

Chiesa di S. Andrea della Valle a Roma

Intervento di sottofondazione con micropali tipo "radice"

Recimentación de la iglesia de San Andrés, en Roma (Ref 1

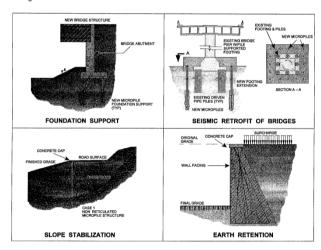




US Department of Transportation Federal Highway Administration

Priority Technologies Program

# MICROPILE DESIGN AND CONSTRUCTION GUIDELINES



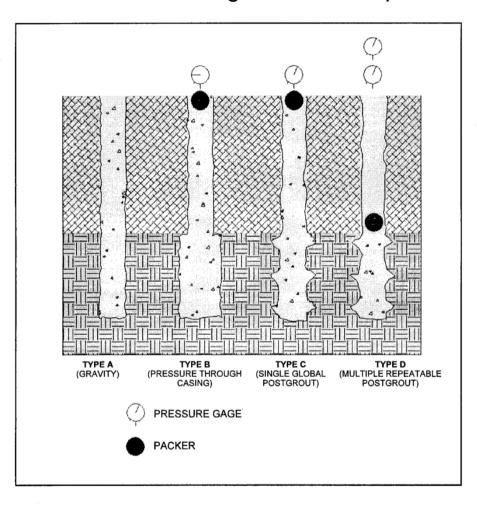
#### IMPLEMENTATION MANUAL

PUBLICATION NO. FHWA - SA - 97 - 070

June 2000



## Classificazione generale micropali



**Figure 2 – 5.** Micropile Classification Based on Type of Grouting.(Refer to Table 2-1 for details)

Micropalo tipo Radice o Palo IGU
Perforazione a circolazione d'acqua
con carotiere e tubazione di rivestimento
Miropalo tipo A o tipo B

BEGIN DRILLING
SOR INSTALLATION
OF TEMPORARY
CASING

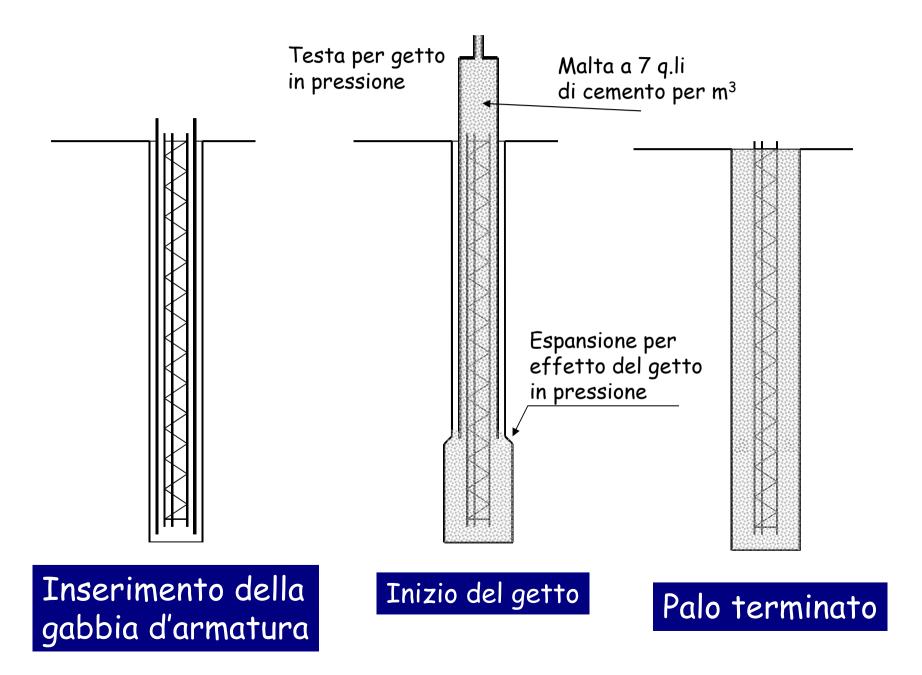
BEGIN DRILLING
DRILLING
DRILLING
STRATUM

REMOVE
TEMPORARY
CASING

COMPLETE PILE
(C) C

Figure 1 - 1. Micropile Construction Sequence using Casing

FHWA-SA-97-070 (v00-06)



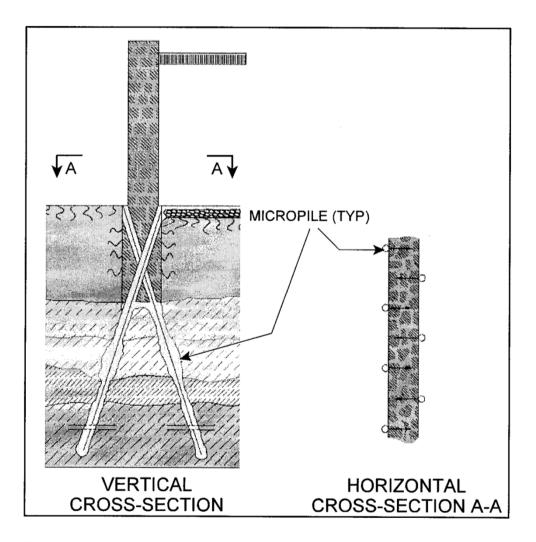
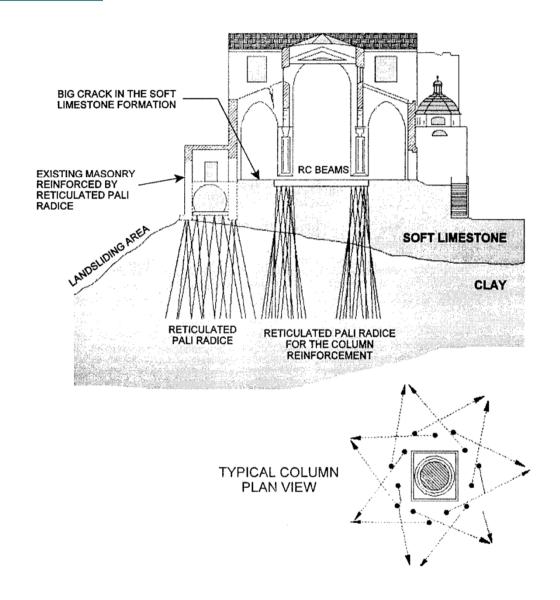
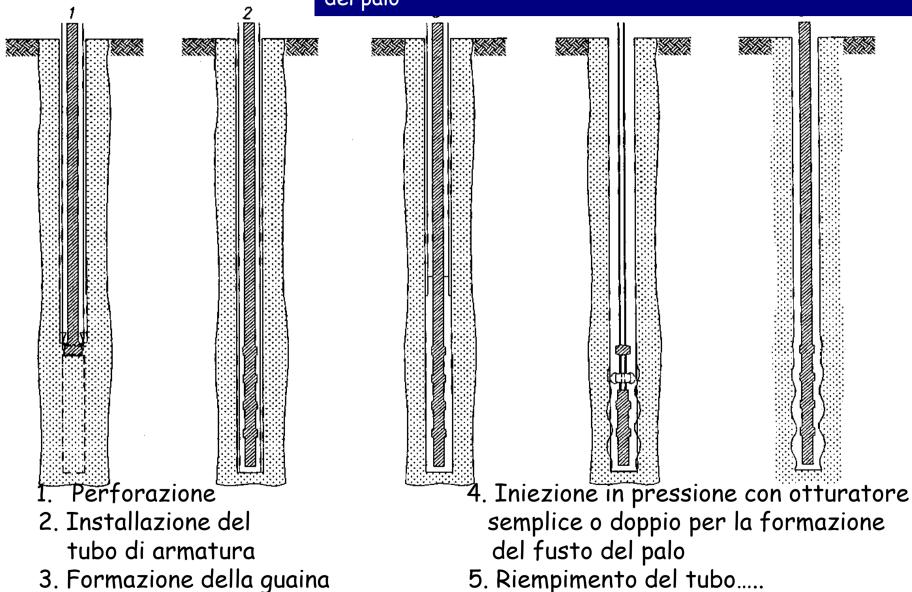
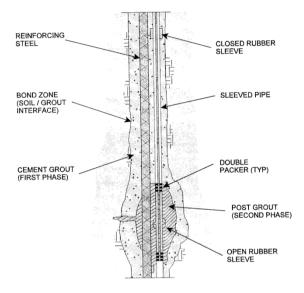


Figure 1 - 2. Classical Arrangement of Root Piles for Underpinning



Micropalo tipo Tubfix o IRS: perforazione a circolazione d'acqua con carotiere e tubazione di rivestimento .... cambia la fase di realizzazione del fusto del palo





**Figure 4 - 6.** Principle of the Tube à Manchette Method of Postgrouting Injection

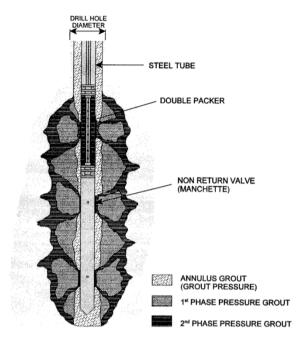


Figure 4 - 7. Use of Reinforcement Tube as a Tube á Manchette Postgrouting System

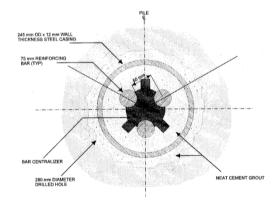
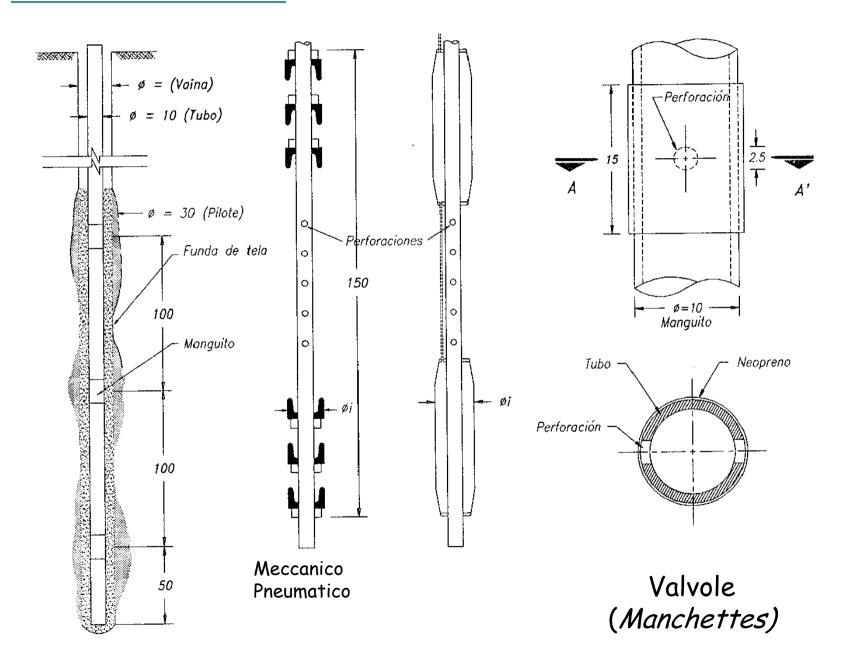


Figure 4 - 8. Multiple Bar Reinforcement with Bar Centralizer/Spacer



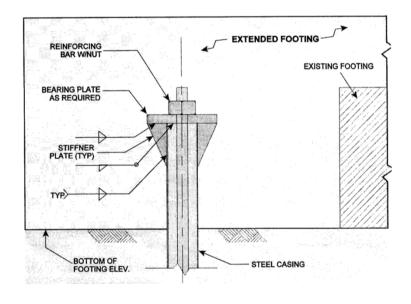


Figure 5 - 6. Pile to Footing Connection Detail.

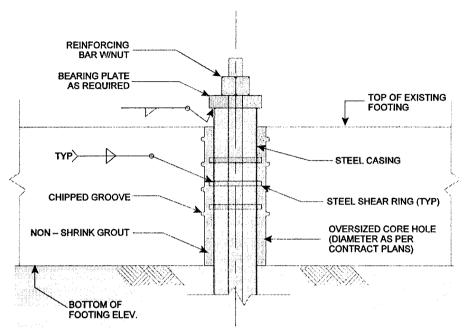


Figure 5 - 7. Pile to Footing Connection Detail.

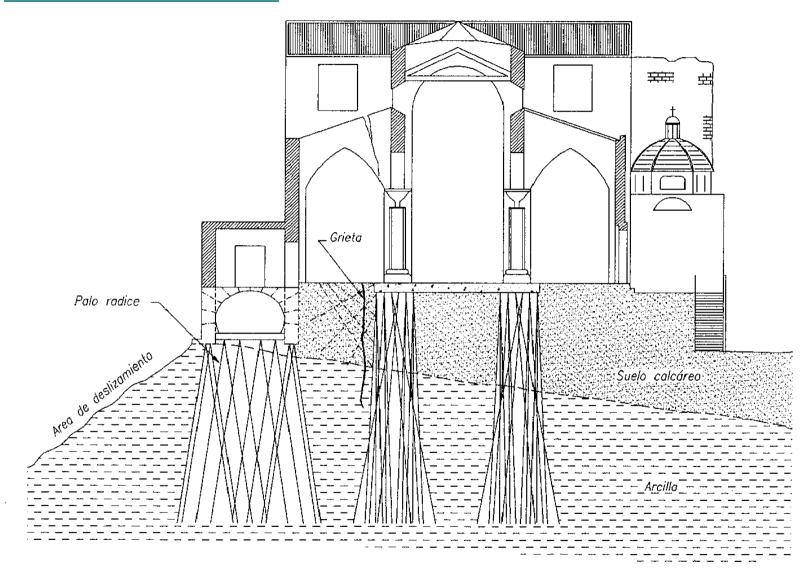


Fig 3 Recimentación de la catedral de Agrigento en Sicilia (Ref 1)



#### Metodo di Bustamante e Doix (1985)

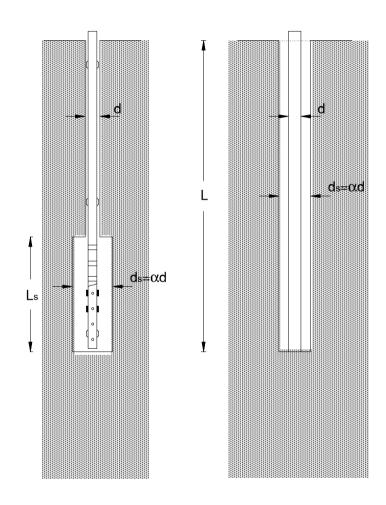
Prima di tutto bisogna distinguere tra pali radice chiamati pali IGU (injection globale unique, i.e. single global injection) e pali iniettati via un tubo a valvole chiamati IRS (injection repetitive et selective, i.e. repeated and selective injections).

Il terreno è caratterizzato o attraverso prove pressiometriche (Menard) o prove SPT. Il valore della resistenza laterale è fornito in funzione della pressione limite  $\mathbf{p}_{L}$  del pressiometro Ménard o del numero di colpi  $N_{SPT}$ .

Si assume inoltre che la pressione di iniezione  $p_g$  sia contenuta nel campo "suggerito":  $p_q \ge p_L$  for the IRS micropiles

 $\cdot 0.5 p_{L} \le p_{q} \le p_{L}$  for the IGU micropiles

e che l'iniezione sia condotta ad una velocità compresa (portata di malta di cemento) 0.3 - 0.6 m³/h in terreni a grana fine e 0.8 - 1.2 m³/h in terreni a grana grossa



La resistenza laterale di un micropalo si esprime come:

$$S = \pi d_s L_s s$$

Dove  $d_s$  è il diametro espanso,  $L_s$  la lunghezza della porzione iniettata di palo ed s è la resistenza a taglio disponibile all'interfaccia....

Il diametro espanso è fornito dall'espressione

$$d_s = \alpha d$$

con il valore di  $\alpha$  fornito dalla tabella che segue:

Type of soil	Values of α		Minimum suggested grout volume*		
	IRS	IGU			
Gravel	1.8	1.3 - 1.4	1.5 V <sub>S</sub>		
Sandy gravel	1.6 - 1.8	1.2 - 1.4	1.5 V <sub>S</sub>		
Gravelly sand	1.5 - 1.6	1.2 - 1.3	1.5 V <sub>S</sub>		
Coarse sand	1.4 - 1.5	1.1 - 1.2	1.5 V <sub>S</sub>		
Medium sand	1.4 - 1.5	1.1 - 1.2	1.5 V <sub>S</sub>		
Fine sand	1.4 - 1.5	1.1 - 1.2	$1.5 \text{ V}_{\text{S}}$		
Silty sand	1.4 - 1.5	1.1 - 1.2	IRS: (1.5 - 2)V <sub>S</sub> ; IGU: 1.5V <sub>S</sub>		
Silt	1.4 - 1.6	1.1 - 1.2	IRS: $2V_S$ ; IGU: $1.5V_S$		
Clay	1.8 - 2.0	1.2	IRS: $(2.5 - 3)V_S$ ; IGU: $(1.5 - 2)V_S$		
Marl	1.8	1.1 - 1.2	$(1.5-2)V_S$ for stiff layers		
Marly limestone					
Weathered or	1.8	1.1 - 1.2	$(2-6)V_S$ or more for fractured layers		
fractured limestone					
Weathered and/or			$(1.1 - 1.5)V_S$ for slightly fractured layers		
fractured rock	1.2	1.1	2V <sub>S</sub> or more for fractured layers		

La resistenza a taglio all'interfaccia nella porzione iniettata.... in funzione di  $p_L$  or  $N_{\text{SPT}}$  :

$$s = a + bp_L$$

$$s = \alpha + \beta N_{SPT}$$

con i coefficienti a,b,  $\alpha$ ,  $\beta$  forniti in tabella:

Soil Type	Micropile	а	b	α	β
	type	(MPa)		(MPa)	(MPa)
Sand and gravel	IGU	0	0.10	0	0.005
	IRS	0.05	0.10	0.05	0.005
Silt and clay	IGU	0.04	0.06	0.04	0.004
	IRS	0.10	0.084	0.1	0.006
Weathered and	IGU	0.04	0.10	-	-
fractured rock	IRS	0.04	0.13	-	-

#### da Piles and Pile Foundations

Tra le raccomandazioni fornite dagli autori:

- ✓ Se la porzione iniettata del micropali si estende fino a piano campagna, si raccomanda di considerare i primi 5 metri come se fossero del tipo IGU.
- ✓ Lunghezza minima del palo IRS almeno 9 m con quindi almeno 4 metri di bulbo iniettato oltre i 5 metri trascurati

La resistenza alla punta, generalmente trascurabile o quasi, viene assunta pari al 15% della resistenza laterale.

Dunque il carico limite del micropalo si ottiene come:

$$Q_{u/t} = 1.15 \text{ sL}_s \pi \alpha d$$