

III-1 錠返し応力を受ける土の力学的性質について

東北大学大学院 正員 桃井 織

1. まえがき

錠返し応力を受ける土の変形或いは強度に対するもの、錠返し応力、錠返し回数、及伏土の
蓄積 含水比等の影響については東北大学の河上・小川両氏よりすでに報告されたが、今回は
種々の土に対して錠返し応力を作用させた場合の土の変形、弾性変化率、破壊強度、粘着
力、内部せん断角、更に側面拘束の影響について報告する。

2 実験方法

実験用試料は粘性土工種 及伏粘性土砂とを任意の割合で混合した混合土3種
計5種であり、それぞれの物理的性質は(表-1)に示してある。此等の試料を任意
の含水比で練固め直径5cm高さ12.6cm
の円筒状試体を作成し、1軸及伏3
軸錠返し載荷試験を行った。

実験に当つては、錠返し応力、載荷
回数の種々変化させて行い、特に3軸
錠返し載荷試験に於いては側圧を変化
させた(0, 1, 2, ..., 5kN)、側面拘束の
影響を調べた。又錠返し載荷を受ける
土に対して1軸及伏3軸圧縮試験を行つた。

表 - 1

試 料	砂 分	泥 分	粘 土 分	L.L.	P.L.	O.M.C.
%	%	%	%	%	%	%
粘 土 A	21	71	8	67.7	26.2	29.4
粘 土 B	24	23	43	71.5	32.8	31.0
粘土B1:砂1						
混 合 土 C	59	12	29	64.1	19.4	20.0
粘土B2:砂1						
粘 土 D	50	17	32	55.4	23.1	25.0
粘土B4:砂1						
混 合 土 E	43	15	42	68.5	29.0	27.8

3 実験結果

錠返し応力を受ける土は圖一
に示す様なヒステリシル
ークを描きながら、永久変位を
増して行つて、錠返し載荷初期に
於いてはループにより図に示す
前段は大きく粘性の影響が表わ
れていたが、錠返し回数が大き
くなると粘性の影響は小さくなって
来る。二の複雑な地盤の土に
關しても見られて、これが当然の
ことである粘着性土に於いては

粘性の影響は年々減少の傾向を有し、土は錠返し応力を受けると次第に弾性的運動を示す
様になるものと思われる。

錠返し応力を受ける土の永久変位を普通目盛、載荷回数を対数目盛でプロットすると、
永久変位載荷回数曲線には不連続の表れがある。この不連続点が表すのは錠返し回数で、錠返

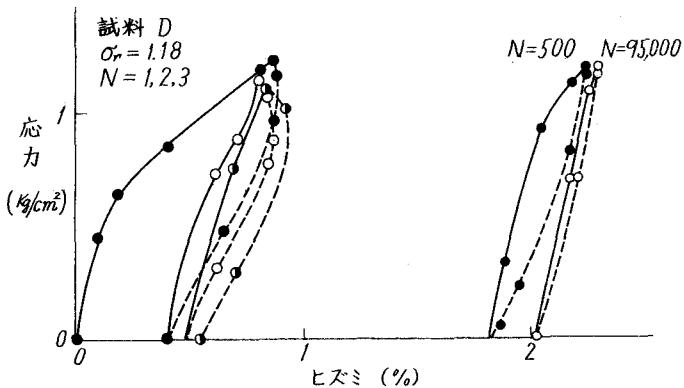


図-1. 錠返し載荷によるヒステリシスループ

(応力・試料・側圧等により異なり)、試料の粘土含有量大なるもの又繰返し応力大なるもの程載荷回数が多く、(図-2)に表められてゐる。又繰返し載荷中の側圧が小なる程載荷回数大なると(図-3)に示す遠縫点が生じてゐる(図-3)。

繰返し応力と繰返し載荷試験に於いて繰返し応力を除去した際の回復せん断量との比と弹性変位率と定義すると、弹性変位率は、繰返し応力の大きさ、載荷回数及び側圧の大きさにより異なつて、載荷回数が大きい程につれて、この値は増加する傾向がある。もう1つ粘土分が比較的小少の試料D、Eでは、弹性変位率は繰返し載荷の初期から次第に増加して行くが、粘土分の多い試料A、B、Cに於いては、載荷回数がほぼ1万以上になるとから急激に増加する傾向がある。側圧が大にあれば、弾性変位率は増加の一途性に近づく傾向がある。

繰返し応力を受けて土に対する一軸圧縮試験を行うと、繰返し応力を受けて土の拳動とは著しく異なるのである。非常に多く強度を示す様である。もう1つ繰返し載荷後の破壊強度は増加し、その増加割合は繰返し応力及び載荷回数が大なるもの程大きい。

繰返し応力を受けて土の変形は、土のモールの包絡線は(図-4)の様に示す。

繰返し応力を受けて土の包絡線は屈折して、先行荷重の影響が表れてくる。この屈折点の位置は繰返し応力の大きさに影響を受けるが、載荷回数の影響は余り受けでない。又粘着力は繰返し載荷により影響を受ける回数の多い程その値は大となるが、内部せん断角は余り影響を受けていない。

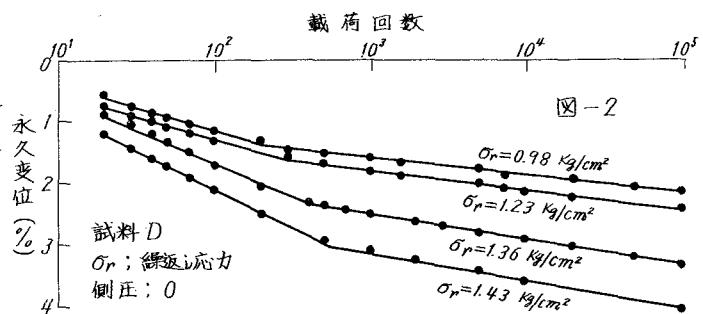


図-2

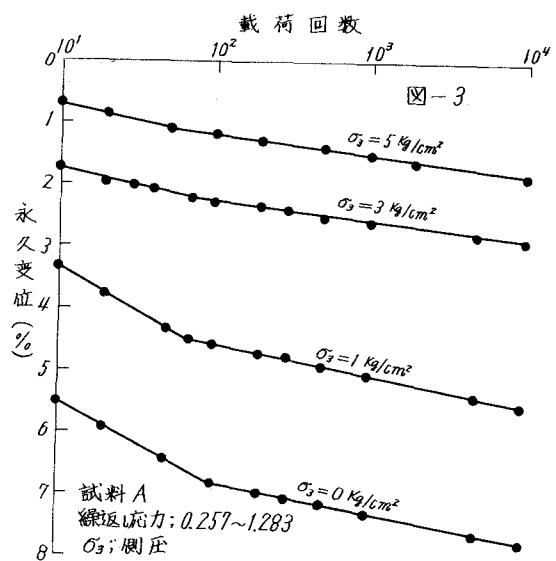


図-3

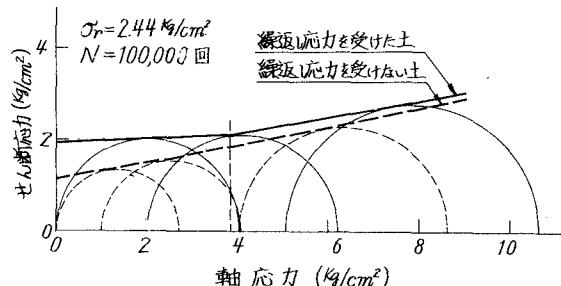


図-4. 繰返し応力を受けた土の破壊包絡線