бетон без трещин С20/25, сталь 5.8

$$C \geq C_{cr,N}$$

$$S \geq S_{cr,N}$$

$$h \geq 2 \times h_{ef}$$

Если условия не выполняются, нагрузки должны быть рассчитаны в соответствии с техническим отчетом ETAG 001 Приложение С.

Коэффициенты безопасности уже включены в рекомендуемые нагрузки

Размер анкера			M8	M10	M12	M16	M20	M24
Глубина крепления	$h_{ef}$	[mm]	80	90	110	125	170	210
Расстояние между кромками	$C_{cr,N}$	[mm]			1,5 x $h_{ef}$			
Расстояние	$S_{cr,N}$	[mm]			3,0 x $h_{ef}$			
Рекомендуемая нагрузка на растяж-е 40 °C / 24 °C <sup>2)</sup>	$N_{Rec}$	[kN]	6,3	13,8	13,9	19,8	29,8	37,7
Рекомендуемая нагрузка на растяж-е 80 °C / 50 °C <sup>2)</sup>	$N_{Rec}$	[kN]	5,6	7,9	11,9	13,5	21,4	31,0
Рекомендуемая нагрузка на сдвиг без рычага для стали класса свойств 5.8	$V_{Rec}$	[kN]	5,1	8,6	12,0	22,0	34,9	50,3

1) Нагрузка на сдвиг с помощью рычага в соответствии с Приложение С к ETAG 001.

2) Краткосрочное/долготекущее значение температуры. Длительное значение температуры бетона остается примерно постоянным в течение значительных периодов времени.

Кратковременные повышения температуры – это те, которые возникают через короткие промежутки времени, например, в результате суточного цикла.

## Основание – каменная кладка со стандартной перфорированной пластиковой сетчатой втулкой IOV

Материал	Класс прочности	Стандартные втулки		IOV 12x50	IOV 16x85	IOV 16x135	IOV 20x85
		Размер анкера		M6 / M8	M8 / M10		M12 / M16
Пустотелый кирпич	Hlz 4	$F_{rec}$ [kN]		0,3	0,3	0,3	0,3
	Hlz 6			0,4	0,4	0,4	0,4
	Hlz 12			0,7	0,8	0,8	0,8
Известково-песчаный пустотелый кирпич	KSL 4	$F_{rec}$ [kN]		0,3	0,3	0,3	0,3
	KSL 6			0,4	0,4	0,4	0,4
	KSL 12			0,7	0,8	0,8	0,8
Силикатный кирпич <sup>1)</sup>	KS 12	$F_{rec}$ [kN]		0,5 / 1,7	1,7	1,7	1,7
Цельный кирпич <sup>1)</sup>	Mz 12	$F_{rec}$ [kN]		0,5 / 1,7	1,7	1,7	1,7
Легкий бетонный пустотелый кирпич	Hbl 2	$F_{rec}$ [kN]		0,3	0,3	0,3	0,3
	Hbl 4			0,5	0,6	0,6	0,6
Бетонный пустотелый кирпич	Hbn 4	$F_{rec}$ [kN]		0,5	0,6	0,6	0,6

### Параметры установки

Группа распорных заглушек		$s_{cr,N\ Group}$ [mm]	Hlz, KSL, MZ, KS = 100 Hbl, Hbn = 200			
Минимальное расстояние между группами заглушек <sup>2)</sup>		$s_{min\ Group}$ [mm]	Hlz, KSL, MZ, KS = 50 Hbl, Hbn = 200			
Расстояние м-у отдельными заглушками		$s_{cr,N\ Single}$ [mm]	250			
Расстояние между кромками		$c_{cr,N}$ [mm]	250			
Минимальное расстояние м-у кромками <sup>4)</sup>		$c_{min}$ [mm]	250			
с втулками	Глубина крепления шпильки	$h_{ef}$ [mm]	50	85	135	85
	Глубина сверления	$h_0$ [mm]	55	90	140	90
	Мин-я толщина матер-а основ-я	$h_{min}$ [mm]	110	110	160	110
	Диаметр сверла	$d_o$ [mm]	12	16		20
без втулок	Глубина крепления шпильки	$h_{ef}$ [mm]	60	90		90
	Глубина сверления	$h_0$ [mm]	65	95		95
	Мин-я толщина матер-а основ-я	$h_{min}$ [mm]	85	110		110
	Диаметр сверла	$d_o$ [mm]	8 / 10	10 / 12		14 / 18
Диаметр отверстия в креплении		$d_f$ [mm]	7 / 9	9 / 12		14 / 18
Установлен. крутящий момент		$T_{inst}$ [Nm]	3 / 8		8	

<sup>1)</sup> Анкеровка в кладке из цельного известково-песчаного кирпича (KS) и кирпичной кладки (Mz) не требует перфорированной втулки.

<sup>2)</sup> Допустимо уменьшить расстояние до минимального значения для анкерных пар и групп из четырех, если допустимые нагрузки уменьшены. Максимальные нагрузки не должны быть превышены.

<sup>4)</sup> Применяется к каменной кладке с верхней нагрузкой или защитой от наклона. Не применяется к нагрузкам на сдвиг, направленным к свободному краю.



Параметры - кладка со стандартной перфорированной пластиковой сетчатой втулкой IOV

**Сниженные допустимые нагрузки при уменьшенном расстоянии между анкерами в группах анкеров**

$$S_{cr,N \text{ Group}} \geq S > S_{min}$$

**Анкерные пары:**

$$\text{red } F = \chi s \cdot F_{rec}$$

$$\chi s = \frac{1}{2} (1 + s/s_{cr,N \text{ Group}}) \leq 1,0$$

**Группа четырех:**

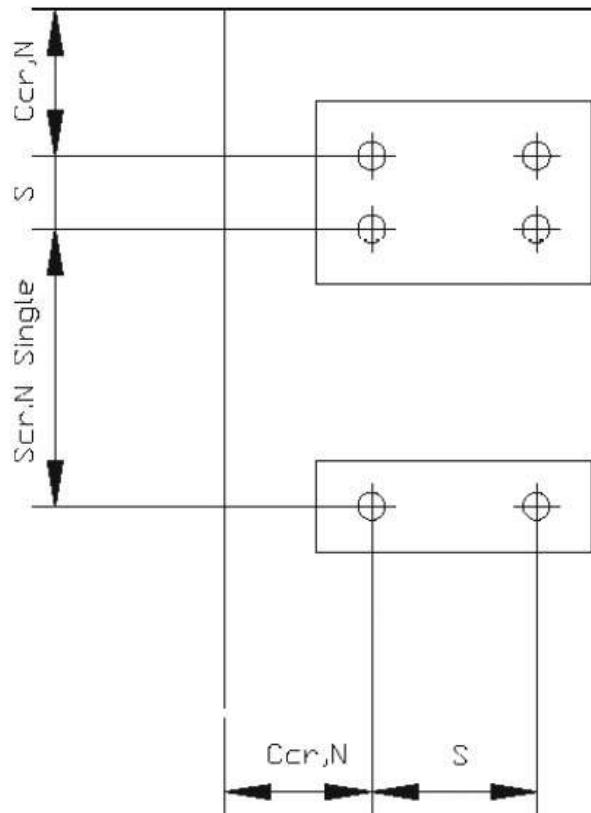
$$\text{red } F = \chi s_1 \cdot \chi s_2 \cdot F_{rec}$$

$$\chi s_{1,2} = \frac{1}{2} (1 + s_{1,2}/s_{cr,N \text{ Group}}) \leq 1,0$$

$F_{rec}$  = допустимая нагрузка на анкер  
 $\text{red } F$  = сниженная нагрузка на анкер

$s_{cr,N \text{ Group}}$  = расстояние

$S$  = сниженный интервал



**Допустимая нагрузка [кН] на каждый отдельный кирпич**

Форма кирпича		< 4 DF	from 4 to 10 DF	$\geq 10$ DF
Без верхней нагрузки	max F [kN]	1,0	1,4	2,0
С верхней нагрузкой	max F [kN]	1,4	1,7	2,5