

(2) 締切内湧水量の把握

経済的かつ確実な大排水工・水替工を計画するために、図-3 に示す 2 次元定常浸透流解析を実施し、締切内への湧水量と遮水矢板根入れ長との関係を把握した。その結果、遮水矢板をカルカリナイト層を貫通して砂岩第二層に 1m 以上根入れさせた上で、[堤体法尻部でのウェルポイント]および[床付面でのトレンチ+釜場排水]からなる水替工システムを稼働させることにより、総湧水量は $1,507\text{m}^3/\text{hr}$ まで低下し、約 30 万 m^2 の仮締切内のドライ状態維持が可能であることが確認された。本解析結果に約 50%の余裕を考慮して、水替工システムの排水能力は $2,200\text{m}^3/\text{hr}$ とした。

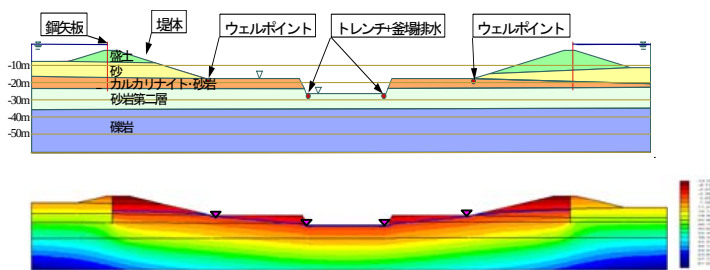


図-3 浸透流解析結果

(3) 大排水工の検討

上記浸透流解析によって得られた締切内湧水量が締切内水位の低下に応じて増加し最終湧水量に至るとの仮定に基づき大排水工の検討を行った。その結果、 $7,500\text{m}^3/\text{hr}$ の排水能力を確保することにより、大排水完了までの期間が 25 日間、総排水量が 466 万 m^3 になると予測された。

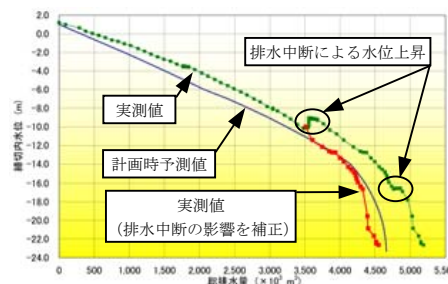


図-4 大排水工実績（排水量と締切内水位）

4. 施工実績

(1) 大排水工

大排水時における排水量と締切内水位の関係について、実測値と予測値を比較した結果を図-4 に示す。大排水完了時における総排水量の実測値は 519 万 m^3 であり、ポンプ故障による排水中断の影響を補正すると、451 万 m^3 となる。計画時における予測値（466 万 m^3 ）との誤差は 3%に収まっており、計画に用いた検討手法が実用上十分な妥当性を有していたと言える。

(2) 水替工

大排水後における締切内湧水量は、大排水完了直後に $1,900\text{m}^3/\text{hr}$ の値が観測された後は暫減し、現在では平均 $1,670\text{m}^3/\text{hr}$ にて安定しており、採用した締切構造は安定した遮水性能を維持している。また、安定後の湧水量（ $1,670\text{m}^3/\text{hr}$ ）と浸透流解析による予測値（ $1,507\text{m}^3/\text{hr}$ ）との誤差は 11%程度であり、計画に用いた浸透流解析が実用上十分な精度を有していることが確認できた。

5. おわりに

本工事では、30 万 m^2 に及ぶ広範囲の海域をドライアップするというユニークな発想により、外環島への渡海仮設用道路の早期確保という顧客要望を実現した。また、経済的かつ安定した水替工システムの計画・実施により、海象条件に左右されない通常の陸上工事稼働率を確保している。一方で、環境への影響を最小限に留める方策にも積極的に取り組んでおり、特に海洋生物救出工での成果（締切内に閉じ込められた 35 種・約 2000 匹に及ぶ貴重な魚類を生け捕り、安全海域へ放流）は顧客・地元からも高い評価を得た。

本工事の実績が今後同種工事を計画する上での一助となることを期待している。



写真-2 締切工（鋼矢板打設）



写真-3 躯体構築工