

Основание – бетон (стержень с резьбой)¹⁾ в отверстиях, просверленных перфоратором

Нагрузки на растяжение - метод расчета А в соответствии с техническим отчетом EOTA TR 029, характерные значения нагрузки на растяжение

Размер анкера ⁴⁾		M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27	M30	M33	M36	M39		
Разрушение стали														
Характерное сопротивление растяжению, сталь, оцинкованная или hdg, класс св-в 5.8		$N_{Rk,s}$	[kN]	18	29	42	78	122	176	230	280	347	409	488
Характерное сопротивление расяжению, сталь, оцинкованная или hdg, класс св-в 8.8			[kN]	29	46	67	125	196	282	368	449	555	654	781
Частичный запас прочности		$Y_{Ms,N}$		1,50										
Характерное сопротивление растяжению, нержавеющая сталь A4-70 и HCR		$N_{Rk,s}$	[kN]	26	41	59	110	172	247	321	393	486	572	683
Частичный запас прочности			$Y_{Ms,N}$		1,87									
Вырывание и разрушение бетонного основания ²⁾														
Характерное сопротивление сцеплению в бетоне C20/25														
24 °C/40 °C ³⁾	Бетон без трещин	$N_{Rk,p} = N_{Rk,c}^0$	[kN]	30	42	62	88	139	190	254	317	365	435	512
	Бетон с трещинами			15	21	31	41	64	87	117	145	182	218	256
43 °C/60 °C ³⁾	Бетон без трещин			19	27	37	53	85	119	159	198	232	277	326
	Бетон с трещинами			9	13	19	25	37	55	74	92	116	139	163
43 °C/72 °C ³⁾	Бетон без трещин			17	24	33	47	75	111	138	172	199	238	279
	Бетон с трещинами			8	11	17	22	32	48	64	79	100	119	140
Частичный запас прочности		$Y_{Mp} = Y_{Mc}$		1,8				2,1						
Глубина крепления		h_{ef}	[mm]	80	90	110	125	170	210	250	280	320	350	380
Расстояние между кромками		$c_{cr,N}$	[mm]	113	135	165	188	255	304	342	379	400	436	472
Расстояние		$s_{cr,N}$	[mm]	$2 \times c_{cr,N}$										
Повышающие коэффициенты для бетона γ_c		$(f_{ck}^{0,11})/1,42$												
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		Y_{Msp}		1,8				2,1						

Данные в этой таблице предназначены для использования вместе с проектными положениями Технического отчета ETAG TR 029.

- Для получения более подробной информации, а также значений в заполненном водой бетоне см. ETA-14/0352.
- Должны определяться в соответствии с этой таблицей или пунктом 5.2.2.4 Технического отчета EOTA TR 029. Меньшее значение имеет решающее значение.
- Долготечущее / краткосрочное 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.
- Размеры M8 и M10 подпадают под действие ETA только для бетона без трещин. Размеры от M33 до M39 не подпадают под действие ETA.

Основание - бетон (стержень с резьбой) в отверстиях алмазного сверления

Нагрузки на растяжение - метод расчета А в соответствии с техническим отчетом EOTA TR 029, характерные значения для нагрузки на растяжение

Размер анкера			M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27	M30	M33	M36	M39	
Разрушение стали														
Характерное сопротивление растяжению, сталь, оцинкованная или hdg, класс св-в 5.8	$N_{Rk,s}$	[kN]	18	29	42	78	122	176	230	280	347	409	488	
		[kN]	29	46	67	125	196	282	368	449	555	654	781	
Характерное сопротивление растяжению, сталь, оцинкованная или hdg, класс св-в 8.8		$N_{Rk,s}$	[kN]	29	46	67	125	196	282	368	449	555	654	781
Частичный запас прочности		$\gamma_{Ms,N}$	1,50											
Характерное сопротивление растяжению, нержавеющая сталь A4-70 и HCR	$N_{Rk,s}$	[kN]	26	41	59	110	172	247	321	393	486	572	683	
		$\gamma_{Ms,N}$	1,87											
Вырывание и разрушение бетонного основания ²⁾														
Характерное сопротивление сцеплению в бетоне C20/25														
24 °C/40 °C ³⁾	Бетон без трещин	$N_{Rk,p} = N_{Rk,c}^0$	[kN]	22	31	41	63	101	143	191	224	282	336	372
43 °C/60 °C ³⁾				14	20	27	38	64	87	117	132	166	198	233
43 °C/72 °C ³⁾				13	17	25	35	53	79	106	119	149	178	210
Частичный запас прочности		$\gamma_{Mp} = \gamma_{Mc}$	1,5				1,8							
Глубина крепления		h_{ef}	[mm]	80	90	110	125	170	210	250	280	320	350	380
Расстояние между кромками		$c_{cr,N}$	[mm]	113	135	165	188	255	304	342	379	400	436	472
Расстояние		$s_{\sigma,N}$	[mm]	$2 \times c_{cr,N}$										
Повышающие коэффициенты для бетона γ_c		$(f_{ck}^{0,11})/1,42$												
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		γ_{Msp}	1,8					2,1						

Данные в этой таблице предназначены для использования вместе с проектными положениями Технического отчета ETAG TR 029.

2) Определяется в соответствии с этой таблицей или пунктом 5.2.2.4 Технического отчета EOTA TR 029. Меньшее значение имеет решающее значение.

3) Долготечущее / краткосрочное 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 (стержень с резьбой) в отверстиях, просверленных перфоратором и алмазным сверлением

Нагрузки на свиг - метод расчета А в соответствии с техническим отчетом EOTA TR 029, характерные значения для нагрузки на свиг

Размер анкера ¹⁾			M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27	M30	M33	M36	M39
Разрушение стали без использования рычага													
Характерное сопротивление сдвигу, сталь, оцинкованная или hdg, класс свойств 5.8	$V_{Rk,s}$	[kN]	9	15	21	39	61	88	115	140	174	205	244
Характерное сопротивление сдвигу, сталь, оцинкованная или hdg, класс свойств 8.8	$V_{Rk,s}$	[kN]	15	23	34	63	98	141	184	224	278	327	390
Частичный запас прочности	$\gamma_{Ms,V}$		1,25										
Характерное сопротивление сдвигу, нержавеющая сталь A4-70 и HCR	$V_{Rk,s}$	[kN]	13	20	30	55	86	124	161	196	243	286	342
Частичный запас прочности	$\gamma_{Ms,V}$		1,56										
Разрушение стали с использованием рычага													
Характерный изгибающий момент, сталь, оцинкованная или hdg, класс свойств 5.8	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	19	37	65	166	324	560	833	1123	1547	1976	2580
Характерный изгибающий момент, сталь, оцинкованная или hdg, класс свойств 8.8	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	30	60	105	266	519	896	1333	1797	2476	3162	4129
Частичный запас прочности	$\gamma_{Ms,V}$		1,25										
Характерный изгибающий момент, нержавеющая сталь A4-70 и HCR	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	26	52	92	232	454	784	1165	1574	2166	2767	3613
Частичный запас прочности	$\gamma_{Ms,V}$		1,56										
Вырывание из бетона													
Коэффициент k			2,0										
Частичный запас прочности	γ_{Mcp}		1,5										
Разрушение поверхности бетона													
Частичный запас прочности	γ_{Mc}		1,5										

Данные в этой таблице предназначены для использования вместе с проектными положениями Технического отчета EOTA TR 029.

¹⁾ Размеры от M33 до M39 не подпадают под действие ETA.

Основание - бетон (арматура)¹⁾ в отверстиях, просверленных перфоратором

Нагрузки на растяжение - метод расчета А в соответствии с техническим отчетом EOTA TR 029, характерные значения для нагрузки на растяжение

Размер анкера ⁵⁾		Ø 8	Ø 10	Ø 12	Ø 14	Ø 16	Ø 20	Ø 25	Ø 28	Ø 32	Ø 36	Ø 40		
Разрушение стали														
Характерное сопротивление растяжению, BSt 500 S в соотв. с DIN 488-2: 1986 или E DIN 488-2:2006 ²⁾		$N_{Rk,s}$ [kN]	28	43	62	85	111	173	270	339	442	560	691	
Частичный запас прочности		$\gamma_{Ms,N}$	1,40											
Вырывание и разрушение основания бетона ³⁾														
Характерное сопротивление сцеплению в бетоне C20/25														
24 °C/40 °C ⁴⁾	Бетон без трещин	$N_{Rk,p} = N_{Rk,c}^{0,5)}$ [kN]	28	40	54	66	75	128	181	242	310	423	498	
	Бетон с трещинами		15	21	31	35	41	64	91	121	155	211	249	
43 °C/60 °C ⁴⁾	Бетон без трещин		17	24	33	40	47	75	115	143	183	250	294	
	Бетон с трещинами		9	13	19	20	25	37	58	77	99	135	158	
43 °C/72 °C ⁴⁾	Бетон без трещин		15	21	31	35	44	69	99	132	169	231	271	
	Бетон с трещинами		8	11	17	18	22	32	49	66	84	115	136	
Частичный запас прочности			$\gamma_{Mp} = \gamma_{Mc}$	1,8					2,1					
Глубина крепления			h_{ef} [mm]	80	90	110	115	125	170	210	250	280	340	360
Расстояние между кромками		$c_{cr,N}$ [mm]	109	135	158	184	188	253	303	339	388	436	484	
Расстояние		$s_{cr,N}$ [mm]	$2 \times c_{cr,N}$											
Повышающие коэффициенты для бетона γ_c			$(f_{ck}^{0,11})/1,42$											
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		γ_{Msp}	1,8					2,1						

Данные в этой таблице предназначены для использования вместе с проектными положениями Технического отчета ETAG TR 029.

- 1) Для получения более подробной информации, а также значений в заполненном водой бетоне см. ETA-14/0352.
- 2) Для арматурных стержней, которые не соответствуют DIN 488: характерное сопротивление $N_{Rk,s}$ должно определяться в соответствии с Техническим отчетом TR 029, уравнение (5.1).
- 3) Определяется в соответствии с этой таблицей или пунктом 5.2.2.4 Технического отчета EOTA TR 029. Меньшее значение имеет решающее значение.
- 4) Долготечущее / краткосрочное 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.
- 5) Размеры 8 и 10 подпадают под действие ETA только для бетона без трещин. Размеры 36 и 40 не подпадают под действие ETA.

Основание - бетон (арматура) в отверстиях алмазного сверления

Нагрузки на растяжение - метод расчета А в соответствии с техническим отчетом EOTA TR 029, характерные значения для нагрузки на растяжение

Размер анкера			Ø 8	Ø 10	Ø 12	Ø 14	Ø 16	Ø 20	Ø 25	Ø 28	Ø 32	Ø 36	Ø 40	
Разрушение стали														
Характерное сопротивление растяжению, BSt 500 S в соотв. с DIN 488-2:1986 или E DIN 488-2:2006 ²⁾		$N_{Rk,s}$	[kN]	28	43	62	85	111	173	270	339	442	560	691
Частичный запас прочности		$\gamma_{Ms,N}$		1,40										
Вырывание и разрушение бетонного основания ³⁾														
Характерное сопротивление сцеплению в бетоне C20/25														
24 °C/40 °C ⁴⁾	Бетон без трещин	$N_{Rk,p} = N_{Rk,c}^0$	[kN]	22	31	41	51	63	101	148	187	239	327	362
43 °C/60 °C ⁴⁾				14	20	27	33	38	64	91	121	141	192	226
43 °C/72 °C ⁴⁾				13	17	25	28	35	53	82	110	127	173	204
Частичный запас прочности		$\gamma_{Mp} = \gamma_{Mc}$		1,5				1,8						
Глубина крепления		h_{ef}	[mm]	80	90	110	115	125	170	210	250	280	340	360
Расстояние между кромками		$c_{cr,N}$	[mm]	97	121	139	170	180	219	274	298	330	372	413
Расстояние		$s_{cr,N}$	[mm]	$2 \times c_{cr,N}$										
Повышающие коэффициенты для бетона γ_c				$(f_{ck}^{0,11})/1,42$										
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		γ_{Msp}		1,8				2,1						

Данные в этой таблице предназначены для использования вместе с проектными положениями Технического отчета ETAG TR 029

2) Для арматурных стержней, которые не соответствуют DIN 488: характерное сопротивление $N_{Rk,s}$ должно определяться в соответствии с Техническим отчетом TR 029, уравнение (5.1).

3) Определяется в соответствии с этой таблицей или пунктом 5.2.2.4 Технического отчета EOTA TR 029. Меньшее значение имеет решающее значение.

4) Долготечущее значение температуры / краткосрочное значение температуры. Длительное значение температуры бетона примерно постоянно в течение значительных периодов времени. Кратковременные повышенные температуры - это те, которые возникают через короткие промежутки времени, например, в результате суточного цикла.

Основание - бетон (арматура) в отверстиях, просверленных перфоратором и алмазным сверлением

Нагрузки на сдвиг - метод расчета А в соответствии с техническим отчетом EOTA TR 029, характерные значения для нагрузки на сдвиг

Размер анкера ³⁾	Ø 8	Ø 10	Ø 12	Ø 14	Ø 16	Ø 20	Ø 25	Ø 28	Ø 32	Ø 36	Ø 40		
Разрушение стали без использования рычага													
Характерное сопротивление сдвигу, BSt 500 S в соответствии с DIN 488-2: 1986 или E DIN 488-2:2006 ¹⁾	$V_{Rk,s}$	[kN]	14	22	31	42	55	86	135	169	221	280	346
Частичный запас прочности	γ_{MsV}		1,5										
Разрушение стали с использованием рычага													
Характерный изгибающий момент, BSt 500 S в соотв. с DIN 488-2: 1986 или E DIN 488-2:2006 ²⁾	$M^0_{Rk,s}$	[Nm]	33	65	112	178	265	518	1012	1422	2123	3023	4147
Частичный запас прочности	γ_{MsV}		1,5										
Вырывание из бетона													
Коэффициент k			2,0										
Частичный запас прочности	$\gamma_{M\phi}$		1,5										
Разрушение поверхности бетона													
Частичный запас прочности	γ_{Mc}		1,5										

Данные в этой таблице предназначены для использования вместе с проектными положениями Технического отчета EOTA TR 029.

- 1) Для арматурных стержней, которые не соответствуют DIN 488: характерное сопротивление $V_{Rk,s}$ должно определяться в соответствии с Техническим отчетом TR 029, уравнение (5.5).
- 2) Для арматурных стержней, которые не соответствуют DIN 488: характерное сопротивление $M^0_{Rk,s}$ должны определяться в соответствии с Техническим отчетом TR 029, уравнение (5.6b).
- 3) Размеры 36 и 40 не подпадают под действие ETA.

Рекомендуемые нагрузки - бетон (стержень с резьбой) в отверстиях, просверленных перфоратором

Рекомендуемые нагрузки действительны только для одиночного анкера для стандартной конструкции, если выполняются следующие условия:

$$c \geq c_{cr,N} \quad s \geq s_{cr,N} \quad h \geq 2 \times h_{ef}$$

Если условия не выполняются, нагрузки должны быть рассчитаны в соответствии с Техническим отчетом EOTA TR 029.

Коэффициенты безопасности уже включены в рекомендуемые нагрузки.

Размер анкера (качество стали 5.8) ¹⁾				M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27	M30	M33	M36	M39	
Рекомендуемая нагрузка на растяжение	24 °C/40 °C	Бетон без трещин	$N_{Rec,stat}$	[kN]	8,6	13,8	20,0	28,0	38,1	52,3	67,9	80,5	98,3	113	127
		Бетон с трещинами	$N_{Rec,stat}$		6,0	8,4	12,3	16,2	21,8	29,6	39,7	49,4	62,1	74,1	87,1
			$N_{Rec,seis}$		4,1	5,7	8,4	11,0	14,8	20,4	27,4	34,1	42,8	51,1	60,1
	43 °C/60 °C	Бетон без трещин	$N_{Rec,stat}$	[kN]	7,6	10,7	14,8	21,2	29,1	40,4	54,1	67,3	79,0	94,2	111
		Бетон с трещинами	$N_{Rec,stat}$		3,6	5,0	7,4	10,0	12,7	18,8	25,2	31,4	39,5	47,1	55,4
			$N_{Rec,seis}$		2,4	3,4	5,0	6,8	8,6	13,0	17,4	21,7	27,3	32,5	38,2
	43 °C/72 °C	Бетон без трещин	$N_{Rec,stat}$	[kN]	6,8	9,5	13,2	18,7	25,4	37,7	46,9	58,3	67,7	80,8	95,0
		Бетон с трещинами	$N_{Rec,stat}$		3,2	4,5	6,6	8,7	10,9	16,2	21,6	26,9	33,9	40,4	47,5
			$N_{Rec,seis}$		2,2	3,1	4,5	5,9	7,4	11,1	14,9	18,6	23,4	27,9	32,8
	Рекомендуемая нагрузка на сдвиг без рычага	Бетон без трещин	$V_{Rec,stat}$	[kN]	5,1	8,6	12,0	22,3	34,9	50,3	65,7	80,0	88,6	102	117
			$V_{Rec,stat}$		4,8	7,1	9,6	13,7	19,2	24,2	29,1	34,6	40,6	47,0	53,8
			$V_{Rec,seis}$		1,8	3,0	4,2	6,9	9,6	12,1	14,5	17,3	20,3	23,5	26,9
Глубина крепления			h_{ef}	[mm]	80	90	110	125	170	210	250	280	320	350	380
Расстояние между кромками			$c_{cr,N}$	[mm]	113	135	165	188	255	304	342	379	400	436	472
Расстояние			$s_{cr,N}$	[mm]	$2 \times c_{cr,N}$										

1) Размеры M8 и M10 подпадают под действие ETA только для бетона без трещин. Размеры от M33 до M39 не подпадают под действие ETA.

2) Нагрузка на сдвиг с помощью рычага в соответствии с TR 029.

$N_{Rec,stat}$, $V_{Rec,stat}$ = рекомендуемая нагрузка при статическом и квазистатическом воздействии

$N_{Rec,seis}$, $V_{Rec,seis}$ = рекомендуемая нагрузка при сейсмическом воздействии

Рекомендуемые нагрузки - бетон (стержень с резьбой) в отверстиях алмазного сверления

Рекомендуемые нагрузки действительны только для одного анкера для стандартной конструкции, если выполняются следующие условия:

$$c \geq c_{cr,N} \quad s \geq s_{cr,N} \quad h \geq 2 \times h_{ef}$$

Если условия не выполняются, нагрузки должны быть рассчитаны в соответствии с Техническим отчетом EOTA TR 029.

Коэффициенты безопасности уже включены в рекомендуемые нагрузки.

Размер анкера (качество стали 5.8)				M8	M10	M12	M16	M20	M24	M27	M30	M33	M36	M39
Рекомендуемая нагрузка на растяжение	24 °C/40 °C	Бетон без трещин	N_{Rec} [kN]	8,6	13,8	16,5	24,9	40,3	56,5	75,7	89,0	111,9	131	148
	43 °C/60 °C	Бетон без трещин	N_{Rec} [kN]	6,7	9,4	10,7	15,0	25,4	34,6	46,3	52,4	65,8	78,5	92,4
	43 °C/72 °C	Бетон без трещин	N_{Rec} [kN]	6,2	8,1	9,9	13,7	21,2	31,4	42,1	47,1	59,2	70,7	83,1
Рекомендуемая нагрузка на сдвиг без рычага ¹⁾		Бетон без трещин	V_{Rec} [kN]	5,1	8,6	12,0	22,3	34,4	45,1	55,4	63,7	75,3	87,0	95,7
Глубина крепления			h_{ef} [mm]	80	90	110	125	170	210	250	280	320	350	380
Расстояние между кромками			$c_{cr,N}$ [mm]	97	121	139	185	225	263	296	319	351	383	403
Расстояние			$s_{cr,N}$ [mm]	$2 \times c_{cr,N}$										

¹⁾ Нагрузка на сдвиг с помощью рычага в соответствии с TR 029.

Рекомендуемые нагрузки - бетон (Арматура) в отверстиях, просверленных перфоратором

Рекомендуемые нагрузки действительны только для одного анкера для стандартной конструкции, если выполняются следующие условия:

$$c \geq c_{cr,N} \quad s \geq s_{cr,N} \quad h \geq 2 \times h_{ef}$$

Если условия не выполняются, нагрузки должны быть рассчитаны в соответствии с Техническим отчетом EOTA TR 029.

Коэффициенты безопасности уже включены в рекомендуемые нагрузки.

Размер анкера (BSt 500)				Ø 8	Ø 10	Ø 12	Ø 14	Ø 16	Ø 20	Ø 25	Ø 28	Ø 32	Ø 36	Ø 40	
Рекомендуемая нагрузка на растяжение	24 °C/40 °C	Бетон без трещин	$N_{Rec,stat}$	[kN]	11,2	15,7	21,4	24,7	28,0	38,1	52,3	67,9	80,5	108	117
		Бетон с трещинами	$N_{Rec,stat}$		6,0	8,4	12,3	14,0	13,9	21,8	30,9	41,1	52,7	71,9	83,6
			$N_{Rec,seis}$		4,1	5,7	8,4	9,6	9,4	15,0	21,3	28,4	36,3	49,6	58,4
	43 °C/60 °C	Бетон без трещин	$N_{Rec,stat}$	[kN]	6,8	9,5	13,2	16,1	18,7	25,4	39,3	48,6	62,2	85,0	100
		Бетон с трещинами	$N_{Rec,stat}$		3,6	5,0	7,4	8,0	8,5	12,7	19,6	26,2	33,5	45,8	53,9
			$N_{Rec,seis}$		2,4	3,4	5,0	5,5	5,8	8,8	13,5	18,1	23,1	31,6	37,2
	43 °C/72 °C	Бетон без трещин	$N_{Rec,stat}$	[kN]	6,0	8,4	12,3	14,0	17,5	23,6	33,7	44,9	57,4	78,5	92,3
		Бетон с трещинами	$N_{Rec,stat}$		3,2	4,5	6,6	7,0	7,5	10,9	16,8	22,4	28,7	39,2	46,2
			$N_{Rec,seis}$		2,2	3,1	4,5	4,8	5,1	7,5	11,6	15,5	19,8	27,1	31,9
Рекомендуемая нагрузка на сдвиг без рычага	Бетон без трещин	$V_{Rec,stat}$	[kN]	6,7	10,5	14,8	20,0	26,2	41,0	56,6	67,0	84,0	102	120	
		$V_{Rec,stat}$		4,8	7,1	9,4	11,6	13,7	19,1	25,7	30,5	38,3	46,6	55,2	
		$V_{Rec,seis}$		2,3	3,5	4,7	5,8	6,9	9,5	12,8	15,3	19,2	23,3	27,6	
Глубина крепления		h_{ef}	[mm]	80	90	110	115	125	170	210	250	280	340	360	
Расстояние между кромками		$c_{cr,N}$	[mm]	109	135	158	173	188	253	303	339	388	436	484	
Расстояние		$s_{cr,N}$	[mm]	$2 \times c_{cr,N}$											

1) Размеры 8 и 10 подпадают под действие ETA только для бетона без трещин. Размеры 36 и 40 не подпадают под действие ETA.

2) Нагрузка на сдвиг с помощью рычага в соответствии с TR 029.

$N_{Rec,stat}$ $V_{Rec,stat}$ = рекомендуемая нагрузка при статическом и квазистатическом воздействии

$N_{Rec,seis}$ $V_{Rec,seis}$ = рекомендуемая нагрузка при сейсмическом воздействии

Рекомендуемые нагрузки - бетон (Арматура) в отверстиях алмазного сверления

Рекомендуемые нагрузки действительны только для одного анкера для стандартной конструкции, если выполняются следующие условия:

$$c \geq c_{cr,N} \quad s \geq s_{cr,N} \quad h \geq 2 \times h_{ef}$$

Если условия не выполняются, нагрузки должны быть рассчитаны в соответствии с Техническим отчетом EOTA TR 029.

Коэффициенты безопасности уже включены в рекомендуемые нагрузки.

Размер анкера (BSt 500)				Ø 8	Ø 10	Ø 12	Ø 14	Ø 16	Ø 20	Ø 25	Ø 28	Ø 32	Ø 36	Ø 40
Рекомендуемая нагрузка на растяжение	24 °C/40 °C	Бетон без трещин	N_{Rec} [kN]	11,2	15,7	21,4	24,7	28,0	38,1	52,3	67,9	80,5	108	117
	43 °C/60 °C	Бетон без трещин	N_{Rec} [kN]	6,8	9,5	13,2	16,1	18,7	25,4	39,3	48,6	62,2	85,0	100
	43 °C/72 °C	Бетон без трещин	N_{Rec} [kN]	6,0	8,4	12,3	14,0	17,5	23,6	33,7	44,9	57,4	78,5	92,3
Рекомендуемая нагрузка на сдвиг без рычага		Бетон без трещин	V_{Rec} [kN]	6,7	10,5	14,8	20,0	26,2	41,0	60,1	68,0	85	102	116
Глубина крепления			h_{ef} [mm]	80	90	110	115	125	170	210	250	280	340	360
Расстояние между кромками			$c_{cr,N}$ [mm]	97	121	139	162	185	225	274	298	341	383	413
Расстояние			$s_{cr,N}$ [mm]	$2 \times c_{cr,N}$										

1) Нагрузка на сдвиг с помощью рычага в соответствии с TR 029.