

生石灰混合土の強度と変形係数

岩手大学 工学部 石田 宏

1. まえがき

生石灰による土質改良の利点は生石灰の混合直後は生石灰と土中水との水和反応によって大中に含水せざり下して盛土などの施工性が向上し、十分締固めができる安定な土構造物となるとともに日時の経過によってさらに強度が増加することにある。このため、盛土上層部、ならびに路床、路盤等の直接荷重の作用をうける部分に利用されるようになってきた。この場合に設計施工に關係するのは強度特性と変形特性である。特に、この两者は締固めの程度によって相当変化すると考えられるため、締固めエネルギーを変化させた場合の強度特性の変化を一軸圧縮強度によって求めることにした。また、変形特性については路床、路盤等の直接荷重が作用する部分によく用いられる変形係数(E_{50})を求め、締固め効果と強度、ならびに変形係数が締固めエネルギー、および、日数の経過によってどのように変化するかについて検討することにした。このうち、本試験では生石灰混合直後と7日間養生した場合における一軸圧縮強度と変形係数について検討した。

2. 試験材料と試験方法

試験に用いた試料は高含水比の欠山灰質粘性土の一種である
盛岡市北部に分布する岩手ロームであり、その土質性状を表-1 岩手ローム

表-1 試料土の諸数値

土質	土質分類	比重	W _I	W _P	I _P	自然含水比
岩手ローム	TH ₂	2.71	83.0	60.0	23	80.0

1に示す。試験に用いた生石灰は最大粒10mm以下の粉末状のものを用いた。

試験は15cmエールドに試料土を入れて5kgでマーカーで締固めた。この場合締固めエネルギーの変化による土質改良効果を検討するため、突固め回数を3層10回、25回、40回、55回とした場合の供試体を作成した。生石灰の混合比を10%，15%，20%，30%とした。一軸圧縮試験用の供試体は上記によって締固めたものを至5cm、高さ10cmに整形したものである。試験は前述せるごとく生石灰と土中水との反応が完了する時間として混合後3時間後、ならびに7日間養生した場合について行なったものである。なお、養生は作成した供試体をポリエチレン製の袋に入れ水分の気化を防止する方法を行なつた。養生温度は20°Cである。

3. 試験結果と考察

図-1は生石灰混合3時間後における一軸圧縮強度(f_u)と変形係数(E_{50})との関係を締固めエネルギーを変化させた場合について求めたものである。生石灰を混合しない場合と混合比10%の場合は締固めエネルギーを大きくすると、一軸圧縮強度が小さくなる傾向を示しているが大きい差はない。また、変形係数は生石灰を混合しない場合と混合比10%の場合はほとんど差はない($E_{50}=10 \sim 15 \text{ kg/cm}^2$)となつていて、強度は混合比10%の場合が約2倍になつている。

混合比15%以上になると、混合比が同一ならば締固めエネルギーを大きくすると一軸圧縮強度、ならびに変形係数が大きくなつていて、強度の増加ほどに変形係数は大きくはならないが、混合比が小さい場合と異なる傾向を示している。また、変形係数は生石灰の混合量が大きくなると大きくなる傾向を示し、締固めエネルギーの差による強度の増加よりは生石灰の混合量の影響が大きいことがわかる。

以上のことから考へると強度、ならびに変形係数を変化させる原因是生石灰の混合量によって変化する含水比に大きく影響され

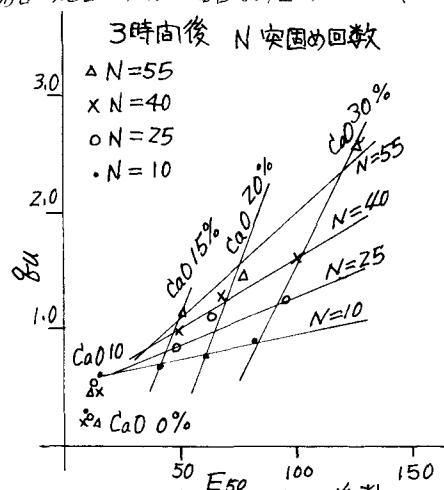


図-1 一軸圧縮強度と変形係数

ることが推定できる。このこととモルタル強度の変化にも影響を与えていると考えることができる。

このことを検討するため求めたのが図-2, 3である。図-2は含水比の変化と変形係数の関係を示したものであり、図-3は含水比と一軸圧縮強度の関係を求めたものである。この両者を比較すると混合比15%以上の場合は含水比が低下することで確実に変形係数と強度が増加し、ほぼ同一の傾向を示し、より相関関係はあることがわかる。

しかし、混合比10%の場合は強度は約2倍になつていても変形係数は生石灰を混合しない場合とほぼ等しい値を示し、増加しないのは今後の検討が必要である。

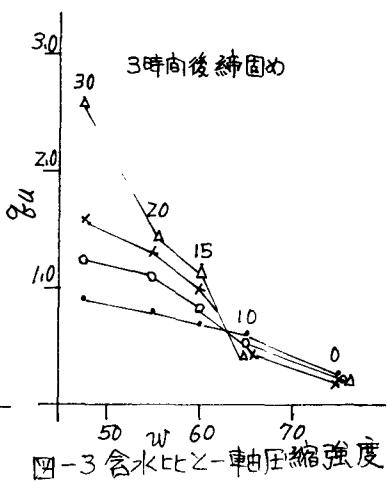
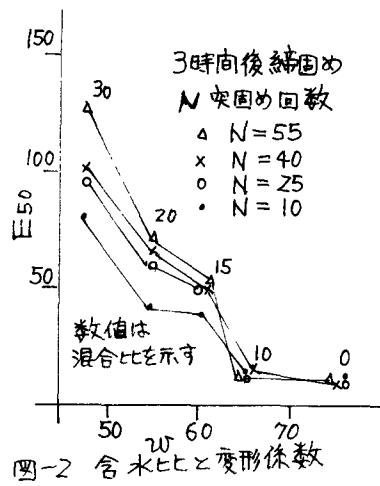


図-2 含水比と変形係数

図-3 含水比と一軸圧縮強度

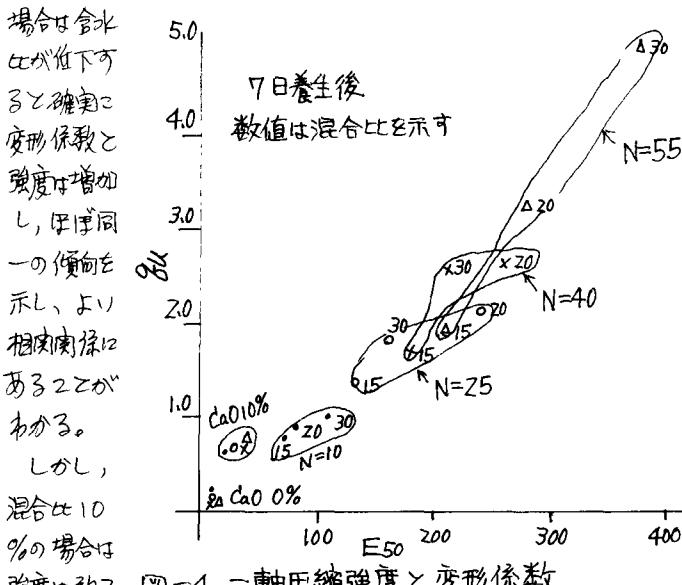


図-4 一軸圧縮強度と変形係数

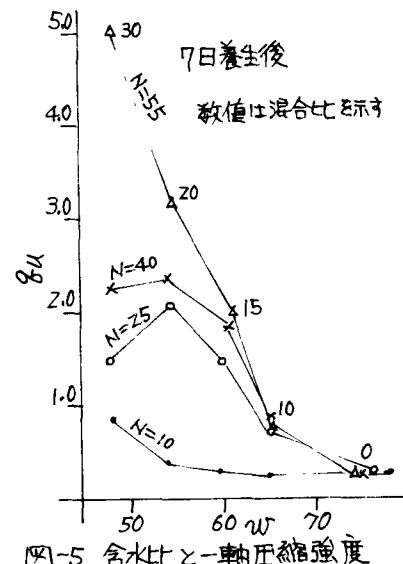


図-5 含水比と一軸圧縮強度

図-4は生石灰を混合してから7日養生後にあける一軸圧縮強度と変形係数との関係を示したものであり、強度と変形係数はほぼ直線関係にあり強度が増加すると変形係数は大きくなるとともに、締固めエネルギーが大きくなると変形係数と強度が大きくなり、生石灰を混合3時間後の場合と異なる結果となつてある。この原因について考えるため、含水比と強度の関係を図-5を参照すると7日養生後の強度は生石灰の混合量が大きくなつて含水比が低下しても強度が低下する場合があること、すなわち、強度を最大にする含水比が存在すること、また生石灰の混合量が大きくなつて含水比が低下しても締固めエネルギーを大きくしていく締固めなど長期間養生しても強度が増加しないことが原因となる変形係数が増加しないことが考えられる。

4. あとがき

本試験では供試体の養生日数を1日を限度として報告したが、さらに長期間養生した場合(30日以上)についても試験中である。また、変形係数は土質によつても相当変化するところ、さらに混合する生石灰の粒度、ならびに供試体の作成方法によつても変化することがわかつたのでまとまり次報告する予定である。