

R-KEX II ancorante chimico epossidico con ferri da ripresa post-installati

Ancorante chimico in resina epossidica pura 3:1 con omologazione per connessione con ferri da ripresa post-installati



Approvazioni e rapporti

• ETA-13/0585



Informazioni sul prodotto

Caratteristiche e vantaggi

- resina epossidica ad altissime prestazioni
- Approvato per l'uso con ferri da ripresa post-installati in cemento non-fissurato
- Adatto per uso in materiali di supporto asciutti, umidi ed in immersione
- Massima profondità di ancoraggio - 2,5m per applicazioni con ferri da ripresa
- Elevata resistenza chimica - adatto per applicazioni soggette all'influenza di vari agenti atmosferici (ambienti industriali o marini)
- Il minimo ritiro ne permette l'utilizzo in fori eseguiti con punte diamantate
- Un allungato tempo di polimerizzazione permette una facile installazione tra componenti metallici (fino a 30 min in 20°)
- Per uso a temperature positive
- Idoneo anche su fori diamantati

Applicazioni

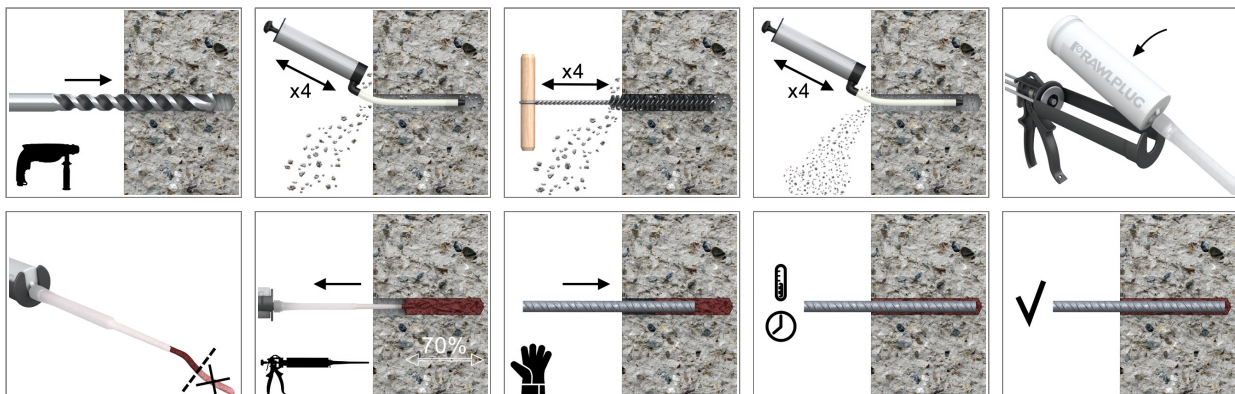
- Connessioni con ferri da ripresa post-installati
- Ancoraggio di ferri da ripresa.
- Ancoraggio di ferri da ripresa post installati
- Ristrutturazioni
- Ristrutturazione e modifica di ponti, edifici
- Ringhiere di protezione
- Barriere
- Piattaforme

Materiale di supporto

Certificato per:

- Calcestruzzo C20/25-C50/60

Guida all'installazione

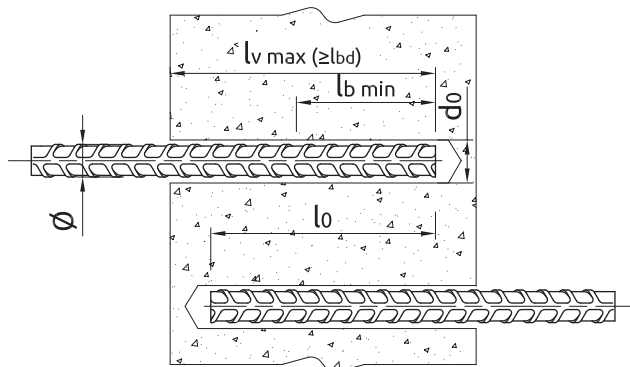


Informazioni sul prodotto

1. Effettuare il foro del diametro e profondità richiesti per il ferro da ripresa utilizzato
2. Pulire il foro con uno scovolino e un soffietto manuale almeno 4 volte. E' molto importante e necessario prima dell'installazione
3. Inserire la cartuccia nella pistola e avvitare il beccuccio micelatore
4. Estrudere e buttare la resina fino a quando non si è ottenuto un colore uniforme.
5. Inserire il beccuccio miscelatore fino in fondo al foro e iniettare la resina lentamente ritirando il beccuccio fino a che il foro non è riempito per 2/3 della profondità
6. Inserire il ferro da ripresa immediatamente, piano e con un movimento circolare. Rimuovere la resina in eccesso prima che polimerizzi e lasciare il ferro indisturbato fino a quanto non sono trascorsi i tempi di polimerizzazione.

Codice Prodotto	Resina	Descrizione / Tipo di resina	Volume
			[ml]
R-KEX-II-385	R-KEX II	Resina epossidica	385
R-KEX-II-600			600

Installazione



FERRI DI RIPRESA POST INSTALLATI

Dimensione		Ø8	Ø10	Ø12	Ø13	Ø14	Ø16	Ø18	Ø20	Ø22	Ø25	Ø28	Ø30	Ø32	Ø34	Ø36	Ø40
Diametro della barra di rinforzo	d_1 [mm]	8	10	12	13	14	16	18	20	22	25	28	30	32	34	36	40
Diametro del foro nel supporto	d_0 [mm]	12	14	16	16	18	20	22	25	26	30	35	35	40	45	45	50
Diametro della spazzola	- [mm]	14	16	18	18	20	22	24	27	27	32	37	37	42	47	47	52
Min. Lunghezza di ancoraggio	$l_{b, min.}$ [mm]	115	145	170	185	200	230	260	285	315	355	400	420	455	485	510	570
Min. Lunghezza giro (giunzione sovrapposta)	$l_{0, min.}$ [mm]	200	215	260	270	300	345	430	430	470	535	600	640	690	725	770	855
Max. profondità di ancoraggio	$l_{v, max.}$ [mm]	400	500	600	700	700	800	1000	1000	1100	1200	1400	1500	2500	2000	2000	2000

Tempo minimo di lavorazione e di polimerizzazione

Temperatura della resina	Temperatura del calcestruzzo	Tempo di polimerizzazione	Orario di lavoro
[°C]	[°C]	[min]	[min]
5	5	2880	150
10	10	1080	120
20	20	480	35
25	30	300	12

Su calcestruzzo bagnato il curing time deve essere doppio

Proprietà meccaniche

FERRI DI RIPRESA POST INSTALLATI

Dimensione			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)																			
Resistenza allo snervamento nominale - tensione	f _{yk}	[N/mm ²]	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410	410
sezione trasversale - tensione	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)																			
Resistenza allo snervamento nominale - tensione	f _{yk}	[N/mm ²]	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420
sezione trasversale - tensione	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)																			
Resistenza allo snervamento nominale - tensione	f _{yk}	[N/mm ²]	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460	460
sezione trasversale - tensione	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)																			
Resistenza allo snervamento nominale - tensione	f _{yk}	[N/mm ²]	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500	500
sezione trasversale - tensione	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)																			
Resistenza allo snervamento nominale - tensione	f _{yk}	[N/mm ²]	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600	600
sezione trasversale - tensione	A _s	[mm ²]	50	79	113	133	154	201	255	314	380	491	616	707	804	908	1018	1257	

Dati di prestazione base

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 _d =0,7	8,3	12,4	16,5	17,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	17,9	217,0
8	α _d =1,0	5,8	8,7	11,6	14,5	17,3	17,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	17,9	310,0
10	α _d =0,7	-	15,5	20,6	25,8	28,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	28,0	271,3
10	α _d =1,0	-	10,8	14,5	18,1	21,7	28,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	28,0	387,5
12	α _d =0,7	-	18,6	24,8	31,0	37,2	40,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	40,3	325,5
12	α _d =1,0	-	13,0	17,3	21,7	26,0	34,7	40,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	40,3	465,0
13	α _d =0,7	-	-	26,8	33,5	40,3	47,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	47,3	352,6
13	α _d =1,0	-	-	18,8	23,5	28,2	37,6	47,0	47,3	-	-	-	-	-	-	-	-	47,3	503,8
14	α _d =0,7	-	-	28,9	36,1	43,4	54,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	54,9	379,8
14	α _d =1,0	-	-	20,2	25,3	30,3	40,5	50,6	54,9	-	-	-	-	-	-	-	-	54,9	542,5
16	α _d =0,7	-	-	33,0	41,3	49,5	66,1	71,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	71,7	434,0
16	α _d =1,0	-	-	23,1	28,9	34,7	46,2	57,8	69,4	71,7	-	-	-	-	-	-	-	71,7	620,0
18	α _d =0,7	-	-	-	46,5	55,7	74,3	90,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	90,7	488,3
18	α _d =1,0	-	-	-	32,5	39,0	52,0	65,0	78,0	90,7	-	-	-	-	-	-	-	90,7	697,5
20	α _d =0,7	-	-	-	51,6	61,9	82,6	103,2	112,0	-	-	-	-	-	-	-	-	112,0	542,5
20	α _d =1,0	-	-	-	36,1	43,4	57,8	72,3	86,7	101,2	112,0	-	-	-	-	-	-	112,0	775,0
22	α _d =0,7	-	-	-	-	68,1	90,8	113,5	135,5	-	-	-	-	-	-	-	-	135,5	596,8
22	α _d =1,0	-	-	-	-	47,7	63,6	79,5	95,4	111,3	127,2	135,5	-	-	-	-	-	135,5	852,6
25	α _d =0,7	-	-	-	-	77,4	103,2	129,0	154,8	175,0	-	-	-	-	-	-	-	175,0	678,2
25	α _d =1,0	-	-	-	-	54,2	72,3	90,3	108,4	126,4	144,5	162,6	175,0	-	-	-	-	175,0	968,8
28	α _d =0,7	-	-	-	-	-	115,6	144,5	173,4	202,3	219,5	-	-	-	-	-	-	219,5	759,5
28	α _d =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 _d =0,7	-	-	-	-	-	123,9	154,8	185,8	216,8	247,7	252,0	-	-	-	-	-	252,0	813,8
30	α _d =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 _d =0,7	-	-	-	-	-	132,1	165,2	198,2	231,2	264,3	286,7	-	-	-	-	-	286,7	868,1
32	α _d =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 _d =0,7	-	-	-	-	-	140,4	175,5	210,6	245,7	280,8	315,9	323,7	-	-	-	-	323,7	922,3
34	α _d =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 _d =0,7	-	-	-	-	-	-	185,8	223,0	260,1	297,3	334,4	362,9	-	-	-	-	362,9	976,6
36	α _d =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 _d =0,7	-	-	-	-	-	-	179,5	215,4	251,3	287,2	323,1	359,0	448,0	-	-	-	448,0	1 247,8
40	α _d =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

Dati di prestazione base

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

Dati di prestazione base

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

Dati di prestazione base

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	$\alpha_s=0,7$	15,4	18,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	18,4	118,9
8	$\alpha_s=1,0$	10,8	16,2	18,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	18,4	169,9
10	$\alpha_s=0,7$	19,3	28,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	28,7	148,6
10	$\alpha_s=1,0$	13,5	20,3	27,0	28,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	28,7	212,3
12	$\alpha_s=0,7$	-	34,7	41,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	41,3	178,4
12	$\alpha_s=1,0$	-	24,3	32,4	40,5	41,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	41,3	254,8
13	$\alpha_s=0,7$	-	37,6	48,5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	48,5	193,2
13	$\alpha_s=1,0$	-	26,3	35,1	43,9	48,5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	48,5	276,0
14	$\alpha_s=0,7$	-	40,5	54,0	56,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	56,2	208,1
14	$\alpha_s=1,0$	-	28,4	37,8	47,3	56,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	56,2	297,3
16	$\alpha_s=0,7$	-	-	57,4	71,8	73,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	73,4	255,7
16	$\alpha_s=1,0$	-	-	40,2	50,3	60,3	73,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	73,4	365,2
18	$\alpha_s=0,7$	-	-	64,6	80,8	92,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	92,9	287,6
18	$\alpha_s=1,0$	-	-	45,2	56,5	67,9	90,5	92,9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	92,9	410,9
20	$\alpha_s=0,7$	-	-	66,4	83,0	99,6	114,8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	114,8	345,5
20	$\alpha_s=1,0$	-	-	46,5	58,1	69,7	93,0	114,8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	114,8	493,5
22	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	91,3	109,6	138,8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	138,8	380,0
22	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	63,9	76,7	102,3	127,9	138,8	-	-	-	-	-	-	-	-	138,8	542,9
25	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	95,4	114,4	152,6	179,3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	179,3	469,9
25	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	66,8	80,1	106,8	133,5	160,2	179,3	-	-	-	-	-	-	-	179,3	671,4
28	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	128,2	170,9	213,6	224,9	-	-	-	-	-	-	-	-	224,9	526,3
28	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	89,7	119,6	149,5	179,4	209,4	224,9	-	-	-	-	-	-	224,9	751,9
30	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	121,2	161,6	202,0	242,4	258,2	-	-	-	-	-	-	-	258,2	639,1
30	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	84,8	113,1	141,4	169,6	197,9	226,2	254,5	258,2	-	-	-	-	258,2	913,0
32	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	155,1	193,9	232,7	271,4	293,7	-	-	-	-	-	-	293,7	757,5
32	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	108,6	135,7	162,9	190,0	217,1	244,3	271,4	293,7	-	-	-	293,7	1 082,1
34	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	164,8	206,0	247,2	288,4	329,6	331,6	-	-	-	-	-	331,6	804,8
34	$\alpha_s=1,0$	-	-	-	-	-	115,4	144,2	173,0	201,9	230,7	259,6	288,4	331,6	-	-	-	331,6	1 149,8
36	$\alpha_s=0,7$	-	-	-	-	-	-	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

Dati di prestazione base

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

Dati di prestazione base

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	$\alpha_2=0,7$	15,4	20,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	20,1	130,2
8	$\alpha_2=1,0$	10,8	16,2	20,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	20,1	186,0
10	$\alpha_2=0,7$	19,3	28,9	31,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	31,4	162,8
10	$\alpha_2=1,0$	13,5	20,3	27,0	31,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	31,4	232,6
12	$\alpha_2=0,7$	-	34,7	45,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	45,2	195,3
12	$\alpha_2=1,0$	-	24,3	32,4	40,5	45,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	45,2	279,1
13	$\alpha_2=0,7$	-	37,6	50,2	53,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	53,1	211,6
13	$\alpha_2=1,0$	-	26,3	35,1	43,9	52,7	53,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	53,1	302,3
14	$\alpha_2=0,7$	-	40,5	54,0	61,6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	61,6	227,9
14	$\alpha_2=1,0$	-	28,4	37,8	47,3	56,7	61,6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	61,6	325,6
16	$\alpha_2=0,7$	-	-	57,4	71,8	80,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	80,4	280,0
16	$\alpha_2=1,0$	-	-	40,2	50,3	60,3	80,4	80,4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	80,4	400,0
18	$\alpha_2=0,7$	-	-	64,6	80,8	96,9	101,8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	101,8	315,0
18	$\alpha_2=1,0$	-	-	45,2	56,5	67,9	90,5	101,8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	101,8	450,0
20	$\alpha_2=0,7$	-	-	66,4	83,0	99,6	125,7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	125,7	378,4
20	$\alpha_2=1,0$	-	-	46,5	58,1	69,7	93,0	116,2	125,7	-	-	-	-	-	-	-	-	125,7	540,5
22	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	91,3	109,6	146,1	152,1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	152,1	416,2
22	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	63,9	76,7	102,3	127,9	152,1	-	-	-	-	-	-	-	-	152,1	594,6
25	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	95,4	114,4	152,6	190,7	196,4	-	-	-	-	-	-	-	-	196,4	514,7
25	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	66,8	80,1	106,8	133,5	160,2	186,9	196,4	-	-	-	-	-	-	196,4	735,3
28	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	128,2	170,9	213,6	246,3	-	-	-	-	-	-	-	-	246,3	576,5
28	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	89,7	119,6	149,5	179,4	209,4	239,3	246,3	-	-	-	-	-	246,3	823,5
30	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	121,2	161,6	202,0	242,4	282,7	-	-	-	-	-	-	-	282,7	700,0
30	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	84,8	113,1	141,4	169,6	197,9	226,2	254,5	282,7	-	-	-	-	282,7	1 000,0
32	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	155,1	193,9	232,7	271,4	310,2	321,7	-	-	-	-	-	321,7	829,6
32	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	108,6	135,7	162,9	190,0	217,1	244,3	271,4	321,7	-	-	-	321,7	1 185,2
34	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	164,8	206,0	247,2	288,4	329,6	363,2	-	-	-	-	-	363,2	881,5
34	$\alpha_2=1,0$	-	-	-	-	-	115,4	144,2	173,0	201,9	230,7	259,6	288,4	360,5	363,2	-	-	363,2	1 259,3
36	$\alpha_2=0,7$	-	-	-	-	-	-	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

Dati di prestazione base

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

Dati di prestazione base

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

Dati di prestazione base

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

Dati di prestazione base

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

Dati di prestazione di progetto

Ferri di ripresa post installati

Dimensione			Ø8	Ø10	Ø12	Ø13	Ø14	Ø16	Ø18	Ø20	Ø22	Ø25	Ø28	Ø30	Ø32	Ø34	Ø36	Ø40
CARICO A TRAZIONE																		
Valori di progettazione del massimo stress di adesione 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	1.60	1.60
Valori di progettazione del massimo stress di adesione 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	2.00	2.00
Valori di progettazione del massimo stress di adesione 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	2.30	2.30	2.00
Valori di progettazione del massimo stress di adesione C30/30	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	2.70	2.70	2.30	2.00
Valori di progettazione del massimo stress di adesione 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	3.00	3.00	2.70	2.70	2.70	2.30	2.00
Valori di progettazione del massimo stress di adesione C35/45	f_{bd}	[N/mm ²]	3.40	3.40	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
Valori di progettazione del massimo stress di adesione C40/50	f_{bd}	[N/mm ²]	3.70	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	
Valori di progettazione del massimo stress di adesione 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	2.70	2.30	2.00	
Valori di progettazione del massimo stress di adesione C50/60	f_{bd}	[N/mm ²]	4.30	4.30	4.30	4.30	4.00	4.00	3.70	3.70	3.40	3.00	2.70	2.70	2.70	2.30	2.00	

Dati logistici

Codice Prodotto	Volume [ml]	Quantità [pz]			Peso [kg]			Codici a barre
		Scatola	Imballo	Pedana	Scatola	Imballo	Pedana	
R-KEX-II-385 ¹⁾	385	10	10	560	6.7	6.7	405.8	5906675028538
R-KEX-II-600 ¹⁾	600	7	7	441	7.0	7.0	472.7	5906675293721

1) ETA-13/0585