早期に地すべり機構を決定する 線測定の活用

復建調査設計株式会社 吉村辰朗 白浜敏也 フェロー会員 岡崎研児

1.はじめに

調査地は,長崎県北松浦郡佐々町須崎免地内を流れる木 場川に位置する.河川付け替えを目的とした切土掘削中に地 すべりが発生した.早急に地すべり対策を立案する場合には, 短かい調査期間で的確な地すべり機構を決定する必要があ る.今回は,断層がクラック(滑落崖)発生の原因と考えられた ため,断層調査の手法として地表 線測定を実施した.また, 地すべり機構を設定するために重要な要素であるすべり面決 定は,ボーリングコア 線測定によって定量的に行ない,早 期に地すべり機構(北松型地すべり)を明らかにした事例を紹 介する.

2. 地盤破砕箇所(破砕帯,地すべり面)における 線測 定方法と経験的基礎

岩石や鉱物中にはわずかであるがウラン系列元素(²³⁹U),ト リウム系列元素(²³²Th)など天然放射性同位元素がふくまれて いる.放射能探査(線測定)は,これらの元素が崩壊過程で 放出する 線をシンチレーションサーベイメータ(TC-151、ア ロカ社製,図 1)で検出し,その強度(放射線の数)を全計数 法で計測する方法である.



図-1 地表 線測定装置

ボーリングコア 線測定には HPI 製 5000 型 GM サーベイメ ータを用い,30 秒積算線量(pSv)を測定値とした.測定誤差 は3%以下である.ボーリングコアにおける 線強度の計測は, 計測器をコアに垂直にあてて行い,測点間隔は 10cm ~ 20cm である.測定結果図の (線強度)は測定値を,赤色で異常 値(断層・すべり面)を示し,破線で地質分帯を示した.

分布地質が同一と判断され,同一測定状況で測定した場合 には,地質の異常帯(破砕帯,熱水変質帯)や地盤破砕箇所 (地すべり面)において異常値が検出される.地表地震断層



図-2 ボーリングコア 線測定装置 (丹那断層,根尾谷断層)における測点間隔5cm・10cmでの表 層(沖積層)での 線測定結果¹⁾及び地すべり面における測点 間隔 10cmでの 線測定結果²から,地震・地すべりの1回の

3. 切土法面の地質と調査手法の選定

地盤破砕で生じる破砕幅は5~10cmと判断される.

切土法面付近には, 佐世保層群中里層が分布する. 中里 層は, 暗青灰色頁岩・細粒砂岩・砂岩の互層から構成される. 細粒砂岩中には3枚の石炭が挟在する. 中里層はほぼ水平 に分布するが, 北側に緩傾斜で傾いている. 切土法面には小 規模の断層破砕帯が認められる. 断層の走向は, N72°W(西 北西方向)となり法面方向と平行するような断層分布である.



8月28日に法面掘削を開始し,11月3日に一次掘削終了後の11月7日にクラックが確認された.クラックは切土頂部から北側に6mと16mの2本認められた(図-3).このクラックの伸び方向は,前記の断層の方向と同様であった.断層がクラ

ック発生の原因と考えられたため,断層調査の手法として地表

線測定を実施した.また,地すべりが発生直後に地すべり 土塊(すべり面)を把握する目的でボーリング3本(No.1~3)を 実施した.このボーリングコアを用いて,しばしば目視では判 断が困難とされるすべり面を定量的に把握することを目的とし てボーリングコア 線測定を行った.

4.地表 線およびボーリングコア 線測定結果

地すべり現場付近には,しばしば地すべりの地質的素因と なる西北西方向の断層が推定される.今回は,切土背後の平 坦面において地表 線測定を実施した. 線測定結果図に 示すように,クラック付近では相対的に高い 線強度異常値 が認められる(図-4).1m間隔の測定で,1点のみの異常地点 検出であるので破砕幅は1m未満と考えられる.



図-4 地表 線測定結果図

ボーリング No.3 では,のり尻の押し出し状況から GL-4.6m ~12m までの測定とした.すべり面が想定される頁岩での測 点間隔は 10cm とし,その他は 20cm とした.No.3 のコア 線 測定結果を表-1,図-5 に示す.GL-5.6m 地点では高い 線 強度を呈し,この異常値出現点がすべり面と考えられる.

地質	深度(GL-m)	線強度 (pSv)	
		平均值	標準偏差
頁岩	4.6 ~ 6.8m	737	31
細粒砂岩	6.9 ~ 9.9m	738	26
砂岩	10.0 ~ 12m	662	25

表-1 Bor.No.3のボーリングコア 線測定結果

ボーリング No.2 では, GL-8.9m 地点では低い 線強度を 呈し,この異常値出現点がすべり面と考えられる.ボーリング No.1 では, 線強度異常値は検出されなかった.押え盛土後 に設置した孔内パイプ傾斜計では変動が見られないことから, 早期のすべり面決定では当手法は有効である.

5.地すべり機構解析

通常の地質調査(踏査,ボーリング)と今回実施した 線測 定により当地の地すべり機構は,次のように想定される.



図-5 ボーリングコア 線測定結果図

法面掘削前には,法面内断層より北側には砂岩が分布し頁 岩が出現することはなかったが,断層より南側を掘削した時に 頁岩が法面に出現した.頁岩は畑に分布する小断層によって 分断され,法面掘削によって北側の砂岩の押さえが除かれた ために,頁岩内ですべり面が生じ地層の傾斜と同様の緩傾斜 (5°)で押し出してきたと考えられる(図-6).地すべりの範囲 は,切土頂部から北側の16mのクラックより南側には地表 線 測定において断層が認められないことから,地すべりの範囲 は拡大しないと推定される.



図-6 地すべり形態図

[引用文献]

- 1) 吉村辰朗(1992):活断層調査のための 線測定方法,活 断層研究, No.10, p.73-83.
- 吉村辰朗·間野道子(2005):ボーリングコアの 線強度・ 帯磁率測定によるすべり面検出,地すべり,42,3, p.12-18.