

アンカー工法のグラウト加圧による地盤の割裂現象

(その1 室内実験による粘性土の割裂圧)

西松建設(株)	正会員	栗原和夫
"	正会員	斎藤顯次
早稲田大学	正会員	森 麟
建築研究所	正会員	○田村昌仁

1. まえがき

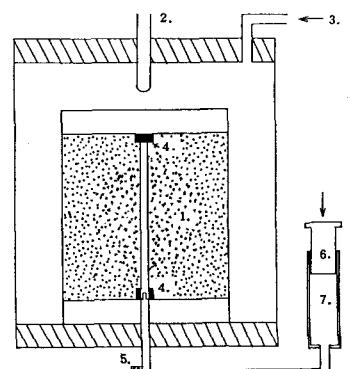
アンカーの支持機構は、支圧タイプのものを除けば、引張り材とグラウトからなるアンカ一体と地盤との摩擦抵抗に大きく依存しており、セメントミルクなどのグラウト材による注入加圧が摩擦抵抗に影響を及ぼす。グラウトの加圧により、削孔によって生じた孔壁の弛みを回復して地盤を締め付け、アンカ一体の周面と地盤との摩擦抵抗を高めることができる。しかし、グラウト加圧の際の注入圧が過大であると地盤が割裂してグラウト材が地盤中に脈状に貫入する恐れがある。定着地盤としては通常はN値が大きく硬い地盤が選ばれるが、定着部の強度がグラウト圧に対して十分でない場合や一時的に高い注入圧が作用する場合もある。注入による地盤の割裂はマイナスになる場合もあり、加圧状況と加圧力の関係を知ることは有用と思われる。グラウト加圧による地盤の割裂現象を明らかにすることは施工管理上重要と考えられるが、これまでこの現象に注目した研究は少ない。

本研究では、粘性土を対象として、グラウト加圧による地盤の割裂現象を室内実験で調査研究したものであり、割裂圧と拘束圧、一軸圧縮強さの関係を明らかにしている。

表-1 粘性土試料の種類

試料	配 合 (グラム)	ρ (g/cm ³)	q_u (kg/cm ²)	σ_c (kg/cm ²)	E_{ca} (kg/cm ²)
C 1	木筋粘土3800 石膏1600 ベントナイト500 水3000	1.68~1.70	0.90~1.10	0.20~0.25	110~130
C 2	木筋粘土3000 石膏2500 ベントナイト500 水3000	1.65~1.70	4.5~5.6	0.95~1.20	380~530
C 3	木筋粘土2500 石膏3000 ベントナイト500 水3000	1.65~1.75	9.3~10.9	2.0~2.3	1050~1300

○: ブラジリアン試験(圧製試験)による引張強度



1 : 供試体 2 : 軸圧 3 : 拘束圧 4 : 硬質ゴム
5 : 注入圧 6 : グラウト注入装置 7 : グラウト

図-1 割裂試験装置の概要

表-2 グラウトの種類

種類	配 合	フロー値
A	10%ベントナイト泥水 2500cc セメント 250g 遅延剤 200cc	12秒
B	10%ベントナイト泥水 2500cc セメント 1100g 遅延剤 200cc	60秒

表-2には、グラウトの配合を示す。なお、アンカー工事における実用のグラウトのフロー値は、通常12秒前後である。また、割裂後のグラウトの注入状況については、グラウトをローダミンで赤く着色して調査した。

3. 粘性土の割裂圧

図-2には、試料C1の割裂圧と拘束圧の関係を示す。注入材は、水、グラウトA、グラウトBである。この図より、割裂圧はフロー値の大きいものほど大きくなっていることがわかる。図-3、図-4には、試料C2、C3の結果を示しており、図-2と同様な傾向が認められる。図中の実線は、割裂圧が拘束圧の一倍に比例すると見なした直線であるが、実験値はほぼこの直線上にあり、試料や注入材の種類を問わず、割裂圧は拘束圧のほぼ一倍に比例して大きくなっている。

表-3には、割裂圧 P_f と拘束圧 σ_3 の関係に対して最小2乗法による一次式近似($P_f = A\sigma_3 + B$, $B = Cq_u$ 、 A , B , C は定数)を行った結果を示している。相関係数は、供試体の一軸圧縮強さが大きいほど小さくなつたが、これは供試体の圧縮強度に比較して拘束圧が小さいので、割裂圧と拘束圧の関係が明確に把握できないためと思われる。一次式近似における傾き A の値は前述したようにほぼ1となっている。また、切片値 B は注入材を水とした場合で(0.80~1.01) q_u 、グラウトAで(1.30~1.60) q_u 、グラウトBで(2.30~2.60) q_u となった。一軸圧縮強さ q_u が2kg/cm²以下の粘性土を対象とした場合の水による粘性土の割裂圧は、拘束圧 σ_3 と一軸圧縮強さ q_u の和で表されることを既に明らかにしている²⁾、 q_u が10kg/cm²までの試料に対しても同様な結果が得られた。

割裂圧に及ぼすフロー値の影響については、 q_u が1kgf/cm²以下の粘土に関して既に式(1)が成立することを明らかにしている¹⁾。

$$P_f = \sigma_3 + [\{ 2.8 - \{ 1 / (0.1F - 0.3) \} \} q_u] \quad (1)$$

式(1)において、フロー値8, 12秒, 60秒の切片値 B はそれぞれ0.8, 1.68, 2.63となり、本実験の結果とほぼ一致している。したがつて、一軸圧縮強さ q_u が1kg/cm²までの粘性土を対象とした場合の割裂圧とフロー値の関係は、 q_u が10kg/cm²までの試料に対しても適用できることがわかった。

4. まとめ

本研究は、グラウト加圧における粘性土が割裂圧の大きさを室内実験を通じて調査研究したものである。粘性土の割裂圧はグラウトのフロー値に左右されるが、一軸圧縮強さ q_u が10kgf/cm²までの粘性土の割裂圧はほぼ式(1)で与えられることがわかった。したがつて、グラウトの加圧力の大きさは式(1)で与えられる値より十分小さく設定すべきであろう。なお、本研究の一部は、文部省科学研究費一般研究(c) (01550392) の補助を得たことを記す。

文献 1)Mori et al.: S & F, 1990, No.3, pp.129-136. 2)Mori et al.: S & F, 1987, No.1, 14-22.

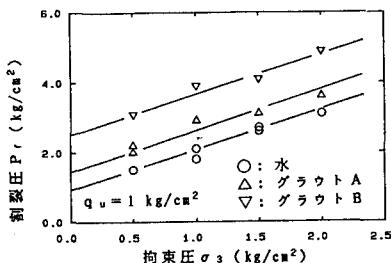


図-2 試料C1の割裂圧と拘束圧

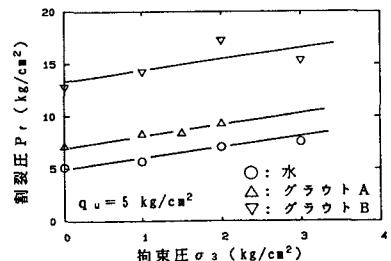


図-3 試料C2の割裂圧と拘束圧

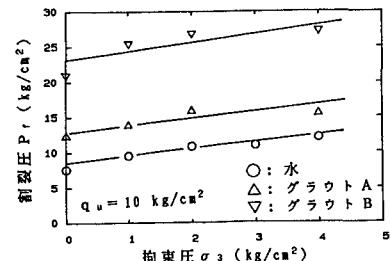


図-4 試料C3の割裂圧と拘束圧

表-3 最小2乗法による回帰直線式

注入材	試料	回帰直線式	相関係数
水	C1	$P_f = 1.12\sigma_3 + 0.89q_u$	0.97
	C2	$P_f = 0.89\sigma_3 + 1.01q_u$	0.98
	C3	$P_f = 1.05\sigma_3 + 0.80q_u$	0.96
グラウトA	C1	$P_f = 0.98\sigma_3 + 1.67q_u$	0.97
	C2	$P_f = 1.03\sigma_3 + 1.42q_u$	0.97
	C3	$P_f = 0.79\sigma_3 + 1.30q_u$	0.86
グラウトB	C1	$P_f = 1.12\sigma_3 + 2.60q_u$	0.98
	C2	$P_f = 1.03\sigma_3 + 2.66q_u$	0.73
	C3	$P_f = 1.40\sigma_3 + 2.30q_u$	0.82