

### III-135 応力履歴の砂の液状化強度に及ぼす影響

川島伸一 正員 田中康一  
東京大学工学部 正員 石原研而

#### ◆ まえがき ◆

飽和砂の液状化強度は、液状化に至らない微小応力履歴を受けることにより増加する。Finn, Bransby and Pickering<sup>1)</sup>は単純せん断試験を行い、この理論を構えた。その後、Seed, Mori and Chan<sup>2)</sup>は大型振動台実験により同様の結果を得た。彼等は、履歴による  $D_r$  の変化がほとんどないことから、強度増加をもたらす要因は  $K_0$  の増加および砂の構造変化にあると考えた。一方、石原・岡田・上遠野<sup>3)</sup>は静的三軸試験により同様の結果を得、強度増加の要因は微小な応力のくり返しによって塑性硬化が進行することにあると述べている。

ここでは、中空ねじりせん断装置<sup>4)</sup>によりこの問題を検討した。実験結果において強度増加が見られ、それが履歴の大きさに関係することがわかった。そこで、強度増加と  $K_0$  の増加に基づくものと塑性硬化(構造変化)によるものの2つに分けることを試みた。

#### ◆ 実験装置 および方法 ◆

中空ねじりせん断装置<sup>4)</sup>を用いた。内径6cm, 外径10cm, 高さ約7.5cmの中空円筒型供試体の下端を固定し上端に往復ねじりせん断力を与えるもので、側方変位拘束が可能である。試料は、 $G_s = 2.73$ ,  $\epsilon_{max} = 103$ ,  $\epsilon_{min} = 0.48$ ,  $D_{so} = 0.40\text{ mm}$ ,  $U = 3.16$  の富士川砂を用いた。

実験に際し、水中自由落下により  $D_r = 55\%$  の飽和供試体を作成後、 $K_0 = 0.5$  の軸圧  $\sigma_v = 10\text{ kN/cm}^2$  まで段階的に圧密した。続いて、応力履歴を与える目的で、非排水・側方変位拘束条件下で、液状化しない範囲の振幅、周期1sec、繰返し回数20回の正弦波形せん断力を加えた。その後、発生した温剝間けき水压  $\Delta U$  を遠散させ、初期应力で再圧密した。こうして得られた供試体は、非排水・側方変位拘束条件下で、種々の振幅と、周期1secの正弦波形せん断力で液状化させた。以上の過程での測定項目は、せん断力、回転角、軸変位、間けき水压およびセル压である。

#### ◆ 実験結果 ◆

図-1に、液状化回数  $N$  とせん断力の無次元量  $\tau_d/\sigma_v'$  の関係を示す。飽和砂の受けた微小応力履歴は、発生温剝間けき水压の無次元量  $\Delta U/\sigma_v'$  で示した。●印は履歴を受けないもの、○印は  $0 < \Delta U/\sigma_v' \leq 0.5$  、△印は  $0.5 < \Delta U/\sigma_v' \leq 0.7$  のものである。△および○を●と比較すると、前者は後者より強度が大きい。すなわち、飽和砂の液状化強度は、液状化に至らない微小応力履歴を受けることにより増加すると言える。同様に、△と○を比較すると、液状化強度は発生温剝間けき水压が大きいほど大であることがわかる。

図-2は、実験値における  $D_r$  のバラツキの影響を除く目的で、図-1を補正して  $D_r = 55\%$  としたものである。図-1と同じ傾向が見られることがから、図-1の考察で得られた結論は、 $D_r$  のバラツキとは無関係に成立すると言える。

次に、液状化強度増加をもたらす要因について考える。履歴による  $D_r$  の増加は、本実験の代表例  $56.4\% \rightarrow 57.0\%$  で明るかのように極めて小さい。従って、強度増加の要因としては、 $K_0$  の増加および塑性硬化が考え

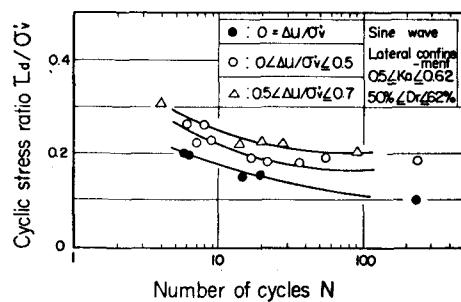


図-1. 微小応力履歴の影響

される。

さて、 $K_0$  × 液状化強度の関係については Ishihara, Iwamoto, Yasuda and Takatsu<sup>5)</sup>により実験式が提案されていて。これを用いて図-2を補正し、 $K_0 = 0.5$ としたのが図-3である。図-1の場合とは様に、履歴による強度増加、および強度増加が発生する間隔(水压)と共に大きくなる傾向が見られる。このことから、履歴による強度増加は  $K_0$  の增加だけでは説明しきれないこと、すなわち塑性硬化に伴う強度増加の存在することが予想されよう。

#### ◀ 総論 ▶

飽和砂の液状化強度は、液状化に至るまで微小応力履歴を受けることにより増加する。また、この強度増加は、微小応力履歴を受けた際の発生間隔(水压)と共に大きい程、大である。

強度増加をもたらす要因として、 $D_n$  の増加、 $K_0$  の増加および塑性硬化が考えられる。このうち  $D_n$  の増加は無視し得る程小さく、また  $K_0$  の増加だけでは理説を十分説明し得ない。このことから、塑性硬化が重要な要因の一つであることが予想される。

本論は、 $K_0 = 0.5$ における実験結果だけとともに議論を進めたものである。今後、 $K_0$  を変えて実験・検討を行い、より一般的な結論を得るよう努めていく予定である。

#### ◀ 謝辞 ▶

本研究を進めるにあたり貴重な助言を頂いた、東大工学部研究生、森研二氏に感謝の意を表する。

#### ◀ 参考文献 ▶

- 1) Finn, W.D.L., Bransby, P.L. and Pickering, D.J. (1970), "Effect of Strain History on Liquefaction of Sand", Proc. ASCE, Vol. 96, SM6, pp. 1917-1934.
- 2) Seed, H.B., Mori, K. and Chan, C.K. (1975), "Influence of Seismic History on the Liquefaction Characteristics of Sands", Rep. No. EERC 75-14, Earthquake Engineering Research Center, Univ. of California, Berkeley.
- 3) 石原信而・岡田滋・上遠野均 (1977), "砂の塑性特性に対する応力履歴の影響について", 第12回土質工学研究発表会, pp. 291-294.
- 4) Ishihara, K. and Yasuda, S. (1975), "Sand Liquefaction in Hollow Cylinder Torsion under Irregular Excitation", Soils and Foundations, Vol. 15, No. 1, pp. 45-59.
- 5) Ishihara, K., Iwamoto, S., Yasuda, S. and Takatsu, H. (1977), "Liquefaction of Anisotropically Consolidated Sand", Proc. of the 9th Int. Conf. on Soil Mech. and Found. Eng., Vol. 2, pp. 261-264.

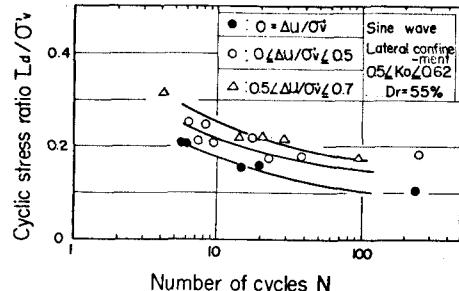


図-2. 微小応力履歴の影響( $D_n$ 補正)

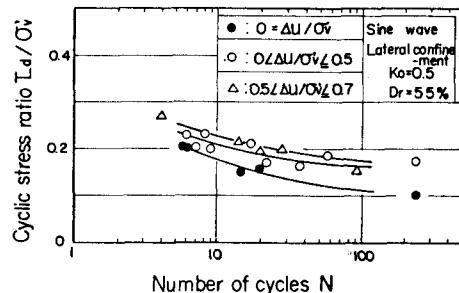


図-3. 塑性硬化による強度増加