## 砂質土供試体の一軸圧縮試験における AE 計測 AE measurement of soil sample with single-axial compression test

〇田中 信爾\* 小林 TANAKA Shinji

晃\* **KOBAYASHI** Akira

100

ू 80

60

流 ~40

0.01

過過 Ω

## 1. はじめに

土に関する AE による非破壊検査の研究は、金属 やコンクリートのそれに比べると、土中の波の減衰 が非常に大きいことや発生する波の周波数が低いこ となどの理由で、あまり行われていない。しかし土 構造物に対する AE での非破壊検査が可能となれば、 その維持管理に対し大いに貢献できると考えられる。 今回,砂質土供試体の一軸圧縮試験における AE 計 測の手法を考案したので、その結果とともに、ここに報 告する。



図 2.1 のような 2 種類の試料を用い、表 2 のような 6 種類の直径 15cm, 高さ 30cm の砂質土供試体を作成し た。

一軸圧縮は ε =0.1%/min の速度で載苛した。また、砂 質土においてはセンサの計測可能範囲を考慮し、6つの AE センサ(Physical Acoustics 社製 R6、R6I)を供試体円 柱の中間高さの円周上に等間隔で配置した。ここで、AE センサを取り付ける際にピンが付属したソケット状の器 具を作製し、それを直接供試体に突き刺すことにより供 試体に固定した。また, AE センサは 60dB のプリアン プに通し,しきい値を周囲のノイズなどを考慮して約 0.02mV (26dBae) に設定した。

なお圧縮の際、供試体がむき出しのままだと土の表面

が剥がれ落ちる音を計 測してしまうため、ゴ ムスリーブを装着させ て実験を行った。

3. 実験結果、分析

実験により、図 3.1 のような軸力の変化と AE 係数(1 分間に生じ た AE カウント数)の



図 2.1 試料の粒径加積曲線 Particle size distribution of samples

(mm)

-1

10

表 2 供試体名 The codes of test peace

0.1

粒径

供試体名	含水比(%)	$\gamma_{d}(kN/m^{3})$	試料
M-1	2.3	18.1	М
M-2	6.7	20.2	М
M-3	10.2	22.1	м
N-1	2.3	16.8	N
N-2	6.7	17.5	N
N-3	10.2	19	N



図 2.2 試験の概観 The view of the test



AE 係数の遷移は軸力のそれと似たものと なる。また各供試体において、一軸圧縮強 度( $\sigma$ f)時のひずみから±0.1%の範囲内で のAE 係数の和と強度の間には図 3.2 のよ うな関係がある。すなわち強度の増加に伴 い破壊時のAE カウントも増加し、また強 度が同じならば、粗粒分を多く含む試料 N のほうがAE カウントは大きくなる。

また、AE 波の継続時間(60 秒ごとの 平均)とエネルギー(60 秒間の総和)、お よび AE 係数を示したものが図 3.3 である。こ こでは N-1 と M-3 の結果を挙げている。

強度の低い供試体 (N-1) では、 エネルギーと AE 係数の 遷移に大きなずれが生じ、 またエネルギーと継続時 間が似た遷移をしている。 また強度の高い供試体

(M-3)では継続時間は ほぼ一定(やや右肩上が り)の値を示し、エネル ギーとAE係数は似た遷移 をする。これより、強度が 低いと局所的に不規則な位 置で、様々な規模と形態の 破壊が生じることが推定で きる。一方、強度が高いと 全体的に均一な破壊の進行 に伴い、破壊の規模が大き くなることがわかる。

ここで、エネルギー~継続 時間の相関係数とエネルギー ~AE 係数の相関係数の関係 を示したものが図 3.4、一軸











圧縮強度とエネルギー~AE係数の相関係数の関係を示したものが図 3.5 である。図 3.5 より、強度が一定以上ならばエネルギーから AE係数、および軸力の遷移の推定が可能であり、そのとき、継続時間はエネルギーの遷移とは無関係に一定の値をとることが図 3.3 および図 3.4 からわかる。

また、強度が高くなれば各センサの計測値にばらつきが少なくなり、センサの数を減ら してもある程度精確な結果を得ることができることがわかった。