

忠隈礎業所の硬山崩れについて

九州大学内田一郎

昭和25年4月上旬、福岡県嘉穂郡穂波村にある住友石炭忠隈礎業所の硬山の1つに亀裂の入りているのが発見された。この硬山は高さ118.57mのもので、傾斜角は $20^{\circ}40'$ である。崩れの上端は硬山の中腹標高7.0mあたりにあり、その全長は120m位である。亀裂が発見されて以来、礎業所においては垂直及び水平移動の観測を行われたが、以後移動は連続的に行われ、8月に入りて漸くその移動は減少し、以後次第に安定に向つた。

移動状況は、垂直移動においては崩れの上部で最大の沉降約7.0mを示し、中腹部は2.0m位の沉降、麓の部分においては2.0m近くの上昇を示している。水平移動は中腹部で最大で7.0m位を示し、他の部分もこれより寸小さいが大差ない移動を行つている。

降雨量と移動状況との間に、はつきりした関係は認められなかつた。

この崩れの原因としては次の3つのことが考えられる。

(A) 水の影響

崩れを生じた個所には2本の溝状侵蝕谷が存在していて、これを通じて地中に入りた水のため滑り面が形成された。

(B) 硬山裾の切取り

崩れを生じた個所の裾において土を切取つたが、このため円弧滑りに対する抵抗力が減少した。

(C) 石炭採掘による土地の沈下

硬山の麓附近、地下において行われた石炭の採掘のため地盤が沈下し硬山の傾斜を急にして安定性を減少せしめた。

崩れをはやすく安定させるためには水を崩れに入れまいことが必要であるので、対策としては木樋によりて硬山を流下する水を受けてこれを麓まで導く工事を行つた。

次にこの硬の土質力学的性質について、比重、含水比、密度などについてしらべた結果は次の表の通りである。

土の種類	比重	含水比(%)	湿潤密度(t/m^3)	乾燥密度(t/m^3)
滑り面土部の荷重部分の土	2.47	15.7	1.57	1.36
滑り面附近の土	2.55	15.4	1.27	1.10

これらの土の間隙を水が満し左と考えるとその重量は次のようになる。

滑り面上部の荷重部分の土 1.82 t/m^3

滑り面附近の土 1.67 t/m^3

安定計算を行う時には土の粘着力(C)と内部摩擦角(φ)とが必要に亘つてくるが、これを知るために三軸圧縮試験を行つた。対象とした土は滑り面附近の土で、液圧 $0.5, 1.0, 1.5, 1.7 \text{ kg/cm}^2$ の4つの場合に対して行つた。試験片の寸法、含水比、密度、飽和度などは次の表の通りである。

液 壓 (kg/cm ²)	直 径 (cm)	高 さ (cm)	含 水 比 (%)	湿潤密度 (gr/cm ³)	乾燥密度 (gr/cm ³)	飽 和 度 (%)
0.5	7.02	19.32	22.8	1.38	1.12	45.5
1.0	7.05	19.51	21.9	1.39	1.14	45.1
1.5	7.01	18.85	23.3	1.45	1.18	51.1
1.7	7.01	19.10	24.1	1.37	1.10	46.7

最大主应力 σ_1 としてはひすみ15%の時の値を採用し、モールの円を書いて C 、 φ を求めた結果次の値を得た。

$$C = 0.02 \text{ kg/cm}^2, \quad \varphi = 27.30^\circ$$

以上の値を用いて、一応安定した状態の崩れに対して安定計算をこころみた。滑り面は円弧と考え、次式であらわせる安全率 F_s を最小をもとめる臨界円を6個の断面について求めた。

$$F_s = \frac{M_r}{M_o}$$

但し M_o = 滑りを生ぜしめる力のモーメント

M_r = 滑りに抵抗する力のモーメント

その結果 F_s の最小値は1.38であり、一応安全であるという結果がでてきた。但しこの計算に使用した数値と実際の値とがどれだけ一致しているかということに関しては疑問の余地がある。

本文の資料の多くは忠隈砕石所で得られたものであり、また調査にあたつて同砕石所より多大の便宜を与えて頂いた。また実験、計算については九州大学卒業生井波啓二君の援助を受けた。こゝに深く感謝の意を表する。