

A RICHIESTA
30
anni
GARANZIA
CON
TATA STEEL

LATTONEDIL 

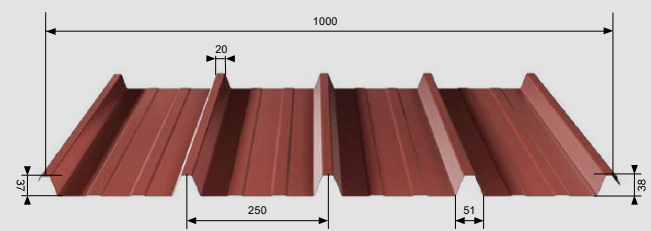


Lamiera Eurocinque®

Coperture controsoffitti chiuse

LAMIERA EURO CINQUE è una lastra a 5 greche, disponibile in diverse finiture di colori, spessori e materiali, adibita a coperture che esigono impermeabilità agli agenti atmosferici e resistenza agli urti (ad esempio quello della grandine).

**Disponibile anche
con feltro
anticondensa
su lato interno**



Fissaggio su legno



Fissaggio su metallo



Sormonto

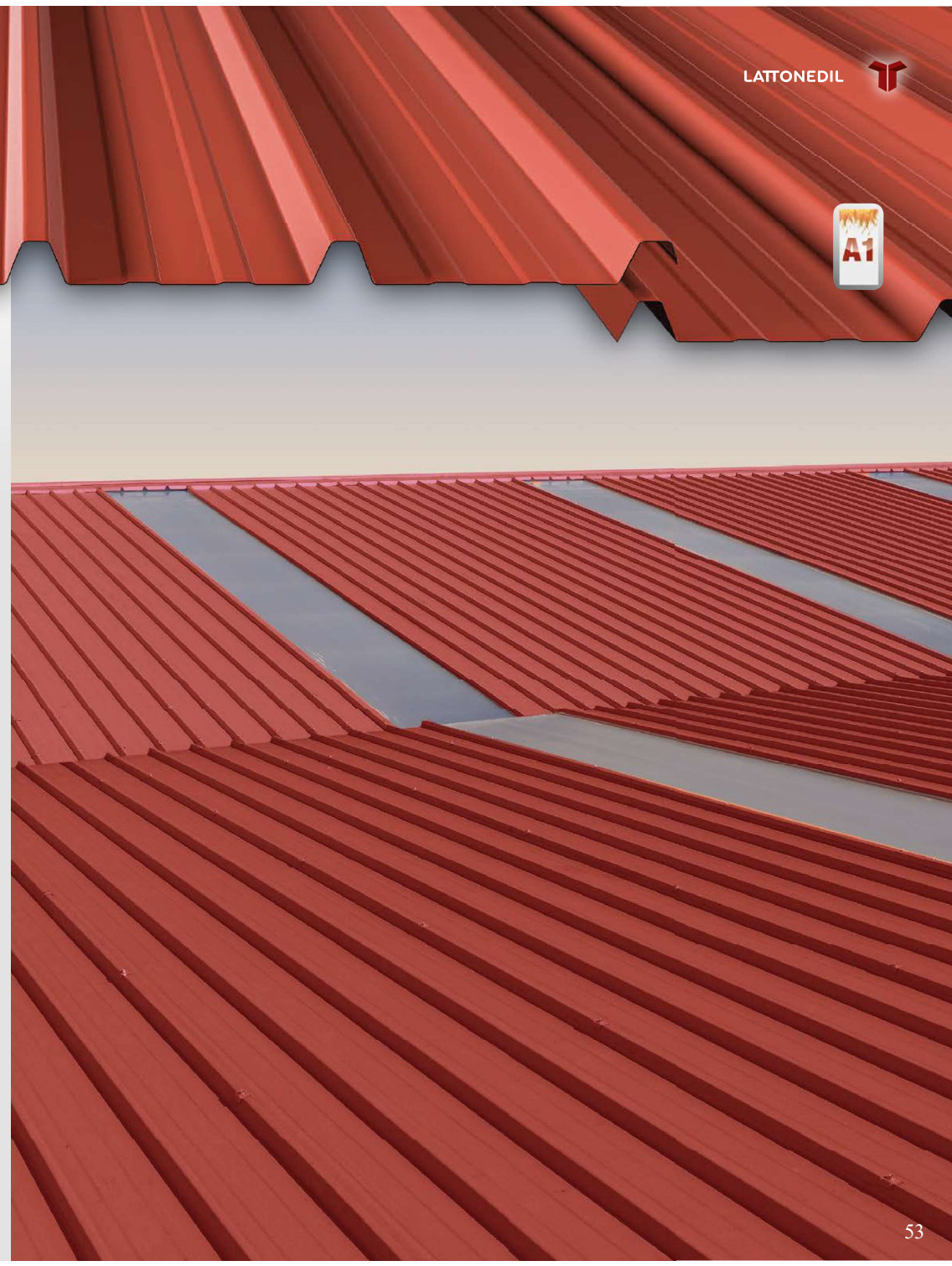
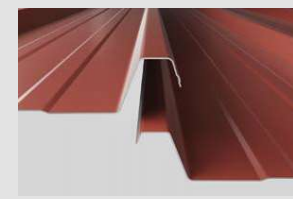


Tabella di portata LASTRE PIANE IN ACCIAIO

Naturale - Preverniciato - Aluzinc
Carico massimo utile in daN (Kg) per metro quadrato al variare dello schema statico e della luce di calcolo in funzione di verifiche di resistenza e di verifiche di deformabilità (1/250 di luce per carico accidentale)

Lamiera Eurocinque®

Coperture controsoffitti chiusure

CARATTERISTICHE DEL MATERIALE

Modulo elastico	E	N/mm ²	210.000
Tensione di rottura	fu	N/mm ²	330
Tensione di snervamento	fy	N/mm ²	250
Tensione ammissibile	σ	N/mm ²	167

CARATTERISTICHE DELLA LAMIERA per metro lineare

Spessore lamiera		S	mm	0,5	0,6	0,8	1,0
Sezione interamente reovente	Peso lineare	p	daN/m	4,85	5,82	7,76	9,71
	Peso unitario	P	daN/m ²	4,85	5,82	7,76	9,71
	Area	A	cm ²	6,18	7,42	9,89	12,36
Flessione - Lato inferiore teso	Momento d'inerzia	J	cm ⁴	9,99	12,00	16,04	20,09
	Modulo resistenza efficace	W_{eff,min}	cm ³	3,45	4,14	5,52	6,90
	Momento resistente a flessione	M_{c,Rd}	daN/m	77,32	92,74	123,56	154,34
Flessione - Lato superiore teso	Momento d'inerzia	J	cm ⁴	5,20	6,63	9,78	13,26
	Modulo resistenza efficace	W_{eff,min}	cm ³	2,74	3,37	4,68	6,03
	Momento resistente a flessione	M_{c,Rd}	daN/m	61,39	75,52	104,76	134,94

TABELLE DELLE PORTATE PER LAMIERA SU 2 APPOGGI una campata

SPESORE LAMIERA(mm)	Luca (m)	1	1,25	1,50	1,75	2,00	2,25	2,50	2,75	3,00	3,25	3,50	3,75	4,00
0,5	Resistenza	434	276	190	138	105	82	65	53	44	37	31	26	23
	Deformazione	--	--	--	120	81	57	41	31	24	19	15	12	10
0,6	Resistenza	520	331	228	166	126	98	78	64	53	44	37	32	27
	Deformazione	--	--	--	144	97	68	50	37	29	23	18	15	12
0,8	Resistenza	693	441	304	221	168	131	104	85	70	59	49	42	36
	Deformazione	--	--	--	193	129	91	66	50	38	30	24	20	16
1,0	Resistenza	866	551	379	276	209	163	130	106	88	73	62	53	45
	Deformazione	--	--	--	242	162	114	83	62	48	38	30	25	20

TABELLE DELLE PORTATE PER LAMIERA SU 4 APPOGGI tre campate uguali

SPESORE LAMIERA(mm)	Luca (m)	1	1,25	1,50	1,75	2,00	2,25	2,50	2,75	3,00	3,25	3,50	3,75	4,00
0,5	Resistenza	431	274	189	137	104	81	65	53	44	36	31	26	22
	Deformazione	--	--	--	--	--	--	59	45	34	27	22	18	15
0,6	Resistenza	530	337	232	169	128	100	80	65	54	45	38	32	28
	Deformazione	--	--	--	--	--	100	73	55	42	33	27	22	18
0,8	Resistenza	735	468	322	235	178	139	111	90	75	63	53	45	39
	Deformazione	--	--	--	--	139	101	76	58	46	37	30	25	
1,0	Resistenza	947	603	416	303	230	179	143	117	97	81	68	58	50
	Deformazione	--	--	--	--	179	130	98	75	59	48	39	32	

Il calcolo è stato svolto con il metodo semiprobabilistico agli stati limite secondo il D.M. 14/01/2008, la circolare n°617 del 02/02/2009 e la norma UNI EN 1993-1-3: Gennaio 2007 (Eurocodice 3). Il carico riportato nelle tabelle va inteso come valore caratteristico del carico accidentale; si tratta del carico utile che può essere applicato (è stato dedotto il peso proprio della lastra). Il coefficiente di combinazione del carico applicato, secondo quanto previsto dal D.M. 14/01/2008, è pertanto: $\gamma_{ca} = 1,5$. Coefficiente sicurezza materiale utilizzato nei calcoli: $\gamma_{m1} = 1,10$. * Per il calcolo delle deformazioni, in accordo con le prove sperimentali, è stato considerato un momento di inerzia di calcolo intermedio tra il valore minimo della sezione efficace e quello della sezione interamente reovente. N.B. I valori riportati nelle presenti tabelle di portata sono da considerarsi come indicativi. È competenza del progettista/utilizzatore procedere per i singoli casi d'impiego al relativo calcolo.

Tabella di portata LASTRE PIANE IN ALLUMINIO

Naturale - Preverniciato
Carico massimo utile in daN (Kg) per metro quadrato al variare dello schema statico e della luce di calcolo in funzione di verifiche di resistenza e di verifiche di deformabilità (1/250 di luce per carico accidentale)

CARATTERISTICHE DEL MATERIALE

Modulo elastico	E	N/mm ²	70000
Tensione di rottura	fu	N/mm ²	180
Tensione di prova al 2%	fo	N/mm ²	165

CARATTERISTICHE DELLA LAMIERA per metro lineare

Spessore lamiera		S	mm	0,5	0,6	0,8	1,0
Sezione interamente reovente	Peso lineare	p	daN/m	1,67	2,00	2,67	3,34
	Peso unitario	P	daN/m ²	1,67	2,00	2,67	3,34
	Area	A	cm ²	6,18	7,42	9,89	12,36
Flessione - Lato inferiore teso	Momento d'inerzia	J	cm ⁴	9,01	11,27	15,81	20,09
	Modulo resistenza efficace	W_{eff,min}	cm ³	3,06	3,85	5,43	6,90
	Momento resistente a flessione	M_{c,Rd}	daN/m	48,02	60,43	85,30	108,37
Flessione - Lato superiore teso	Momento d'inerzia	J	cm ⁴	4,50	5,69	8,35	11,27
	Modulo resistenza efficace	W_{eff,min}	cm ³	2,26	2,92	4,37	5,64
	Momento resistente a flessione	M_{c,Rd}	daN/m	35,45	45,81	68,73	88,57

TABELLE DELLE PORTATE PER LAMIERA SU 2 APPOGGI una campata

SPESORE LAMIERA(mm)	Luca (m)	1	1,25	1,50	1,75	2,00	2,25	2,50	2,75	3,00	3,25	3,50	3,75	4,00
0,5	Resistenza	254	162	112	82	62	49	39	32	27	23	19	17	14
	Deformazione	194	99	57	36	24	17	12	9	7	6	5	4	3
0,6	Resistenza	320	204	141	103	79	62	50	41	34	29	24	21	18
	Deformazione	242	124	72	45	30	21	16	12	9	7	6	5	4
0,8	Resistenza	452	288	200	146	111	87	70	57	48	40	34	30	26
	Deformazione	340	174	101	63	43	30	22	16	13	10	8	6	5
1,0	Resistenza	575	367	254	185	141	111	89	73	61	51	44	38	33
	Deformazione	432	221	128	81	54	38	28	21	16	13	10	8	7

TABELLE DELLE PORTATE PER LAMIERA SU 4 APPOGGI tre campate uguali

SPESORE LAMIERA(mm)	Luca (m)	1	1,25	1,50	1,75	2,00	2,25	2,50	2,75	3,00	3,25	3,50	3,75	4,00
0,5	Resistenza	235	150	103	75	57	45	36	30	25	21	18	15	13
	Deformazione	--	141	82	51	34	24	18	13	10	8	6	5	4
0,6	Resistenza	303	193	134	98	74	58	47	38	32	27	23	20	17
	Deformazione	--	177	102	64	43	30	22	17	13	10	8	7	5
0,8	Resistenza	456	291	201	147	112	88	71	58	48	41	35	30	26
	Deformazione	--	252	146	92	62	43	32	24	18	14	11	9	8
1,0	Resistenza	587	375	259	189	144	113	91	75	62	53	45	39	34
	Deformazione	--	327	189	119	80	56	41	31	24	19	15	12	10

Il calcolo è stato svolto con il metodo semiprobabilistico agli stati limite secondo il D.M. 14/01/2008, per quanto applicabile, e la norma UNI EN 1999-1-4: Giugno 2007 (Eurocodice 9). Il carico riportato nelle tabelle va inteso come valore caratteristico del carico accidentale; si tratta del carico utile che può essere applicato (è stato dedotto il peso proprio della lastra). Il coefficiente di combinazione del carico applicato, secondo quanto previsto dal D.M. 14/01/2008, è pertanto: $\gamma_{ca} = 1,5$. Coefficiente sicurezza materiale utilizzato nei calcoli: $\gamma_{m1} = 1,10$. * Per il calcolo delle deformazioni, in accordo con le prove sperimentali, è stato considerato un momento di inerzia di calcolo intermedio tra il valore minimo della sezione efficace e quello della sezione interamente reovente. N.B. I valori riportati nelle presenti tabelle di portata sono da considerarsi come indicativi. È competenza del progettista/utilizzatore procedere per i singoli casi d'impiego al relativo calcolo.