

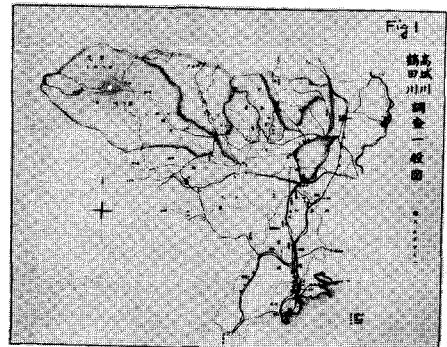
## V-44 品井沼の干拓とその後の洪水処理について

宮城県河港課 正員 高橋準一

### I 品井沼の干拓

干拓の経緯は次の七区分に大別される。

- (1) 徳川時代 品井沼排水工事(潜穴二條 並に松島湾迄の開渠新設)
- (2) 明治中期迄 元様潜穴の機能維持と新排水工事の計画検討(32年迄)
- (3) 明治後期 政府機関による干拓事業の推進 新潜穴の掘削、高城川改修 囲繞堤による干拓地の確保
- (4) 大正初期
- (5) 大正中期 ~昭和15年 吉田川の品井沼からの分離による集水量の軽減、鶴田川との立体交叉
- (6) 昭和15年 ~昭和23年 開墾事業の推進、開墾助成事業 緊急開拓委託事業
- (7) 昭和23年~ 岳河川の再改修と開拓事業の推進 品井沼地区代行干拓事業



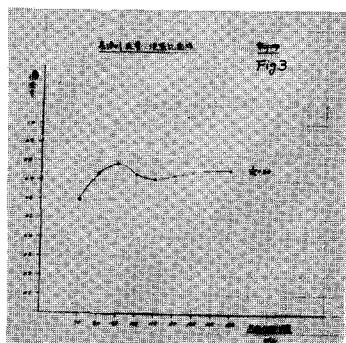
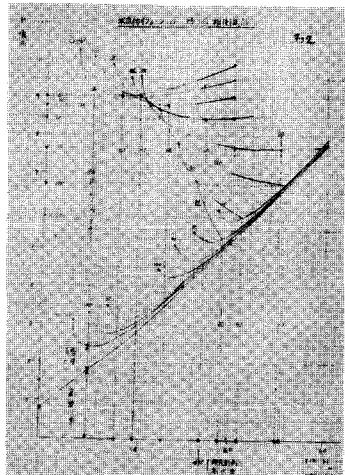
### 2 鶴田川洪水の各種処理法とその水理特性

洪水処理法としては次のものが考へられる。

- (1) 高城川による松島湾への排水
- (2) 吉田川への自然排水……鶴田川との時差利用、樋門
- (3) 品井沼への一時游水……370町歩への人工游水
- (4) 品井沼游水の再処理……ポンプによる吉田川への排水

上記4方法の特性を検討するに高城川隧道1本伏越乙本壇設、樋門は $20 \times 20$ の20連新設、(3)に対するCrest高SP 5.50の溢流堤100mによる自然溢流、(4)に対する2000馬力のポンプを使用し確率10, 100, 1000/50の洪水波に対して行った水理計算の結果はFig. 4へ7の通りである。結果は次の様に要約出来る。(附表1参照)

- (1) 吉田川への自然排水はピークカットの効果がない。効果としては洪水量のカットととまり、その量も僅分に5%程度である。
- (2) 機械排水は無被害想定日数2日(イネ)とした場合2000馬力程の大きさのものとなり、維持の面を考へると



非常に困難性を伴ふ。  
る高城川の水理とその改修内容  
の検討

高城川の水理機能を不等流計算により把握して見た結果は  
第9図の通りであり。大きい  
流量に対しては隧道、サイフォン  
が大きなネックになって居る  
事がわかる。

以上から隧道、サイフォンを中心  
に増設の場合の水理について  
検討した結果増設数の組合せ  
による水位の変化は附表2の  
通りである。この表より隧道  
増設の有利限界は同表に赤線  
で示した如くである。

同様にサイフォンに対しては  
Fig. 8に示した。

4便益より見た改修規模の検討  
今迄の検討内容の結果を基に  
して効果と立意の間に成立す  
る便益性について検討した結  
果はFig. 3の通りである  
この場合便益最大となる高城  
川への配分流量は90% or 150  
とちる事がわかる。

## 5結語

以上諸検討により  
吉田川への自燃排水  
は効率の悪い事がわ  
かり、灌水と高城川排  
水が改修法として上  
策である。その改修  
内容については前述  
の検討の通りである

