行政院國家科學委員會專題研究計畫 成果報告

抽水站串聯箱涵之暫變分析(II) 研究成果報告(精簡版)

計畫類別:個別型

計 畫 編 號 : NSC 95-2221-E-216-003-

執 行 期 間 : 95年08月01日至96年07月31日

執 行 單 位 : 中華大學土木與工程資訊學系

計畫主持人: 林文欽

計畫參與人員:碩士班研究生-兼任助理:陳美雯

工讀生:鍾尚諭、胡瞻淇、簡鳴毅

處理方式:本計畫可公開查詢

中華民國96年10月31日

行政院國家科學委員會補助專題研究計畫 ■成果報告 □期中進度報告

抽水站串聯箱涵之暫變分析(II)

計畫類別:■ 個別型計畫 □ 整合型計畫
計畫編號:NSC 95-2221-E-216-003
執行期間:95年08月01日至96年07月31日
計畫主持人:林文欽
共同主持人:
計畫參與人員:陳美雯
成果報告類型(依經費核定清單規定繳交):■精簡報告 □完整報告
本成果報告包括以下應繳交之附件:
□赴國外出差或研習心得報告一份
□赴大陸地區出差或研習心得報告一份
□出席國際學術會議心得報告及發表之論文各一份
□國際合作研究計畫國外研究報告書一份
處理方式:除產學合作研究計畫、提升產業技術及人才培育研究計
畫、列管計畫及下列情形者外,得立即公開查詢
□涉及專利或其他智慧財產權,□一年□二年後可公開查
詢
執行單位:中華大學 土木與工程資訊學系

中華民國九十六年十月三十一日

行政院國家科學委員會專題研究計畫 成果報告

抽水站串聯箱涵之暫變分析(II)

計畫編號: NSC 95-2221-E-216-003

執行期間:95年08月01日至96年07月31日

計畫主持人: 林文欽

E-mail Address: wlin@chu.edu.tw

一、中文摘要

二、研究緣起與目的

正常操作之抽水站,不但可減低抽水 站滅頂之慮,亦可增加其他抽水站的 使用效率、共同排放暴雨流量、減低 都市淹水機率,發揮互補功能效益。



圖一 中和抽水站與中原抽水站之位 置圖

然兩抽水站利用串聯箱涵採取聯 合操作時,箱涵之輸送管線易因抽水 站之水位改變造成管線瞬間出流或入 流的變化,易引發管線內暫變現象, 增加管線的危險性。因此本研究延續 前一研究案,針對串聯管線的暫變問 題與兩抽水站之進水口穩定狀態, 提供在兩抽水站採用聯合操作時, 聯管線內可能發生管線內瞬間流入 現象。

本研究主要目的在於運用三維模式模擬抽水站與一維模式模擬串聯箱涵(輸送管)之流況與壓力變化,期望可探討不同操作模式所造成之管線內之管線內影響,並經由改變兩抽水藉之壓力影響,此達與一次,與運轉順利之效果。並提供設計不同類性與運轉順利之效果。並提供設計學位在箱涵設置時,加強箱涵因內內達與措施,且作為未來抽水站之聯合操作模式及參考研究。

三、文獻回顧

林英鴻(1995)針對雪山隧道的通 風探討研究,以三維模式分析計算通 風站附近與豎井抽排出口外部環境兩 大區域,模擬污染物濃度與風速分布 等流場結構為主,以圖形顯示流場分 布結果僅提供參考。

許正昇(2001)利用連續方程、動量 方程及實驗數據三種模式對照波速並 探討尤拉數(Eu)、馬赫數(Ma)、福祿數 (Fr)、雷諾數(Re)間的相關性,其實驗 目的在於量測初始與終結穩態,並實驗 斷面壓力隨時間演變之波形,並計算 界面移動的速度及探討其相關性, 實驗僅進行下游水量驟增、水位驟增 而引起的負波,及上游流量驟增、水 位驟增而產生的正波情形。其實驗(數 位攝影所拍攝之影像)與量測的趨勢雷 同,但數值資料有所差距。

簡錤彪(2003) 因都會區缺乏滯洪 池等防洪空間,而近年來因降雨量過 大及降雨延時長,洪峰量無法馬上消 减, 導致淹水現象發生, 進而影響抽 水站的運轉,然而就都會區而言,抽 水站可謂是防洪功能的最後一道防 線。針對台北地區的抽水站現況分 析,並利用暴雨經理模式(Storm Water Management Model)XP SWMM 2000 7.51 版模擬士林東、西站單獨及聯合 操作等不同狀況及進行敏感度分析, 模擬聯合操作時利用四種連通管模擬 以取得連通管的最佳斷面及型式。而 研究中顯示抽水站的聯合運作的成果 相當良好,能有效降低前池水位並可 降低淹水的風險。

周哲正(2003)利用控制理論中的變分法推倒水鎚方程式中流場所需之必要條件與邊界條件,探討閥門瞬間關閉及最佳關閉形成中,不同摩擦係數造成之流速與壓力變化。分別又以摩擦係數 0、0.03、0.1 三種情況下,計算閥門處壓力隨時間的變化,其摩

擦效應越大則推擠效應越明顯,而其 摩擦係數會影響閥門處所受的壓力大 小,但對於流量的影響有限,所以壓 力變化量對於流量變化量影響不大。

Ming Zhao and Mohamed S. Ghidaoui, M.ASCE(2004) 利用 Firstand second-order explicit finite volume(FV) Godunov-type 模擬及分析 水錘問題,並與傳統的 MOC 數值方法 比較探討,得知下列結論:FV 保證兩 種方案皆可保存質量、動量和實際過 程中可感受到的衝擊舉止;Godunov 的邊界條件有部分與 MOC 相似;數值 測試與理論分析後,在 space-line 時, First-order Godunov 與 MOC 相同; second-order 方案有較高的效率及準確 度。

黃勇憲(2006)利用模式一(Washington State University)及模式二(SCL)兩種模式,針對雲林離島工業區的42公里供水系統管線進行模擬,探討其在不同的操作下所產生的壓力水頭數值及時間,經由模式模擬在理想化的狀況下,最高可輸送13cms的流量,但實際狀況與模擬會有些許差異,所以建議輸水的最高流量不超過10cms。

四、研究方法

本研究主要利用三維模式(Song and Yuan(1988) 與 Wenchin Lin(1995) 所建立之可壓縮流水動力方程式 (compressible hydrodynamic equation) 模擬抽水站集水井進水口的穩定度,並結合前一研究案的一維暫變流的模式模擬串聯箱函的壓力及流況。三維可壓縮水動力模式模擬抽水站之數值模擬提供一維模式之邊界入流條件,而一維模式的平均流速與壓力可提供

三維模式之邊界條件。

在不穩定可壓縮流中的連續方程 式及動量方程式為:

$$\frac{\partial \rho}{\partial t} + \frac{\partial (\rho u_i)}{\partial x_i} = 0 \dots (1)$$

$$\frac{\partial(\rho u_i)}{\partial t} + \frac{\partial(\rho u_i u_j)}{\partial x_i} = f_I + \frac{\partial \sigma_{ij}}{\partial x_i} \dots \dots \dots (2)$$

其中, ρ 為流體密度, u_i 為流體速度, f_I 為浮力, σ_{ii} 為應力張量

在牛頓流體中,(2)式中支應力張 量σ;;可由壓力與速度兩參數組成

$$\sigma_{ij} = -p\delta_{ij} + \mu \left(\frac{\partial u_i}{\partial x_i} + \frac{\partial u_j}{\partial x_i} \right) + \lambda \delta_{ij} \frac{\partial u_k}{\partial x_k} \dots (3)$$

在完全可壓縮等壓流中,聲速 a 可表示成(4)式,且在流體密度變化量 及小的低速流流場中,可將(4)式近似 成(5)式

$$\alpha^2 = \frac{\partial p}{\partial \rho} \dots (4)$$

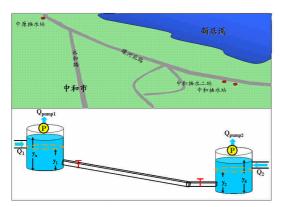
$$p - p_0 = \alpha_0^2 (\rho - \rho_0)$$
....(5)

藉由(5)式解得之密度,帶回(1)與(2)式後,(1)會產生馬赫數平方的項次,而該項次在低馬赫數流場下是可以忽略的,因此最後可推得在低馬赫數流場可適用的可壓縮水動力方程式:

$$\frac{\partial \rho}{\partial t} + k \frac{\partial u_i}{\partial x_j} = 0 \qquad (6)$$

$$\frac{\partial u_i}{\partial t} + \frac{\partial (u_i u_j)}{\partial x_i} = \left[\frac{\mathbf{T}}{\mathbf{T}_0} - 1 \right] g \vec{\mathbf{k}} - \frac{1}{\rho_0} \frac{\partial \mathbf{p}}{\partial \mathbf{x}_i} + \frac{\mu}{\rho_0} \frac{\partial}{\partial \mathbf{x}_j} \left[\frac{\partial u_i}{\partial \mathbf{x}_j} + \frac{\partial u_j}{\partial \mathbf{x}_i} \right]$$
.....(7)
$$\mathbf{H} \cdot \mathbf{P} \cdot \mathbf{k} = \rho_0 a_0^2$$

研究區域的中原抽水站及中和抽 水站兩抽水的位置圖,及其抽水管線 系統的分佈圖,如圖二所示。



圖二 管線系統上視圖與縱斷面圖

本研究主要方法為經由上述的三維模式模擬抽水抽水井的流況,維模式的邊界條件。並將一維模式的邊界條件。藉由三維與一大所獲得的上下游的流況資訊提與一維模式的邊界條件。藉由三維與一水站變大方式,經過一次,經過一次,經過一次,經過一次,經過一次,經過一次,經過一次,可評估抽水機產生內蝕的現象。 五、結論與建議

- 1. 三維與一維的模式需注意時間間 距尺度的差異,三維採用的時間 間距遠比一維所需要的時間間距 小,為維持一維的精準度可同時 減小距離間距以提高精準度。
- 後續應針對抽水站操作模式持續 作模擬,方能提供正常的操作模 式及緊急應變措施。

參考文獻

- 林英鴻,1995,公路隧道通風設計研究,財團法人中興工程顧問社。
- 許正昇,2001,排水涵管暫態流 況分析,國立成功大學水利及海 洋工程研究所碩士論文。
- 3. 蕭輔洲,2002,控制管路水鎚效 應之最佳閥門關閉行程研究,國

- 立臺灣大學機械工程學研究所碩士論文。
- 簡錤彪,2003,台北市防洪抽水 站現況評估與聯合運轉可行性之 探討,國立海洋大學河海工程學 系碩士在職專班碩士論文。
- 5. 周哲正,2003,水鎚效應於具摩擦之管路中最佳閥門關閉行程研究,國立臺灣大學機械工程學研究所碩士論文。
- 6. Ming Zhao and Mohamed S. Ghidaoui, M.ASCE,
 Godunov-Type Solutions for Water Hammer Flows, JOURNAL OF HYDRAULIC ENGINEERING @ ASCE / APRIL 2004, p341-348.
- 黃勇憲,2006,水利暫變之管線 模擬,中華大學土木與工程資訊 學系碩士論文。
- 8. Song, C.C.S., and Yan, M.,1988, "A weekly compressible flow model and rapid convergence methods," Journal of Fluids Engineering, Vol. 110, pp. 441-445.
- 9. Wenchin Lin, "A Numerical Simulation in Longitudinal Ventilation System of Long Highway Tunnel," Ph.D Thesis, University of Minnesota.