附件2



以大渦流模擬法分析非布氏異重流之演化

組 員: 蔡亦凱吳振毓

指 導 老 師 : 吳 清 森 老師 中華民國 109 年 04 月 28 日

國立宜蘭大學 高教深耕計畫 工學院土木系專題研究成果競賽構想書

作者:蔡亦凱、吳振毓

吳清森教授指導

*Email: dawn66885@gmaill.com

摘要

異重流為密度相異之兩流體產生水平方向之交 互作用,係因密度差異引起之流動現象又稱密度流。 密度差異的主要成因來自流體中溫度或鹽度變化、懸 浮物質(如:泥沙、汙染物)的挾帶等,異重流之流 動特徵主要由自身重力所致,為密度較大之流體潛入 密度較小之流體形成的形貌變化[1]。本研究擬藉由納 維爾一史托克斯架構下分別加入大渦流紊流模式探 討其非布氏異重流之適用範圍,密度差異值將介於5% 至10%間。最後,藉由水工實驗之操作以及所量測之 數據並與模擬之結果做比較。

關鍵字:異重流、頭端、納維爾-史托克斯方程式

1. 前言

本文介紹了密度差異5%與10%的異重流進行定 界交換水槽實驗的結果與分析,兩個濃度分別進5組 實驗,皆使用相同的重流體初始高度寬度、模型尺 寸、重流體密度,以確保實驗的正確性,進而觀察異 重流流動現象、頭端位置的變化、流動的三個階段的 變化。

2. 介紹

台灣乾濕季分明降雨時間分布不均,蓄水來調 節是相當重要的課題,然而近年水庫泥砂淤積現象嚴 重(圖1)[2],導致水庫的庫容及使用壽命大幅減少, 其中形成淤沙的主因之一便是異重流,倘若運移之動 能不足,慣性力漸小於重力作用,易於壩前滯蓄形成 渾水水庫,使得此區域保持較高的含砂濃度也逐漸沉 降形成淤泥造成水庫淤積問題,使得水庫蓄水量大幅 下降。



為了解決此淤積問題,便衍伸出了藉由天然異重流的 特性或排砂隧道的興建進行排砂。因此,釐清異重流 的運移行為及過程將是一大關鍵。本專題研究計畫則 以水庫中不同入流條件影響下所形成的異重流現象 為主軸,將針對其運移特性進行深入的探討。探究的 內容包括不同入流密度差異條件下的運移軌跡及形 貌演化(如圖二),其流況可分類為布氏異重流(密度 差異較低)及非布氏異重流(密度差異較大)。

異重流是流體之間因密度的差異所形成的流動 狀態、現象,異重流的構造可分為頭部與身體兩部 份,異重流向前移動時頭部遭受密度差異所造成的阻 力,因此其厚度較大,異重流頭部前端同時受到底床 摩擦力與周圍流體交界面剪力作的影響,使得異重流 靠近底床處會產生缺口,頭部端點稱為異重流之鼻端 (圖 2)。[3][4][5]

開開式的異重流可分為三個階段,第一階段為塌 陷階段(Slumping Phase):此時異重流流速在一段很 快地加速後,將保持常數;第二階段為慣性階段 (Inertial Phase):此時異重流流速減少,水平浮力 與慣性力處於支配階段。當慣性力減少而黏性力增 大,形成水平浮力與黏性阻力形成平衡則進入下個階 段;第三階段為黏性階段(Viscous Phase):流速減 少更多。[6] [7]

本專題計畫擬同時藉由水工實驗及模擬分析,在 納維爾-史托克斯架構下分別加入大渦流紊流模式 探討其非布氏異重流之適用範圍,有效的判斷出較正 確的運移軌跡。同時,藉由實驗量測之數據討論藉由 數值模擬所使用的數學模式之適用性。



3. 研究方法

本專題研究的方法包括水工模型試驗[8]及數值模擬 及理論,以下於水工模型分別為物理模型、實驗儀 器、實驗步驟介紹;於數值模擬以模擬操作、數值模

式介紹;於理論以數學模型作為介紹。

3.1 水工實驗模型

3.1.1 物理模型

本研究之物理模型採用定界交換水槽,利用密度不同 的兩種流體分置水槽兩邊,中間以隔板分開,並使用 壓克力蓋板,施加一個縱向壓力梯度,來避免任何自 由的表面振動,移走隔板將使兩種流體發生異重流。 本研究之渠槽長 2.4m、寬 0.15m、高 0.17m,其中以 隔板將渠槽分為長 0.12m 的重流體(鹽水)渠槽與長 2.28m 的環境流體(清水)渠槽。為避免兩層流體密度 差異與沉降特性的交互影響,使試驗結果難以分辨, 重流體(鹽水)為下層高密度流體,以藍色染劑加以染 色方便觀察其流動特性,環境流體(清水)為上層低密 度流體,以黃色染劑加以染色方便觀察其混合現象。



3.1.2 實驗儀器-模型設備

實驗所需耗材為環境流體(清水)、工業鹽、D型防水 膠條、防水密封條、藍/黃色染劑、手壓式幫浦虹吸 管、高效吸水海綿。工業鹽用來調製鹽水,根據所需 重流體密度而有所不同。D型防水膠條用於隔板的兩 側,防水密封條則為隔板底部。實驗中,染劑的施加 是為方便實驗之觀察。虹吸管&高效吸水海綿為清洗 實驗水槽之工具,其相關設備如圖四。

3.1.3 實驗儀器-攝影設備

實驗影像捕捉所需儀器為平行光源燈箱、密度計、相 機、腳架。平行光燈箱為錄製時架設於水槽的後方, 燈箱長、高需與水槽等長。密度計為日本製 DA-130N 型號之手持密度計,測量精準度高±0.001g/cm³,使 用時切記檢查管內是否有氣泡,以免影響測量準確 度。腳架需定平,相機定心切勿使用自動對焦錄影以 免影片分析有誤,其相關設備如圖四。

3.1.4 實驗儀器-分析軟體

軟體使用包括 Adobe After Effects 以及 ImageJ。 Adobe After Effects 為影片圖片處理軟體,使用此 軟體修正實驗拍攝時角度誤差,並後製結合所有實驗 影像,輸出成每秒 24 張圖片,以利之後影像分析。 ImageJ 為影像分析的軟體,使用此軟體來分析實驗 中異重流頭端位置與時間的變化,利用人工抓取前面 Adobe After Effects 輸出的圖片檔的頭端座標,每 0.1 秒抓取一次,匯出數據進行分析。



圖四:實驗測量儀器與設備

3.1.5 實驗步驟

首先,實驗24小時前,先行調配鹽水並在實驗水槽 中,注入環境流體(清水),靜置24小時使其懸浮物、 雜質穩定沉澱。次日,實驗開始前先行架設攝影器材 並使用密度儀量測鹽水與環境流體的密度值,再進行 調配所需之密度差的鹽水來進行實驗,加入環境流體 時,要檢查閘門是否有漏水的情形發生。若有,則必 須先將閘門拉起,並且將膠條重新黏貼,目的是確保 實驗開始前閘門的兩側之不同密度液體互不入滲。先 將環境流體放入水槽閘門左側再將鹽水放入右側,並 且確認環境流體與鹽水等高,接著於環境流體與鹽水 雨方各加入不同顏色的染劑(增加影像辨別度及混和 形成的界面),排除拍攝面的小氣泡以防止之後成像 再軟體上的人為誤差,兩側放上蓋板(降低自由液面 的影響),將相機焦點固定於水槽中央調成好焦距(切 勿使用自動對焦),開始錄影並接著垂直迅速拉起閘 門記錄整個實驗的過程,在異重流頭端遷移至水槽最 尾端後即可停止錄影。實驗完成後利用影片編輯軟體 (Adobe After Effects),將所有的實驗影片中閘門 位置和初始拉起時間對齊,進行同時處理,並且輸出 成 JPG 格式,再利用影像處理軟體(Image J),將頭 端位置給點出來,輸出並建立表格,進行 $(x_f \sim t)$ 繪 圖。分析實驗數據並與理論進行比較,實驗結果異重 流之運動的加速段,等速段或者是減速段分別於何者 時間區段,當密度差異有別時,其運動區段也有所不 同。完整的實驗步驟如圖五。



圖五、實驗步驟及流程

3.2 數值模擬

3.2.1 模擬操作

於 ANSYS 進行模擬操作,使用 Fluid Flow(Fluent) 套件(如圖六-1),依序在 Geometry(圖六-2)建立物 理模型、在 Mesh(圖六-3)生成網格、於 Setup(圖六 -4)設定物理參數及流況條件,執行出答案後用 Matlab 撰寫程式,用以歸納、抓取需要使用的模擬 數值檔案。





3.2.2 數值模式

若欲觀察細部流場特徵,應採用直接數值模擬法分析 之(Direct numerical simulation),其優點在於捕 捉最完整的流場資訊以及得到無法藉由實驗量測及 辨識的流場資訊,但其計算的網格大小須符合 Kolmogorov 尺度以模擬小渦流的變化。以實驗室尺 度為例,多數異重流之流動實驗之雷諾數介於 1×10⁴至1×10⁵之間,即便藉助高速叢集電腦並加入平 行運算提高其運算效能,推估其計算量及時間的耗費 仍相當可觀。礙於研究設備的限制,本研究將加入紊 流模式於數學方程組中,擬採用大渦模擬法(Large eddy simulation)分析之,其優點在於僅需較少的網 格數量即可捕捉大渦的變化,極小渦流的現象則可由 數學方程式中加入具次網格尺度的經驗公式而濾 除。本研究的數值模式將基於有限體積法的架構下進 行空間離散,將以實驗室已建立的模式進行運算。研 究中,也將會提供數值收斂性的分析。同時,進一步 討論不同入流條件下,異重流於不同運移階段中模擬 結果與實驗量測結果之差異。

3.3 理論(數學模型)

本研究之數學模型將建立於納維爾-史托克斯方程 組,其中包括連續方程式、動量方程式以及密度傳輸 方程式。[8]此外,該問題屬重力驅動下所產生的流 動,基於重流體與環境輕流體的密度差異甚小,倘若 引入布氏假設於方程式中,其數學表示式為

$$\frac{\partial u_i}{\partial x_i} = 0 \tag{1}$$

$$\frac{\partial u_i}{\partial t} + \frac{\partial \left(u_i u_j\right)}{\partial x_j} = \rho e_i^g - \frac{\partial p}{\partial x_i} + \frac{1}{\operatorname{Re}} \frac{\partial^2 u_i}{\partial x_j \partial x_j} \qquad (2)$$

$$\frac{\partial \rho}{\partial t} + \frac{\partial \left(\rho u_{j}\right)}{\partial x_{j}} = \frac{1}{\operatorname{Re} \cdot \operatorname{Sc}} \frac{\partial^{2} \rho}{\partial x_{j} \partial x_{j}}$$
(3)

其中, u_i 為速度向量、p為壓力以及 ρ 為密度, e_i^s

為指向重力方向之單位向量, Re 及 Sc 分別為雷諾數 及舒密特數,定義如下:

$$\operatorname{Re} = \frac{u_b H}{v}, \quad \operatorname{Sc} = \frac{v}{\kappa}, \tag{4}$$

其中, U_b為特徵速度、H為重流體初始高度、V為 運動黏滯係數以及K為分子傳導係數。特徵速度又可 表示為

$$u_b = \sqrt{g'_0 H}, \quad g'_0 = \frac{\rho_0 - \rho_1}{\rho_1} g,$$
 (5)

 $ilde{
ho}_0$ 及 $ilde{
ho}_1$ 分別為重流體及環境流體之密度。

倘若直接使用原始變數而不引入布氏假設之條件僅 需於動量方程式中,如式(2),做修改,如下所示:

$$\frac{\partial u_i}{\partial t} + \frac{\partial \left(u_i u_j\right)}{\partial x_j} = e_i^g - \frac{\partial p}{\partial x_i} + \frac{1}{\operatorname{Re}} \frac{\partial^2 u_i}{\partial x_j \partial x_j}.$$
 (6)

因此,此模型之雷諾數依據密度差異的變化 (0.5%~10%)約為14000至60000間,將以數值模擬 探討其數學模式之適用範圍。

4. 分析結果與討論

4.15%與10%異重流之比較

分別以實驗與模擬來分析兩個濃度的異重流,可以發現由於實驗使用開閘式定界交換水槽,在打開閘門時 有可能產生較顯著的人為誤差,故通常在計算或判定 時會忽略實驗前一秒。通過比較圖可以發現不論實驗 或者模擬,密度大的一種流流速皆較快(圖七),





國亡 兴至流洪溪临水

然而再以單濃度的實驗與模擬結果來分析,其中可以 發現依舊是流動時間越久誤差越大,通常進入慣性階 段才有較明顯的誤差,其中誤差皆未超過5公分。(圖 八)





4.25%與10%異重流之流動階段

異重流從產生到消失,通常會經歷一個很長的時間並 運行一段距離,在不考慮科氏力影響的情況下,異重 流在行進過程中會受重力、慣性力以及黏滯力這三種 基本力的作用影響而造成軌跡及形貌上的變化。 4.2.1 等速階段(slumping phase)

此時異重流的鋒速在一段很快的加速過程後將保持 穩定的速度前進,經由回歸線判斷 5%異重流的等速 階段落在 0.3 秒至 8.9 秒;10%異重流落在 0.9 秒至 6 秒(圖九),判斷出濃度低的異重流等速階段的時間 更長,且更早進入等速階段。





4.2.2 慣性階段(inertia phase)

在這個階段主要受浮力與慣性力的影響,此時異重流 的運移位置將依時間的 3/2 次冪減緩,經由回歸線 判斷 5%異重流的慣性階段落在 6.7 秒至 15.4 秒;10% 異重流落在 4.5 秒至 10.6 秒(圖十),兩者相較之下 低濃度的異重流慣性階段的時間更長且較晚進入慣 性階段。





4.2.3 黏性階段(viscous phase)與過渡期

慣性階段經一段時間後,慣性力減小而黏性力增大, 形成浮力與黏性力的平衡,流動進入黏性階段並產生 自我相似性,此時異重流的頭端位置約為時間的5次 冪減緩直至佇立不前形成沉降效應。然而礙於實驗設 備之影響(模型不夠長),無法觀測到黏滯現象的發 生,但經由圖九、圖十兩者結果可以發現不論實驗或 模擬,5%與10%的異重流皆有一段時間同時具備等速 階段與慣性階段的現象,這段時間稱之為過渡期。

4.3 5%與10%異重流之error bar

建立實驗結果之error bar可以確認實驗結果之誤差 率,可以發現兩個不同密度的異重流皆是在一開始的 誤差極小,當異重流流動時間越長誤差才逐漸增大, 最大誤差未超過3公分。(圖十一)





5. 参考文獻

- 1. J. Shin, S. Dalziel and P.F. Linden, 2004 Gravity currents produced by lock exchange. J. Fluid Mech. 521, 477-495.
- https://castnet.nctu.edu.tw/ntuereporting/article/1160 4?issueID=674
- 3. M.I. Cantero, J.R. Lee, S. Balachandar and M.H. Garcia, 2007 On the front velocity of gravity currents. J. Fluid Mech. 586, 1-39.
- 4. A. Dai, 2013 Experiments on gravity currents propagating on different bottom slopes. J. Fluid Mech. 731, 117-141.
- 劉建榮、許少華 (2010),「鹽水異重流頭端之局 部渦流流場與運移特性探討」中華水土保持學 報,41(3):201-215。
- 6. H. Huppert and J. Simpson, 1980 The slumping of gravity currents. J. Fluid Mech. 99, 785-799.
- A. Dai, 2015 High-resolution simulations of downslope gravity currents in the acceleration phase. Phys. Fluids 27, 076602.
- 8. C. Adduce, G. Sciotino and S. Proietti, 2012 Gravity currents produced by lock exchanges: experiments and simulations with a two-layer shallow-water model with entrainment. J. Hydra. Engng. 138(2), 111-121.
- 9. T. Maxworthy, J.E. Simpson and E. Meiburg, 2002 The propagation of a gravity current into a linearly stratified fluid. J. Fluid Mech. 453, 371-394.
- 10. 俞維昇、李鴻源(1990),「水庫異重流運動行為」, 第五屆水利工程研 討會論文集,成功大學。
- 11. 蔡宗憲(2003),「變量鹽水異重流實驗之現象觀 察與分析」逢甲大學水利工程學系碩士班碩士論 文。