

# ハンマー式貫入試験器によるマサ土地帶の調査結果

吳工業高等専門学校 正員 〇石井義明  
同 上 小堀慈久

## 1 玄文

吳市の42年災害の調査結果によれば、表層崩壊型の斜面崩壊が約80%に達し、マサ土地帶においては風化帯と基盤との境界である、いわゆる表層すべりの多い事例がある。そこで表層土の力学的性質と前もって調べておけば斜面崩壊の発生しやすい場所の予測に有用と思われる所以、ハンマー式ロードセイシ中で打込み表層土の力学的性質と吳市周辺のマサ土地帶の自然斜面で調べた。表層土の力学的性質を調べる方法としての一軸三軸等の室内試験は乱さない試料の採取がむづかしく、スエーデン貫入等の現位置試験<sup>2)</sup>は斜面での作業が困難なこと、経済性等のため小橋等<sup>2)</sup>は図1のような器具を用いた取りのり面の表土の安定性を調べている。本研究は図の器具を用いて求めた貫入抵抗と自然斜面のこう配、風化度等の関係を斜面崩壊地、非崩壊地について調べた結果である。

## 2 調査方法等の概要

調査場所は吳市休山周辺で過去に斜面崩壊が発生したことのある斜面の近く(以後これを前壊地とする)と、近くに崩壊履歴が見当らない場所(以後これを非崩壊地とする)の24ヶ所である。

図1はコーンペネロードを代用し、重さ135kgのハンマーを400~500mmの高さから軽く、ふり下し打撃を与える。貫入回数と貫入深さの関係を調べるものである。打込み方向は概略の重力方向で、深さは地表より700mmより浅い所である。岩石等の風化度の定義は明確でないが、こゝで採取した試料を3日間水浸後の含水比と風化度とした。自然斜面のこう配の判定は測斜ハリヤー<sup>使用</sup>。

## 3 調査結果と考察

### 3.1 贯入深さと打撃回数

A曲線は地表の傾斜角 $\theta=40^\circ$ の場所で得られた結果の一例として示せば図2の曲線Aのようになり、最初急速に貫入し、次第に一打撃に対する貫入量が減少し、基盤と思われる深さでけたり小さくなる、という。最初の直線部と次に求められる直線部を延長し、その交点をaとすると、このa点に対応する深さが表層と基盤との境界と思われる。このa点より上の深さにおける直線のこう配が、明らかに基盤と思われるB曲線のこう配より以深の直線のこう配に近づくものである。A曲線の直線のこう配を10cm貫入に要する打撃数に対し求めると、表層土のそれは1.6回/10cm、基盤土のものは13.2回/10cmとなる。

B曲線はA曲線調査地より約10m離れた地表で切土され、明らかに基盤と思われる場所で得たデータである。二直線部の延長の交点はけたり、地表から60cmの深さだから、これは60cmの厚さまで切土による応力の解放、雨水吸水等により緩みを生じていると思われる。二直線のこう配はb以浅が18.4回/10cm、b以深が50回/10cmである。以上の事より、この表層厚さは交点より上、57cmくらいで、これが風化し崩壊しやすい層と思われる。

### 3.2 贯入曲線のこう配と風化度

風化が進行するほど傾き上がり大きくなったり、強度が減小したりするためコーンの貫入抵抗は小さくなる。そこでこれについて調べたものが図3である。

図はばらついているが、破線で示すように風化の進行とともにこう配が減少し、

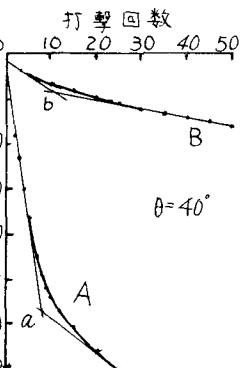
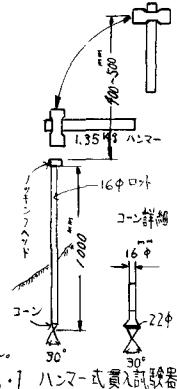


図2 貫入曲線

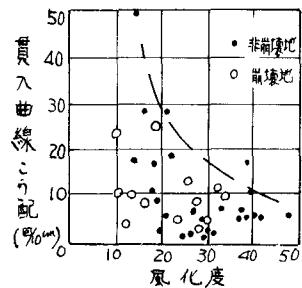


図3 貫入曲線こう配と風化度

特に風化度20までの減少率が大きい。図中の○印のものは崩壊地に相当する場所で、非崩壊地のものと差はないようである。図2のよう他の多くの曲線が得られる貢入曲線のこう配と表層部と基盤部に分けプロットすると図4のようになる。だいたい基盤部のものは10%以上、表層部のものはそれ以下で、10%が表層土と基盤土の区分の目安と思われる。これについて小橋らは<sup>3)</sup>12%が表層を越えて崩壊する上で、風化表層土と未風化土との区分の目安としている。

図2の交差点が比較的明瞭に得られたものについてのみ、a点までの深さと表層の厚さと1/4風化度との関係にプロットすると図5のようになる。ただし表層土厚さが図4 貢入曲線の配と風化度自然斜面の傾斜角θに大きく影響されるので、また同一こう配のデータが少ないとこから、図中に示すバラツキθは $28^{\circ}$ ~ $34^{\circ}$ と $35^{\circ}$ ~ $40^{\circ}$ で大別した。図では $35^{\circ}$ ~ $40^{\circ}$ のものは風化度が大きっぽて表層土厚さが大きくなる傾向を示し、 $28^{\circ}$ ~ $34^{\circ}$ については明確な傾向は得られなかった。また○で囲んだものは崩壊地にあけるもので、22~42cmの表層厚さが、これ以上の表層厚さでも非崩壊地に属するものもあり、風化度だけで崩壊地の表層厚さは決まらないようである。

### 3.3 自然斜面のこう配と風化度

斜面は日々小さくほど安定であるが、風化の度合に大きく影響される。呉市における崩壊地のθは $32$ ~ $42^{\circ}$ のものが70%に達している。そこでθと表層土の風化度の関係と非崩壊地、崩壊地別にアロットしたものが図6である。全体として風化の進行している場所はθが小さくなる傾向にあり、非崩壊地のものはバラツキが少く一定の傾向がある。図6 表層土厚さと風化度崩壊地のものについてはバラツキがやや大きいが、非崩壊地のプロットと平均的にみて結んで破線より上側に来るものが多い。このことは同一斜面こう配であっても、崩壊地に属するマサ土のほうが風化がより進行しているといえる。従ってこの破線は風化度に応じ、崩壊しやすい斜面こう配の決定や、斜面こう配と風化度の関係からみた、崩壊しやすい地変予測の目安となると思われる。

図2の関係から推定される表層土の厚さとθの関係を表せば図7のようである。明確な傾向はみられないが、破線の下に示すこう配がゆるくなるほど表層土の厚さの厚くなれるようである。

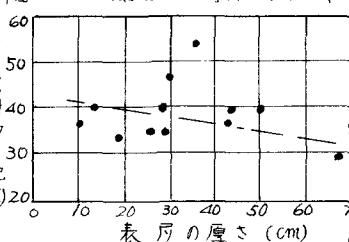


図7 自然斜面のこう配と表層の厚さ

### 3.4 表層風化度と基盤の風化度の関係

表層土の風化に比例して基盤土の風化も進行すると思われる。そこで表層土の風化とともにどの程度の差があるかをみようとして、図8のよう関係を得た。既に表層部風化度、 $W_1$ を基盤土の風化度、表層土が風化しているほど、表層と基盤との差が大きくなり、 $W_1$ が小さいほど、表層厚さが大きくなるといえる。また未風化したものは $W_1$ が大きい。これは降雨吸水による膨潤量が基盤より表層土が大きいことや、不連続面が生じやすいことを意味するようと思われる。しかし●印より○印が下側に来ており、事からると、 $W_1$ の大きい車が、少しも崩壊につながることはえないようである。

4 むろび 今後、更に資料を収集し、スケーリング入試験等の関連も調べたい。

文献 1) 文部省災害科学中国地区班：昭和42年7月豪雨による呉市災害の調査報告、呉市、昭.42.9  
2) 小橋澄治・小倉正己：斜取り斜面の安定度調査法について、土と基礎 21-7 1973  
3) 同上、或いは 小橋澄治：斜面安定、鹿島出版会、昭和50年 9月

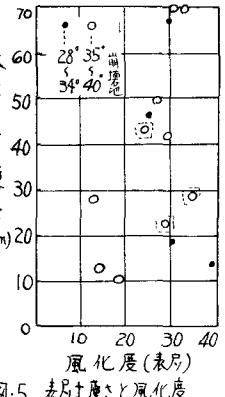
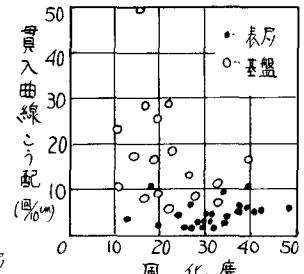


図5 表層土厚さと風化度

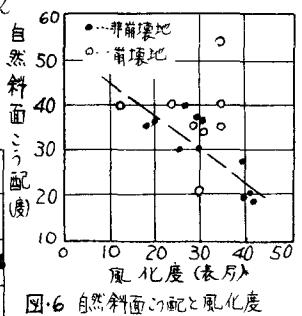


図6 自然斜面のこう配と風化度

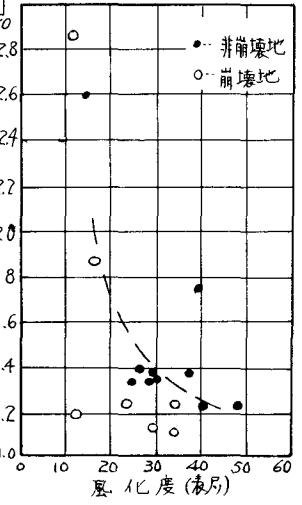


図8 表層と基盤の風化度比