

## 参考資料

### 茶臼山の地辺りに就て

正員 福岡 正巳\*

#### 緒言

本報告は目下調査中の茶臼山の地辺りの状況を簡単に記したものである。茶臼山の地辺りは遠く弘化の頃より始まり現在に及んでおり、幾家の調査研究が行われ、又砂防工事も多年に亘つて實施された。しかしながら確実に效果があつたと認められるものは少い。運動は近年頃に活潑となり、縣當局は調査を内務省土木試験所に依頼して來た。筆者は調査隊の一員として目下活動中であるが、學會の依頼に應じて中間報告の意味で筆を取つたのである。詳細なる報告は後日に譲る。

#### 〔1〕茶臼山地辺り概況

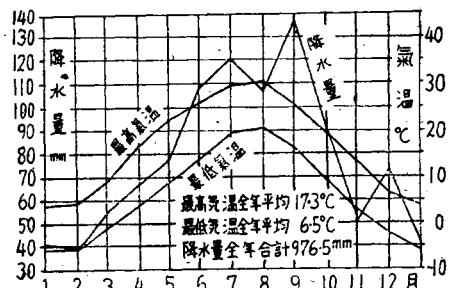
##### 1. 位置

茶臼山は長野市の西南約 8 km 信越線と中央線の分岐點篠ノ井驛から西北約 2 km のところにある標高約 700 m 比高 350 m の山である。往昔、川中島の合戦に武田信玄の陣屋のあつたところである。

##### 2. 気象

雨量最高 128 mm 年最高雨量 1,296.6 mm、時雨量 40.1 mm (4 時間) である。圖-1 参照。

圖-1. 篠の井測候所に於ける気温及降水量



\* 総理農技官 建設院第一技術研究所

#### 3. 地質

(1) 小川 日本列島を二分する地裂を Nau-man は Fossa Magna と名付けたが、本地方はこの地帶に屬している。第三紀中新世に於てこの大裂縫の地、向斜性の細長い海底に水成岩を堆積していたが、南方の諫訪、小糸方面より隆起作用をはじめて、陸化を續け、そして水平なる地層は北方へ傾斜しつゝ逐次隆起し、海は次第に北方に追いやりられていつた。この淺海性の入海に堆積した地層は南より北へ順次内村、別所、青木、小川及び棚層と名付けられている。小川層時代には盛んな海底活動が惹起され、善光寺平の西縁に沿つて流紋岩、集塊岩、及び凝灰岩等を堆積すると共に、他方には純水成岩たる礫岩、砂岩、頁岩等の堆積を行つた。即ち本地方の小川層地帶は、流紋岩を含む白色凝灰岩を主とする地帶と、純水成岩地帶とに分類することが出来る。この地帶は顯著な地辺り地帯を形成し、茶臼山をはじめ、弘化の地変で著名な更府村岩急山崩、信級村柳久保其他大小無數の山崩れ、地辺りが存在する。

(2) 茶臼山附近の地質 茶臼山はもと南北二つの峰から成り、北の峰は流紋岩(之は流紋岩質凝灰岩とも考えられている。以下すべて流紋岩と稱する)、南の峰は小川層から出來ていた。流紋岩は比較的堅硬緻密であるが多數の割目を有する。これは北方小松原方面より、北峰を經て地辺り地帯の南方に達し、こゝに數個の小丘となつて頭をあらわしている。小川層の最も明瞭に見えるのは北側の断崖であり、走向は 70~80° 西、傾斜は 30~35° 西南である。各層は砂岩、凝灰岩、泥板岩、等よりなり、厚さ 30 cm の亞炭層を含む。此の他輝石安山岩の塊片が散亂し、山新田部落には殊に澤山存在する。

#### 4. 土質

茶臼山の土は小川層の風化に依り生じたもので、地辺りと深い關係を有する土質は大體三種ある。

(1) 赤土 之は砂質土であつて透水性が大であり、乾燥すれば容易に崩れる。又歪を受けると龜裂が発生し易い。

(2) 青土 粗粒のものから細粒のものまであり、細粒のものは透水性乏しく且つ剪断に對する抵抗力小である。

(3) 木節粘土 山頂に近い右側の地にり斜面に於て最もよく見られるもので、膨潤性があり、一度水を含むときは糊状と化し、極めて流動性に富む。以上の三種の土の剪断試験の成績は表の通りである。但し之は山口式三箱剪断試験機を若干改造して二面剪断により決定したものである。剪断試験機がこの試験に適しなかつたためか成績は良好でない。

茶臼山の土の剪断試験成績表

垂直 應力 $\text{kg/cm}^2$	剪断強度 $\text{kg/cm}^2$	含水量 %	垂直 應力 $\text{kg/cm}^2$	剪断強度 $\text{kg/cm}^2$	含水量 %
赤 土	1 3 5	1.11 1.34 1.85	木 節 粘 土	1 2 3 4 5 6	0.23 0.29 0.34 1.27 1.89 1.01
		23.9 26.0			40.3 27.0 34.1
		29.0 25.3 25.6			25.8 24.3 24.4

備考 1:含水量は均勻様土に対する百分比。2:蓄積時間は30分~3時間で完全に圧密され得たか特に細粒の木節粘土では水分の抽出には不可能だった。

5. 移動地の状況  
移動地の延長は約 1,650 m 幅 130~230 m であつて、面積約 260,000 m<sup>2</sup> である。細長い地にり地帶は 5 個の地帶に区分される。図-2. 参照

図-2. 移動地附近の地形



① 崩壊帶 (一次崩壊帶) —— 山の一番上部で、小川層が目下盛んに崩落しているところで延長 400 m である。

② エスカレーター帶 —— 地にり以前には谷でなかつたところで松林や水田があつた。現在では一度崩壊した岩石が堆積し、エスカレーター式に立ち落ちていて主として松林となつている。最大厚さ 30 m と推

定され、滑動面は第三紀層と基盤の流紋岩との接觸面に當る。ペントナイト状泥板岩（木節粘土）の部分と思われる。

③ 攪亂帶(二次崩壊帶) —— エスカレーター帶の終端に於て、一目堰き上げられたような形となつた移動地はこゝに到つてドッと急勾配となつて滑り落ちている。樹木はおし倒され、地層は引き裂かれ、完全に攪乱される。比較的落ち着いていた地下水は表面に迄あらわれ土の泥濁化に役立つてゐる。この地帶の下部に約 30° の傾斜をなした不神地（幅約 20m 長さ 60m）が船形に残つてゐる。この兩側は特に水分多く、地にりの速度も大であつて攪乱は徹底的に行われる。

④ 安定帶 —— この部分より先はもと瀧澤川の谷に當つていたところであつて勾配は緩であるために泥流は一時落ち着いてくる。下部は開墾されて畑となつてゐる。

⑤ 地にり先端地帯(三次崩壊帶) —— 先端約 200 m の部分であつて勾配は再び急となり、大小無数の龜裂が発生している。

## 6. 地にり地帯の水の状況

(1) 地表水 宇土澤 —— 宇土澤は山新田の西方より現在の地にり地に流入し、瀧澤川と合していたが、地にりの初期山新田の部落を貫通する暗渠で誘導し、地にり地外に放流したが、現在では地にりの右側に出でている。流量は大でなく、殊に渴水期には永久沼よりの流入水の他殆んど水はなくなるが、伏流は依然存在しているようである。

瀧澤川 —— 瀧澤川は不動地の両側にわかれて現在の地にり地内に流入し、不動地の下で合していたが水路附替工事を行い、完全に放流する形をとつてゐる。

地にり地内の地表水 —— 地にり地内には數個の永久沼がある。水源は未だ明瞭ではないが（概ね地下水）エスカレーター帶の左右兩縁を通り見えかくれしながら不動地の上方に達し、こゝから水量を増加して安定帶に於て數個の沈砂地的沼を造り、右側に向い宇土澤の水を合せて舊瀧澤川に終る流れがある。

(2) 地下水 地下水は最も重要であるが未だ調査完了していない。

(3) 蒸發量 夏季裸地に於ては土の含水量は 1 日で 30% から 10% 程度になる。

## [2] 従来施工された砂防工事

砂防堰堤、蛇籠並に開渠排水、宇土澤の暗渠排水、瀧

澤川の附着工事。

### [3] 最近の状況

地にりの速度は横断面で見れば一般に中央附近が大である。縦断方向では不動地附近が大であり、月平均 20 m 程度となつてゐる。先端地帯の速度は最近約 3 m / 月である。

### [4] 地にりの今後の行動に対する豫想

a～c の如き 假定に基いて地にりの終局の形について若干の検討してみる。即ち a 谷の幅 100 m (断面矩形), b 谷の勾配 1:7, c 扇状地の基楚は水平とし 扇状地の擴がりは 120° とした。安定勾配と、扇状地の半径、土量、扇状地の面積、谷の出口から上の最上端迄の距離、谷の出口の土の深さの関係は図-3, 4, 5 の如くである。一例として土砂量を 500 萬立方m とし、安定勾配を 10 分の 1 とすれば扇状地の面積は 20 萬

平方m となり、半径は約 450 m となる。

### [5] 對策

- (1) 泥流の速度を減ずること。
- (2) 速度減少のためには含水量の減少が最も有效である。
- (3) 泥流の行動にたえず注意し災害を極度に少くすること。
- (4) 地にりの擴大を防止すること。

### [6] 結語

茶臼山の地にりは極めて複雑多岐に亘る問題を含んでおり、之を簡単に述べることは至難である。従つて限られた紙幅に對しては十分語り盡せないところがある。殊に本文の最後の部分は殆んど省略した形をとつた。一完(昭 22. 12. 15)

図-3.

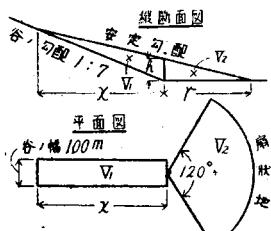


図-5.

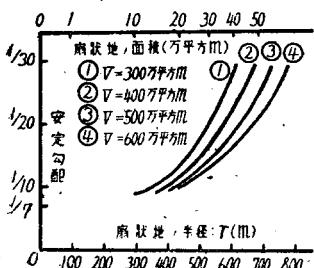


図-4.

