

九州大学工学部 正員 檜木 武
日本道路公団 ○ク 高倉 照正

1. 緒言 漏水問題は、トンネル工事における重大な関心事の一であるが、この漏水に対処するための補助工法の一つとして、注入止水工法が広く採用されていることは周知のとおりである。本研究は、この注入止水工法の止水効果に関して、水理学的立場から検討を加え、その基本的特性を明らかにしたものである。

2. 解析概要 複線鉄道トンネルなどにみられるように、直径10mの半円形断面トンネルを想定した。これは漏水特性が、トンネル断面の形状ほど問題ではなく、むしろトンネル断面の大きさに大いに関係すること、及び大断面の方が小断面よりも漏水量問題としてはより深刻であることを配慮したものである。また、地下水の水平方向の浸透領域はトンネル径の10倍程度とすれば十分であるという著者らの経験から、トンネル断面中心より120mまでとした。注入領域としては、トンネル半径の2倍、3倍、4倍の半径をもつ半円形領域を考え、それをタイプ1, 2, 3とする(図7参照)。また、地山内の透水係数を基準値として、注入後の透水係数比 K が0.1, 0.3, 0.5, 0.7となる注入工法を想定したものとす

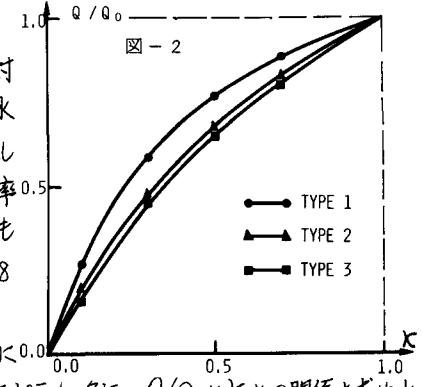
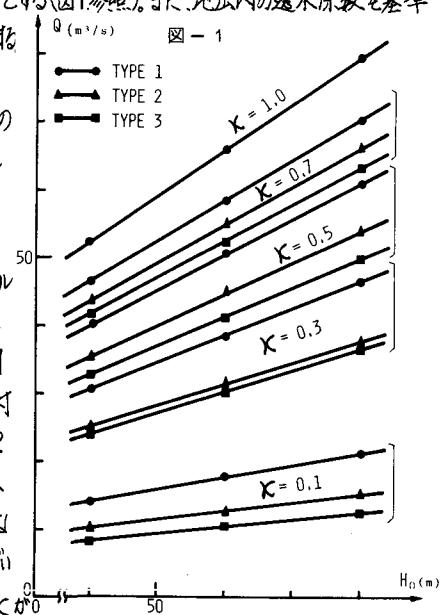
解析に当たっては、著者らが先に開発提案した還元有限要素法^{(1), (2)}を用いた。これは本法がFEMの直接適用法に比べて演算上極めて有利であること、各断面での流量が合致し、流量算出の上にバニキが少なく精度的にすぐれ、漏水量が最も重要である本題の解析目的に沿うことに最も適るものである。

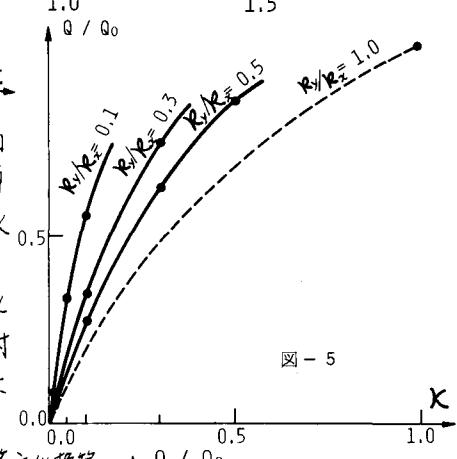
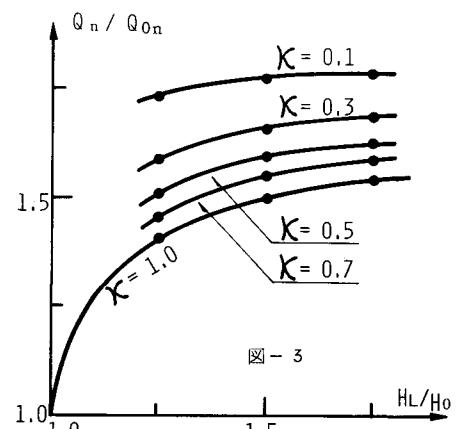
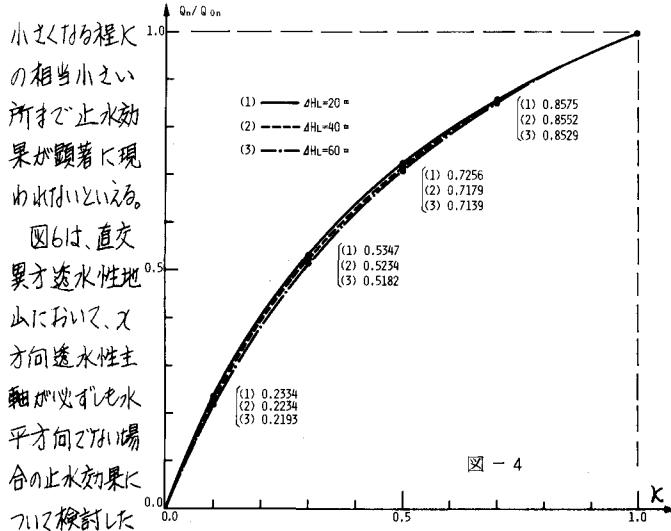
3. 解析結果および考察

3.1 等方透水性地山における止水効果 下部不透水層がトンネル底と一致する場合を基本漏水状態とし、この場合の注入領域の範囲、注入領域と非注入領域との透水係数比 K をパラメータに、漏水量と被圧水の水深との関係をプロットすれば図1のとおりである。また、非注入時の漏水量を Q_0 とし、これに対する注入地山の漏水量 Q の比 Q/Q_0 と、透水係数比 K との関係を求めれば図2のとおりである。これらの図より明らかのように、タイプ1からタイプ3へ注入領域を拡大するに伴う止水効果の増加率は大きいが、タイプ2からタイプ3への拡大では差程大きな変化はない。5%から15%の止水効果の増加にとどまっている。逆に2倍の注入領域としては、せいぜいトンネル半径の2倍程度で十分であり、それ以上の注入は差程意味がないといえる。また、 $K=0.5$ より小さくなる頃から止水効果の増大割合が大きいことを明らかである。

一般には、トンネル底と下部不透水層は必ずしも一致しないが、そのような場合に対する止水効果について検討を加えれば図3のとおりである。図は基本漏水状態の漏水量に対する当該不透水層位置地山の漏水量の比と不透水層の位置との関係を示しているが、非注入地山の場合の漏水量増大率に対して、注入地山に与ける増大率が大きく異なることが分る。また、 H_0/H_1 が2.0以上で Q/Q_0 がほぼ一定値に落ち着くので、その値は非注入地山の場合で約1.6、 $K=0.1$ の注入地山の場合で約1.8である。止水効果に関しては、不透水層が低下しても殆んど変わるものではない(図4)。

3.2 直交異方透水性地山における止水効果 基本漏水状態において、地山内鉛直方向透水係数 k_y と水平方向透水係数 k_x との比 k_y/k_x をパラメータに、 Q/Q_0 と K との関係を求めれば図5のとおりである。 k_y/k_x が1.0より小さい本例では等方性地山に比べて止水効果は劣るものであり、また、 k_y/k_x が





ものである。すなわち、 $k_y/k_x = 0.5$ とし、主軸の傾きを1度メートルに $Q/Q_0 - K$ 曲線を描いたもので、 θ が大きくなる程止水効果は増大するが、その増加率は θ が大きくなる程小さくなり θ が 60° より大きい範囲では止水効果は数%程度の上昇に止まるに過ぎません。

以上は、直交異方透水性地山内において、等方透水性地山の場合と同様に半円形注入領域を採用した場合を述べたものである。これに対して、異方透水性のものを考慮して注入範囲を定めるならば、止水効果に殆んど影響を与えることなく、注入面積の軽減をはかることが可能である。すなわち、湧水理論の支配方程式から直交異方透水性地山を容易に等方化換算できるが、この概念を逆に活用すれば、等方透水性地山の円形領域は直交異方透水性地山では横円形領域に相当(図7)。そこで、たとえば $k_y/k_x = 0.5$ で $\theta = 45^\circ$ の場合について、円形注入領域と、上述のようにしてえられる横円形注入領域とを設定して、両者の止水効果を比較対照すれば図8がえられる。両者の差異は 2~3% であり、ほとんど一致しているといえる。他方、注入領域に関0.5 については本例では横円形注入領域を考慮する場合が円形のそれを考慮する場合よりも約 25% 小さくすることになり、その分注入量の節約ができるところである。

参考文献

- 1). 稲木, 楊: 還元有限要素法によるダム浸透流問題の解析, 大ダム, N680, 1977, PP73~82.
- 2). 稲木: トンネル力学, 共立出版, 1977, 0.5 PP242~281.
- 3). 稲木, 楊: 不圧流中の湧出点推定法(第2報), 九大工学集報, 50巻2号, PP91~95.

