

1960(昭和35年)における土質工学の圧密沈下例 付録豊浜トンネル事故データ

今治市役所OB (株)サンコー設計 正会員番号5500071 技術士 檜 垣 正 也

1 設計と同じく重視すべきものがある。1957(昭和32年)に法律第124号として、技術士法が制定された。第2条 この法律において「技術士」とは、第32条第1項の登録を受け、技術士の名称を用いて、科学技術(人文科学のみに係るもの)を除く。第6条第2項第2号において同じ。)に関する高等の専門的応用能力を必要とする事項についての計画、研究、設計、分析、試験、評価又はこれらに関する指導の業務(法律においてその業務を行うことが制限される業務を除く。)を行う者をいう。—これは口頭試問に必ず出る一とあります。計画、研究、設計、分析、試験、評価であります。この当時、土質調査の標準貫入試験は耳新しい言葉であり、業者も県下一社しかなかった。測量試験費として計上することすら、はばかった。そこで簡単な土質試験として、打抜井戸方式を採用了した。鞘管の中に水を入れ、もう1つ径の小さいパイプを入れ一人の力で掘いて貫入してゆく方法で土質を探る。この場合11mで地山に達して、貫入できなくなつた。そこで11mの鉄筋コンクリート杭を打了。

2 粘土上の基礎の沈下 粘土の沈下は含水量が増えることにより増加し、粘着力が増すことにより減少する。荷重強度と粘土がわかつていれば、確実な沈下量は計算できる。たとえばNo.1という粘土試験が 21.5 kg/cm^2 の荷重を受けた場合、全沈下量は5cmになる。この沈下が行われた後、荷重が 3.2 kg/cm^2 増加すれば、3.75cmの追加の沈下が起こるだろう。この沈下が完了する正確な時間もわかる。沈下は粘土中の水が逃げることにより生ずるものである。

(a)基礎が大きくなれば、沈下も大きくなる。それは基礎の大きさに比例して、圧力根も大きくなるからである。例えはプール $26\text{m} \times 14\text{m}$ など

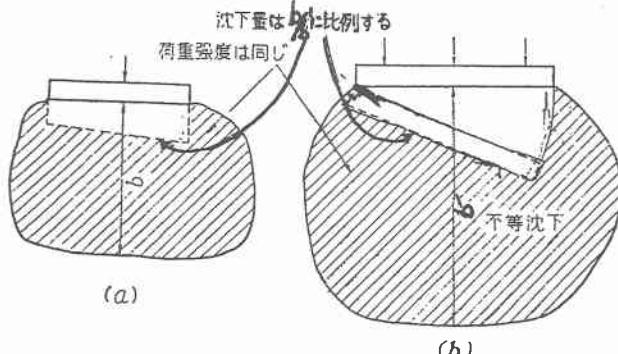
(b)基礎が大きくなれば、 b/b' の割合で沈下量も大きくなるが、破壊に対する危険が増したのではない。理由は下図の示す通り、せん粘強度は(a)も(b)も同じであるからである。しかしながら

(c)下図(b)に示すような不等沈下を生じた場合には、破壊せん断強度や転倒を生ずることがある。

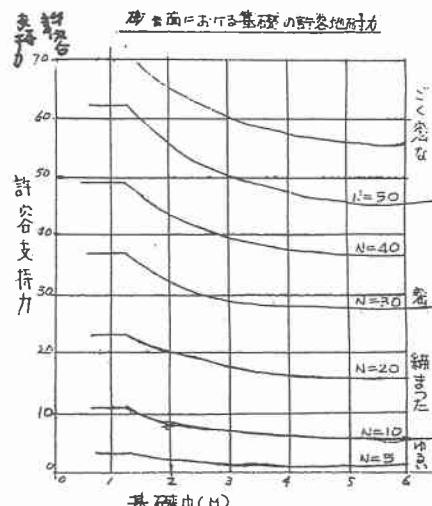
3 収縮 粘土は固着水に加えて自由水を持つ傾向が強い。この水は排水されない。また急激に乾燥することもない。粗粒土は容易に含水しない。(a)粘土は大きな収縮を生ずる。しかし、水が容易に無くならないので、収縮に時間がかかる。(b)この収縮は容積で20%に及ぶものもある。

(c)粗粒土は乾燥時の収縮は小さく、時間的にも速い。

参考文献 土木設計データ・ブック 谷藤正三 昭和35年



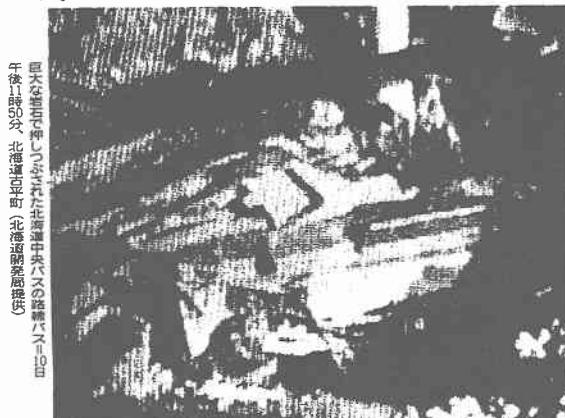
一般に構造物基礎の沈下は25mmまで許容されるように設計されているので、それに対応する荷重を、その地盤の極限地耐力としている。基礎が地下水位以下の場合、地耐力は $\frac{1}{2}$ となる。



盛土工事（道路・宅地造成）は、巻き出し厚（spreading lift）30cmを確保し、輶圧す。K7.5 > 10 kg/cm²になるまで、ローラ5回 1度に5m以上盛土した場合は1年経過してから、構築・下水管布設をする。

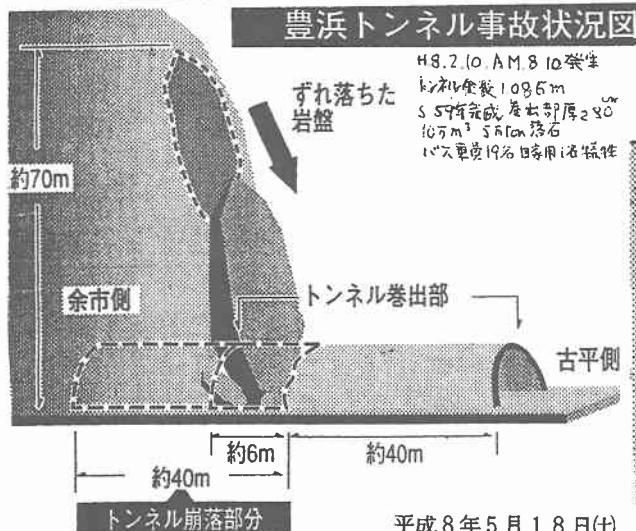
盛土材料はOMC 14%、粒度分布 Atterberg限界は表の通りとす。optimum moisture contentの早見法は、掌で土を握り、柔軟状になったときである。soil cement工法も舗装基層及基礎工に碎石がわりにより。即ち cement 4%（土の重量の）25回突きめビニール養生4ヶ平均 $\beta_u = 24 \text{ kg/cm}^2$ 、 $\gamma_d = 180 \text{ kg/cm}^2$ 真砂土である。

1960年頃のこの論文を述べるとき、心のいたむことがある。土研主催で、「関東ロームの浸水時の流出状態の現地実験」において意外な立会席にまで流出して、土質研究者及び新聞記者の前途ある人を多く失ったことである。土質は難しい。それと同時に岩盤工学 地質工学も難しい。従って豊浜トンネル事故を記す。



米国 Highway Research Board
英国 Road Research Laboratory

| 粒度分布の限界 | Atterbergの限界 |
|-----------------------|--------------|
| 最大粒径 75 mm = 100% | |
| 5 mm ふるい通過量 > 50% | |
| 0.42 mm ふるい通過量 > 15% | 液性限界 < 40 |
| 0.074 mm ふるい通過量 < 50% | 塑性指数 < 18 |



技術的反省の私見

岩盤亀裂へのgroutingを施工しておけばよかった。



北海道余市町豊浜町と古平町沖町の境の国道229号

於 高知大土木学会四国支部技術研究発表会