

PROVA PENETROMETRICA STATICA TABELLA PARAMETRI GEOTECNICI

- committente : Dott. Geol. Emanuele Stevanin
 - lavoro :
 - località : Mirabello (Fe) - via Turati
 - note :
 - data : 07/07/2004
 - quota inizio : Piano Campagna
 - prof. falda : 3,50 m da quota inizio
 - pagina : 1

NATURA GRANULARE

2.010496-001

NATURA COESIVA

Prof.	Rp	Rp/Ri	Natura	Y	p _{vo}	Cu	OCR	E ₅₀	E _{u25}	Mo	Dr	ρ _{1s}	ρ _{2s}	ρ _{3s}	ρ _{4s}	ρ _{dm}	ρ _{my}	Amx/g	E ₅₀	E ₂₅	Mo
m	kg/cm²	(-)			kg/cm²	kg/cm²	(-)	kg/cm²	kg/cm²	kg/cm²	%	(%)	(%)	(%)	(%)	(%)	(%)	(%)	kg/cm²	kg/cm²	kg/cm²
12.00	11.80	11.60	11.40	11.20	11.00	10.80	10.60	10.40	10.20	10.00	9.80	9.60	9.40	9.20	9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80
11.90	11.70	11.50	11.30	11.10	10.90	10.70	10.50	10.30	10.10	9.90	9.70	9.50	9.30	9.10	8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70
11.80	11.60	11.40	11.20	11.00	10.80	10.60	10.40	10.20	10.00	9.80	9.60	9.40	9.20	9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60
11.70	11.50	11.30	11.10	10.90	10.70	10.50	10.30	10.10	9.90	9.70	9.50	9.30	9.10	8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50
11.60	11.40	11.20	11.00	10.80	10.60	10.40	10.20	10.00	9.80	9.60	9.40	9.20	9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40
11.50	11.30	11.10	10.90	10.70	10.50	10.30	10.10	9.90	9.70	9.50	9.30	9.10	8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30
11.40	11.20	11.00	10.80	10.60	10.40	10.20	10.00	9.80	9.60	9.40	9.20	9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20
11.30	11.10	10.90	10.70	10.50	10.30	10.10	9.90	9.70	9.50	9.30	9.10	8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10
11.20	11.00	10.80	10.60	10.40	10.20	10.00	9.80	9.60	9.40	9.20	9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00
11.10	10.90	10.70	10.50	10.30	10.10	9.90	9.70	9.50	9.30	9.10	8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90
11.00	10.80	10.60	10.40	10.20	10.00	9.80	9.60	9.40	9.20	9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80
10.90	10.70	10.50	10.30	10.10	9.90	9.70	9.50	9.30	9.10	8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70
10.80	10.60	10.40	10.20	10.00	9.80	9.60	9.40	9.20	9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60
10.70	10.50	10.30	10.10	9.90	9.70	9.50	9.30	9.10	8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50
10.60	10.40	10.20	10.00	9.80	9.60	9.40	9.20	9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40
10.50	10.30	10.10	9.90	9.70	9.50	9.30	9.10	8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30
10.40	10.20	10.00	9.80	9.60	9.40	9.20	9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20
10.30	10.10	9.90	9.70	9.50	9.30	9.10	8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10
10.20	10.00	9.80	9.60	9.40	9.20	9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00
10.10	9.90	9.70	9.50	9.30	9.10	8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90
10.00	9.80	9.60	9.40	9.20	9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80
9.90	9.70	9.50	9.30	9.10	8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70
9.80	9.60	9.40	9.20	9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60
9.70	9.50	9.30	9.10	8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50
9.60	9.40	9.20	9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40
9.50	9.30	9.10	8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50	5.30
9.40	9.20	9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40	5.20
9.30	9.10	8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50	5.30	5.10
9.20	9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40	5.20	5.00
9.10	8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50	5.30	5.10	4.90
9.00	8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40	5.20	5.00	4.80
8.90	8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50	5.30	5.10	4.90	4.70
8.80	8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40	5.20	5.00	4.80	4.60
8.70	8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50	5.30	5.10	4.90	4.70	4.50
8.60	8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40	5.20	5.00	4.80	4.60	4.40
8.50	8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50	5.30	5.10	4.90	4.70	4.50	4.30
8.40	8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40	5.20	5.00	4.80	4.60	4.40	4.20
8.30	8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50	5.30	5.10	4.90	4.70	4.50	4.30	4.10
8.20	8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40	5.20	5.00	4.80	4.60	4.40	4.20	4.00
8.10	7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50	5.30	5.10	4.90	4.70	4.50	4.30	4.10	3.90
8.00	7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40	5.20	5.00	4.80	4.60	4.40	4.20	4.00	3.80
7.90	7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50	5.30	5.10	4.90	4.70	4.50	4.30	4.10	3.90	3.70
7.80	7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40	5.20	5.00	4.80	4.60	4.40	4.20	4.00	3.80	3.60
7.70	7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50	5.30	5.10	4.90	4.70	4.50	4.30	4.10	3.90	3.70	3.50
7.60	7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40	5.20	5.00	4.80	4.60	4.40	4.20	4.00	3.80	3.60	3.40
7.50	7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50	5.30	5.10	4.90	4.70	4.50	4.30	4.10	3.90	3.70	3.50	3.30
7.40	7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40	5.20	5.00	4.80	4.60	4.40	4.20	4.00	3.80	3.60	3.40	3.20
7.30	7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50	5.30	5.10	4.90	4.70	4.50	4.30	4.10	3.90	3.70	3.50	3.30	3.10
7.20	7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40	5.20	5.00	4.80	4.60	4.40	4.20	4.00	3.80	3.60	3.40	3.20	3.00
7.10	6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50	5.30	5.10	4.90	4.70	4.50	4.30	4.10	3.90	3.70	3.50	3.30	3.10	2.90
7.00	6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40	5.20	5.00	4.80	4.60	4.40	4.20	4.00	3.80	3.60	3.40	3.20	3.00	2.80
6.90	6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50	5.30	5.10	4.90	4.70	4.50	4.30	4.10	3.90	3.70	3.50	3.30	3.10	2.90	2.70
6.80	6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40	5.20	5.00	4.80	4.60	4.40	4.20	4.00	3.80	3.60	3.40	3.20	3.00	2.80	2.60
6.70	6.50	6.30	6.10	5.90	5.70	5.50	5.30	5.10	4.90	4.70	4.50	4.30	4.10	3.90	3.70	3.50	3.30	3.10	2.90	2.70	2.50
6.60	6.40	6.20	6.00	5.80	5.60	5.40															

CPT 8

 PROVA PENETROMETRICA STATICA
 TABELLA PARAMETRI GEOTECNICI

2.010496-001

- committente : Dott. Geol. Emanuele Stevanin

- lavoro : Mirabello (Fe) - Via Turati

- note :

 - data : 07/07/2004
 - quota inizio : Piano Campagna
 - prof. falda : 2,50 m da quota inizio
 - pagina : 1

NATURA GRANULARE

 Dr
 %
 100
 95
 90
 87

NATURA COESIVA

 E50
 kg/cm²
 113
 98
 89
 83
 103
 108
 162
 170
 147

Profilo	Rp	Rp/Ri	Natura	Y	p _{vo}	Cu	OCR	E50	E25	Mo
12	9	11	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
11	10	11	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
10	11	12	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
9	12	13	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
8	13	14	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
7	14	15	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
6	15	16	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
5	16	17	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
4	17	18	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
3	18	19	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
2	19	20	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
1	20	21	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
12	21	22	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
11	22	23	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
10	23	24	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
9	24	25	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
8	25	26	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
7	26	27	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
6	27	28	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
5	28	29	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
4	29	30	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
3	30	31	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
2	31	32	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
1	32	33	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
12	33	34	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
11	34	35	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
10	35	36	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
9	36	37	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
8	37	38	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
7	38	39	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
6	39	40	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
5	40	41	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
4	41	42	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
3	42	43	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
2	43	44	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
1	44	45	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
12	45	46	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
11	46	47	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
10	47	48	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
9	48	49	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
8	49	50	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
7	50	51	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
6	51	52	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
5	52	53	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
4	53	54	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
3	54	55	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
2	55	56	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
1	56	57	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
12	57	58	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
11	58	59	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
10	59	60	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
9	60	61	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
8	61	62	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
7	62	63	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
6	63	64	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
5	64	65	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
4	65	66	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
3	66	67	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
2	67	68	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
1	68	69	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
12	69	70	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
11	70	71	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
10	71	72	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
9	72	73	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
8	73	74	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
7	74	75	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
6	75	76	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
5	76	77	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
4	77	78	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
3	78	79	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
2	79	80	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
1	80	81	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
12	81	82	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
11	82	83	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
10	83	84	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
9	84	85	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
8	85	86	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
7	86	87	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
6	87	88	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
5	88	89	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
4	89	90	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
3	90	91	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
2	91	92	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
1	92	93	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
12	93	94	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
11	94	95	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
10	95	96	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
9	96	97	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
8	97	98	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
7	98	99	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
6	99	100	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
5	100	101	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
4	101	102	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
3	102	103	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
2	103	104	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20
1	104	105	2/III	1,85	0,04	0,07	0,11	0,15	0,18	0,20

SCHEDE PROVE PENETROMETRICHE STATICHE
SCHEDE CAPACITA' PORTANTE/CEDIMENTI FONDAZIONI
allegati 33 - 44

PROVA PENETROMETRICA STATICA CAPACITA' PORTANTE / CEDIMENTI FONDAZIONI

- committente : Dott. Geol. Emanuele Stevanin
 - lavoro :
 - località : Mirabello (Fe) - via Turati
 - note :
 - data :
 - quota inizio :
 - prof. falda :
 07/07/2004
 Piano Campagna
 2,50 m da quota inizio

FONDAZIONI SUPERFICIALI ISOLATE - Profondità massima prova : Hmax = 12,00 m	
Fondazione tipo:	TRAVE CONTINUA
- Larghezza Fondazione : B = 0,80 m	- Piano posa Fondazione : H = 1,00 m (da quota inizio)
- Lunghezza Fondazione : L = infinita m	- Profondità banco compr. : Hc = 12,00 m (da quota inizio)
Valutazioni su:	CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO
- Coefficiente di sicurezza : F = 3,0	- Coefficiente riduzione : n = 0,75 rigidità struttura
- 1° minimo assoluto : q.amm = 0,87 kg/cm² (strato prof. 1,20 m)	- cedim. corrisp. a q.amm : 2,40 cm
- 2° minimo : q.amm = 1,01 kg/cm² (strato prof. 1,00 m)	- cedim. corrisp. a q.amm : 2,79 cm
- 3° minimo : q.amm = 2,45 kg/cm² (strato prof. 1,60 m)	- cedim. corrisp. a q.amm : 6,78 cm
PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto) q.amm = 0,87 kg/cm²	- cedim. corrisp. a q.amm : 2,41 cm

FONDAZIONI SUPERFICIALI ISOLATE - Profondità massima prova : Hmax = 12,00 m	
Fondazione tipo:	TRAVE CONTINUA
- Larghezza Fondazione : B = 1,00 m	- Piano posa Fondazione : H = 1,00 m (da quota inizio)
- Lunghezza Fondazione : L = infinita m	- Profondità banco compr. : Hc = 12,00 m (da quota inizio)
Valutazioni su:	CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO
- Coefficiente di sicurezza : F = 3,0	- Coefficiente riduzione : n = 0,75 rigidità struttura
- 1° minimo assoluto : q.amm = 0,85 kg/cm² (strato prof. 1,20 m)	- cedim. corrisp. a q.amm : 2,76 cm
- 2° minimo : q.amm = 1,01 kg/cm² (strato prof. 1,00 m)	- cedim. corrisp. a q.amm : 3,26 cm
- 3° minimo : q.amm = 2,01 kg/cm² (strato prof. 4,80 m)	- cedim. corrisp. a q.amm : 6,50 cm
PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto) q.amm = 0,85 kg/cm²	- cedim. corrisp. a q.amm : 2,75 cm

FONDAZIONI SUPERFICIALI ISOLATE - Profondità massima prova : Hmax = 12,00 m	
Fondazione tipo:	TRAVE CONTINUA
- Larghezza Fondazione : B = 1,20 m	- Piano posa Fondazione : H = 1,00 m (da quota inizio)
- Lunghezza Fondazione : L = infinita m	- Profondità banco compr. : Hc = 12,00 m (da quota inizio)
Valutazioni su:	CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO
- Coefficiente di sicurezza : F = 3,0	- Coefficiente riduzione : n = 0,75 rigidità struttura
- 1° minimo assoluto : q.amm = 0,85 kg/cm² (strato prof. 1,20 m)	- cedim. corrisp. a q.amm : 3,10 cm
- 2° minimo : q.amm = 1,01 kg/cm² (strato prof. 1,00 m)	- cedim. corrisp. a q.amm : 3,70 cm
- 3° minimo : q.amm = 1,69 kg/cm² (strato prof. 4,80 m)	- cedim. corrisp. a q.amm : 6,19 cm
PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto) q.amm = 0,85 kg/cm²	- cedim. corrisp. a q.amm : 3,12 cm

CORRELAZIONI ADOTTATE:
 Modulo edometrico $M_o = \square$ Rp : Natura TORBOSA (1) $\square = 3,00$ * Natura COESIVA (2) $\square = 5,00 - 4,00 - 3,30 - 3,00$
 : Natura GRANULARE (3) $\square = 3,00$
 $R_{amm} = Rp / K =$ resistenza ammissibile schiacciamento $[K = 12,00 (Rp \square 10 \text{ kg/cm}^2) - K = 18,00 (Rp \square 30 \text{ kg/cm}^2)]$

PROVA PENETROMETRICA STATICA CAPACITA' PORTANTE / CEDIMENTI FONDAZIONI

CPT 3

- committente : Dott. Geol. Emanuele Stevanin
 - lavoro :
 - località : Mirabello (Fe) - via Turati
 - note :
 - data : 15/07/2004
 - quota inizio : Piano Campagna
 - prof. falda : 2,40 m da quota inizio

- FONDAZIONI SUPERFICIALI ISOLATE - Profondità massima prova : Hmax = 12,00 m

- Fondazione tipo: TRAVE CONTINUA
 - Larghezza Fondazione : B = 0,80 m
 - Lunghezza Fondazione : L = infinita m
 - Piano posa Fondazione :
 - Profondità banco compr. :
 H = 1,00 m (da quota inizio)
 Hc = 12,00 m (da quota inizio)
 CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO
 n = 0,75 rigidità struttura
 - cedim. corrisp. a q.amm : 4,80 cm
 - cedim. corrisp. a q.amm : 5,00 cm
 - cedim. corrisp. a q.amm : 5,51 cm
 - cedim. corrisp. a q.amm : 4,10 cm

Valutazioni su: PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO
 - Coefficiente di sicurezza : F = 3,0
 - 1° minimo assoluto : q.amm = 2,00 kg/cm² (strato prof. 1,00 m)
 - 2° minimo : q.amm = 2,08 kg/cm² (strato prof. 1,20 m)
 - 3° minimo : q.amm = 2,30 kg/cm² (strato prof. 2,00 m)
 PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto)
 q.amm = 1,71 kg/cm²
 - cedim. corrisp. a q.amm : 4,10 cm

- FONDAZIONI SUPERFICIALI ISOLATE - Profondità massima prova : Hmax = 12,00 m

- Fondazione tipo: TRAVE CONTINUA
 - Larghezza Fondazione : B = 1,00 m
 - Lunghezza Fondazione : L = infinita m
 - Piano posa Fondazione :
 - Profondità banco compr. :
 H = 1,00 m (da quota inizio)
 Hc = 12,00 m (da quota inizio)
 CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO
 n = 0,75 rigidità struttura
 - cedim. corrisp. a q.amm : 5,54 cm
 - cedim. corrisp. a q.amm : 5,73 cm
 - cedim. corrisp. a q.amm : 5,74 cm
 - cedim. corrisp. a q.amm : 4,82 cm

Valutazioni su: PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO
 - Coefficiente di sicurezza : F = 3,0
 - 1° minimo assoluto : q.amm = 1,93 kg/cm² (strato prof. 2,00 m)
 - 2° minimo : q.amm = 2,00 kg/cm² (strato prof. 2,20 m)
 - 3° minimo : q.amm = 2,00 kg/cm² (strato prof. 1,00 m)
 PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto)
 q.amm = 1,68 kg/cm²
 - cedim. corrisp. a q.amm : 4,82 cm

- FONDAZIONI SUPERFICIALI ISOLATE - Profondità massima prova : Hmax = 12,00 m

- Fondazione tipo: TRAVE CONTINUA
 - Larghezza Fondazione : B = 1,20 m
 - Lunghezza Fondazione : L = infinita m
 - Piano posa Fondazione :
 - Profondità banco compr. :
 H = 1,00 m (da quota inizio)
 Hc = 12,00 m (da quota inizio)
 CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO
 n = 0,75 rigidità struttura
 - cedim. corrisp. a q.amm : 5,63 cm
 - cedim. corrisp. a q.amm : 5,74 cm
 - cedim. corrisp. a q.amm : 6,63 cm
 - cedim. corrisp. a q.amm : 5,11 cm

Valutazioni su: PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO
 - Coefficiente di sicurezza : F = 3,0
 - 1° minimo assoluto : q.amm = 1,70 kg/cm² (strato prof. 2,00 m)
 - 2° minimo : q.amm = 1,73 kg/cm² (strato prof. 2,20 m)
 - 3° minimo : q.amm = 2,00 kg/cm² (strato prof. 1,00 m)
 PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto)
 q.amm = 1,54 kg/cm²
 - cedim. corrisp. a q.amm : 5,11 cm

CORRELAZIONI ADOTTATE:
 Modulo edometrico Mo = □ Rp : Natura TORBOSA (1) □ = 3,00 * Natura COESIVA (2) □ = 5,00 - 4,00 - 3,30 - 3,00
 : Natura GRANULARE (3) □ = 3,00
 R.amm = Rp / K = resistenza ammissibile schiacciamento [K = 12,00 (Rp □ 10 kg/cm²) - K = 18,00 (Rp □ 30 kg/cm²)]

PROVA PENETROMETRICA STATICA CAPACITA' PORTANTE / CEDIMENTI FONDAZIONI

CPT 4

2.010496-001

- committente : Dott. Geol. Emanuele Stevanin
 - lavoro :
 - località : Mirabello (Fe) - via Turati
 - note :
 - data :
 - quota inizio :
 - prof. falda :
 Piano Campagna
 2,45 m da quota inizio

FONDAZIONI SUPERFICIALI ISOLATE - Profondità massima prova : Hmax = 12,00 m	
<p>- Fondazione tipo: - Larghezza Fondazione : B = 0,80 m - Lunghezza Fondazione : L = infinita m Valutazioni su: PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO H = 1,00 m (da quota inizio) Hc = 12,00 m (da quota inizio) CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO n = 0,75 rigidità struttura</p>	<p>- 1° minimo assoluto : q.amm = 1,71 kg/cm² (strato prof. 1,20 m) - 2° minimo : q.amm = 2,00 kg/cm² (strato prof. 1,40 m) - 3° minimo : q.amm = 2,02 kg/cm² (strato prof. 1,80 m) PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto) q.amm = 1,71 kg/cm² - Coefficiente di sicurezza : F = 3,0 - Cedimento riduzione : - cedim. corrisp. a q.amm : 4,06 cm - cedim. corrisp. a q.amm : 4,76 cm - cedim. corrisp. a q.amm : 4,80 cm - cedim. corrisp. a q.amm : 4,06 cm</p>

<p>- Fondazione tipo: - Larghezza Fondazione : B = 1,00 m - Lunghezza Fondazione : L = infinita m Valutazioni su: PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO H = 1,00 m (da quota inizio) Hc = 12,00 m (da quota inizio) CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO n = 0,75 rigidità struttura</p>	<p>- 1° minimo assoluto : q.amm = 1,68 kg/cm² (strato prof. 1,20 m) - 2° minimo : q.amm = 1,73 kg/cm² (strato prof. 1,80 m) - 3° minimo : q.amm = 1,79 kg/cm² (strato prof. 2,40 m) PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto) q.amm = 1,68 kg/cm² - Coefficiente di sicurezza : F = 3,0 - Cedimento riduzione : - cedim. corrisp. a q.amm : 4,72 cm - cedim. corrisp. a q.amm : 4,87 cm - cedim. corrisp. a q.amm : 5,02 cm - cedim. corrisp. a q.amm : 4,73 cm</p>
--	---

<p>- Fondazione tipo: - Larghezza Fondazione : B = 1,20 m - Lunghezza Fondazione : L = infinita m Valutazioni su: PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO H = 1,00 m (da quota inizio) Hc = 12,00 m (da quota inizio) CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO n = 0,75 rigidità struttura</p>	<p>- 1° minimo assoluto : q.amm = 1,54 kg/cm² (strato prof. 2,40 m) - 2° minimo : q.amm = 1,55 kg/cm² (strato prof. 1,80 m) - 3° minimo : q.amm = 1,66 kg/cm² (strato prof. 1,20 m) PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto) q.amm = 1,54 kg/cm² - Coefficiente di sicurezza : F = 3,0 - Cedimento riduzione : - cedim. corrisp. a q.amm : 4,94 cm - cedim. corrisp. a q.amm : 4,99 cm - cedim. corrisp. a q.amm : 5,34 cm - cedim. corrisp. a q.amm : 4,95 cm</p>
--	---

CORRELAZIONI ADOTTATE:
 Modulo edometrico Mo = □ Rp : Natura TORBOSA (1) □ = 3,00 * Natura COESIVA (2) □ = 5,00 - 4,00 - 3,30 - 3,00
 : Natura GRANULARE (3) □ = 3,00
 R.amm = Rp / K = resistenza ammissibile schiacciamento [K = 12,00 (Rp □ 10 kg/cm²) - K = 18,00 (Rp □ 30 kg/cm²)]

PROVA PENETROMETRICA STATICA
CAPACITA' PORTANTE / CEDIMENTI FONDAZIONI

CPT 5

2.010496-001

-committente : Dott. Geol. Emanuele Stevanin
-lavoro :
-località : Mirabello (Fe) - via Turati
-note :

-data : 07/07/2004
- quota inizio : Piano Campagna
- prof. falda : 2,40 m da quota inizio

- FONDAZIONI SUPERFICIALI ISOLATE - Profondità massima prova : $H_{max} = 12,00 \text{ m}$

- Fondazione tipo: TRAVE CONTINUA

- Larghezza Fondazione: B = 0,80 m
- Lunghezza Fondazione: L = infinita m
- Piano posa Fondazione: H = 1,00 m (da quota inizio)
- Profondità banco compr.: Hc = 12,00 m (da quota inizio)

Valutazioni su: **PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO** **CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO**

- Coefficiente di sicurezza : $F = 3,0$

PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto)	
-1° minimo assoluto :	q.amm = 0,69 kg/cm ² (strato prof. 1,20 m)
-2° minimo :	q.amm = 0,81 kg/cm ² (strato prof. 1,40 m)
-3° minimo :	q.amm = 0,95 kg/cm ² (strato prof. 1,00 m)
q.amm = 0,69 kg/cm ²	
-cedim. corrisp. a q.amm : 2,10 cm	-cedim. corrisp. a q.amm : 2,88 cm
-cedim. corrisp. a q.amm : 2,46 cm	-cedim. corrisp. a q.amm : 2,08 cm

- FONDAZIONI SUPERFICIALI ISOLATE - Profondità massima prova: $H_{max} = 12,00 \text{ m}$

- Fondazione tipo: TRAVE CONTINUA

Larghezza Fondazione : B = 1,00 m
Lunghezza Fondazione : L = infinita m
- Piano posa Fondazione : H = 1,00 m (da quota inizio)
- Profondità banco compr. : Hc = 12,00 m (da quota inizio)

Valutazioni su: PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO

- Coefficiente di sicurezza : $F = 3,0$

PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto)	
1° minimo assoluto:	q.amm = 0,68 kg/cm ² (strato prof: 1,20 m)
2° minimo:	q.amm = 0,76 kg/cm ² (strato prof: 1,40 m)
3° minimo:	q.amm = 0,95 kg/cm ² (strato prof: 1,00 m)
q.amm = 0,68 kg/cm ²	
-cedim. corrisp. a q.amm: 2,36 cm	-cedim. corrisp. a q.amm: 2,35 cm
-cedim. corrisp. a q.amm: 2,62 cm	-cedim. corrisp. a q.amm: 2,30 cm

FONDAZIONI SUPERFICIALI ISOLATE - Profondità massima prova : Hmax = 12,00 m

Fondazione tipo:
TRAVE CONTINUA

Larghezza Fondazione: B = 1,20 m
Lunghezza Fondazione: L = infinita m
- Piano posa Fondazione: H = 1,00 m (da quota inizio)
- Profondità banco compr.: Hc = 12,00 m (da quota inizio)

valutazioni su: **PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO** **CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO**

Coefficiente di sicurezza : $F = 3,0$ - Coefficiente riduzione :

RESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto)	
1° minimo assoluto :	q.amm = 0,68 kg/cm ² (strato prof: 1,20 m)
2° minimo :	q.amm = 0,73 kg/cm ² (strato prof: 1,40 m)
3° minimo :	q.amm = 0,95 kg/cm ² (strato prof: 1,00 m)
- cedim. corrisp. a q.amm : 2,61 cm	- cedim. corrisp. a q.amm : 2,62 cm
- cedim. corrisp. a q.amm : 2,80 cm	- cedim. corrisp. a q.amm : 3,67 cm

CORRELAZIONI ADOTTATE:

Modulo edometrico $M_o = \square$ Rp : Natura TORBOSA (1) $\square = 3,00$ * Natura COESIVA (2) $\square = 5,00 - 4,00 - 3,30 - 3,00$
 : Natura GRANULARE (3) $\square = 3,00$ [K = 12,00 (Rp \square 10 kg/cm²) - K = 18,00 (Rp \square 30 kg/cm²)]
 amm = Rp / K = resistenza ammissibile schiacciamento

- data : 15/07/2004
- quota inizio : Piano Campagna
- prof. falda : 1,90 m da quota inizio

- Fondazione tipo:
TRAVE CONTINUA

Valutazioni su: PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO - Coefficiente di sicurezza : $F = 3,0$ - Coefficiente riduzione : $n = 0,75$ rigidezza struttura CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO

PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto)		q.amm = 0,69 kg/cm ²	
1° minimo assoluto ;	q.amm = 0,81 kg/cm ²	(strato prof. 1,40 m)	- cedim. corrisp. a q.amm : 2,74 cm
2° minimo ;	q.amm = 0,87 kg/cm ²	(strato prof. 1,60 m)	- cedim. corrisp. a q.amm : 2,93 cm
3° minimo ;	q.amm = 1,21 kg/cm ²	(strato prof. 1,20 m)	- cedim. corrisp. a q.amm : 4,06 cm
			- cedim. corrisp. a q.amm : 2,32 cm

- Fondazione tipo:
TRAVE CONTINUA

valutazioni su: **PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO** - Coefficiente di sicurezza : **F = 3,0** - Coefficiente riduzione : **n = 0,75** rigidezza struttura

PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto)

2° minimo:	q.amm = 0,76 kg/cm ²	(strato prof. 1,40 m)
3° minimo:	q.amm = 0,77 kg/cm ²	(strato prof. 1,60 m)
	q.amm = 1,04 kg/cm ²	(strato prof. 1,80 m)

q.amm = 0,68 kg/cm²

- cedim. corrisp. a q.amm : 2,97 cm	- cedim. corrisp. a q.amm : 2,66 cm
- cedim. corrisp. a q.amm : 3,03 cm	- cedim. corrisp. a q.amm : 4,07 cm

Fondazione tipo:
TRAVE CONTINUA

alutazioni su: **PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO**
Coefficiente di sicurezza : **F = 3,0**
- Coefficiente riduzione :
n = 0,75 rigidezza struttura

RESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto)	
2° minimo assoluto :	q.amm = 0,71 kg/cm² (strato prof: 1,60 m)
3° minimo :	q.amm = 0,73 kg/cm² (strato prof: 1,40 m)
	q.amm = 0,93 kg/cm² (strato prof: 1,80 m)
- cedim. corrisp. a q.amm : 3,16 cm	- cedim. corrisp. a q.amm : 3,21 cm
- cedim. corrisp. a q.amm : 4,13 cm	- cedim. corrisp. a q.amm : 3,01 cm

CORRELAZIONI ADOTTATE:
 Modulo edometrico $M_o = \square$ Rp : Natura TORBOSA (1) $\square = 3,00$ * Natura COESIVA (2) $\square = 5,00 - 4,00 - 3,30 - 3,00$
 : Natura GRANULARE (3) $\square = 3,00$ [K = 12,00 (Rp \square 10 kg/cm²) - K = 18,00 (Rp \square 30 kg/cm²)]
 R_{amm} = Rp / K = resistenza ammissibile schiacciamento

PROVA PENETROMETRICA STATICA

CAPACITA' PORTANTE / CEDIMENTI FONDAZIONI

2.010496-001

- committente : Dott. Geol. Emanuele Stevanin
 - lavoro :
 - località : Mirabello (Fe) - via Turati
 - note :
 - data :
 - quota inizio :
 - prof. falda :
 Piano Campagna
 07/07/2004
 3,50 m da quota inizio

- FONDAZIONI SUPERFICIALI ISOLATE - Profondità massima prova : Hmax = 12,00 m

- Fondazione tipo:
 - Larghezza Fondazione : B = 0,80 m
 - Lunghezza Fondazione : L = infinita m
 Valutazioni su:
 PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO
 Cedimenti del sottosuolo
 H = 1,00 m (da quota inizio)
 Hc = 12,00 m (da quota inizio)
 n = 0,75 rigidità struttura
 - 1° minimo assoluto : q.amm = 1,51 kg/cm² (strato prof. 1,20 m)
 - 2° minimo : q.amm = 1,85 kg/cm² (strato prof. 1,40 m)
 - 3° minimo : q.amm = 2,50 kg/cm² (strato prof. 1,00 m)
 - Coefficiente di sicurezza : F = 3,0
 - Coefficiente riduzione :
 q.amm = 1,36 kg/cm²
 PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto)
 cedim. corrisp. a q.amm : 3,74 cm
 cedim. corrisp. a q.amm : 4,60 cm
 cedim. corrisp. a q.amm : 6,21 cm
 cedim. corrisp. a q.amm : 3,38 cm

TRAVE CONTINUA

- Fondazione tipo:
 - Larghezza Fondazione : B = 1,00 m
 - Lunghezza Fondazione : L = infinita m
 Valutazioni su:
 PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO
 Cedimenti del sottosuolo
 H = 1,00 m (da quota inizio)
 Hc = 12,00 m (da quota inizio)
 n = 0,75 rigidità struttura
 - 1° minimo assoluto : q.amm = 1,48 kg/cm² (strato prof. 1,20 m)
 - 2° minimo : q.amm = 1,72 kg/cm² (strato prof. 1,40 m)
 - 3° minimo : q.amm = 2,28 kg/cm² (strato prof. 1,60 m)
 - Coefficiente di sicurezza : F = 3,0
 - Coefficiente riduzione :
 q.amm = 1,26 kg/cm²
 PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto)
 cedim. corrisp. a q.amm : 4,38 cm
 cedim. corrisp. a q.amm : 5,09 cm
 cedim. corrisp. a q.amm : 6,75 cm
 cedim. corrisp. a q.amm : 3,73 cm

TRAVE CONTINUA

- Fondazione tipo:
 - Larghezza Fondazione : B = 1,20 m
 - Lunghezza Fondazione : L = infinita m
 Valutazioni su:
 PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO
 Cedimenti del sottosuolo
 H = 1,00 m (da quota inizio)
 Hc = 12,00 m (da quota inizio)
 n = 0,75 rigidità struttura
 - 1° minimo assoluto : q.amm = 1,47 kg/cm² (strato prof. 1,20 m)
 - 2° minimo : q.amm = 1,65 kg/cm² (strato prof. 1,40 m)
 - 3° minimo : q.amm = 2,10 kg/cm² (strato prof. 1,60 m)
 - Coefficiente di sicurezza : F = 3,0
 - Coefficiente riduzione :
 q.amm = 1,20 kg/cm²
 PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto)
 cedim. corrisp. a q.amm : 5,00 cm
 cedim. corrisp. a q.amm : 5,62 cm
 cedim. corrisp. a q.amm : 7,17 cm
 cedim. corrisp. a q.amm : 4,09 cm

CORRELAZIONI ADOTTATE:

Modulo edometrico Mo = □ Rp : Natura TORBOSA (1) □ = 3,00 * Natura COESIVA (2) □ = 5,00 - 4,00 - 3,30 - 3,00
 : Natura GRANULARE (3) □ = 3,00
 R.amm = Rp / K = resistenza ammissibile schiacciamento [K = 12,00 (Rp □ 10 kg/cm²) - K = 18,00 (Rp □ 30 kg/cm²)]

CPT 3

PROVA PENETROMETRICA STATICA CAPACITA' PORTANTE / CEDIMENTI FONDAZIONI

2.010496-001

- committente : Dott. Geol. Emanuele Stevanin

- data :

15/07/2004

- quota inizio :

Piano Campagna

2,40 m da quota inizio

- località : Mirabello (Fe) - via Turati

- note :

- FONDAZIONI SUPERFICIALI ISOLATE - Profondità massima prova : Hmax = 12,00 m

- Fondazione tipo: TRAVE CONTINUA

- Larghezza Fondazione : B = 1,00 m
 - Piano posa Fondazione : H = 1,00 m (da quota inizio)
 - Lunghezza Fondazione : L = infinita m
 - Profondità banco compr. : Hc = 12,00 m (da quota inizio)

Valutazioni su: PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO

- Coefficiente di sicurezza : F = 3,0

- Coefficiente riduzione :

n = 0,75 rigidità struttura

- 1° minimo assoluto :

q.amm = 1,93 kg/cm² (stato prof: 2,00 m)

- cedim. corrisp. a q.amm : 5,54 cm

- 2° minimo :

q.amm = 2,00 kg/cm² (stato prof: 2,20 m)

- cedim. corrisp. a q.amm : 5,73 cm

- 3° minimo :

q.amm = 2,00 kg/cm² (stato prof: 1,00 m)

- cedim. corrisp. a q.amm : 5,74 cm

PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto)

q.amm = 0,88 kg/cm²

- cedim. corrisp. a q.amm : 2,53 cm

CORRELAZIONI ADOTTATE:

Modulo edometrico Mo = □ Rp : Natura TORBOSA (1) □ = 3,00 * Natura COESIVA (2) □ = 5,00 - 4,00 - 3,30 - 3,00

R.amm = Rp / K = resistenza ammissibile schiacciamento [K = 12,00 (Rp □ 10 kg/cm²) - K = 18,00 (Rp □ 30 kg/cm²)]

PROVA PENETROMETRICA STATICA **CPT 4** **CAPACITA' PORTANTE / CEDIMENTI FONDAZIONI**

- committente : Dott. Geol. Emanuele Stevanin
 - lavoro :
 - località : Mirabello (Fe) - via Turati
 - note :
 - data : 07/07/2004
 - quota inizio : Piano Campagna
 - prof. falda : 2,45 m da quota inizio

- FONDAZIONI SUPERFICIALI ISOLATE - Profondità massima prova : Hmax = 12,00 m

- Fondazione tipo: TRAVE CONTINUA

- Larghezza Fondazione : B = 1,00 m
 - Lunghezza Fondazione : L = infinita m
 - Piano posa Fondazione : H = 1,00 m (da quota inizio)
 - Profondità banco compr. : Hc = 12,00 m (da quota inizio)

Valutazioni su: PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO

- Coefficiente di sicurezza : F = 3,0

- Coefficiente riduzione : n = 0,75 rigidità struttura

- 1° minimo assoluto :

q.amm = 1,68 kg/cm² (strato prof: 1,20 m)

- cedim. corrisp. a q.amm : 4,72 cm

- 2° minimo :

q.amm = 1,73 kg/cm² (strato prof: 1,80 m)

- cedim. corrisp. a q.amm : 4,87 cm

- 3° minimo :

q.amm = 1,79 kg/cm² (strato prof: 2,40 m)

- cedim. corrisp. a q.amm : 5,02 cm

PRESSIONE AMMISSIBILE (incremento netto)

q.amm = 0,88 kg/cm²

- cedim. corrisp. a q.amm : 2,48 cm

CORRELAZIONI ADOTTATE:

Modulo edometrico Mo = □ Rp : Natura TORBOSA (1) □ = 3,00 * Natura COESIVA (2) □ = 5,00 - 4,00 - 3,30 - 3,00
 : Natura GRANULARE (3) □ = 3,00
 R.amm = Rp / K = resistenza ammissibile schiacciamento [K = 12,00 (Rp □ 10 kg/cm²) - K = 18,00 (Rp □ 30 kg/cm²)]

PROVA PENETROMETRICA STATICA
CAPACITA' PORTANTE / CEDIMENTI FONDAZIONI

- committente : Dott. Geol. Emanuele Stevanin
- lavoro :
- località : Mirabello (Fe) - via Turati
- note :
- data : 07/07/2004
- quota inizio :
- prof. falda :
Piano Campagna
2,50 m da quota inizio

- FONDAZIONI SUPERFICIALI ISOLATE - Profondità massima prova : Hmax = 12,00 m

- Fondazione tipo: TRAVE CONTINUA

- Larghezza Fondazione : B = 1,00 m
- Piano posa Fondazione :
- Profondità banco compr. : Hc = 12,00 m (da quota inizio)
- Lunghezza Fondazione : L = infinita m

Valutazioni su: PRESSIONE AMMISSIBILE ALLO SCHIACCIAMENTO
CEDIMENTI DEL SOTTOSUOLO
- Coefficiente di sicurezza : F = 3,0
- Coefficiente riduzione :
n = 0,75 rigidità struttura

- 1° minimo assoluto : q.amm = 1,26 kg/cm² (strato prof. 1,40 m)
- 2° minimo : q.amm = 1,36 kg/cm² (strato prof. 2,00 m)
- 3° minimo : q.amm = 1,40 kg/cm² (strato prof. 1,60 m)
- cedim. corrisp. a q.amm : 3,60 cm
- cedim. corrisp. a q.amm : 3,89 cm
- cedim. corrisp. a q.amm : 4,01 cm
- cedim. corrisp. a q.amm : 2,82 cm

CORRELAZIONI ADOTTATE:
Modulo edometrico Mo = \square Rp : Natura TORBOSA (1) \square = 3,00 * Natura COESIVA (2) \square = 5,00 - 4,00 - 3,30 - 3,00
: Natura GRANULARE (3) \square = 3,00
R.amm = Rp / K = resistenza ammissibile schiacciamento [K = 12,00 (Rp \square 10 kg/cm²) - K = 18,00 (Rp \square 30 kg/cm²)]