

R-KEX II Епоксидна смола з армованим прутом (армування)

Високоякісний хімічний анкер на основі епоксидної смоли рекомендований для монтажу армованих прутів, армування конструкцій



Схвалення

• ETA-13/0585



Інформація про продукт

Особливості та переваги

- Найсильніша смола в класі епоксидних смол
- Продукт сертифікований для кріплення арматури в якості металевих конструкцій для бетону з тріщинами і без тріщин (ETAG 001 Варіант 7)
- Підходить для сухих та вологих поверхонь, а також отворів та основ наповнених водою
- Велика глибина анкерування до 2,5 м - монтаж арматури
- Дуже висока хімічна стійкість - підходить для використання у місцях, що піддаються хімічному впливу (промислове або морське середовище)
- Мінімальна усадка забезпечує можливість використання в отворах, просвердлених свердлом, і негабаритних отворах

Застосування

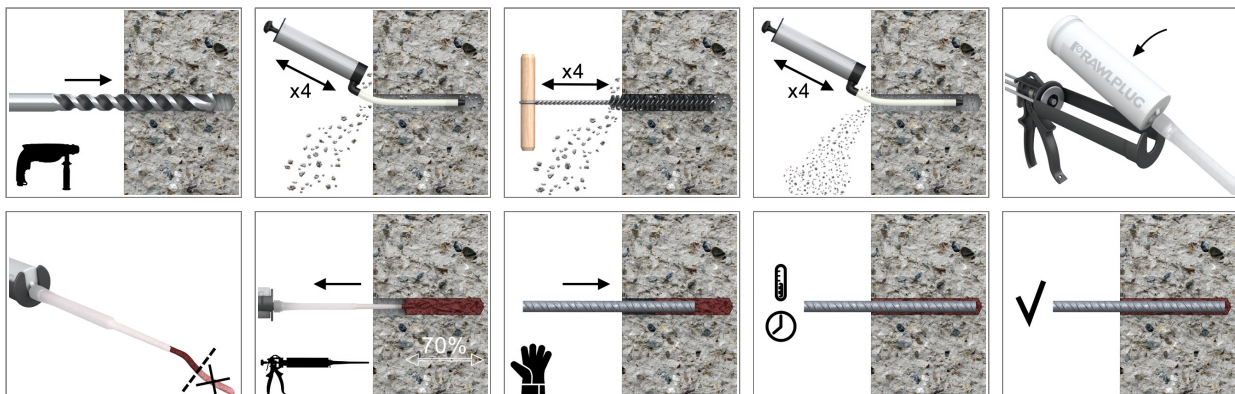
- Монтаж арматури
- Армування
- Додавання відсутніх армованих прутів
- Розширення існуючих будівель і споруд
- Ремонт і модернізація мостів, будівель
- Захисні бар'єри
- Бар'єри
- Платформи

Основи

Схвалено для використання в:

- Бетон C20/25-C50/60

Інструкція до монтажу

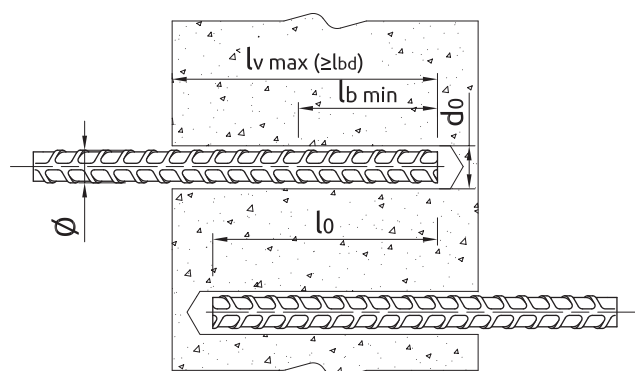


Інформація про продукт

1. Висвердлити отвір необхідного діаметра та глибини для відповідного розміру шпильки
2. Очистити отвір за допомогою ручного насоса і щітки, принаймні 4 рази. Це необхідно зробити перед монтажем
3. Розмістити картридж в пістолеті і закріпити змішувач
4. Розпочинаючи використання нової упаковки, викинути частину смоли до моменту утворення однорідної маси
5. Наповнити смолою 2/3 отвору, починаючи з його дна.
6. Повільно, обертальним рухом вставити арматуру. Видалити залишки смоли навколо отвору, залишити в спокої до моменту застигання.

Код продукту	Смола	Опис / Тип смоли	Об'єм
			[ml]
R-KEX-II-385	R-KEX II	Епоксидна смола	385
R-KEX-II-600			600

Рекомендації до монтажу



АРМАТУРНІ ПРУТИ

Розмір		Ø8	Ø10	Ø12	Ø13	Ø14	Ø16	Ø18	Ø20	Ø22	Ø25	Ø28	Ø30	Ø32	Ø34	Ø36	Ø40
Діаметр арматури	d_s [мм]	8	10	12	13	14	16	18	20	22	25	28	30	32	34	36	40
Діаметр отвору в основі	d_0 [мм]	12	14	16	16	18	20	22	25	26	30	35	35	40	45	45	50
Діаметр щітки	- [мм]	14	16	18	18	20	22	24	27	27	32	37	37	42	47	47	52
Мін.глибина монтажу	$l_{b, min}$ [мм]	115	145	170	185	200	230	260	285	315	355	400	420	455	485	510	570
Мінімальна глибина монтажу	$l_{0, min}$ [мм]	200	215	260	270	300	345	430	430	470	535	600	640	690	725	770	855
Макс.глибина монтажу	$l_{v, max}$ [мм]	400	500	600	700	700	800	1000	1000	1100	1200	1400	1500	2500	2000	2000	2000

Мінімальний час затвердіння і монтажу

Температура смоли	Температура основи	Час скручування	Час монтажу
[°C]	[°C]	[min]	[min]
5	5	2880	150
10	10	1080	120
20	20	480	35
25	30	300	12

Для мокрого бетону потрібно подвоїти час застигання

Механічні властивості

АРМАТУРНІ ПРУТИ

Розмір			Ø8	Ø10	Ø12	Ø13	Ø14	Ø16	Ø18	Ø20	Ø22	Ø25	Ø28	Ø30	Ø32	Ø34	Ø36	Ø40	
f_{yk} = 410 (e.g. 34GS acc. to EC2)																			
Номінальна межа пластичності - розрив	f _{yk}	[N/mm ²]	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410
Поперечний переріз - розрив	A _s	[mm ²]	50	79	113	133	154	201	255	314	380	491	616	707	804	908	1018	1257	
f_{yk} = 420 (e.g. G-60 acc. to ASTM 615)																			
Номінальна межа пластичності - розрив	f _{yk}	[N/mm ²]	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420
Поперечний переріз - розрив	A _s	[mm ²]	50	79	113	133	154	201	255	314	380	491	616	707	804	908	1018	1257	
f_{yk} = 460 (e.g. 460 B acc. to BS 4449)																			
Номінальна межа пластичності - розрив	f _{yk}	[N/mm ²]	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460
Поперечний переріз - розрив	A _s	[mm ²]	50	79	113	133	154	201	255	314	380	491	616	707	804	908	1018	1257	
f_{yk} = 500 (e.g. B 500 SP acc. to EC2; 500 B acc. to BS 4449; B 500 B acc. to SS 560)																			
Номінальна межа пластичності - розрив	f _{yk}	[N/mm ²]	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500
Поперечний переріз - розрив	A _s	[mm ²]	50	79	113	133	154	201	255	314	380	491	616	707	804	908	1018	1257	
f_{yk} = 600 (e.g. B 600 B acc. to SS 560)																			
Номінальна межа пластичності - розрив	f _{yk}	[N/mm ²]	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600
Поперечний переріз - розрив	A _s	[mm ²]	50	79	113	133	154	201	255	314	380	491	616	707	804	908	1018	1257	

Основні дані для одного анкерування

DESIGN RESISTANCE [kN] for lbd [mm]– CONCRETE C20/25, NOMINAL YIELD STRENGTH FOR TENSION - fyk= 410 [N/mm2]																			
Size d _s [mm]	c _d /Ø	100	150	200	250	300	400	500	600	700	800	900	1000	1250	1500	2000	2500	Loads F _{Ed,yield} [kN]	Anchorage l _{bd,yield} [mm]
8	α _s =0,7	8,3	12,4	16,5	17,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	17,9	217,0
8	α _s =1,0	5,8	8,7	11,6	14,5	17,3	17,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	17,9	310,0
10	α _s =0,7	-	15,5	20,6	25,8	28,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	28,0	271,3
10	α _s =1,0	-	10,8	14,5	18,1	21,7	28,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	28,0	387,5
12	α _s =0,7	-	18,6	24,8	31,0	37,2	40,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	40,3	325,5
12	α _s =1,0	-	13,0	17,3	21,7	26,0	34,7	40,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	40,3	465,0
13	α _s =0,7	-	-	26,8	33,5	40,3	47,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	47,3	352,6
13	α _s =1,0	-	-	18,8	23,5	28,2	37,6	47,0	47,3	-	-	-	-	-	-	-	-	47,3	503,8
14	α _s =0,7	-	-	28,9	36,1	43,4	54,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	54,9	379,8
14	α _s =1,0	-	-	20,2	25,3	30,3	40,5	50,6	54,9	-	-	-	-	-	-	-	-	54,9	542,5
16	α _s =0,7	-	-	33,0	41,3	49,5	66,1	71,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	71,7	434,0
16	α _s =1,0	-	-	23,1	28,9	34,7	46,2	57,8	69,4	71,7	-	-	-	-	-	-	-	71,7	620,0
18	α _s =0,7	-	-	-	46,5	55,7	74,3	90,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	90,7	488,3
18	α _s =1,0	-	-	-	32,5	39,0	52,0	65,0	78,0	90,7	-	-	-	-	-	-	-	90,7	697,5
20	α _s =0,7	-	-	-	51,6	61,9	82,6	103,2	112,0	-	-	-	-	-	-	-	-	112,0	542,5
20	α _s =1,0	-	-	-	36,1	43,4	57,8	72,3	86,7	101,2	112,0	-	-	-	-	-	-	112,0	775,0
22	α _s =0,7	-	-	-	-	68,1	90,8	113,5	135,5	-	-	-	-	-	-	-	-	135,5	596,8
22	α _s =1,0	-	-	-	-	47,7	63,6	79,5	95,4	111,3	127,2	135,5	-	-	-	-	-	135,5	852,6
25	α _s =0,7	-	-	-	-	77,4	103,2	129,0	154,8	175,0	-	-	-	-	-	-	-	175,0	678,2
25	α _s =1,0	-	-	-	-	54,2	72,3	90,3	108,4	126,4	144,5	162,6	175,0	-	-	-	-	175,0	968,8
28	α _s =0,7	-	-	-	-	-	115,6	144,5	173,4	202,3	219,5	-	-	-	-	-	-	219,5	759,5
28	α _s =1,0	-	-	-	-	-	80,9	101,2	121,4	141,6	161,9	182,1	202,3	219,5	-	-	-	219,5	1 085,1
30	α _s =0,7	-	-	-	-	-	123,9	154,8	185,8	216,8	247,7	252,0	-	-	-	-	-	252,0	813,8
30	α _s =1,0	-	-	-	-	-	86,7	108,4	130,1	151,7	173,4	195,1	216,8	252,0	-	-	-	252,0	1 162,6
32	α _s =0,7	-	-	-	-	-	132,1	165,2	198,2	231,2	264,3	286,7	-	-	-	-	-	286,7	868,1
32	α _s =1,0	-	-	-	-	-	92,5	115,6	138,7	161,9	185,0	208,1	231,2	286,7	-	-	-	286,7	1 240,1
34	α _s =0,7	-	-	-	-	-	140,4	175,5	210,6	245,7	280,8	315,9	323,7	-	-	-	-	323,7	922,3
34	α _s =1,0	-	-	-	-	-	98,3	122,8	147,4	172,0	196,5	221,1	245,7	307,1	323,7	-	-	323,7	1 317,6
36	α _s =0,7	-	-	-	-	-	-	185,8	223,0	260,1	297,3	334,4	362,9	-	-	-	-	362,9	976,6
36	α _s =1,0	-	-	-	-	-	-	130,1	156,1	182,1	208,1	234,1	260,1	325,2	362,9	-	-	362,9	1 395,1
40	α _s =0,7	-	-	-	-	-	-	179,5	215,4	251,3	287,2	323,1	359,0	448,0	-	-	-	448,0	1 247,8
40	α _s =1,0	-	-	-	-	-	-	125,7	150,8	175,9	201,1	226,2	251,3	314,2	377,0	448,0	-	448,0	1 782,6

Основні дані для одного анкерування

DESIGN RESISTANCE [kN] for l_{bd} [mm] – CONCRETE C50/60, NOMINAL YIELD STRENGTH FOR TENSION - $f_{yk} = 410$ [N/mm ²]																			
Size d_s [mm]	c_d/ϕ	100	150	200	250	300	400	500	600	700	800	900	1000	1250	1500	2000	2500	Loads $F_{Ed,yield}$ [kN]	Anchorage $l_{bd,yield}$ [mm]
8	$\alpha_2=0,7$	15,4	17,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	17,9	116,1
8	$\alpha_2=1,0$	10,8	16,2	17,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	17,9	165,8
10	$\alpha_2=0,7$	19,3	28,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	28,0	145,1
10	$\alpha_2=1,0$	13,5	20,3	27,0	28,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	28,0	207,3
12	$\alpha_2=0,7$	-	34,7	40,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	40,3	174,1
12	$\alpha_2=1,0$	-	24,3	32,4	40,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	40,3	248,7
13	$\alpha_2=0,7$	-	37,6	47,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	47,3	188,6
13	$\alpha_2=1,0$	-	26,3	35,1	43,9	47,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	47,3	269,5
14	$\alpha_2=0,7$	-	40,5	54,0	54,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	54,9	203,1
14	$\alpha_2=1,0$	-	28,4	37,8	47,3	54,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	54,9	290,2
16	$\alpha_2=0,7$	-	-	57,4	71,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	71,7	249,6
16	$\alpha_2=1,0$	-	-	40,2	50,3	60,3	71,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	71,7	356,5
18	$\alpha_2=0,7$	-	-	64,6	80,8	90,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	90,7	280,8
18	$\alpha_2=1,0$	-	-	45,2	56,5	67,9	90,5	90,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	90,7	401,1
20	$\alpha_2=0,7$	-	-	66,4	83,0	99,6	112,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	112,0	337,3
20	$\alpha_2=1,0$	-	-	46,5	58,1	69,7	93,0	112,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	112,0	481,8
22	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	91,3	109,6	135,5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	135,5	371,0
22	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	63,9	76,7	102,3	127,9	135,5	-	-	-	-	-	-	-	-	135,5	530,0
25	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	95,4	114,4	152,6	175,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	175,0	458,8
25	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	66,8	80,1	106,8	133,5	160,2	175,0	-	-	-	-	-	-	-	175,0	655,4
28	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	128,2	170,9	213,6	219,5	-	-	-	-	-	-	-	-	219,5	513,8
28	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	89,7	119,6	149,5	179,4	209,4	219,5	-	-	-	-	-	-	219,5	734,0
30	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	121,2	161,6	202,0	242,4	252,0	-	-	-	-	-	-	-	252,0	623,9
30	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	84,8	113,1	141,4	169,6	197,9	226,2	252,0	-	-	-	-	-	252,0	891,3
32	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	155,1	193,9	232,7	271,4	286,7	-	-	-	-	-	-	286,7	739,5
32	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	108,6	135,7	162,9	190,0	217,1	244,3	271,4	286,7	-	-	-	286,7	1056,4
34	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	164,8	206,0	247,2	288,4	323,7	-	-	-	-	-	-	323,7	785,7
34	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	115,4	144,2	173,0	201,9	230,7	259,6	288,4	323,7	-	-	-	323,7	1122,4
36	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	-	185,8	223,0	260,1	297,3	334,4	362,9	-	-	-	-	362,9	976,6
36	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	-	130,1	156,1	182,1	208,1	234,1	260,1	325,2	362,9	-	-	362,9	1395,1
40	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	-	179,5	215,4	251,3	287,2	323,1	359,0	448,0	-	-	-	448,0	1247,8
40	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	-	125,7	150,8	175,9	201,1	226,2	251,3	314,2	377,0	448,0	-	448,0	1782,6

Основні дані для одного анкерування

DESIGN RESISTANCE [kN] for l_{bd} [mm] – CONCRETE C20/25, NOMINAL YIELD STRENGTH FOR TENSION - $f_{yk} = 420$ [N/mm ²]																			
Size d_s [mm]	c_d/ϕ	100	150	200	250	300	400	500	600	700	800	900	1000	1250	1500	2000	2500	Loads $F_{Ed,yield}$ [kN]	Anchorage $l_{bd,yield}$ [mm]
8	$\alpha_s=0,7$	8,3	12,4	16,5	18,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	18,4	222,3
8	$\alpha_s=1,0$	5,8	8,7	11,6	14,5	17,3	18,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	18,4	317,6
10	$\alpha_s=0,7$	-	15,5	20,6	25,8	28,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	28,7	277,9
10	$\alpha_s=1,0$	-	10,8	14,5	18,1	21,7	28,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	28,7	397,0
12	$\alpha_s=0,7$	-	18,6	24,8	31,0	37,2	41,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	41,3	333,5
12	$\alpha_s=1,0$	-	13,0	17,3	21,7	26,0	34,7	41,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	41,3	476,4
13	$\alpha_s=0,7$	-	-	26,8	33,5	40,3	48,5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	48,5	361,2
13	$\alpha_s=1,0$	-	-	18,8	23,5	28,2	37,6	47,0	48,5	-	-	-	-	-	-	-	-	48,5	516,1
14	$\alpha_s=0,7$	-	-	28,9	36,1	43,4	56,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	56,2	389,0
14	$\alpha_s=1,0$	-	-	20,2	25,3	30,3	40,5	50,6	56,2	-	-	-	-	-	-	-	-	56,2	555,8
16	$\alpha_s=0,7$	-	-	33,0	41,3	49,5	66,1	73,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	73,4	444,6
16	$\alpha_s=1,0$	-	-	23,1	28,9	34,7	46,2	57,8	69,4	73,4	-	-	-	-	-	-	-	73,4	635,2
18	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	46,5	55,7	74,3	92,9	92,9	-	-	-	-	-	-	-	-	92,9	500,2
18	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	32,5	39,0	52,0	65,0	78,0	91,0	92,9	-	-	-	-	-	-	92,9	714,6
20	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	51,6	61,9	82,6	103,2	114,8	-	-	-	-	-	-	-	-	114,8	555,8
20	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	36,1	43,4	57,8	72,3	86,7	101,2	114,8	-	-	-	-	-	-	114,8	794,0
22	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	68,1	90,8	113,5	136,3	138,8	-	-	-	-	-	-	-	138,8	611,3
22	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	47,7	63,6	79,5	95,4	111,3	127,2	138,8	-	-	-	-	-	138,8	873,3
25	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	77,4	103,2	129,0	154,8	179,3	-	-	-	-	-	-	-	179,3	694,7
25	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	54,2	72,3	90,3	108,4	126,4	144,5	162,6	179,3	-	-	-	-	179,3	992,4
28	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	115,6	144,5	173,4	202,3	224,9	-	-	-	-	-	-	224,9	778,1
28	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	80,9	101,2	121,4	141,6	161,9	182,1	202,3	224,9	-	-	-	224,9	1 111,5
30	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	123,9	154,8	185,8	216,8	247,7	258,2	-	-	-	-	-	258,2	833,6
30	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	86,7	108,4	130,1	151,7	173,4	195,1	216,8	258,2	-	-	-	258,2	1 190,9
32	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	132,1	165,2	198,2	231,2	264,3	293,7	-	-	-	-	-	293,7	889,2
32	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	92,5	115,6	138,7	161,9	185,0	208,1	231,2	289,0	293,7	-	-	293,7	1 270,3
34	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	175,5	210,6	245,7	280,8	315,9	331,6	-	-	-	-	331,6	944,8
34	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	122,8	147,4	172,0	196,5	221,1	245,7	307,1	331,6	-	-	331,6	1 349,7
36	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	185,8	223,0	260,1	297,3	334,4	371,6	371,7	-	-	-	371,7	1 000,4
36	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	130,1	156,1	182,1	208,1	234,1	260,1	325,2	371,7	-	-	371,7	1 429,1
40	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	215,4	251,3	287,2	323,1	359,0	448,8	458,9	-	-	458,9	1 278,3
40	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	150,8	175,9	201,1	226,2	251,3	314,2	377,0	458,9	-	458,9	1 826,1

Основні дані для одного анкерування

DESIGN RESISTANCE [kN] for l_{bd} [mm] – CONCRETE C50/60, NOMINAL YIELD STRENGTH FOR TENSION - $f_{yk} = 420$ [N/mm ²]																			
Size d_s [mm]	c_d/ϕ	100	150	200	250	300	400	500	600	700	800	900	1000	1250	1500	2000	2500	Loads $F_{Ed,yield}$ [kN]	Anchorage $l_{bd,yield}$ [mm]
8	$\alpha_2=0,7$	15,4	18,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	18,4	118,9
8	$\alpha_2=1,0$	10,8	16,2	18,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	18,4	169,9
10	$\alpha_2=0,7$	19,3	28,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	28,7	148,6
10	$\alpha_2=1,0$	13,5	20,3	27,0	28,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	28,7	212,3
12	$\alpha_2=0,7$	-	34,7	41,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	41,3	178,4
12	$\alpha_2=1,0$	-	24,3	32,4	40,5	41,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	41,3	254,8
13	$\alpha_2=0,7$	-	37,6	48,5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	48,5	193,2
13	$\alpha_2=1,0$	-	26,3	35,1	43,9	48,5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	48,5	276,0
14	$\alpha_2=0,7$	-	40,5	54,0	56,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	56,2	208,1
14	$\alpha_2=1,0$	-	28,4	37,8	47,3	56,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	56,2	297,3
16	$\alpha_2=0,7$	-	-	57,4	71,8	73,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	73,4	255,7
16	$\alpha_2=1,0$	-	-	40,2	50,3	60,3	73,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	73,4	365,2
18	$\alpha_2=0,7$	-	-	64,6	80,8	92,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	92,9	287,6
18	$\alpha_2=1,0$	-	-	45,2	56,5	67,9	90,5	92,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	92,9	410,9
20	$\alpha_2=0,7$	-	-	66,4	83,0	99,6	114,8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	114,8	345,5
20	$\alpha_2=1,0$	-	-	46,5	58,1	69,7	93,0	114,8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	114,8	493,5
22	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	91,3	109,6	138,8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	138,8	380,0
22	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	63,9	76,7	102,3	127,9	138,8	-	-	-	-	-	-	-	-	138,8	542,9
25	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	95,4	114,4	152,6	179,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	179,3	469,9
25	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	66,8	80,1	106,8	133,5	160,2	179,3	-	-	-	-	-	-	-	179,3	671,4
28	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	128,2	170,9	213,6	224,9	-	-	-	-	-	-	-	-	224,9	526,3
28	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	89,7	119,6	149,5	179,4	209,4	224,9	-	-	-	-	-	-	224,9	751,9
30	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	121,2	161,6	202,0	242,4	258,2	-	-	-	-	-	-	-	258,2	639,1
30	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	84,8	113,1	141,4	169,6	197,9	226,2	254,5	258,2	-	-	-	-	258,2	913,0
32	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	155,1	193,9	232,7	271,4	293,7	-	-	-	-	-	-	293,7	757,5
32	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	108,6	135,7	162,9	190,0	217,1	244,3	271,4	293,7	-	-	-	293,7	1 082,1
34	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	164,8	206,0	247,2	288,4	329,6	331,6	-	-	-	-	-	331,6	804,8
34	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	115,4	144,2	173,0	201,9	230,7	259,6	288,4	331,6	-	-	-	331,6	1 149,8
36	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	-	185,8	223,0	260,1	297,3	334,4	371,6	371,7	-	-	-	371,7	1 000,4
36	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	-	130,1	156,1	182,1	208,1	234,1	260,1	325,2	371,7	-	-	371,7	1 429,1
40	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	215,4	251,3	287,2	323,1	359,0	448,8	458,9	-	-	458,9	1 278,3
40	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	150,8	175,9	201,1	226,2	251,3	314,2	377,0	458,9	-	458,9	1 826,1

Основні дані для одного анкерування

DESIGN RESISTANCE [kN] for l_{bd} [mm] – CONCRETE C20/25, NOMINAL YIELD STRENGTH FOR TENSION - $f_{yk} = 460$ [N/mm ²]																			
Size d_s [mm]	c_d/ϕ	100	150	200	250	300	400	500	600	700	800	900	1000	1250	1500	2000	2500	Loads $F_{Ed,yield}$ [kN]	Anchorage $l_{bd,yield}$ [mm]
8	$\alpha_2=0,7$	-	12,4	16,5	20,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	20,1	243,5
8	$\alpha_2=1,0$	-	8,7	11,6	14,5	17,3	20,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	20,1	347,8
10	$\alpha_2=0,7$	-	15,5	20,6	25,8	31,0	31,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	31,4	304,3
10	$\alpha_2=1,0$	-	10,8	14,5	18,1	21,7	28,9	31,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	31,4	434,8
12	$\alpha_2=0,7$	-	-	24,8	31,0	37,2	45,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	45,2	365,2
12	$\alpha_2=1,0$	-	-	17,3	21,7	26,0	34,7	43,4	45,2	-	-	-	-	-	-	-	-	45,2	521,7
13	$\alpha_2=0,7$	-	-	26,8	33,5	40,3	53,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	53,1	395,7
13	$\alpha_2=1,0$	-	-	18,8	23,5	28,2	37,6	47,0	53,1	-	-	-	-	-	-	-	-	53,1	565,2
14	$\alpha_2=0,7$	-	-	28,9	36,1	43,4	57,8	61,6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	61,6	426,1
14	$\alpha_2=1,0$	-	-	20,2	25,3	30,3	40,5	50,6	60,7	61,6	-	-	-	-	-	-	-	61,6	608,7
16	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	41,3	49,5	66,1	80,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	80,4	487,0
16	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	28,9	34,7	46,2	57,8	69,4	80,4	-	-	-	-	-	-	-	80,4	695,7
18	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	46,5	55,7	74,3	92,9	101,8	-	-	-	-	-	-	-	-	101,8	547,8
18	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	32,5	39,0	52,0	65,0	78,0	91,0	101,8	-	-	-	-	-	-	101,8	782,6
20	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	61,9	82,6	103,2	123,9	125,7	-	-	-	-	-	-	-	125,7	608,7
20	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	43,4	57,8	72,3	86,7	101,2	115,6	125,7	-	-	-	-	-	125,7	869,6
22	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	68,1	90,8	113,5	136,3	152,1	-	-	-	-	-	-	-	152,1	669,6
22	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	47,7	63,6	79,5	95,4	111,3	127,2	143,1	152,1	-	-	-	-	152,1	956,5
25	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	103,2	129,0	154,8	180,6	196,4	-	-	-	-	-	-	196,4	760,9
25	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	72,3	90,3	108,4	126,4	144,5	162,6	180,6	-	-	-	-	196,4	1 087,0
28	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	115,6	144,5	173,4	202,3	231,2	246,3	-	-	-	-	-	246,3	852,2
28	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	80,9	101,2	121,4	141,6	161,9	182,1	202,3	246,3	-	-	-	246,3	1 217,4
30	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	123,9	154,8	185,8	216,8	247,7	278,7	282,7	-	-	-	-	282,7	913,0
30	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	86,7	108,4	130,1	151,7	173,4	195,1	216,8	271,0	282,7	-	-	282,7	1 304,3
32	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	-	165,2	198,2	231,2	264,3	297,3	321,7	-	-	-	-	321,7	973,9
32	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	-	115,6	138,7	161,9	185,0	208,1	231,2	289,0	321,7	-	-	321,7	1 391,3
34	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	-	175,5	210,6	245,7	280,8	315,9	351,0	363,2	-	-	-	363,2	1 034,8
34	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	-	122,8	147,4	172,0	196,5	221,1	245,7	307,1	363,2	-	-	363,2	1 478,3
36	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	-	185,8	223,0	260,1	297,3	334,4	371,6	407,2	-	-	-	407,2	1 095,7
36	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	-	130,1	156,1	182,1	208,1	234,1	260,1	325,2	390,2	407,2	-	407,2	1 565,2
40	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	215,4	251,3	287,2	323,1	359,0	448,8	502,6	-	-	502,6	1 400,0
40	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	150,8	175,9	201,1	226,2	251,3	314,2	377,0	502,6	-	502,6	2 000,0

Основні дані для одного анкерування

DESIGN RESISTANCE [kN] for l_{bd} [mm] – CONCRETE C50/60, NOMINAL YIELD STRENGTH FOR TENSION - $f_{yk} = 460$ [N/mm ²]																			
Size d_s [mm]	c_d/ϕ	100	150	200	250	300	400	500	600	700	800	900	1000	1250	1500	2000	2500	Loads $F_{Ed,yield}$ [kN]	Anchorage $l_{bd,yield}$ [mm]
8	$\alpha_s=0,7$	15,4	20,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	20,1	130,2
8	$\alpha_s=1,0$	10,8	16,2	20,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	20,1	186,0
10	$\alpha_s=0,7$	19,3	28,9	31,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	31,4	162,8
10	$\alpha_s=1,0$	13,5	20,3	27,0	31,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	31,4	232,6
12	$\alpha_s=0,7$	-	34,7	45,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	45,2	195,3
12	$\alpha_s=1,0$	-	24,3	32,4	40,5	45,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	45,2	279,1
13	$\alpha_s=0,7$	-	37,6	50,2	53,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	53,1	211,6
13	$\alpha_s=1,0$	-	26,3	35,1	43,9	52,7	53,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	53,1	302,3
14	$\alpha_s=0,7$	-	40,5	54,0	61,6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	61,6	227,9
14	$\alpha_s=1,0$	-	28,4	37,8	47,3	56,7	61,6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	61,6	325,6
16	$\alpha_s=0,7$	-	-	57,4	71,8	80,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	80,4	280,0
16	$\alpha_s=1,0$	-	-	40,2	50,3	60,3	80,4	80,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	80,4	400,0
18	$\alpha_s=0,7$	-	-	64,6	80,8	96,9	101,8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	101,8	315,0
18	$\alpha_s=1,0$	-	-	45,2	56,5	67,9	90,5	101,8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	101,8	450,0
20	$\alpha_s=0,7$	-	-	66,4	83,0	99,6	125,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	125,7	378,4
20	$\alpha_s=1,0$	-	-	46,5	58,1	69,7	93,0	116,2	125,7	-	-	-	-	-	-	-	-	125,7	540,5
22	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	91,3	109,6	146,1	152,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	152,1	416,2
22	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	63,9	76,7	102,3	127,9	152,1	-	-	-	-	-	-	-	-	152,1	594,6
25	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	95,4	114,4	152,6	190,7	196,4	-	-	-	-	-	-	-	-	196,4	514,7
25	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	66,8	80,1	106,8	133,5	160,2	186,9	196,4	-	-	-	-	-	-	196,4	735,3
28	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	128,2	170,9	213,6	246,3	-	-	-	-	-	-	-	-	246,3	576,5
28	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	89,7	119,6	149,5	179,4	209,4	239,3	246,3	-	-	-	-	-	246,3	823,5
30	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	121,2	161,6	202,0	242,4	282,7	-	-	-	-	-	-	-	282,7	700,0
30	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	84,8	113,1	141,4	169,6	197,9	226,2	254,5	282,7	-	-	-	-	282,7	1 000,0
32	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	155,1	193,9	232,7	271,4	310,2	321,7	-	-	-	-	-	321,7	829,6
32	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	108,6	135,7	162,9	190,0	217,1	244,3	271,4	321,7	-	-	-	321,7	1 185,2
34	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	164,8	206,0	247,2	288,4	329,6	363,2	-	-	-	-	-	363,2	881,5
34	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	115,4	144,2	173,0	201,9	230,7	259,6	288,4	360,5	363,2	-	-	363,2	1 259,3
36	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	185,8	223,0	260,1	297,3	334,4	371,6	407,2	-	-	-	407,2	1 095,7
36	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	130,1	156,1	182,1	208,1	234,1	260,1	325,2	390,2	407,2	-	407,2	1 565,2
40	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	215,4	251,3	287,2	323,1	359,0	448,8	502,6	-	-	502,6	1 400,0
40	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	150,8	175,9	201,1	226,2	251,3	314,2	377,0	502,6	-	502,6	2 000,0

Основні дані для одного анкерування

DESIGN RESISTANCE [kN] for l_{bd} [mm] – CONCRETE C20/25, NOMINAL YIELD STRENGTH FOR TENSION - $f_{yk} = 500$ [N/mm ²]																			
Size d_s [mm]	c_d/ϕ	100	150	200	250	300	400	500	600	700	800	900	1000	1250	1500	2000	2500	Loads $F_{Ed,yield}$ [kN]	Anchorage $l_{bd,yield}$ [mm]
8	$\alpha_s=0,7$	-	12,4	16,5	20,6	21,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	21,9	264,7
8	$\alpha_s=1,0$	-	8,7	11,6	14,5	17,3	21,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	21,9	378,1
10	$\alpha_s=0,7$	-	15,5	20,6	25,8	31,0	34,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	34,1	330,8
10	$\alpha_s=1,0$	-	10,8	14,5	18,1	21,7	28,9	34,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	34,1	472,6
12	$\alpha_s=0,7$	-	-	24,8	31,0	37,2	49,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	49,2	397,0
12	$\alpha_s=1,0$	-	-	17,3	21,7	26,0	34,7	43,4	49,2	-	-	-	-	-	-	-	-	49,2	567,1
13	$\alpha_s=0,7$	-	-	26,8	33,5	40,3	53,7	57,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	57,7	430,1
13	$\alpha_s=1,0$	-	-	18,8	23,5	28,2	37,6	47,0	56,4	57,7	-	-	-	-	-	-	-	57,7	614,4
14	$\alpha_s=0,7$	-	-	28,9	36,1	43,4	57,8	66,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	66,9	463,1
14	$\alpha_s=1,0$	-	-	20,2	25,3	30,3	40,5	50,6	60,7	66,9	-	-	-	-	-	-	-	66,9	661,6
16	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	41,3	49,5	66,1	82,6	87,4	-	-	-	-	-	-	-	-	87,4	529,3
16	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	28,9	34,7	46,2	57,8	69,4	80,9	87,4	-	-	-	-	-	-	87,4	756,1
18	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	55,7	74,3	92,9	110,6	-	-	-	-	-	-	-	-	110,6	595,5
18	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	39,0	52,0	65,0	78,0	91,0	104,0	110,6	-	-	-	-	-	110,6	850,7
20	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	61,9	82,6	103,2	123,9	136,6	-	-	-	-	-	-	-	136,6	661,6
20	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	43,4	57,8	72,3	86,7	101,2	115,6	130,1	136,6	-	-	-	-	136,6	945,2
22	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	90,8	113,5	136,3	159,0	165,3	-	-	-	-	-	-	165,3	727,8
22	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	63,6	79,5	95,4	111,3	127,2	143,1	159,0	-	-	-	-	165,3	1 039,7
25	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	103,2	129,0	154,8	180,6	206,4	213,4	-	-	-	-	213,4	827,0
25	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	72,3	90,3	108,4	126,4	144,5	162,6	180,6	-	-	-	213,4	1 181,5
28	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	115,6	144,5	173,4	202,3	231,2	260,1	267,7	-	-	-	267,7	926,3
28	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	80,9	101,2	121,4	141,6	161,9	182,1	202,3	252,9	-	-	267,7	1 323,3
30	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	154,8	185,8	216,8	247,7	278,7	307,3	-	-	-	307,3	992,4
30	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	108,4	130,1	151,7	173,4	195,1	216,8	271,0	307,3	-	307,3	1 417,8
32	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	165,2	198,2	231,2	264,3	297,3	330,3	349,7	-	-	349,7	1 058,6
32	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	115,6	138,7	161,9	185,0	208,1	231,2	289,0	346,8	349,7	349,7	1 512,3
34	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	175,5	210,6	245,7	280,8	315,9	351,0	394,7	-	-	394,7	1 124,8
34	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	122,8	147,4	172,0	196,5	221,1	245,7	307,1	368,5	394,7	394,7	1 606,8
36	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	-	223,0	260,1	297,3	334,4	371,6	442,6	-	-	442,6	1 190,9
36	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	-	156,1	182,1	208,1	234,1	260,1	325,2	390,2	442,6	442,6	1 701,3
40	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	-	215,4	251,3	287,2	323,1	359,0	448,8	538,6	546,3	546,3	1 521,7
40	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	-	150,8	175,9	201,1	226,2	251,3	314,2	377,0	502,7	546,3	2 173,9

Основні дані для одного анкерування

DESIGN RESISTANCE [kN] for l_{bd} [mm] – CONCRETE C50/60, NOMINAL YIELD STRENGTH FOR TENSION - $f_{yk} = 500$ [N/mm ²]																			
Size d_s [mm]	c_d/ϕ	100	150	200	250	300	400	500	600	700	800	900	1000	1250	1500	2000	2500	Loads $F_{Ed,yield}$ [kN]	Anchorage $l_{bd,yield}$ [mm]
8	$\alpha_s=0,7$	15,4	21,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	21,9	141,6
8	$\alpha_s=1,0$	10,8	16,2	21,6	21,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	21,9	202,2
10	$\alpha_s=0,7$	19,3	28,9	34,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	34,1	176,9
10	$\alpha_s=1,0$	13,5	20,3	27,0	33,8	34,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	34,1	252,8
12	$\alpha_s=0,7$	-	34,7	46,3	49,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	49,2	212,3
12	$\alpha_s=1,0$	-	24,3	32,4	40,5	48,6	49,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	49,2	303,3
13	$\alpha_s=0,7$	-	37,6	50,2	57,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	57,7	230,0
13	$\alpha_s=1,0$	-	26,3	35,1	43,9	52,7	57,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	57,7	328,6
14	$\alpha_s=0,7$	-	40,5	54,0	66,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	66,9	247,7
14	$\alpha_s=1,0$	-	28,4	37,8	47,3	56,7	66,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	66,9	353,9
16	$\alpha_s=0,7$	-	-	57,4	71,8	86,2	87,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	87,4	304,3
16	$\alpha_s=1,0$	-	-	40,2	50,3	60,3	80,4	87,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	87,4	434,8
18	$\alpha_s=0,7$	-	-	64,6	80,8	96,9	110,6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	110,6	342,4
18	$\alpha_s=1,0$	-	-	45,2	56,5	67,9	90,5	110,6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	110,6	489,1
20	$\alpha_s=0,7$	-	-	66,4	83,0	99,6	132,8	136,6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	136,6	411,3
20	$\alpha_s=1,0$	-	-	46,5	58,1	69,7	93,0	116,2	136,6	-	-	-	-	-	-	-	-	136,6	587,5
22	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	91,3	109,6	146,1	165,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	165,3	452,4
22	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	63,9	76,7	102,3	127,9	153,4	165,3	-	-	-	-	-	-	-	165,3	646,3
25	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	95,4	114,4	152,6	190,7	213,4	-	-	-	-	-	-	-	-	213,4	559,5
25	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	66,8	80,1	106,8	133,5	160,2	186,9	213,4	-	-	-	-	-	-	213,4	799,2
28	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	128,2	170,9	213,6	256,4	267,7	-	-	-	-	-	-	-	267,7	626,6
28	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	89,7	119,6	149,5	179,4	209,4	239,3	267,7	-	-	-	-	-	267,7	895,1
30	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	161,6	202,0	242,4	282,7	307,3	-	-	-	-	-	-	307,3	760,9
30	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	113,1	141,4	169,6	197,9	226,2	254,5	282,7	307,3	-	-	-	307,3	1 087,0
32	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	155,1	193,9	232,7	271,4	310,2	349,0	349,7	-	-	-	-	349,7	901,8
32	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	108,6	135,7	162,9	190,0	217,1	244,3	271,4	339,3	349,7	-	-	349,7	1 288,2
34	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	206,0	247,2	288,4	329,6	370,8	394,7	-	-	-	-	394,7	958,1
34	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	144,2	173,0	201,9	230,7	259,6	288,4	360,5	394,7	-	-	394,7	1 368,8
36	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	223,0	260,1	297,3	334,4	371,6	442,6	-	-	-	442,6	1 190,9
36	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	156,1	182,1	208,1	234,1	260,1	325,2	390,2	442,6	-	442,6	1 701,3
40	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	215,4	251,3	287,2	323,1	359,0	448,8	538,6	546,3	-	546,3	1 521,7
40	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	150,8	175,9	201,1	226,2	251,3	314,2	377,0	502,7	-	546,3	2 173,9

Основні дані для одного анкерування

DESIGN RESISTANCE [kN] for l_{bd} [mm] – CONCRETE C20/25, NOMINAL YIELD STRENGTH FOR TENSION - $f_{yk} = 600$ [N/mm ²]																			
Size d_s [mm]	c_d/ϕ	100	150	200	250	300	400	500	600	700	800	900	1000	1250	1500	2000	2500	Loads $F_{Ed,yield}$ [kN]	Anchorage $l_{bd,yield}$ [mm]
8	$\alpha_s=0,7$	-	12,4	16,5	20,6	24,8	26,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	26,2	317,6
8	$\alpha_s=1,0$	-	8,7	11,6	14,5	17,3	23,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	26,2	453,7
10	$\alpha_s=0,7$	-	-	20,6	25,8	31,0	41,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	41,0	397,0
10	$\alpha_s=1,0$	-	-	14,5	18,1	21,7	28,9	36,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	41,0	567,1
12	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	31,0	37,2	49,5	59,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	59,0	476,4
12	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	21,7	26,0	34,7	43,4	52,0	-	-	-	-	-	-	-	-	59,0	680,5
13	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	33,5	40,3	53,7	67,1	69,3	-	-	-	-	-	-	-	-	69,3	516,1
13	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	23,5	28,2	37,6	47,0	56,4	65,8	-	-	-	-	-	-	-	69,3	737,2
14	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	36,1	43,4	57,8	72,3	80,3	-	-	-	-	-	-	-	-	80,3	555,8
14	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	25,3	30,3	40,5	50,6	60,7	70,8	-	-	-	-	-	-	-	80,3	794,0
16	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	49,5	66,1	82,6	99,1	104,9	-	-	-	-	-	-	-	104,9	635,2
16	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	34,7	46,2	57,8	69,4	80,9	92,5	-	-	-	-	-	-	104,9	907,4
18	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	74,3	92,9	111,5	130,1	132,8	-	-	-	-	-	-	132,8	714,6
18	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	52,0	65,0	78,0	91,0	104,0	117,1	-	-	-	-	-	132,8	1 020,8
20	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	82,6	103,2	123,9	144,5	163,9	-	-	-	-	-	-	163,9	794,0
20	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	57,8	72,3	86,7	101,2	115,6	130,1	144,5	-	-	-	-	163,9	1 134,2
22	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	90,8	113,5	136,3	159,0	181,7	198,3	-	-	-	-	-	198,3	873,3
22	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	63,6	79,5	95,4	111,3	127,2	143,1	159,0	-	-	-	-	198,3	1 247,6
25	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	129,0	154,8	180,6	206,4	232,3	256,1	-	-	-	-	256,1	992,4
25	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	90,3	108,4	126,4	144,5	162,6	180,6	-	-	-	-	256,1	1 417,8
28	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	144,5	173,4	202,3	231,2	260,1	289,0	321,3	-	-	-	321,3	1 111,5
28	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	101,2	121,4	141,6	161,9	182,1	202,3	252,9	-	-	-	321,3	1 587,9
30	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	185,8	216,8	247,7	278,7	309,7	368,8	-	-	-	368,8	1 190,9
30	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	130,1	151,7	173,4	195,1	216,8	271,0	325,2	-	-	368,8	1 701,3
32	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	198,2	231,2	264,3	297,3	330,3	412,9	419,6	-	-	419,6	1 270,3
32	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	138,7	161,9	185,0	208,1	231,2	289,0	346,8	419,6	-	419,6	1 814,7
34	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	210,6	245,7	280,8	315,9	351,0	438,7	473,7	-	-	473,7	1 349,7
34	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	147,4	172,0	196,5	221,1	245,7	307,1	368,5	473,7	-	473,7	1 928,2
36	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	-	260,1	297,3	334,4	371,6	464,5	531,1	-	-	531,1	1 429,1
36	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	-	182,1	208,1	234,1	260,1	325,2	390,2	520,2	-	531,1	2 041,6
40	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	-	-	287,2	323,1	359,0	448,8	538,6	655,6	-	655,6	1 826,1
40	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	-	-	201,1	226,2	251,3	314,2	377,0	502,7	-	655,6	2 608,7

Основні дані для одного анкерування

DESIGN RESISTANCE [kN] for l_{bd} [mm] – CONCRETE C50/60, NOMINAL YIELD STRENGTH FOR TENSION - $f_{yk} = 600$ [N/mm ²]																			
Size d_s [mm]	c_d/ϕ	100	150	200	250	300	400	500	600	700	800	900	1000	1250	1500	2000	2500	Loads $F_{Ed,yield}$ [kN]	Anchorage $l_{bd,yield}$ [mm]
8	$\alpha_2=0,7$	15,4	23,2	26,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	26,2	169,9
8	$\alpha_2=1,0$	10,8	16,2	21,6	26,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	26,2	242,7
10	$\alpha_2=0,7$	19,3	28,9	38,6	41,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	41,0	212,3
10	$\alpha_2=1,0$	13,5	20,3	27,0	33,8	40,5	41,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	41,0	303,3
12	$\alpha_2=0,7$	-	34,7	46,3	57,9	59,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	59,0	254,8
12	$\alpha_2=1,0$	-	24,3	32,4	40,5	48,6	59,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	59,0	364,0
13	$\alpha_2=0,7$	-	37,6	50,2	62,7	69,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	69,3	276,0
13	$\alpha_2=1,0$	-	26,3	35,1	43,9	52,7	69,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	69,3	394,3
14	$\alpha_2=0,7$	-	40,5	54,0	67,5	80,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	80,3	297,3
14	$\alpha_2=1,0$	-	28,4	37,8	47,3	56,7	75,6	80,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	80,3	424,7
16	$\alpha_2=0,7$	-	-	57,4	71,8	86,2	104,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	104,9	365,2
16	$\alpha_2=1,0$	-	-	40,2	50,3	60,3	80,4	100,5	104,9	-	-	-	-	-	-	-	-	104,9	521,7
18	$\alpha_2=0,7$	-	-	64,6	80,8	96,9	129,3	132,8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	132,8	410,9
18	$\alpha_2=1,0$	-	-	45,2	56,5	67,9	90,5	113,1	132,8	-	-	-	-	-	-	-	-	132,8	587,0
20	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	83,0	99,6	132,8	163,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	163,9	493,5
20	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	58,1	69,7	93,0	116,2	139,5	162,7	163,9	-	-	-	-	-	-	163,9	705,1
22	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	91,3	109,6	146,1	182,7	198,3	-	-	-	-	-	-	-	-	198,3	542,9
22	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	63,9	76,7	102,3	127,9	153,4	179,0	198,3	-	-	-	-	-	-	198,3	775,6
25	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	114,4	152,6	190,7	228,9	256,1	-	-	-	-	-	-	-	256,1	671,4
25	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	80,1	106,8	133,5	160,2	186,9	213,6	240,3	256,1	-	-	-	-	256,1	959,1
28	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	170,9	213,6	256,4	299,1	321,3	-	-	-	-	-	-	321,3	751,9
28	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	119,6	149,5	179,4	209,4	239,3	269,2	299,1	321,3	-	-	-	321,3	1 074,2
30	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	161,6	202,0	242,4	282,7	323,1	363,5	368,8	-	-	-	-	368,8	913,0
30	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	113,1	141,4	169,6	197,9	226,2	254,5	282,7	353,4	368,8	-	-	368,8	1 304,3
32	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	-	193,9	232,7	271,4	310,2	349,0	387,8	419,6	-	-	-	419,6	1 082,1
32	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	-	135,7	162,9	190,0	217,1	244,3	271,4	339,3	407,2	419,6	-	419,6	1 545,9
34	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	-	206,0	247,2	288,4	329,6	370,8	412,0	473,7	-	-	-	473,7	1 149,8
34	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	-	144,2	173,0	201,9	230,7	259,6	288,4	360,5	432,6	473,7	-	473,7	1 642,5
36	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	-	260,1	297,3	334,4	371,6	464,5	531,1	-	-	531,1	1 429,1
36	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	-	182,1	208,1	234,1	260,1	325,2	390,2	520,2	-	531,1	2 041,6
40	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	-	-	-	-	287,2	323,1	359,0	448,8	538,6	655,6	-	655,6	1 826,1
40	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	-	-	-	-	201,1	226,2	251,3	314,2	377,0	502,7	-	655,6	2 608,7

Проектні дані

Арматурні прутти

Розмір	Ø8	Ø10	Ø12	Ø13	Ø14	Ø16	Ø18	Ø20	Ø22	Ø25	Ø28	Ø30	Ø32	Ø34	Ø36	Ø40
НАВАНТАЖЕННЯ НА ВИРИВАННЯ																
Розрахункова величина граничної міцності щеплення C12/15	f_{bd}	[N/mm ²]	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60	1.60
Розрахункова величина граничної міцності щеплення C16/20	f_{bd}	[N/mm ²]	2.00	2.00	2.00	2.00	2.00	2.00	2.00	2.00	2.00	2.00	2.00	2.00	2.00	2.00
Розрахункова величина граничної міцності щеплення C20/25	f_{bd}	[N/mm ²]	2.30	2.30	2.30	2.30	2.30	2.30	2.30	2.30	2.30	2.30	2.30	2.30	2.30	2.00
Розрахункова величина граничної міцності щеплення C25/30	f_{bd}	[N/mm ²]	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.30	2.00
Розрахункова величина граничної міцності щеплення C30/37	f_{bd}	[N/mm ²]	3.00	3.00	3.00	3.00	3.00	3.00	3.00	3.00	3.00	2.70	2.70	2.70	2.30	2.00
Розрахункова величина граничної міцності щеплення C35/45	f_{bd}	[N/mm ²]	3.40	3.40	3.40	3.40	3.40	3.40	3.40	3.40	3.00	2.70	2.70	2.70	2.30	2.00
Розрахункова величина граничної міцності щеплення C40/50	f_{bd}	[N/mm ²]	3.70	3.70	3.70	3.70	3.70	3.70	3.70	3.40	3.00	2.70	2.70	2.70	2.30	2.00
Розрахункова величина граничної міцності щеплення C45/55	f_{bd}	[N/mm ²]	4.00	4.00	4.00	4.00	4.00	4.00	3.70	3.70	3.40	3.00	2.70	2.70	2.30	2.00
Розрахункова величина граничної міцності щеплення C50/60	f_{bd}	[N/mm ²]	4.30	4.30	4.30	4.00	4.00	4.00	3.70	3.70	3.40	3.00	2.70	2.70	2.30	2.00

Логістичні дані про продукт

Код продукту	Об'єм [мл]	Кількість (шт.)			Вага (кг)			Штрих-коди
		Упаковка індивідуальна	Збірна упаковка	Палета	Упаковка індивідуальна	Збірна упаковка	Палета	
R-КЕХ-II-385 ¹⁾	385	10	10	560	6.7	6.7	405.8	5906675028538
R-КЕХ-II-600 ¹⁾	600	7	7	441	7.0	7.0	472.7	5906675293721

1) ETA-13/0585