

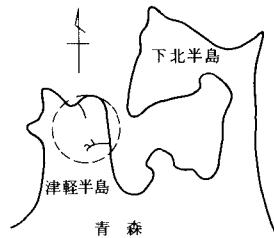
III-198 津軽半島新第三紀砂岩のトンネルを対象とする併設水抜き孔の効果と水位低下について

日本鉄道建設公團 東京新幹線建設局 正会員 村田一夫

1. はじめに

著者は 第34回年次学術講演会において 津軽半島に広く分布する 固結度の低い新第三紀砂岩(蟹田層)での 地下水の挙動をとらえ トンネル施工の資料とする為 水平水抜き孔を掘削し 実際の地下水の挙動を把握したことと発表した。その結果は 次の通りである。(図-1 参照)

図-1 調査位置図



①堆積岩中では 重直方向に透水性が著しく変化するので 地層区分を明確にすることが大事である。それには 土質試験などにより区分するのが有効である。

②地質(帶水層)が区分されれば 地下水の貯存状態も異なるはずであり それには 水質分析やトリチウムによる判別が有効である。

③水収支計算をする場合 循環水と封入水を量的に区分するには 水平孔からの集水効果を経時変化でとらえる事が有効である。

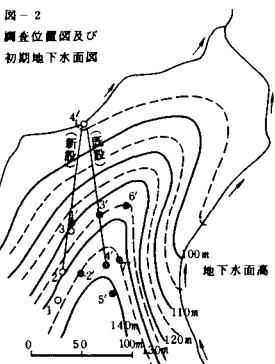
④アーストンネル掘削に伴う地山の集水は 重直方向より水平方向(月理方向)における流動に大きな変化を与えることが考えられる。

以上の事柄と同時に トンネル施工面となる 見から混り粗粒砂岩($K_3 =$ 第3帶水層)中の地下水の挙動が不明であり 以後 既設水抜き孔に近接させ 新たに 水抜き孔を掘削し 併設水抜き孔による効果 及び帶水層別の地下水の変化について調査を実施した。以下との結果について発表する。

2. 調査の方法と内容

調査対象地は 図-2に示す如く 既設水抜き孔より比高差1m下に 新設水抜き孔($\phi 130\text{ mm}, l=150\text{ m}$)を 又 新設水抜き孔直上に 千本の重直孔($\phi 66\text{ mm}, l=25\sim68\text{ m}$)を配置した。又 重直孔のスクリーンは 既設重直孔(No.1' ~No.7')では 第二・第三帶水層に設けたが 今回の調査は 第三帶水層の地下水挙動を把握することから 第三帶水層(K_3)のみに設け 新設水抜き孔による地下水の挙動が観測できる様にした。

図-2
調査位置図及び
初期地下水位図



3. 調査の結果

地表踏査 及びボーリングより 周辺の地質構成(帶水層の区分)を 表-1に示す。表に示す如く 調査地域の帶水層うち トンネルと関係するのは 第二・第三帶水層である。既往調査で 第二・第三帶水層を区分するのは 細粒砂岩の薄層と考えられていたが 實際には 粗粒砂岩を含む固結の良い凝灰質泥岩である。しかし この層は 層厚がかなりの変化を示し 第二・第三帶水層を明確に区分するものではない。又 第三帶水層をなす K_3 層は 層厚7~20m程度であり 砂礫分が 71~99%で 均算係数は 1.8~2.5である。調査地の水理地質断面図を 図-3に示す。

表-1 水理地質断面

上部細～中粒砂岩 第一帶水層

凝灰質泥岩

下部細～中粒砂岩 第二帶水層

下部凝灰質泥岩

貝がら混り粗粒砂岩 第三帶水層

既設水抜き孔は 掘削後常時420ℓ/分を流出しており 1年後の地下水位図を 図-4に示す。これによると 既設水抜き孔を中心にして 水位低下が顕著に認められ その水位低下は 最大20mにおよぶ。

新設水抜き孔を掘削することにより 図-5に示す如く 既設・新設水抜き孔の湧水量は変動を示した。

既設水抜き孔の $420\text{t}/\text{分}$ は、新設水抜き孔の掘削後3日目(掘削深度53mの時)から減少し始め、10日目下 $200\text{t}/\text{分}$ に最終的には $174\text{t}/\text{分}$ にまで減少した。

新設水抜き孔は、掘削4日目から湧出し始め、150m掘削時 $600\text{t}/\text{分}$ を示した後、掘削後10日目頃から減少し始め、34日目頃に $420\text{t}/\text{分}$ で落付く。最終的な既設・新設水抜き孔からの総湧水量は $594\text{t}/\text{分}$ である。

又、図-5には、垂直孔(新設No.2)の水位低下も示した。これによると、新設水抜き孔掘削4日目頃(深度80m)から低下はじめ、18日後には 2.77m の低下を認めた。

図-6には、既設・及び新設水抜き孔による水抜きの効果を示した。これによると、既設水抜き孔による水位低下は、水抜き孔沿いに片側 30m 巾にわたり地下水流動方向の下流に広がるような型となる。新設水抜き孔によるオニ帶水戸での水位低下の効果は、面的には約1.5倍、低下量としては最大 5.8m と

又、オニ帶水戸での水位低下の効果は、面的にはほとんど広がらないが、低下量は最大 2.77m を示した。

この点に、既設水抜き孔によるオニ帶水戸に対する水抜き効果は、水抜き孔を中心とした全幅におよぶか、新設水抜き孔によるオニ帶水戸に対する水抜き効果は、水抜き孔沿いに全幅におよぶではなく、局部的に大きな低下を示す傾向である。

4. 結論

①堆積岩の透水性の大きい砂岩等での水平水抜き孔は、その水抜き孔の位置を確定することにより大きな効果を得ることが可能であり有効である。

②トンネル断面を考慮した場合、併設水抜き孔でかなりの範囲を、トンネルレベル付近まで水位低下させることは可能である。

③堆積岩中では、垂直方向の透水性が著しく変化するが、実際のトンネルでの切羽からの湧水量は、帯水戸別の湧水量が累積して湧出する。

④各帶水戸別に地下水流量を和らぐことは、トンネル排水施設を計画する上で有効である。

<参考文献>

- 1) 村田一夫「津軽半島新オニ帶砂岩におけるトンネル湧水量の推定について」土木学会第34回年講 1979.10

