

A RICHIESTA
30
 anni
 GARANZIA
 CON
TATA STEEL

LATTONEDIL 

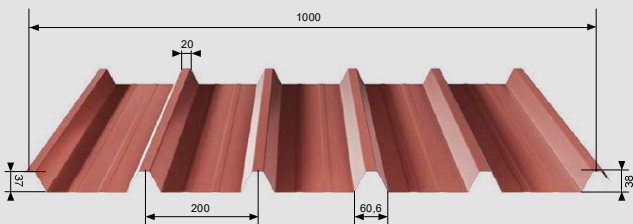


Lamiera Isocopre®

Coperture controsoffitti chiusure

LAMIERA ISOCOPRE è una lastra a 6 greche per un'ottima resistenza statica. Le caratteristiche principali della lamiera grecata Isocopre sono la leggerezza, la facilità di taglio e di posa in opera, la resistenza e la durata nel tempo. Acciaio zincato e alluminio, entrambi preverniciati, assicurano coperture pratiche e maneggevoli a costi contenuti. In forza della varietà di colori e spessori, le lastre grecate sono in grado di soddisfare tutte le esigenze del progettista. Particolarmente indicate per coperture, controsoffittature e chiusure, quando si richiede esclusivamente impermeabilità all'acqua, alla neve, al vento, nonché resistenza all'urto della grandine.

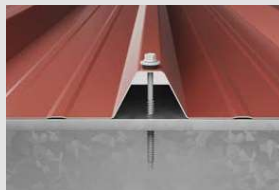
Disponibile anche
 con feltro
 anticondensa
 su lato interno



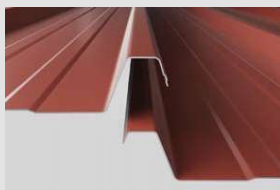
Fissaggio su legno



Fissaggio su metallo



Sormonto



Ideale per la
 posa dei coppi.

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 Isocopre®

Coperture controsoffitti chiusure

CARATTERISTICHE DEL MATERIALE

Modulo elastico	E	N/mm ²	210.000
Tensione di rottura	ft	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 reagente	Peso lineare	p	daN/m	5,01	6,01	8,02	10,02
	Peso unitario	P	daN/m ²	5,01	6,01	8,02	10,02
	Area	A	cm ²	6,38	7,66	10,21	12,77
Flessione - Lato inferiore teso	Momento d'inerzia	J	cm ⁴	12,92	15,52	20,72	25,94
	Modulo resistenza efficace	W_{eff,min}	cm ³	4,70	5,63	7,50	9,36
	Momento resistente a flessione	M_{c,Rd}	daN/m	105,17	126,11	167,90	209,58
Flessione - Lato superiore teso	Momento d'inerzia	J	cm ⁴	7,28	9,27	13,60	18,36
	Modulo resistenza efficace	W_{eff,min}	cm ³	3,75	4,68	6,48	8,32
	Momento resistente a flessione	M_{c,Rd}	daN/m	84,01	104,79	144,95	186,27

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	592	377	260	190	144	113	90	74	61	51	44	37	32
	Deformazione	--	--	247	156	104	73	53	40	31	24	19	16	13
0,6	Resistenza	710	452	312	228	173	135	108	89	73	62	52	45	39
	Deformazione	--	--	297	187	125	88	64	48	37	29	23	19	16
0,8	Resistenza	945	602	415	303	230	180	144	118	98	82	70	60	52
	Deformazione	--	--	396	249	167	117	86	64	50	39	31	25	21
1,0	Resistenza	1179	751	518	378	287	225	180	147	122	103	87	75	64
	Deformazione	--	--	496	312	209	147	107	80	62	49	39	32	26

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	591	376	260	190	144	113	90	74	61	51	44	37	32
	Deformazione	--	--	--	--	--	108	79	59	46	36	29	23	19
0,6	Resistenza	737	470	324	237	180	141	113	92	77	64	55	47	40
	Deformazione	--	--	--	--	--	133	97	73	56	44	35	29	24
0,8	Resistenza	1020	650	449	328	249	195	156	128	106	89	76	65	56
	Deformazione	--	--	--	--	--	184	134	101	78	61	49	40	33
1,0	Resistenza	1311	835	577	421	320	251	201	165	137	115	98	84	73
	Deformazione	--	--	--	--	--	238	173	130	100	79	63	51	42

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: $\gamma_{G_2} = 1,5$. Coefficiente sicurezza materiale utilizzato nei calcoli: $\gamma_{M_1} = 1,10$. * 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 reagente. N.B. I valori riportati nelle presenti tabelle di portata sono da considerarsi come indicativi. È competenza del progettista/utizzatore 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 snervamento	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 reagente	Peso lineare	p	daN/m	1,72	2,07	2,76	3,45
	Peso unitario	P	daN/m ²	1,72	2,07	2,76	3,45
	Area	A	cm ²	6,38	7,66	10,21	12,77
Flessione - Lato inferiore teso	Momento d'inerzia	J	cm ⁴	11,55	14,40	20,22	25,94
	Modulo resistenza efficace	W_{eff,min}	cm ³	4,08	5,13	7,27	9,36
	Momento resistente a flessione	M_{c,Rd}	daN/m	64,14	80,61	114,29	147,15
Flessione - Lato superiore teso	Momento d'inerzia	J	cm ⁴	6,38	8,05	11,73	15,75
	Modulo resistenza efficace	W_{eff,min}	cm ³	3,08	3,96	6,01	7,82
	Momento resistente a flessione	M_{c,Rd}	daN/m	48,39	62,30	94,43	122,84

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	340	217	150	110	84	66	53	44	36	31	26	23	20
	Deformazione	248	127	74	46	31	22	16	12	9	7	6	5	4
0,6	Resistenza	428	273	189	138	105	83	67	55	46	39	33	29	25
	Deformazione	310	159	92	58	39	27	20	15	11	9	7	6	5
0,8	Resistenza	607	387	268	196	150	118	95	78	65	55	47	41	35
	Deformazione	435	223	129	81	54	38	28	21	16	13	10	8	7
1,0	Resistenza	781	499	345	253	193	152	122	100	84	71	61	52	46
	Deformazione	558	286	165	104	70	49	36	27	21	16	13	11	9

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	321	205	142	104	79	62	50	41	34	29	25	21	18
	Deformazione	--	187	108	68	46	32	23	18	14	11	9	7	6
0,6	Resistenza	413	264	183	134	102	80	64	53	44	37	32	27	24
	Deformazione	--	234	135	85	57	40	29	22	17	13	11	9	7
0,8	Resistenza	627	400	277	203	155	122	98	80	67	57	49	42	37
	Deformazione	--	333	193	121	81	57	42	31	24	19	15	12	10
1,0	Resistenza	815	521	361	264	201	158	128	105	88	74	63	55	48
	Deformazione	--	435	252	158	106	75	54	41	31	25	20	16	13

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: $\gamma_{G_2} = 1,5$. Coefficiente sicurezza materiale utilizzato nei calcoli: $\gamma_{M_1} = 1,10$. * 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 reagente. N.B. I valori riportati nelle presenti tabelle di portata sono da considerarsi come indicativi. È competenza del progettista/utizzatore procedere per i singoli casi d'impiego al relativo calcolo.