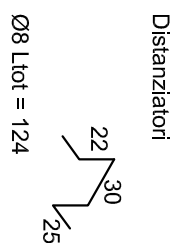
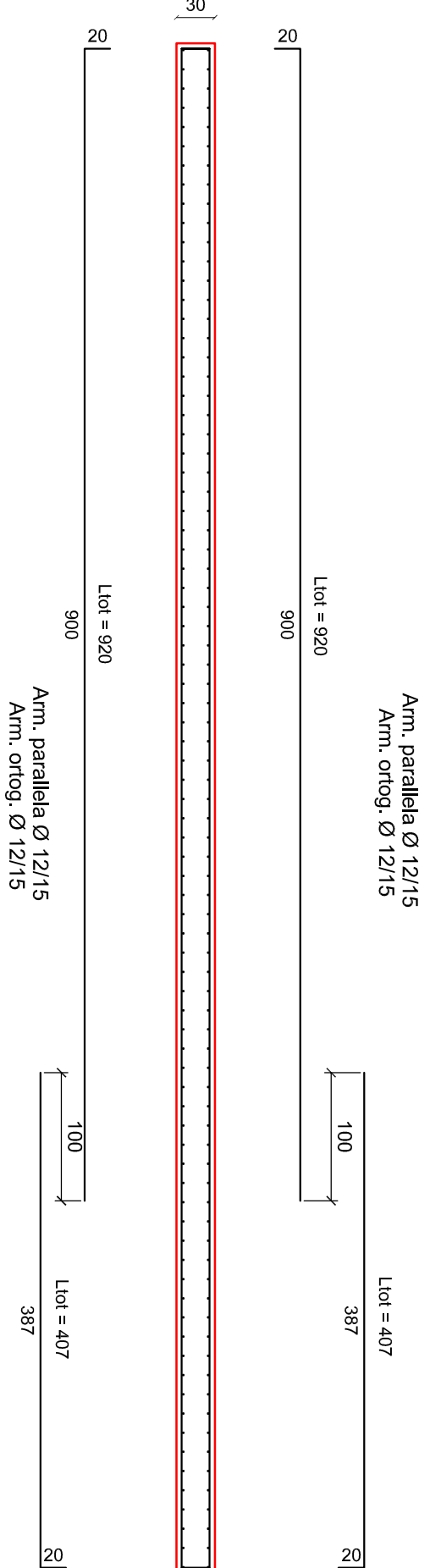
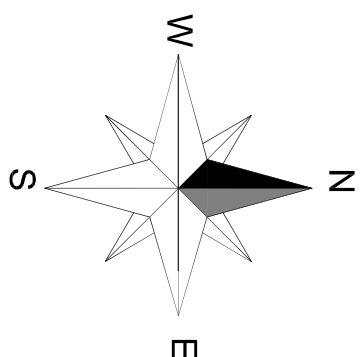
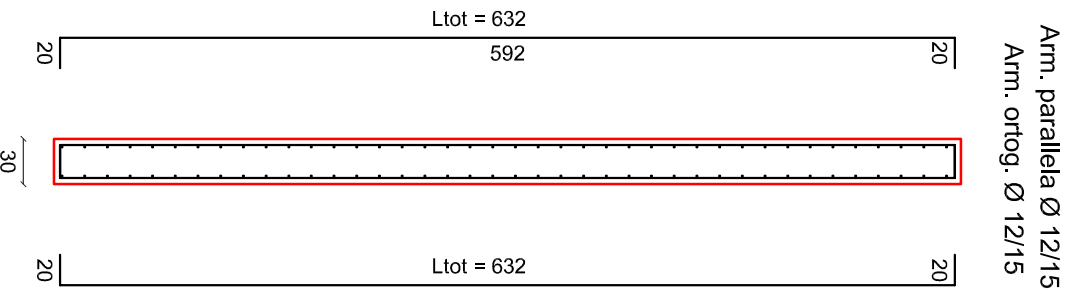
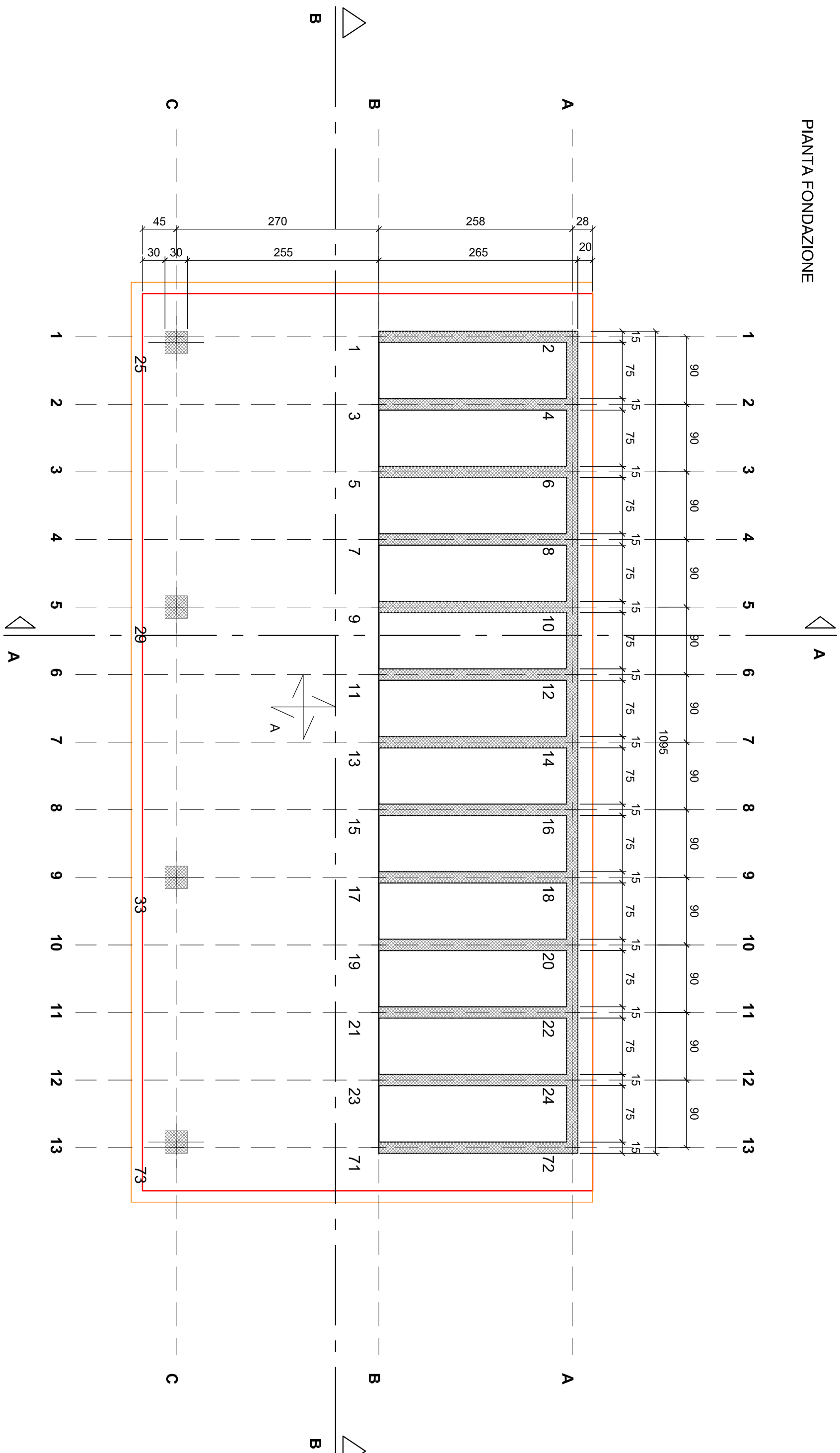
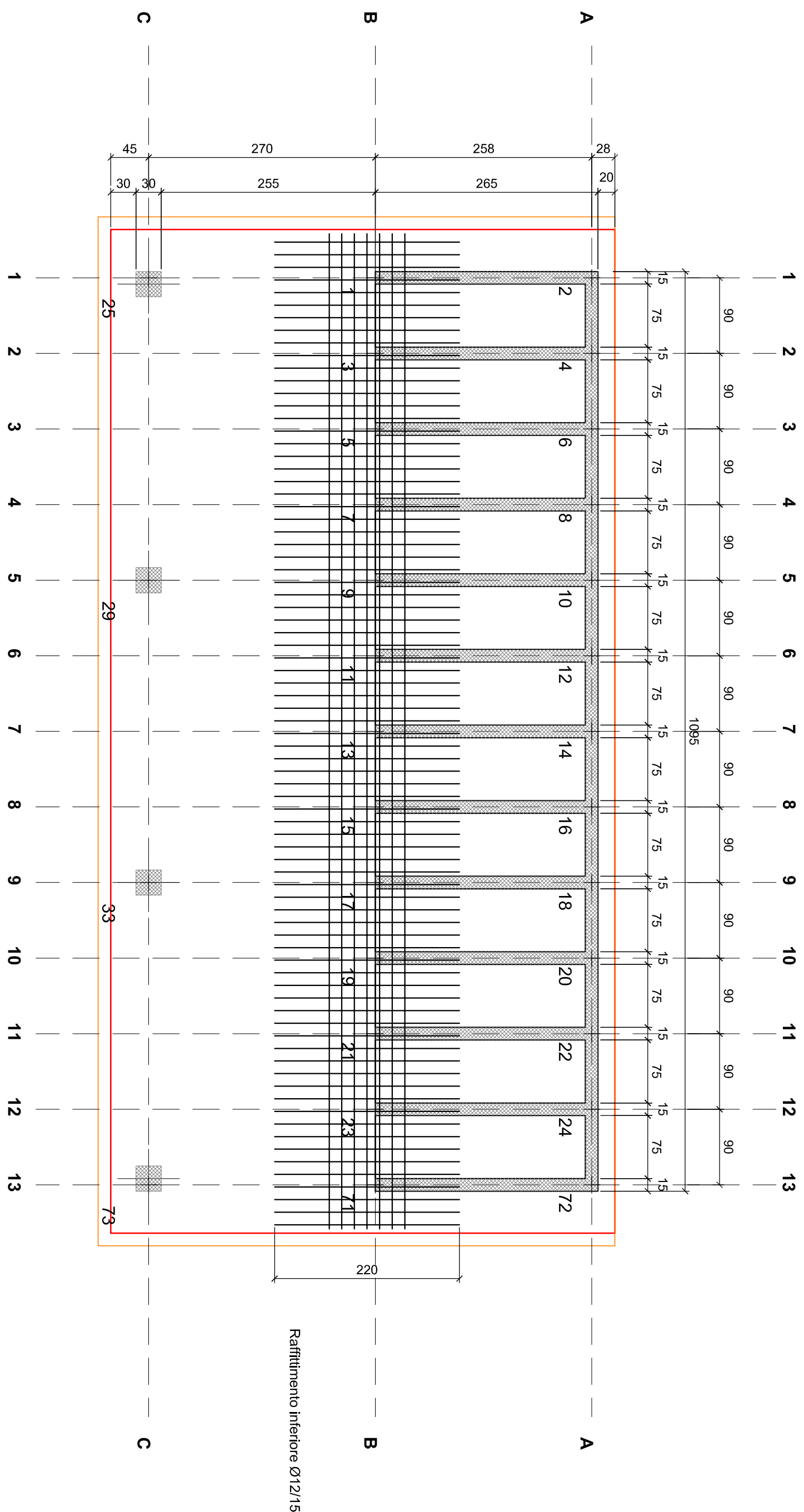


PIANTA FONDAZIONE



RAFFITTIMENTI INFERIORI PLATEA DI FONDAZIONE



PIEGATURA FERRI - STAFFE a 45°

**SPECIFICHE TECNICHE E QUALITATIVE ALLA BASE DEL
DIMENSIONAMENTO DELLE STRUTTURE**

Dichiaro pertanto per ancora sintonici in base all'aggiornamento delle Norme tecniche per le costruzioni, pubblicate nel supplemento Ordinanza della G.U. n. 42 del 20.02.2018 con l'approvazione del Decreto 17 gennaio 2018 del Ministero delle Infrastrutture:

Zona sismica 2
Classe di uso II
Categorie di rischio medio e basso. Non dissipativa.
Vita nominale dell'opera >= 50 anni

COPRIFERRO STRUTTURE

	Ambiente	Cl. min	Prot Fuoco	Copertura
Fondazioni	XC2	C25/30		40 mm
Tetti in opera	XC4	C32/40		25 mm (*)
Placati in opera	XC4	C32/40		
				25 mm (*)

toleranza di posa: 5 mm

CARATTERISTICHE DEI MATERIALI		
Acciaio da carpenteria (rispetto dei requisiti CAM)		Tipo S275J2 - EXC3
Acciaio per cemento armato (rispetto dei requisiti CAM)		Tipo B450C
Calestruzzo in opera (rispetto dei requisiti CAM)		C12/15
MASERONE	Classe di resistenza UNI EN 206-1:	
PALI	Classe di esposizione UNI EN 206-1:	Classe XC2
	Massimo rapporto a/c:	0,5
	Classe di consistenza min:	SCC
	Dimensione massima inerti:	20 mm
FONDAZIONI	Classe di esposizione UNI EN 206-1:	Classe XC2
	Classe di resistenza UNI EN 206-1:	0,5
	Massimo rapporto a/c:	Classe C25/30
	Classe di consistenza min:	S4
	Dimensione massima inerti:	20 mm
PILASTRI	Classe di esposizione UNI EN 206-1:	Classe XC4
TRAVI	Classe di resistenza UNI EN 206-1:	Classe C32/40
SOLAI	Massimo rapporto a/c:	0,5
	Classe di consistenza min:	S4
	Dimensione massima inerti:	20 mm

ANALISI DEI CARICHI SQUAD DI COPERTURA (c)	
SOLETTA PIENA Sp; 10cm	
-Peso morto: G1	375 kg/mq
-Sovracc: Permanente G2:	140 kg/mq
paretine sp; 12cm e travatoni	100 kg/mq
grana bituminosa	
legale	40 kg/mq
Sovracc; Accidentale Qk (New)	150 kg/mq

ANALISI DEI CARICHI SUOLO LOCUI (B)	
SOLETTA PIENA Sp. 15cm	375 Kg/mq 290 Kg/mq
-Peso proprio G1 -Sovracc. Locali G2:	

ANALISI DEI CARICHI PLATEA DI FONDAZIONE (A)	
PLATEA DI FONDAZIONE s=30 cm	
-Peso proprio G1	750 kg/mq
-Sovracc. Permanente G2:	250 kg/mq
-Sovracc. Accidentale Ok	200 kg/mq

ANALISI DEI CARICHI SOLAIO LOCULI (B)

-Sovracc. Loculi G2:

SOLETTA PIENA Sp.15cm

paretine sp. 12cm e tavelloni

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100	101	102	103	104	105	106	107	108	109	110	111	112	113	114	115	116	117	118	119	120	121	122	123	124	125	126	127	128	129	130	131	132	133	134	135	136	137	138	139	140	141	142	143	144	145	146	147	148	149	150	151	152	153	154	155	156	157	158	159	160	161	162	163	164	165	166	167	168	169	170	171	172	173	174	175	176	177	178	179	180	181	182	183	184	185	186	187	188	189	190	191	192	193	194	195	196	197	198	199	200	201	202	203	204	205	206	207	208	209	210	211	212	213	214	215	216	217	218	219	220	221	222	223	224	225	226	227	228	229	230	231	232	233	234	235	236	237	238	239	240	241	242	243	244	245	246	247	248	249	250	251	252	253	254	255	256	257	258	259	260	261	262	263	264	265	266	267	268	269	270	271	272	273	274	275	276	277	278	279	280	281	282	283	284	285	286	287	288	289	290	291	292	293	294	295	296	297	298	299	300	301	302	303	304	305	306	307	308	309	310	311	312	313	314	315	316	317	318	319	320	321	322	323	324	325	326	327	328	329	330	331	332	333	334	335	336	337	338	339	340	341	342	343	344	345	346	347	348	349	350	351	352	353	354	355	356	357	358	359	360	361	362	363	364	365	366	367	368	369	370	371	372	373	374	375	376	377	378	379	380	381	382	383	384	385	386	387	388	389	390	391	392	393	394	395	396	397	398	399	400	401	402	403	404	405	406	407	408	409	410	411	412	413	414	415	416	417	418	419	420	421	422	423	424	425	426	427	428	429	430	431	432	433	434	435	436	437	438	439	440	441	442	443	444	445	446	447	448	449	450	451	452	453	454	455	456	457	458	459	460	461	462	463	464	465	466
---	---	---	---	---	---	---	---	---	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----

Acciaio da carpenteria (rispetto dei req

MAGRONE	Classe di resistenza	UNE
---------	----------------------	-----

Massimo rapporto a/c:

FONDAZIONI	Classe di esposizione UNI

Classe di consistenza IIII.
Dimensione massima inerti:

TRAVI	Massimo rapporto a/c:
0,1	

Dimensione massima inerti:

Nome Set di Trasmissione	Nome Modifica
CIVILCO REVISIOMINI	

ingegnere

CIMITERO DI CERREDOLO
/ ossaliti/ via Cornelia Cernofin
via dei Bersaglieri 30, 41049 Sassuolo (MO)

 **Comune di
Toano**

Scala Disegno	Stato Disegno	Formato di stampa	Revisione
1:50	Esecutivo	A1 orizzontale	00