# 第四章 高速公路進出口匝道路段

目 錄

頁次

4.	l ż	分析流程	4-1
4.2	2 书	操作說明	4-3
2	4.2.1	Ⅰ 啟動分析程式	4-3
2	4.2.2	2 分析型態選擇	4-4
2	4.2.3	3 欄位操作說明	4-4
4.3	3 疗	操作範例	4-15
2	4.3.1	範例1:進口匝道路段分析	4-15
2	4.3.2	2 範例 2:進口匝道路段分析	4-19
2	4.3.3	3 範例 3:進口匝道路段分析	4-22
2	1.3.4	4 範例 4:出口匝道路段分析	4-26
2	4.3.5	5 範例 5:出口匝道路段分析	4-29
2	4.3.6	5 範例 6:出口匝道路段分析	4-32
4.4	1 =	手册例題	4-36
2	4.4.1	例題1:進口匝道路段分析	4-36
2	4.4.2	2 例題 2:出口匝道路段分析	4-42
2	1.4.3	3 例題3:出口匝道路段分析	4-45

# 圖目錄

		頁次
圖 4.1-1	高速公路進口匝道路段分析流程	4-1
圖 4.1-2	高速公路出口匝道路段分析流程	4-2
圖 4.2-1	高速公路進出口匝道路段分析程式啟動方式	4-3
圖 4.2-2	高速公路進出口匝道路段分析路段選擇	4-4
圖 4.2-3	進口匝道-基本資料群組	4-4
圖 4.2-4	進口匝道-幾何設計群組	4-5
圖 4.2-5	進口匝道路段圖示	4-6
圖 4.2-6	進口匝道-併入點之流率資料群組	4-6
圖 4.2-7	進口匝道-設計服務水準	4-7
圖 4.2-8	進口匝道-併入點之流率資料群組	4-7
圖 4.2-9	進口匝道-分析結果群組	4-8
圖 4.2-10	出口匝道-基本資料群組	4-9
圖 4.2-11	出口匝道-幾何設計群組	.4-10
圖 4.2-12	出口匝道路段圖示	.4-10
圖 4.2-13	出口匝道-相關參數群組	.4-11
圖 4.2-14	出口匝道-分流區上游之流率資料群組	.4-11
圖 4.2-15	出口匝道-設計服務水準	.4-12
圖 4.2-16	出口匝道-分析結果群組	.4-12
圖 4.3-1	「國道2號拓寬工程」位置示意圖	.4-16
圖 4.3-2	高速公路進口匝道範例1輸入圖	.4-17
圖 4.3-3	高速公路進口匝道範例1輸出圖	.4-18
圖 4.3-4	高速公路進口匝道範例2輸入圖	.4-20
圖 4.3-5	高速公路進口匝道範例2輸出圖	.4-21
圖 4.3-6	「竹北交流道改善可行性研究」研究範圍示意圖	.4-23
圖 4.3-7	高速公路進口匝道範例3輸入圖	.4-24
圖 4.3-8	高速公路進口匝道範例3輸出圖	.4-25
圖 4.3-9	高速公路出口匝道範例4輸入圖	.4-27
圖 4.3-10	高速公路出口匝道範例4輸出圖	.4-28
圖 4.3-11	高速公路出口匝道範例5輸入圖	.4-30
圖 4.3-12	高速公路出口匝道範例5輸出圖	.4-31

圖 4.3-13	高速公路出口匝道範例6輸入圖	4-34
圖 4.3-14	高速公路出口匝道範例6輸出圖	
圖 4.4-1	高速公路進口匝道手冊例題1輸	入圖-14-38
圖 4.4-2	高速公路進口匝道手冊例題1輸	出圖-14-39
圖 4.4-3	高速公路進口匝道手冊例題1輸	大圖-24-40
圖 4.4-4	高速公路進口匝道手冊例題1輸	出圖-24-41
圖 4.4-5	高速公路出口匝道手册例題2輸	2入圖4-43
圖 4.4-6	高速公路出口匝道手册例題2輸	出圖4-44
圖 4.4-7	高速公路出口匝道手册例題3輸	入圖4-46
圖 4.4-8	高速公路出口匝道手册例題3輸	出圖4-47

# 表目錄

頁次		
	例題1分析結果比較	表 4.4-1
	例題2分析結果比較	表 4.4-2
4-46	例題3分析結果比較	表 4.4-3

# 4.1 分析流程

進口匝道與出口匝道的分析方式不同,進口匝道匯流路段是以內車道 服務水準作為分析的標準,出口匝道分流路段是以第1車道及最內側車道 服務水準作為分析的標準。圖4.1-1為進口匝道路段分析流程,圖4.1-2則 為出口匝道路段分析流程。



# 圖 4.1-1 高速公路進口匝道路段分析流程



# 圖 4.1-2 高速公路出口匝道路段分析流程

# 4.2.1 啟動分析程式

啟動高速公路匝道路段分析程式路徑為:開始功能表/所有程式/臺 灣公路容量分析軟體(THCS)/高速公路進出口匝道分析,如圖4.2-1所 示。



圖 4.2-1 高速公路進出口匝道路段分析程式啟動方式

# 4.2.2 分析型態選擇

分析型態有「進口匝道匯流路段」和「出口匝道分流路段」兩項選 擇,如圖4.2-2。

分析路段選擇	×
分析路段	
● 進口匝道匯流路段	
○ 出口匝道分流路段	
確定放棄	

# 圖 4.2-2 高速公路進出口匝道路段分析路段選擇

### 4.2.3 欄位操作說明

建議依照分析流程圖,依序輸入欄位數值,可以避免錯誤的運算。 為了讓分析人員了解欄位的屬性,所以將頁面劃分成數個工作群組, 以下分別說明進口匝道與出口匝道工作群組之詳細操作。

## 一、進口匝道匯流路段分析

(一)分析專案的基本資料群組,共有9個欄位,如圖 4.2-3,欄位的 填寫與否與分析數值無關,可以省略。

進口匝道和	山匝道匯流區運轉分析
分析人員       機關/公司       業主       分析時段	路線方向       匝道名稱       時間     2008/ 6/16       分析年期
計畫概述	隐藏

# 圖 4.2-3 進口匝道-基本資料群組

1.分析人員:分析人員姓名。

2.機關/公司:分析人員所屬的機關或公司行號。

3. 業主:提交分析資料的對象。

4.分析時段:分析資料的時間點,規劃性資料是指作規劃分析 的時間,運轉資料則是指收集資料的時間。

5.路線/方向:分析的路線名稱與車行方向。

6.匝道名稱:分析匝道的名稱或編號。

7.時間:執行分析的日期,開啟新專案的預設值是當日,開啟 舊專案則顯示專案執行分析的日期。

8.分析年期:分析資料的年份。

9.計畫概述: 概略描述計畫的目的與內容。

(二)幾何設計群組,共有5個輸入欄位及1個進口匝道示意圖,如圖4.2-4。

幾何設計							
	進L	「匝道フ	圖意行				
土線里迫數[N]		12	<b>.</b>				
大車之小客車當	f量(Et)	1.5					
行車速限		110	👻 kph				
車道及路肩寬調整因素(fw) 1.0							
駕駛員特性	駕駛員特性調整因素(fp) 1.0						

# 圖 4.2-4 進口匝道-幾何設計群組

- 1.主線車道數(N):屬輸入參數,高速公路主線的車道數,預設 值3,微調鍵調整值1。
- 2.大車之小客車當量:屬固定參數,大型車轉換為小客車單位 的當量值,預設值為1.5。
- 行車速限:屬輸入參數,分析路段之行車速限,預設值為 100,下拉選單中有80、90、100與110可供選擇。

- 4.車道及路肩寬調整因素(fw):屬可調參數,衡量車道寬及路 肩調整對流率的影響,預設值為 1.0。
- 5.駕駛員特性調整因素(fp):屬可調參數,駕駛人調整因子目前 缺乏相關研究,預設值為1.0。
- 6.進口匝道示意圖:將進口匝道匯流路段以圖形表示之,為一 彈跳視窗,如圖 4.2-5。



圖 4.2-5 進口匝道路段圖示

(三)併入點之流率資料群組,共有8個輸入欄位及4個顯示標記, 如圖4.2-6。

併入點之流率資料							
	主線		Ð	ē道			
尖峰小時流率(Qv) 🖡	D		0		vph		
尖峰小時係數(PHF)	0.90	-	0.9	• •			
尖峰15分鐘流率(Q)	D	_	0		vph		
大車比例	20	•	20	÷	%		
小車需求流率 Qfc=	0		Qrc=	0	pcphpl		
大車需求流率 Qft=	0		Qrt=	0	pcphpl		

圖 4.2-6 進口匝道-併入點之流率資料群組

1.尖峰小時流率(Qv):屬輸入參數,主線或匝道單方向單位小時各車道、各車種的流量加總,預設值0。

2.尖峰小時係數(PHF):屬輸入參數,分析程序是以尖峰小時流 量進行分析,尖峰小時係數會影響流量換算成尖峰小時流率 的值,預設值0.90,微調鍵調整值0.01。

- 3.尖峰 15 分鐘流率(Q):屬可調參數,主線或匝道小時流量的 尖峰 15 分鐘流率,若不知道尖峰小時係數的情況下,亦可選 擇輸入尖峰 15 分鐘流率,預設值0。
- 4.大車比例:屬輸入參數,主線或匝道車流中大型車(含卡車與 巴士)的比例,以百分比為單位,預設值 20,微調鍵調整值 1。
- 5.小車需求流率:指主線或匝道尖峰15分鐘之小車流率,為顯示參數,使用者不需輸入。
- 6.大車需求流率:指主線或匝道尖峰15分鐘之大車流率,為顯示參數,使用者不需輸入。
- (四)設計服務水準如圖 4.2-7,為一下拉式選單供使用者選擇欲達之設計服務水準,預設 C1 級為設計服務水準。因軟體之服務水準係根據 2011 年版公路容量手冊之劃分標準而定,而 2022 年版容量手冊服務水準劃分標準已有調整,故請使用者留意,使用設計服務水準時須重新對照至容量手冊表 5.5 參考新標準。

設計服務水準	C 🕶 1	_ 級	
		_	

### 圖 4.2-7 進口匝道-設計服務水準

(五)主線內車道流率比例群組,共有3個輸入欄位及3個顯示標記,如圖4.2-8。

主拍市市港达安尼创								
土板的单道派学坛内								
主線小車使用內車道比例	60	•	%	匝道小車進入加速車道比例	85	·   %		
主線大車使用內車道比例	75	• •	%	加速車道之小車流率 Qac=	0	pcphpl		
內車道大車比例(Pt)			%	大車調整因素(fhv)				

## 圖 4.2-8 進口匝道-併入點之流率資料群組

- 1.主線小車使用內車道比例:主線車流中小型車使用內車道的
   比例,以百分比為單位,預設值 60,微調鍵調整值 1。
- 2.主線大車使用內車道比例:主線車流中大型車使用內車道的 比例,以百分比為單位,預設值75,微調鍵調整值1。
- 3.匝道小車進入加速車道比例:匝道車流中小型車進入加速車

道的比例,以百分比為單位,預設值85,微調鍵調整值1。

- 4.加速車道之小車流率 Qac:加速車道車流中小型車的流率, 為顯示參數。
- 5.內車道大車比例(Pt):內車道車流中大型車(含卡車與巴士)的 比例,以百分比為單位,為顯示參數。
- 6.大車調整因素(fhv):顯示經過運算的大車調整因子值,為顯 示參數。
- (六)分析結果群組,共有6個顯示標記,如圖4.2-9。

分析結果						
榆核點上各內車道流率(qi)	1776	pcphpl	V/C	0.839		
基本 <del>狀況</del> 下之對等蒗率(qe)	1929	pcphpl	服務水準(LOS)	C3	級	
平均行車速率(5)	89.05	kph				
<b>建議</b> 分析結果優於設計服務水準	ŧ.					

## 圖 4.2-9 進口匝道-分析結果群組

- 1.檢核點上各內車道流率(qi):將內車道小車佔主線小車百分 比、尖峰 15 分鐘主線在併入點之小車需求流率、尖峰 15 分 鐘匝道在併入點之小車需求流率、尖峰 15 分鐘加速車道上之 小車需求流率、內車道大車佔主線大車百分比和尖峰 15 分鐘 主線在併入點之大車需求流率等數值代入公路容量手冊式 (5.2),可得到檢核點上各內車道的流率。
- 2.基本狀況下之對等流率(qe):將檢核點上各內車道的流率除以大車調整因素、駕駛員特性調整因子和車道寬及路肩調整因素,得到基本狀況下之對等流率。
- 平均行車速率(S):以流率值比對速率-流率曲線,得到平均 速率。
- 4.V/C:流率除以容量得到的值。因 2022 年版容量手冊內車道 之容量建議值,由 2011 年版之 2,300 小車/小時/車道修正為 2,100 小車/小時/車道,因此使用者針對程式分析值 V/C 之容 量值應代入 2,100 小車/小時/車道重新計算,方為正確之結 果。

5.服務水準(LOS):將V/C值、平均速率及速限比值查表後得到服務水準。因軟體之服務水準係根據2011年版公路容量手冊之劃分標準而定,而2022年版容量手冊服務水準劃分標準已有調整,故請使用者留意,使用設計服務水準時須自行對照至容量手冊表5.5、5.6參考新標準。

6.建議:將設計服務水準與分析結果做一比較並提出建議。

### 二、出口匝道分流路段分析

(一)分析專案的基本資料群組,共有9個欄位,如圖4.2-10,欄位的 填寫與否與分析數值無關,可以省略。

出口匝道和回	医道分流區運轉分析
分析人員       機關/公司       業主       分析時段	路線/方向 匝道名稱 時間 2008/ 6/16
計畫概述	隐藏

### 圖 4.2-10 出口匝道-基本資料群組

1.分析人員:分析人員姓名。

2.機關/公司:分析人員所屬的機關或公司行號。

3.業主:提交分析資料的對象。

4.分析時段:分析資料的時間點,規劃性資料是指作規劃分析 的時間,運轉資料則是指收集資料的時間。

5.路線/方向:分析的路線名稱與車行方向。

6.匝道名稱:分析匝道的名稱或編號。

7.時間:執行分析的日期,開啟新專案的預設值是當日,開啟 舊專案則顯示專案執行分析的日期。

8.分析年期:分析資料的年份。

9.計畫概述:概略描述計畫目的與內容。

(二)幾何設計群組,共4個輸入欄位以及1個出口匝道示意圖,如圖4.2-11。

幾何設計	
	出口匝道示意圖
主線車道數(N)	2
大車之小客車當量	(Et) 1.5
行車速限	100 💌 kph
車道及路肩寬調整	因素(fw) 1.0

圖 4.2-11 出口匝道-幾何設計群組

- 1.主線車道數(N): 屬輸入參數, 高速公路主線的車道數, 預設 值2, 微調鍵調整值1。
- 2.大車之小客車當量(Et):屬固定參數,大型車轉換為小客車
   單位的當量值,預設值隨地形變化作調整,平坦路段為
   1.5,坡度路段為 2.0。
- 3.行車速限:屬輸入參數,分析路段之行車速限,預設值為 100,下拉選單中有80、90、100與110可供選擇。
- 4.車道寬及路肩調整因素(fw):屬可調參數,衡量車道寬及路 肩調整對流量的影響,預設值為 1.0。
- 5.出口匝道示意圖:將出口匝道分流路段以圖形表示之,為一 彈跳視窗,如圖 4.2-12。



圖 4.2-12 出口匝道路段圖示

(三)相關參數群組,共3個輸入欄位,如圖 4.2-13。

相關熱	
1日時19月38年998	
車輛長度(Lv)	4.4 • m
車輛偵測器長度(Ld)	2.0 • m
主線大車使用 第一車道比例	45 × %

圖 4.2-13 出口匝道-相關參數群組

- 1.車輛長度(Lv):屬固定參數,為各車種車輛之平均長度,預 設值4.4,微調調整值0.1。
- 2.偵測區長度(Ld):屬固定參數,車輛偵測器偵測區長度,預 設值 2.0,微調調整值 0.1。
- 3.主線大車使用第1車道比例:屬固定參數,預設值45,微調 鍵調整值1。臺灣地區的重車是指大貨車、大客車及聯結 車,車長一般在9公尺以上。據本所研究資料顯示,在出口 匝道路段,重車行駛第2車道的比例相當高,但是不同路段 的比例值不同。
- (四)分流區上游之流率資料群組,共有6個輸入欄位以及2個顯示欄位,如圖4.2-14。

分流區上游之流率資料		
	主線	減速車道
尖峰小時流率 Qf≕	• 0 vph	Qd= <mark>0 vph</mark>
尖峰小時係數(PHF)	0.9	0.9
尖峰15分鐘需求流率	0 vph	0 vph
大車比例 P <sup>f=</sup>	20	Pd= 20 × %

圖 4.2-14 出口匝道-分流區上游之流率資料群組

- 1.尖峰小時流率:屬輸入參數,主線或減速車道之單向單位小時各車道、各車種的流量加總,預設值0。
- 2.尖峰小時係數(PHF):屬輸入參數,分析程序是以主線或減速 車道尖峰小時流量進行分析,尖峰小時係數會影響尖峰小時 流量換算成尖峰小時流率的值,預設值 0.9,微調鍵調整值

0.01 •

- 3.尖峰 15 分鐘需求流率:為顯示參數,為主線或匝道尖峰小時 流率除以尖峰小時係數所得。
- 4.大車比例:屬輸入參數,車流中大型車(含卡車與巴士)的比例,比例值以百分比為單位,預設值20,微調鍵調整值1。
- (五)設計服務水準,為一下拉式選單供使用者選擇欲達之設計服務 水準,預設C1級為設計服務水準,如圖4.2-15。因軟體之服務 水準係根據 2011 年版公路容量手冊之劃分標準而定,而 2022 年版容量手冊服務水準劃分標準已有調整,故請使用者留意, 使用設計服務水準時須自行對照 2022 年版容量手冊表 5.5 參考 新標準。

設計服務水準	С	▼ 1	_ 級	

圖 4.2-15 出口匝道-設計服務水準

(六)分析結果群組,共有22個顯示標記、1個勾選標記和2個輸入 欄位,如圖4.2-16。其中,欄位又可劃分為「檢核點流率分析」 以及「調整基本狀況下之對等流率」2個子群組。

析結果					
<b>榆核點流率分析</b>	第一車這	<u>ă</u>	最	內側車違	<u>i</u>
<b>流辛</b> Q1	= 1377	vph	QN =		vph
大車滾率 Q1h	- 0	vph	QNh =	0	vph
車種調整因素 f1h	= 1		fNh =		
基本狀況下之對等 <b>流率</b> q1	= 1530	pcphpl	qN =		pcphpl
平均行車速率(S)	76.4	kph		-	kph
佔有辛(0)	128.2	%		-	<b>%</b>
V/C	0.927				
服務水準(LOS)	D4	級		-	级
建議					
調整基本狀況下之對等流率					
	不調整	自重	拁 <b>調整</b>	Γ	手動調整
第一車道基本狀況下之對等流率	<u>.</u>	pcphpl	- pophpl	0	pcphpl
最內車道基本狀況下之對等流率	Ξ.	pcphpl	- pophpl	0	pcphpl

圖 4.2-16 出口匝道-分析結果群組

- 1.流率:又分為第1車道與最內側車道,第1車道流率將減速車 道之流率為代入公路容量手冊式(6.1)求得。最內側車道之流 率計算方法,主線車道數在3車道以內,使用公路容量手冊 式(6.7)或式(6.8);主線車道數超過3車道,使用公路容量手 冊式(6.9)或式(6.10)。
- 2.大車流率:將直行重車利用第1車道比例、主線在分流區上 游之流率及重車百分比、減速車道之流率及重車百分比代入 公路容量手冊式(6.11),計算出第1車道重車流率m。假設最 內側車道重車百分比等於100減去第1車道重車百分比,由 公路容量手冊式(6.12)或式(6.13)計算得到最內側車道大車流 率。
- 3.車種調整因素:重車調整因子值。
- 4.基本狀況下之對等流率:第1車道與最內側車道的尖峰15分 鐘對等流率。
- 5.平均行車速率:以流率值比對速率-流率曲線,得到平均速率。
- 6.佔有率:佔有率與密度具相同性質,公路容量手冊式(6.5)描述密度與佔有率關係,兩者可相互轉換。
- 7.V/C:流率除以容量得到的值。
- 8.服務水準(LOS):將V/C值、平均速率及速限比值查表後得到服務水準。因軟體之服務水準係根據2011年版公路容量手冊之劃分標準而定,而2022年版容量手冊服務水準劃分標準已有調整,故請使用者留意,服務水準須自行對照至容量手冊表5.5參考新標準。
- 9.建議:將設計服務水準與分析結果做一比較並提出建議。
- 10.調整基本狀況下之對等流率:因第1車道流率是由固定參數 的公式計算而得,在出口匝道流量低、主線流量高的情況 下,會出現第1車道流量穩定、第2車道已經進入不穩定的 分析結果。一般狀況下,各車道的流量會均勻分布,因分析 結果與一般的用路人模式差異太大,必須對兩個車道流量進

行調整。本所瞭解分析公式的缺點,但是對於該如何調整流 量並沒有一個固定的公式或方法可以使用,只能建議依照經 驗值調整。本程式在設計時,除了使用者可以依經驗執行手 動調整,另外也可以選擇自動調整,2001 年版公路容量手冊 P.4-3 曾提及:「一般而言,各內車道上之流率大約比外車道 之流率高出10到15%左右」,因此程式會根據第一車道及最 內側車道流量的差異進行調整,直到兩車道的流率相差15% 為止。程式自動調整之計算值欄位為唯讀狀態,可以比較兩 車道原計算值和調整計算值。選擇手動調整,調整計算值欄 位則提供分析人員輸入希望調整後的車道流量。

### 4.3 操作範例

「高速公路進出口匝道路段」子軟體提供6個本土化範例,使用者可 依據操作步驟自行輸入,或選擇「開啟舊檔」,選取已製作完成之檔案, 路徑如下:

範例 1: C:\THCS\FreewayRamp\samples\RAMP1.RAP

範例 2: C:\THCS\FreewayRamp\samples\RAMP2.RAP

範例 3: C:\THCS\FreewayRamp\samples\RAMP3.RAP

範例 4: C:\THCS\FreewayRamp\samples\RAMP4.RAP

範例 5: C:\THCS\FreewayRamp\samples\RAMP5.RAP

範例 6: C:\THCS\FreewayRamp\samples\RAMP6.RAP

### 4.3.1 範例1:進口匝道路段分析

一、緣起目的

國道 2 號西起桃園國際機場,東迄鶯歌系統交流道銜接國道 3 號,全長約 20.4 公里,全線於拓寬前為雙向 4 車道。服務性交流道 由西而東共計有大園、大竹、南桃園及大湳 4 處。

由於機場運輸量持續成長且桃園地區發展快速,吸引大量就業 及居住人口,導致國道2號交通負荷日益增加,而經由交流道出連 絡道之車流無法順利紓解,經常造成回堵亦影響主線車流之行駛。

為改善國道 2 號之交通服務水準,並配合相關開發計畫,交通 部臺灣區國道高速公路局乃於民國 90 年 6 月起委託顧問公司辦理 「國道 2 號拓寬工程可行性研究」,研究成果經建會原則同意;民 國 94 年 9 月起接續辦理「國道 2 號拓寬工程規劃及設計」,相關工 程位置見圖 4.3-1 所示。



圖 4.3-1 「國道 2 號拓寬工程」位置示意圖

二、計畫概述

以大湳交流道為例,其主線單向有2車道,速限為100kph,往 西進口匝道之主線需求流率為2,497 vph,匝道需求流率為1,024 vph,假設主線與匝道之尖峰小時係數皆為0.92,大車比例皆為 15%。試根據以上條件,估計此路段之往西進口匝道路段服務水準。

三、操作步驟

- 步驟 1:建立新專案。自「THCS Main」中選擇「高速公路進出口 匝道路段」子軟體,選擇「開新專案」,選擇進口匝道匯 流路段,確定建立新的專案。
- 步驟 2:輸入幾何設計資料。主線車道數調整為 2,其餘資料無須 改變。
- 步驟3:輸入併入點之流率資料。主線尖峰小時流率2,497 vph,匝 道尖峰小時流率1,024 vph,主線及匝道之尖峰小時係數皆 為0.92、大車比例皆為15%。

步驟4:選擇設計服務水準,下拉選單至D4級。

四、分析結果

完成上述操作步驟, 輸入畫面及輸出報表見圖 4.3-2 及圖 4.3-3

所示。內車道需求流率 1,776 pcphpl,平均行車速率 89.05 kph, V/C 為 0.839,服務水準為 C3 級。而因 2022 年版容量手冊內車道之容 量建議值由 2,300 小車/小時/車道修正為 2,100 小車/小時/車道,因此 V/C 程式分析值代入新容量建議值計算後為 0.919,平均速率與速限 之比值為 0.895,根據 2022 年公路容量手冊表 5.5,服務水準為 E2 級。

<ul> <li>交通部運輸研究所-高速公路匝道路段服務分析 - [RAMP1]</li> <li>欄 檔案(F) 編輯(E) 檢視(V) 視室(V) 模式切換 說明(H)</li> </ul>	
Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix         Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix         Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix         Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix         Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix         Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix         Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix         Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix         Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix         Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix         Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix         Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image: Second matrix       Image	進口匝道和匝道匯流區運轉分析     離示基本資料       幾何該計     伊入點之流率資料       生線車道數(N)     2       大車之小客車當量(El)     15       行車速限     100<       大座口印道示意圖     2
FreeWay Ramp Files (".RAP) ▼ V/C值之LOS   速限與平均速率差距之LOS   流率速率表	車道及路局寬調整因素(rw)     1.0       2     定       2     定       2     2       2     小車需求流率 Qic=       2     2       2     0       2     4       2     2       2     0
	主線內車道流率比例
A         V/C=0.35           B         0.35<         V/C=0.60           C         0.60<         V/C=0.85           D         0.85<         V/C=0.95	主線小車使用內車道比例     60     1     2     匝道小車進入加速車道比例     65     1     2       主線大車使用內車道比例     75     1     2     加速車道之小車流車 Qac=     805     pcphpl       內車道大車比例(Pi)     17.23     2     大車調整因素(thrv)     0.9207
E 0.95 <v 1<br="" c*="">F V/C&gt; 1</v>	秋行計算           分析結果           後校點上各內車道流率(qi)         1776           pcphpl         V/C           0.839
<	基本就況下之對等演率(qe)     1929     pcphpl 服務水準(LOS)     C3     級       平均行重速率(S)     89.05     kph       建議     分析結果優於設計服務水準・
< 適用最佳解析度:1024*768	目前為[自動模式], 欽改為[手動模式], 請執行[模式切換]>[手動模式]     //

圖 4.3-2 高速公路進口匝道範例 1 輸入圖

	I I I I I I I I I I I I I I I I I I I			-
IOT	THCS 高速公路	進出口匝道	路段分析	
	進口匝道和匝	道匯流區運	<b>!轉分析</b>	-
分析人員:		路線/	方向:	
機關/公司:		起/	迄:	
業主:		分析日	時間: 2011/10/31	
分析時段:		分析	年期:	
計畫概述:				
美何設計				
主線車道数:	2	,	大車之小客車當量(Et):	1.5
車道及路肩寬調整因數(fw):	1.0	驾	,駛員特性調整因素(fp):	1.0
設計服務水準:	D4 级	SIV A	行車速限(kph):	100
并入點之流率資料	11 10	V		
		主線		匝道
尖峰小時流率(Qv):	2	497 vph		1024 vph
尖峰小時係數(PHF):		0.92		0.92
尖峰15分鐘流率(Q):	2	715 vph	21	1114 vph
大車比例(Pt):		15 %	<b>6</b> I	15 %
小車需求流率:	230	8 pcphpl	94	47 pcphpl
大車需求流率:	40	8 pcphpl	10	68 pcphpl
E線內車道流率比例				
主線小車使用內車道比例:	60 %	匝注	道小車進入加速車道比例:	85 %
主線大車使用內車道比例:	75 %	;	加速車道之小車流率:	805 pcphpl
內車道大車比例(Pt):	17.23 %		大車調整因數(fhv):	0. 9207
檢核點上各內車道的流率(qi):	1776 1	ocphpl	V/C :	0.839
基本狀況下之對等流率(qe):	1929 I	cphpl	服務水準(LOS):	C3 级
平均行車速率:	89.05	j kph		
<b>建</b> 議:	分析结果	民優於設計服	<b>【務水準。</b>	

圖 4.3-3 高速公路進口匝道範例 1 輸出圖

## 4.3.2 範例 2:進口匝道路段分析

### 一、緣起目的

國道 2 號西起桃園國際機場,東迄鶯歌系統交流道銜接國道 3 號,全長約 20.4 公里,全線於拓寬前為雙向 4 車道。服務性交流道 由西而東共計有大園、大竹、南桃園及大湳 4 處。

由於機場運輸量持續成長且桃園地區發展快速,吸引大量就業 及居住人口,導致國道2號交通負荷日益增加,而經由交流道出連 絡道之車流無法順利紓解,經常造成回堵亦影響主線車流之行駛。

為改善國道 2 號之交通服務水準,並配合相關開發計畫,交通 部臺灣區國道高速公路局乃於民國 90 年 6 月起委託顧問公司辦理 「國道 2 號拓寬工程可行性研究」,研究成果經建會原則同意;民 國 94 年 9 月起接續辦理「國道 2 號拓寬工程規劃及設計」,相關工 程位置見圖 4.3-1 所示。

二、計畫概述

大湳交流道主線單向有 2 車道,速限為 100kph,往東進口匝道 之主線需求流率為 2,294 vph,匝道需求流率為 1,336 vph,假設主線 與匝道之尖峰小時係數皆為 0.92,大車比例皆為 15%。試根據以上 條件,估計此路段之往東進口匝道路段服務水準。

### 三、操作步驟

- 步驟 1:建立新專案。自「THCS Main」中選擇「高速公路進出口 匝道路段」子軟體,選擇「開新專案」,選擇進口匝道匯 流路段,確定建立新的專案。
- 步驟 2:輸入幾何設計資料。主線車道數調整為 2,其餘資料無須 改變。
- 步驟3:輸入併入點之流率資料。主線尖峰小時流率2,294 vph,匝 道尖峰小時流率1,336 vph,主線及匝道之尖峰小時係數皆 為0.92、大車比例皆為15%。
- 步驟4:選擇設計服務水準,下拉選單至D4級。

完成上述操作步驟,輸入畫面及輸出報表見圖 4.3-4 至圖 4.3-5 所示。內車道需求流率 1,665 pcphpl,平均行車速率為 91.15 kph, 服務水準為 C2 級。而因 2022 年版容量手冊內車道之容量建議值由 2,300 小車/小時/車道修正為 2,100 小車/小時/車道,因此 V/C 程式分 析值代入新容量建議值計算後為 0.86,平均速率與速限之比值為 0.9115,根據 2022 年公路容量手冊表 5.5,服務水準為 D1 級。

<ul> <li></li></ul>	AP] — — ×
); 🖻 🖬 💥 🖻 😘 🎛 🖪 🔜 📇 🕮 🥖	
快速度單     返回主頁       ♥     ★       ♥     Forgram Files (x86)       ●     Program Files (x86)       ●     Forgram Files (x86)	進口匝道和匝道匯流區運轉分析     題示基本資料       進口匝道示意圖     (州入點之流率資料       進口匝道示意圖     主線       主線車道數(N)     2       大車之小客車當量(El)     15       行車速限     100<       100     ×ph
Fampb.HAP  FreeWay Ramp Files (*RAP) ▼ V/C(道之LOS ) 速限與平均速率差距之LOS   流率 速率表	車道及路局寬調整因素(rw)     1.0       駕駛員特性調整因素(rp)     10       小車需求流率     Qfc=       120     Qfc=       120     Qfc=       120     Qfc=
	設計服務水準 D J 4 J 級 大車需求流率 Qft= 375 Qrt= 219 pcphpl
A         V/C*0.35           B         0.35 < V/C*0.60           C         0.60 < V/C*0.85           D         0.85 < V/C*0.95	主線小車使用內車道比例     60     -     2     匝道小車進入加速車道比例     85     -     2       主線大車使用內車道比例     75     -     2     加速車道之小車流率 Qac=     1053     pcphpl       內車道大車比例(Pi)     16.89     2     大車調整因素(hrv)     0.9221
E 0.95 <v 1<br="" c*="">F V/C &gt; 1</v>	分析結果
c	基本状况下之對等渡率[qe] 1806 pcphpl 服務水準(LOS) C2 级 平均行車速率(S) 91.15 kph 建議 分析结果優於設計服務水準。

圖 4.3-4 高速公路進口匝道範例 2 輸入圖

an 連載前先の「高速な加速加速加速加速があっす「(KanipとKoki) 案(F) 編輯(E) 検視(V) 視惑(W) 模式切換 説明(H) → □ ※ □ ◎ ■ ◎ ■ ■ ■ ■ ● 嗯 ダ							
101	THCS 高速公路進	出口匝道路段分	ff				
進口匝道和匝道匯流區運轉分析							
分析人員:		路線/方向:					
機關/公司:		起/迄:					
業主:		分析時間:	2011/10/31				
分析時段:		分析年期:					
計畫概述:							
幾何設計							
主線車道數: 	2	大車名	2小客車當量(Et):	1.5			
車道及路肩寬調整因數(fw):	1.0	驾驶員	特性調整因素(fp):	1.0			
設計服務水準:	D4 級	行	·車速限(kph):	100			
併入點之流率資料							
	\$	線	E	道			
尖峰小時流率(Qv):	2294 vph		133	9 vph			
尖峰小時係數(PHF):	0. 92		0.	. 92			
尖峰15分鐘流率(Q):	249	4 vph	145	6 vph			
大車比例(Pt):	- 1	5 %	1	5 %			
小車需求流率:	2120	pcphpl	1238	pcphpl			
大車需求流率:	375 ]	pcphpl	219	pcphpl			
主線內車道流率比例							
主線小車使用內車道比例:	60 %	匝道小卓	2進入加速車道比例:	85 %			
主線大車使用內車道比例:	75 %	加速	車道之小車流率:	1053 pcphpl			
內車道大車比例(Pt):	16.89 %	大車	調整因數(fhv):	0.9221			
分析結果							
檢核點上各內車道的流率(qi):	1665 pcp	hpl	V/C:	0.785			
基本狀況下之對等流率(qe):	1806 pcp	hpl 服	務水準(LOS):	C2 级			
平均行車速率:	91.15 k	ph					
建藏:	分析結果優	於設計服務水準	•				

# 圖 4.3-5 高速公路進口匝道範例 2 輸出圖

## 4.3.3 範例 3:進口匝道路段分析

### 一、緣起目的

近年來,新竹縣政府以「科技、文化、大學城」為發展願景, 大力推動「3園4所」計畫,即新竹科學園區3期計畫、國家生物 醫學科技園區、臺灣知識經濟旗艦園區等,並引進台大、台科大、 交大、清大等4所知名高等學府在縣境內設校,配合六家高鐵車站 特定區的開發建設,催生大學城以及低污染的高科技研發園區,建 構一個知識經濟的學習型區域,型塑整體空間新風貌。

依據近 10 年之人口成長分析,竹北地區人口年平均成長率為 4.19%(臺灣地區同期為 0.6%),穩居新竹縣內第一。「3 園 4 所」計 畫中,包括國家生物醫學科技園區、臺灣知識經濟旗艦園區、台大、 台科大及交大(2 園 3 所)皆規劃於竹北地區,交通建設之發展應配合 各項開發計畫迎頭趕上。

中山高速公路(國道1號)竹北交流道目前為一鑽石型交流道,交 流道之進出匝道與連絡道光明六路,及縣政二路與光明六路形成3 個連續路口。竹北地區因快速發展產生大量的交通旅次,尖峰時段 交流道鄰近路口龐大之轉向交通量,造成路口交通服務水準嚴重惡 化,車流回堵成為交通瓶頸。本計畫主要研究範圍見圖4.3-6 所示。

### 二、計畫概述

本計畫係針對國道1號竹北交流道之改善進行可行性研究評估 作業。工程範圍南起國道1號頭前溪橋段,北至鳳山溪橋。

竹北交流道主線有3車道,速限為110kph,往南進口匝道之主線需求流率為4,506 vph,匝道需求流率為1,014 vph,假設主線與匝道之尖峰小時係數皆為0.9,大車比例10%。試根據以上條件,估計此路段之往南進口匝道路段服務水準。



圖 4.3-6 「竹北交流道改善可行性研究」研究範圍示意圖

# 三、操作步驟

- 步驟 1:建立新專案。自「THCS Main」中選擇「高速公路進出口 匝道路段」子軟體,選擇「開新專案」,選擇進口匝道匯 流路段,確定建立新的專案。
- 步驟 2:輸入幾何設計資料。主線車道數調整為 3,其餘資料無須 改變。
- 步驟 3:輸入併入點之流率資料。主線尖峰小時流率 4,506vph,匝 道尖峰小時流率 1,014vph,主線及匝道之尖峰小時係數皆 為 0.9、大車比例皆為 10%。
- 步驟4:選擇設計服務水準,下拉選單至C4級。

完成上述操作步驟,輸入畫面及輸出報表見圖 4.3-7 及圖 4.3-8 所示。內車道需求流率 2,004 pcphpl,平均行車速率為 87.77 kph, V/C 為 0.871,服務水準為 D4 級。而因 2022 年版容量手冊內車道 之容量建議值由 2,300 小車/小時/車道修正為 2,100 小車/小時/車道, 因此 V/C 程式分析值代入新容量建議值計算後為 0.954,平均速率 與速限之比值為 0.798,根據 2022 年公路容量手冊表 5.5,服務水準 為 E3 級。

● 交通部	運輸研究所-高速	公路匝道路段服務分析-[Rar	.RAP]		- 🗆 ×
	F) 編輯(E) 檢	俔(V) 視窗(W) 模式切換	月(H)		_ & ×
Д 🖻					
<b>快速選</b> :	軍國三百	<b>.</b>		進口匝道和匝道匯流區運轉分析 「 <sup>併入點之流率資料</sup>	▲ 類示基本資料
	El (-0C)		進口匝道示意	い 主袋 (1997)	匝道
	grain Files (x00) ICS imples		 主線車道數(N) 3	 尖峰小時流率(Qv) 4506	1014 vph
Ramp1.F Ramp2.F	AP AP	^	大車之小客車當量(Et) 1.5	→ 尖峰小時係數(PHF) 0.9 →	0.9
Ramp3.F Ramp4.F Ramp5.F	IAP IAP IAP		行車速限 110 ▼	kph 尖峰15分鐘流率(Q) 5007	1127 vph
FreeWay	Ramp Files (*.RAF	2)	車道及路扇寬調整因素(fw) 1.0	大車比例 10 ÷	10 * %
₩/0/道之.	_OS │速限與平均	速率差距之LOS   流率 速率表	設計服務水準	小車需求流率 Qfc= 4507 大車需求流率 Qft= 501	Qrc= 1015 pephpl Qrt= 113 pephpl
	<u>LOS</u>	<u> </u>			
	A	V/C≤0.35	主魏小甫使用改重道H-00 43		85 - 2
	В	0.35 <v c≤0.60<="" td=""><td></td><td></td><td></td></v>			
	С	0.60 <v c≤0.85<="" td=""><td>王線大車使用内車道比例 □</td><td>□ <sup>2</sup> 加速車道之小車流率 Qac=</td><td>863 pcphpl</td></v>	王線大車使用内車道比例 □	□ <sup>2</sup> 加速車道之小車流率 Qac=	863 pcphpl
	D	0.85 <v c≤0.95<="" td=""><td>內車道大車比例(Pt) 0</td><td>2 大車調整因素(fhv)</td><td>1</td></v>	內車道大車比例(Pt) 0	2 大車調整因素(fhv)	1
	E	0.95 <v 1<="" c≠="" td=""><td></td><td></td><td>執行計算</td></v>			執行計算
		*/07	分析結果		
			截核點上各內車道滾率(qi)	2004 pcphpl V/C 0.87	1
			基本狀況下之對等潦率(qe)	2004 pcphpl 服務水準(LOS) D4	級
			平均行車速率(S)	87.77 kph	_
			建議 分析结果不能递足给計图容。	·⋯ ★准,建議可 <b>逆</b> 加重道 <b>教</b> 。	
					/

圖 4.3-7 高速公路進口匝道範例 3 輸入圖

重部運輸研究所-高速公路匝道路段服務分析 - [Ramp3.RAP] 案(F) 編輯(E) 檢視(V) 視窗(W) 模式切換 說明(H) → □ ※ 🖻 🖄 🎛 🛃 🔜 具 💷 🖉					-	-
101	「THCS 高速公路』	進出口匝道路	\$段分析			6
	進口匝道和匝:	道歷流區運報	專分析			
分析人員:		路線/	方向:			
機關/公司:		起/	迄:			
業主:		分析日	時間:	2011/10/31		
分析時段:		分析	年期:			
計畫概述:						
幾何設計						
主線車道數:	3		大車之小	客車當量(Et):	1.5	
車道及路肩寬調整因數(fw):	1.0	3	马駛員特性	ἑ調整因素(fp):	1.0	
設計服務水準:	C4 级		行車	悲限(kph):	110	
併入點之流率資料						
	主線			匝道		
尖峰小時流率(Qv):	4506 vph 1014 vph		vph			
尖峰小時係數(PHF):		0.9		0	. 9	
尖峰15分鐘流率(Q):	50	07 vph		1127	vph	
大車比例(Pt):		10 %		10	) %	
小車需求流率:	4507	pcphpl		1015	pcphpl	
大車需求流率:	501	pcphpl		113 1	cphpl	
主線內車道流率比例						
主線小車使用內車道比例:	43 %	匝	道小車進	入加速車道比例:	85 %	
主線大車使用內車道比例:	0 %		加速車道	[之小車流率:	863 pcphp	1
內車道大車比例(Pt):	0 %		大車調整	と と 数 (fhv):	1	
分析结果						
檢核點上各內車道的流率(qi):	2004 pc	cphpl		V/C:	0.871	
基本狀況下之對等流率(qe):	2004 pc	cphpl	服務才	k準(LOS):	D4 级	
平均行車速率:	87.77	kph	1 m at 1 1	te de stérmente de de ser la		
建藏:	分析結果	<b>不能满足設</b> 會	†服務水2	半, 建藏可增加車道數	<b>,</b>	

# 圖 4.3-8 高速公路進口匝道範例 3 輸出圖

### 4.3.4 範例 4:出口匝道路段分析

### 一、緣起目的

國道 2 號西起桃園國際機場,東迄鶯歌系統交流道銜接國道 3 號,全長約 20.4 公里,全線於拓寬前為雙向 4 車道。服務性交流道 由西而東共計有大園、大竹、南桃園及大湳 4 處。

由於機場運輸量持續成長且桃園地區發展快速,吸引大量就業 及居住人口,導致國道2號交通負荷日益增加,而經由交流道出連 絡道之車流無法順利紓解,經常造成回堵亦影響主線車流之行駛。

為改善國道 2 號之交通服務水準,並配合相關開發計畫,交通 部臺灣區國道高速公路局乃於民國 90 年 6 月起委託顧問公司辦理 「國道 2 號拓寬工程可行性研究」,研究成果經建會原則同意;民 國 94 年 9 月起接續辦理「國道 2 號拓寬工程規劃及設計」,相關工 程位置見圖 4.3-1 所示。

#### 二、計畫概述

以大湳交流道為例,其主線單向有2車道,速限為100kph,往 西出口匝道之主線需求流率為3,496 vph,匝道需求流率為1,061 vph,假設主線與匝道之尖峰小時係數皆為0.92,大車比例皆為 15%。試根據以上條件,估計此路段之往西出口匝道路段服務水準。

### 三、操作步驟

- 步驟 1:建立新專案。自「THCS Main」中選擇「高速公路進出口 匝道路段」子軟體,選擇「開新專案」,選擇出口匝道分 流路段,確定建立新的專案。
- 步驟 2:輸入幾何設計資料。主線車道數調整為 2,其餘資料無須 改變。
- 步驟 3:輸入分流區上游之流率資料。主線尖峰小時流率 3,496 vph,匝道尖峰小時流率 1,061 vph,主線及匝道之尖峰小 時係數皆為 0.92、大車比例皆為 15%。
- 步驟4:選擇設計服務水準,下拉選單至D4級。

完成上述操作步驟,輸入畫面及輸出報表見圖 4.3-9 及圖 4.3-10 所示。第1車道基本狀況下之對等流率為 775 pcphpl,服務水準為 B3級;最內側車道基本狀況下之對等流率為 2,072 pcphpl,服務水 準為 F6級。程式自動調整的第1車道對等流率為 1,325 pcphpl、最 內車道對等流率為 1,523 pcphpl,使用者亦可選取手動調整窗格,自 行輸入調整後的車道流率。根據 2022 年版容量手冊表 6.5 服務水準 劃分標準及內車道容量建議值,第1車道服務水準為 B2、最內車道 服務水準為 F6。

交通部運輸研究所・高速公路匝道路段服務分析 - [Ramp4.RAF     置	[9] ()	×
Image: Contract of the contract	出口匝道和匝道分流區運轉分析     当       拠何設計     出口匝道示意圖       主線車道数(N)     2       主線車道数(N)     2       大車之小客車當量(Et)     15       行車速限     100       車道及路局寬調整因素(nw)     1.0       相關參數     実峰小時冷繁(PHF)       車輛倚測器長度(Lv)     44       車輛倚測器長度(a,b)     20       大車比例     Pf=       15     -1       大車比例     Pf=	∰示基本資料 事道 1 vph 2 ÷ 1154 vph 1154 vph
VCL22C03 (2005年年1998年登世2CUS) 第年99年4年 A V/C+0.35 B 0.35 < V/C+0.60 C 0.60 < V/C+0.85 D 0.85 < V/C+0.95 E 0.95 < V/C+0 1 F V/C > 1	主線大車使用     45     → 2       第一車道比例     45     → 2       砂析結果     ●       橡枝點涼率分析     第一車道       凌率     Q1 =       630     vph       マリh     QN =       1805     vph       大車涼率     Q1h =       165     vph       QNh =     201       水中     和	行計算
	基本就況下之對等流率     q1 =     775     pcphpl     qN =     2072     pcphpl       平均行車速率(S)     88.1     kph     -     kph       佔有率(0)     56.32     %     -     %       V/C     0.470     1.036       服務水準(LOS)     83     銀     F6     銀	
	建議 分析論未个產為足該訂廣務水準,建議可增加单矩数。           調整基本狀況下之對等流率         不調整         自動調整         厂 手動調整           第一車道基本狀況下之對等流率         775         pcphpl         1325         pcphpl         0        <	pephpl

圖 4.3-9 高速公路出口匝道範例 4 輸入圖

案(F) 編輯(E) 檢視(V) 視蓋(W) 模式切換 説明(H) ③ □ ※ □ ③ ■ ■ ■ ■ ■ ● ●	-				-
					_
	JI THUS 高速公路進	出口 <b>也</b> 通路投分析 分流區運轉分析			0
分析人 篇:	ш-шел-ше	路線/方向:			-
織間/公司:		起/讫:			
業主:		分析時間:	2011/10/31		-
分析時段:		分析年期:			
計畫概述:					
幾何設計					_
主線車道數(N):	2	大車之小	客車當量(Et):	1.5	
車道及路房寬調整因數(fw):	1.0	設計	服務水準:	D4 級	-
行車速限(kph):	100				
相關參數					_
車輛長度(Lv):	4.4 m	車輛偵	测器長度(Ld):	2.0 m	
主線重車使用第一車道比例:	45 %				
分流區上游之流率資料					_
	20	線 /	减速車道		-
尖峰小時需求流率:	3496 vph 1061		1 vph	-	
尖峰小時係數(PHF):	0.	92	0	. 92	
尖峰15分鐘需求流率:	3800	vph	1154 vph		
大車比例(Pt):	15	%	15	5 %	
	分析	结果			
檢核點流率分析					
	第一	車道	最內	侧車道	
<b>流</b> 半:	630	vph	180	5 vph	
重車流率:	165 vph		201 vph		
車種調整因素:	0.8	3842	0.9473		
基本狀況下之對等流率:	775 1	ocphpl	2072 pcphpl		
平均行車速率(S):	88.1	kph	- kph		
佔有率(0):	56.3	32 %	- %		
V/C :	0.	470	1.036		
服務水準(LOS):	B3 \$\$. F6 \$\$.		级		
建議:	分析结果不能满足言	2計服務水準,建設	義可增加車道數。		
調發基本狀況下之對等流率				i in the	
	自 <b>全</b>	)調整	手第	的調整	
基本狀況下之對等流率(q1):	1325	pcphpl	0 p	cphpl	
基本狀況下之對等流率(qN):	1523	pcphpl	0 p	cphpl	

# 圖 4.3-10 高速公路出口匝道範例 4 輸出圖

### 4.3.5 範例 5:出口匝道路段分析

### 一、緣起目的

國道 2 號西起桃園國際機場,東迄鶯歌系統交流道銜接國道 3 號,全長約 20.4 公里,全線於拓寬前為雙向 4 車道。服務性交流道 由西而東共計有大園、大竹、南桃園及大湳 4 處。

由於機場運輸量持續成長且桃園地區發展快速,吸引大量就業 及居住人口,導致國道2號交通負荷日益增加,而經由交流道出連 絡道之車流無法順利紓解,經常造成回堵亦影響主線車流之行駛。

為改善國道 2 號之交通服務水準,並配合相關開發計畫,交通 部臺灣區國道高速公路局乃於民國 90 年 6 月起委託顧問公司辦理 「國道 2 號拓寬工程可行性研究」,研究成果經建會原則同意;民 國 94 年 9 月起接續辦理「國道 2 號拓寬工程規劃及設計」,相關工 程位置見圖 4.3-1 所示。

二、計畫概述

大湳交流道主線單向有 2 車道,往東出口匝道之主線需求流率為 3,005 vph,匝道需求流率為 695 vph,假設主線與匝道之尖峰小時係數皆為 0.92,大車比例皆為 15%。試根據以上條件,估計此路段之往西及往東出口匝道路段服務水準。

### 三、操作步驟

- 步驟 1:建立新專案。自「THCS Main」中選擇「高速公路進出口 匝道路段」子軟體,選擇「開新專案」,選擇出口匝道分 流路段,確定建立新的專案。
- 步驟 2:輸入幾何設計資料。主線車道數調整為 2,其餘資料無須 改變。
- 步驟 3:輸入分流區上游之流率資料。主線尖峰小時流率 3,005 vph,匝道尖峰小時流率695 vph,主線及匝道之尖峰小時 係數皆為0.92、大車比例皆為15%。

步驟4:選擇設計服務水準,下拉選單至D4級。

完成上述操作步驟,輸入畫面及輸出報表見圖 4.3-11 及圖 4.3-12 所示。第1車道基本狀況下之對等流率為 982 pcphpl,服務水準為 B3級;最內側車道基本狀況下之對等流率為 1,718 pcphpl,服務水 準為 D3級。程式自動調整的第1車道對等流率為 1,256 pcphpl、最 內車道對等流率為 1,445 pcphpl,使用者亦可選取手動調整窗格,自 行輸入調整後的車道流率。根據 2022 年版容量手冊表 6.5 服務水準 劃分標準及內車道容量建議值,第1車道服務水準應為 C2、最內車 道服務水準應為 D2。

⑦ 交通部運輸研究所-高速公路匝道路段服務分析-(Ramp5.RAM 圖 檔案(F) 編輯(E) 檢視(V) 視雲(W) 模式切換 說明(H) .市: ▶ □ ※ ▷ 下、〒 ○ ■ □ □ 個 ダ	9] — — — )	- 6
Image: Second secon	出口匝道和匝道分流區運轉分析     顯示基本当       幾何設計        出口匝道示意圖     主線       主線車道數(N)     2       大車之小客車當量(Et)     15       行車遠限     100<	₽ ph
V/C值之LOS   速限與平均速率差距之LOS   流率速率表	車輛長度(Lv)     4.4     一 m       車輛値測器長度(Ld)     2.0     一 m       主線大車使用     45     一 2       第一車道比例     45     一 2	6
A         V/C*0.35           B         0.35 < V/C*0.60           C         0.60 < V/C*0.85           D         0.85 < V/C*0.95	分析結果     執行計算       仓核點流率分析     第一車道       遼率     Q1 =       825     vph       QN =     1485       vph	
E 0.95 <v 1<br="" cs="">F V/C&gt; 1</v>	大車流車     Q1h =     156     vph     QNh =     191     vph       車種調整因素     f1h =     0.9136     fNh =     0.9396       基本状況下之對等流車     q1 =     982     pcphpl     qN =     1718     pcphpl	
	平均行車建率(S)     86.6     kph     85.6     kph       佔有率(0)     72.54     %     128.4     %       V/C     0.595     0.859	
	履務水準(LOS)         B3         B3         D3         B3           建議         分析結果優於設計服務水準。	
	下间金         日動间金         于動间金           第一車道基本狀況下之對等流率         982         pcphpl         1256         pcphpl         0          pcphpl           最內車道基本狀況下之對等流率         1718         pcphpl         1445         pcphpl         0          pcphpl	

圖 4.3-11 高速公路出口匝道範例 5 輸入圖

案(F) 編輯(E) 検視(V)視蓋(W) 模式切換 説明(H)					-
10	T THCS 高速公路進	出口匝道路段分析			6
	出口匝道和匝道	分流區運轉分析			
分析人員:		路線/方向:			
機關/公司:		起/迄:			
業主:		分析時間: 2011/10/31			
分析 時段:		分析年期:			
計畫概述:					
幾何設計					
主線車道數(N):	2	大車之小	客車當量(Et):	1.5	
車道及路肩寬調整因數(fw):	1.0	設計	服務水準:	D4 级	
行車速限(kph):	100				
相關參數					
車輛長度(Lv):	4.4 m	車輛偵測	則器長度(Ld):	2.0 m	
主線重車使用第一車道比例:	45 %				
分流區上游之流率資料		2			_
	20	線 🖌	滅速車道		
尖峰小時需求流率:	3005 vph		695	vph	
尖峰小時係數(PHF):	0.92		0.	. 92	
尖峰15分鐘需求流率:	326	7 vph	756	vph	
大車比例(Pt):	15	%	15	%	
	分析	结果			
檢核點流率分析					
	第一	車道	最內	側車道	
流率:	825	vph	148	ō vph	
重車流率:	156	vph	191 vph		
車種調整因素:	0.9	9136	0. 9	9396	
基本狀況下之對等流率:	982 1	pcphpl	1718	pcphpl	
平均行車速率(S):	86. 6	6 kph	85. (	6 kph	
佔有率(0):	72.	54 %	128.4 %		
V/C :	0.	595	0.859		
服務水準(LOS):	B3 级		D3 级		
建議:	分析結果優於設計服	<b>段務水準。</b>			
調整基本狀況下之對等流率					
	自動	胡整	手動	的調整	
基本狀況下之對等流率(q1):	1256	pcphpl	0 pc	cphpl	
基本狀況下之對等流率(qN):	1445	pcphpl	0 pc	phpl	

圖 4.3-12 高速公路出口匝道範例 5 輸出圖

# 4.3.6 範例 6:出口匝道路段分析

### 一、緣起目的

近年來,新竹縣政府以「科技、文化、大學城」為發展願景, 大力推動「3園4所」計畫,即新竹科學園區3期計畫、國家生物 醫學科技園區、臺灣知識經濟旗艦園區等,並引進台大、台科大、 交大、清大等4所知名高等學府在縣境內設校,配合六家高鐵車站 特定區的開發建設,催生大學城以及低污染的高科技研發園區,建 構一個知識經濟的學習型區域,型塑整體空間新風貌。

依據近 10 年之人口成長分析,竹北地區人口年平均成長率為 4.19%(臺灣地區同期為 0.6%),穩居新竹縣內第一。「3 園 4 所」計 畫中,包括國家生物醫學科技園區、臺灣知識經濟旗艦園區、台大、 台科大及交大(2 園 3 所)皆規劃於竹北地區,交通建設之發展應配合 各項開發計畫迎頭趕上。

中山高速公路(國道1號)竹北交流道目前為一鑽石型交流道,交 流道之進出匝道與連絡道光明六路,及縣政二路與光明六路形成3 個連續路口。竹北地區因快速發展產生大量的交通旅次,尖峰時段 交流道鄰近路口龐大之轉向交通量,造成路口交通服務水準嚴重惡 化,車流回堵成為交通瓶頸。本計畫主要研究範圍見圖4.3-6 所示。

### 二、計畫概述

本計畫係針對國道1號竹北交流道之改善進行可行性研究評估 作業。工程範圍南起國道1號頭前溪橋段,北至鳳山溪橋。

竹北交流道主線有 3 車道,往北出口匝道之主線需求流率為 4,041vph,匝道需求流率為 991 vph,假設主線與匝道之尖峰小時係 數皆為 0.9,大車比例 10%。試根據以上條件,估計此路段之往北出 口匝道路段服務水準。

### 三、操作步驟

步驟 1:建立新專案。自「THCS Main」中選擇「高速公路進出口 匝道路段」子軟體,選擇「開新專案」,選擇出口匝道分 流路段,確定建立新的專案。

步驟 2:輸入幾何設計資料。主線車道數調整為 3,其餘資料無須

改變。

步驟 3:輸入分流區上游之流率資料。主線尖峰小時流率 4,041 vph,匝道尖峰小時流率 991 vph,主線及匝道之尖峰小時 係數皆為 0.9、大車比例皆為 10%。

步驟4:選擇設計服務水準,下拉選單至D4級。

### 四、分析結果

完成上述操作步驟,輸入畫面及輸出報表見圖 4.3-13 及圖 4.3-14 所示。第1車道基本狀況下之對等流率為 814 pcphpl,服務水準為 B4級,最內車道需求流率為 1,327 pcphpl,服務水準為 B3級。程式 自動調整的第1車道對等流率為 996 pcphpl、最內車道對等流率為 1,146 pcphpl,使用者亦可選取手動調整窗格,自行輸入調整後的車 道流率。根據 2022 年版容量手冊表 6.5 服務水準劃分標準及內車道 容量建議值,第1 車道服務水準應為 B3、最內車道服務水準應為 C2。



圖 4.3-13 高速公路出口匝道範例 6 輸入圖

(6) 编辑(6) 檢視(V) 視蓋(V) 模式切換 說明() > 🖂 🂢 🖻 🛐 🗮 🛃 🔜 📇 😕	-0					
	IOT THCS 高速公路進	出口质道路经分析				6
	出口匝道和匝道	分流區運轉分析				_
分析人員:		路線/方向:				
機關/公司:		起/迄:	_			
業主:		分析時間:	2011/10/3	1		
分析時段:		分析年期:				
計畫概述:						
走何設計						_
主線車道数(N):	3	大車之小	客車當量(Et)	:	1.5	_
車道及路肩寬調整因數(fw):	1.0	設計	服務水準:		D4 級	
行車速限(kph):	110					
目開会数						
車輛長度(Lv):	4.4 m	車輛偵	测器長度(Ld):		2.0 m	
主線重車使用第一車道比例:	45 %					
分流區上游之流率資料		-				_
	20	錄 🚽	减速車道		t.	_
尖峰小時需求流率:	404	vph		991 vph		_
尖峰小時係數(PHF):	0	. 9		0.9		_
尖峰15分鐘需求流率:	449	vph		1102 vp	h	
大車比例(Pt):	10	%		10 %		_
	分析	结果				
<b>浍核點流率分析</b>						
	第-	車道		最內側車	道	
流率:	663 vph			1194 vp	h	
重章流率:	138 vph		0 vph			
車種調整因素:	0.1	9057		1		
基本狀況下之對等流率:	814 ]	pcphpl	1327 pcphpl		pl	
平均行車速率(S):	87. 9	) kph	96.1 kph		h	
佔有率(0):	59.1	27 %	% 88.34 %		6	
V/C :	0.	493	93 0.577			
服務水準(LOS):	B4 级		B3 级			
建議:	分析結果優於設計服	<b>员務水準。</b>				
调整基本狀況下之對等流率						
	自意	調整		手動調整	5	
基本狀況下之對等流率(q1):	996 1	ocphpl		0 pcphp	1	
基本狀況下之對等流率(qN):	1146	pcphpl	0 pcphpl		1	

圖 4.3-14 高速公路出口匝道範例 6 輸出圖

### 4.4 手册例題

「2022 年臺灣公路容量手冊」中提供3個應用例題,,使用者可依據 操作步驟自行輸入,或於「高速公路進出口匝道路段」子軟體選擇「開啟 舊檔」,選取已製作完成之檔案,路徑如下:

例題1:C:\THCS\FreewayRamp\samples\Sample1.RAP

例題 2: C:\THCS\FreewayRamp\samples\Sample2.RAP

例題 3: C:\THCS\FreewayRamp\samples\Sample3.RAP

### 4.4.1 例題1:進口匝道路段分析

### 一、輸入條件

以 2022 年版公路容量手冊 5.5 節應用例題為操作範例,主線需 求流率 4,000 vph,大車百分比 20%;匝道需求流率 1,000 vph,大車 百分比 5%;尖峰小時係數 0.9,假設主線有 2 車道,欲維持 B 級的 服務水準,車道數是否足夠?

### 二、操作步驟

- 步驟 1:建立新專案。自「THCS Main」中選擇「高速公路進出口 匝道路段」子軟體,選擇「開新檔案」,選擇進口匝道匯 流路段,確定建立新的專案。
- 步驟 2:輸入幾何設計資料,車道數使用預設值為 2,大車之小車 當量調整為 1.4,速限設為 100kph。
- 步驟3:輸入尖峰小時流率值,在主線流量欄位輸入4,000 vph,在 匝道流量欄位輸入1,000 vph。
- 步驟4:調整尖峰小時係數,主線與匝道皆使用預設值0.9。
- 步驟 5:輸入大車比例,主線大車比例輸入 20%,匝道大車比例輸入5%。

步驟6:主線內車道流率比例採用預設值,無需調整。

- 三、分析結果
  - 完成上述 6 個操作步驟, 輸入畫面及輸出報表見圖 4.4-1 及圖

4.4-2 所示,圖形化的分析結果,因為超過容量,所以無法明確的顯示。在主線只有 2 車道的狀況下,得到超過容量的流率值,V/C 之服務水準判定為 F級,而因 2022 年版容量手冊內車道之容量建議值由 2,300 小車/小時/車道修正為 2,100 小車/小時/車道,因此 V/C 程式分析值代入新容量建議值計算後為 1.51,與手冊的計算結果相同。在這一版的程式中,無法分析過飽和流率的平均速率,故分析結果此欄位為空白,而在平均速率無法求取的狀況下,程式係將平均速率與速限差距之服務水準設定為 6。

本程式的分析結果與本所手冊的分析結果見表 4.4-1,因程式計 算之大車調整係數為 0.9157,而手冊調整係數值採用小數點 2 位以 下四捨五入後之 0.92,因此求算基本狀況下之對等流率時產生些許 出入,惟因已超過 2 車道容量,故就 V/C 之服務水準言,手冊及程 式皆判定為F級。

分析項目	手册分析值	程式分析值
檢核點上各內車道 的流率	2,896 pcphpl	2,896 pcphpl
基本狀況下之 對等流率	3,148 pcphpl	3,163 pcphpl
平均速率	-	-
V/C	1.50	1.375 (2022 年版容量手冊容量 建議值 2,100 小車/小時/車 道, V/C=3,163/2,100=1.51)
服務水準	F 級	F級

表 4.4-1 例題 1 分析結果比較



圖 4.4-1 高速公路進口匝道手冊例題 1 輸入圖-1

an (2011) 周辺 2012 (2010) (2011) (2	.1				_ L	-
10	T THCS 高速公》	略進出口匝。	道路段分析			6
	進口匝道和	匝道匯流區	運轉分析			
分析人員:		路	線/方向:			
機關/公司:			起/迄:			
業主:		分	析時間:	2011/10/31		
分析時段:		分	析年期:			
計畫概述:						
<b>幾何設計</b>	9		十串々小	<b>亥 由 岑 县 (₽+ )</b> ・	1.4	_
エ 赤 子 堤 秋 ・	1.0		て手を小	や予告重(LL)・ 	1.4	_
子运入中历 见明正 日 秋(111)· 設計服務水準:	B3 \$5		局委員有1	史明亚昌东(Ip)· 速限(kph):	1.0	_
(注入) 聖之法参考料						=
		主線	主線		匝道	
尖峰小時流率(Qv):		4000 vph		100	0 vph	_
尖峰小時係數(PHF):		0.90		0.9		_
尖峰15分鐘流率(Q):	2	4445 vph		1112	2 vph	_
大車比例(Pt):	-	20 %		5	i %	
小車需求流率:	3	3556 pcphpl		1057	pcphpl	
大車需求流率:	8	89 pcphpl		56 p	cphpl	
主線內車道流率比例						
主線小車使用內車道比例:	60 %		匝道小車進	入加速車道比例:	85 %	
主線大車使用內車道比例:	75 %		加速車道	<b>道之小車流率</b> :	899 pcphpl	
內車道大車比例(Pt):	23.02 %		大車調	と因数(fhv):	0.9157	
分析结果						
檢核點上各內車道的流率(qi):	2896	pcphpl	V/C:		1.375	
基本狀況下之對等流率(qe):	3163	pcphpl	服務	水準(LOS):	F6 492	
平均行車速率:	-	kph				
- H - H -	ALCAN	W - AL SH 17.	AR AL BRIDE IN	* . ***	•	- 1

# 圖 4.4-2 高速公路進口匝道手冊例題 1 輸出圖-1

若將車道數增加為 3,數據分析結果與圖形分析結果如圖 4.4-3 及圖 4.4-4 所示。在主線有 3 車道的狀況下,程式計算得到 C2 級的 服務水準,而對照至 2022 年版容量手冊表 5.5 服務水準劃分標準 後,程式計算值亦應為 C1 級,與手冊的計算結果相同。

交通部運輸研究所-高速公     □ 福寨(F) 編輯(E) 検視     ○ □ ○ □ ○ □ ○ □     □ ○ □ □ ○ □ □ ○ □     □ □ ○ □ □ □ ○ □ □ □ □	2路匝道路段服務分析 - [Sample1.R (Ѵ) 視窓(Ѡ) 模式切換 説明(H	→ → × × → → → → → → → → → → → → → → → →
は、ビート Manager Manag	·     ·     ·    <	進口匝道和匝道匯流區運轉分析     顯示基本資料       奥何設計     進口匝道示意圖       建口匝道示意圖     仟入點之流率資料       主線車道數(N)     3 - : - :       大車之小客車當量(Et)     1.4 - : - :       行車速限     100 • kph       車道及路局寬調整因素(m)     100       驚戰員特性調整因素(m)     1.0       設計服務水準     B • 3 • 疑
LOS A B C D E F	<u>V/C値</u> V/C=0.35 0.35 <v c="0.60&lt;br">0.60<v c="0.85&lt;br">0.85<v c="0.95&lt;br">0.95<v c="1&lt;br">V/C&gt; 1</v></v></v></v>	主線内車道流率比例     主線小車使用內車道比例 43
		分析結果          ·          ·          ·

圖 4.4-3 高速公路進口匝道手冊例題1 輸入圖-2

ar 海動明元が一句法な対応上海が表示が分かって、Gampiet, NAF 案(F) 編輯(E) 検視(V) 視惑(W) 模式切換 説明(H) 会 品 ※ 自 2 田 四 三 二 色 19 グ						-
101	「THCS 高速公路;	進出口匝道	植路段分析			
	進口匝道和匝	道匯流區:	翼轉分析			
分析人員:		路約	泉/方向:			
機關/公司:		ţ.	电/选:			
業主:		分	析時間:	2011/10/31		
分析時段:		分	析年期:			
計畫概述: #						_
敗19 改 町 主線車道数:	3		大車之小	客車當量(Et):	1.4	_
車道及路肩寬調整因數(fw):	1.0		駕駛員特個	生調整因素(fp):	1.0	
設計服務水準:	B3 级		行車:	速限(kph):	100	
併入點之流率資料	10 VI				1	
		主線 匝道		匝道		
尖峰小時流準(Qv):	40	000 vph		1000 vph		
尖峰小時係數(PHF):		0.90		0.	. 9	
尖峰15分鐘流率(Q):	24	445 vph		1112	vph	
大車比例(Pt):	2.	20 %		5	%	
小車需求流率:	355	6 pcphpl		1057 ]	pcphpl	
大車需求流率:	889	pcphpl		56 pc	cphpl	
主線內車道流率比例						
主線小車使用內車道比例:	43 %		匝道小車進	入加速車道比例:	85 %	
主線大車使用內車道比例:	0 %		加速車道	色之小車流率:	899 pcphpl	
內車道大車比例(Pt):	0 %		大車調	どの数(fhv):	1	
分析结果						
桧核點上各內車道的流率(qi):	1598 pcphpl V/C		V/C: 0.695			
基本狀況下之對等流率(qe):	1598 p	cphpl	服務。	k準(LOS):	C2 级	
平均行車速率:	93.95	kph				
· **	心垢结果	<b>工能谋卫</b> ;	n ah m st ab 3	生,建满可捞加黄清敷。		- 1

# 圖 4.4-4 高速公路進口匝道手冊例題 1 輸出圖-2

### 4.4.2 例題2:出口匝道路段分析

一、輸入條件

以 2022 年版公路容量手册的 6.7.1 節例題 1 為操作範例,一平 坦的出口匝道路段有 2 主線車道及 1 減速車道,車道寬為 3.6m,兩 側路肩寬各為 1.0m,主線速限為 90 公里/小時。尖峰小時主線在分 流區上游之需求流率為 3,000 vph,其中 20%為重車,尖峰小時係數 為 0.95。尖峰小時利用減速車道進入出口匝道之需求流率為 1,200 vph,其中 25%為重車,尖峰小時係數亦為 0.95。假設 45%之直行 重車會利用第 1 車道,評估此匝道路段的服務水準。

### 二、操作步驟

- 步驟 1:建立新專案。自「THCS Main」中選擇「高速公路進出口 匝道路段」子軟體,選擇「開新檔案」,選擇出口匝道分 流路段,確定建立新的專案。
- 步驟 2:輸入幾何設計資料,車道數使用預設值為 2,大車之小車 當量調整為2。
- 步驟3:輸入尖峰小時流率值,在主線流量欄位輸入3,000 vph,在 匝道流量欄位輸入1,200 vph。
- 步驟4:調整尖峰小時係數,主線與匝道皆使用預設值0.95。
- 步驟 5:輸入大車比例,主線大車比例輸入 20%,匝道大車比例輸入 25%。

步驟6:相關參數群組採用預設值,無需調整。

三、分析結果

完成上述 6 個操作步驟,輸入畫面及輸出報表見圖 4.4-5 及圖 4.4-6 所示。第 1 車道服務水準為 B1 級,最內側車道的服務水準為 C1 級。根據 2022 年版容量手冊表 6.5 服務水準劃分標準及內車道 容量建議值,第 1 車道服務水準亦為 B1、最內車道服務水準亦為 C1。

本程式的分析結果與手冊的分析結果見表 4.4-2, 與手冊大致相符。

分	析項目	手册分析值	程式分析值	
	流率	738 pcphpl	742 pcphpl	
<b>笋1</b> 市 ゴ	平均速率	88 kph	88.1 kph	
<b>为1</b> 半迫	V/C	0.45	0.45	
	服務水準	B1 級	B1 級	
	流率	1,474 pcphpl	1,470 pcphpl	
最內側車	平均速率	91 kph	90.7 kph	
道	V/C	0.74	0.735	
	服務水準	C1 級	C1 級	

表 4.4-2 例題 2 分析結果比較



圖 4.4-5 高速公路出口匝道手册例題 2 輸入圖

101					
	THCS 高速公路進	出口匝道路段分析			
	出口匝道和匝道	分流區運轉分析			
分析人員:		路線/方向:			
機關/公司:		起/迄:			
業主:		分析時間:	2011/10/31		
分析時段:		分析年期:			
計畫概述:					
机一般					
主線車道數(N):	2	大車之小	客車當量(Et):	2	
車道及路房寬調整因數(fw):	1.0	設計	服務水準:	C4 級	
行車速限(kph):	90				
關參數					
車輛長度(Lv):	4.4 m	車輛偵	則翳長度(Ld):	2.0 m	
主線重車使用第一車道比例:	45 %				
≻流區上游之流率資料					
	20	E. (k)	滅速	車道	
尖峰小時需求流率:	3000 vph 1200		vph		
尖峰小時係數(PHF):	0.95		0.	95	
尖峰15分鐘需求流率:	3158 vph 1264 vph		vph		
大車比例(Pt):	2	20 % 25 %		%	
	分析	结果			
贫核點流率分析					
	第一	-車道	最內化	则車道	
流率:	569	vph	1231	vph	
重車流率:	135	vph	165 vph		
車種調整因素:	0.	8082	0.8	818	
基本狀況下之對等流率:	742	pcphpl	1470	pcphpl	
平均行車速率(S):	88.	1 kph	90.7	kph	
佔有率(0):	53.	87 %	103.7 %		
V/C :	0.	450	0. 735		
服務水準(LOS):	B	级	C1 级		
建議:	分析結果優於設計)	服務水準。			
月禁基本狀況下之對等流率					
	á 1	动調整	手動	調整	
基本狀況下之對等流率(q1):	1029	pcphpl	0 pc	phpl	
基本狀況下之對等流率(qN):	1184	pcphpl	0 pc	phpl	

# 圖 4.4-6 高速公路出口匝道手册例題 2 輸出圖

4.4.3 例題3:出口匝道路段分析

一、輸入條件

以2022 年版公路容量手册的 6.7.3 節例題 3 為操作範例, 某出 口匝道路段之設計小時需求流率預計為 1,500 vph, 其中 20% 為重 車,利用減速車道進入出口匝道之流率預計為 800 vph, 其中 20% 為重車。尖峰小時係數為 0.95。最內側車道之服務水準必須保持 C 級。估計主線所需之車道數。

- 二、操作步驟
  - 步驟 1:建立新專案。自「THCS Main」中選擇「高速公路進出口 匝道」子軟體,選擇「開新檔案」,選擇出口匝道路段, 確定建立新的專案。
  - 步驟 2:輸入幾何設計資料,車道數更改為 3 車道,大車之小車當 量調整為 2。
  - 步驟 3:輸入尖峰小時流率值,由於每車道設計小時需求流率為 1,500vph,若主線規劃 3 車道,則在主線流量欄位必須輸 入4,500vph,在匝道流量欄位輸入 800vph。
  - 步驟4:調整尖峰小時係數,主線與匝道皆使用預設值0.95。
  - 步驟 5:輸入大車比例,主線大車比例輸入 20%,匝道大車比例輸入 25%。
  - 步驟 6:相關參數群組採用預設值,無需調整。

步驟7:調整設計服務水準為C4級。

三、分析結果

完成上述 7 個操作步驟,輸入畫面及輸出報表見圖 4.4-7 及圖 4.4-8 所示。最內側車道的服務水準為 C1 級。而因 2022 年版容量手 冊內車道之容量建議值由 2,300 小車/小時/車道修正為 2,100 小車/小時/車道,因此程式分析值 V/C 代入新容量建議值計算後為 0.736。 根據 2022 年版容量手冊表 6.5 服務水準劃分標準,最內車道服務水 準亦為 C1 級。

本程式的分析結果與手冊的分析結果見表 4.4-3, 第1車道基本

狀況下之對等流率、最內側車道基本狀況下之對等流率、第1車道 平均行車速率、第1車道 V/C 程式分析值與手冊分析值相當接近。

分析	項目	手册分析值	程式分析值
第1車道	流率	763 pcphpl	764 pcphpl
	對等流率	1,546pcphpl	1,546 pcphpl
	平均速率	95kph	95.5 kph
最內側車 道	V/C	0.74	0.672 (2022 年版容量手冊容量建 議值 2,100 小車/小時/車 道,V/C=1,546/2,100=0.736)
	服務水準	C 級	C1 級

表 4.4-3 例題 3 分析結果比較

		出口匝道	和匝道分流區運轉の	5桁	顯示基本資料
	- 幾何設計		一分流區上游之流率資料	~ 01	
Program Files (x86)	出口匝道	「「「「」」(「」)		主線	滅速車道
> THCS	主線車道數(N) 3	- -			
samples	大車之小客車當量(Et) 2	•	尖峰小時流率	Qf= <mark>4500</mark> vph	Qd= 800 vph
np1.RAP np2.RAP np3.RAP	行車速限 100 車道及路局寬調整因素(fw) 10	_▼ kph	尖峰小時係數(PHF)	0.95	0.95 ÷
np4.RAP np5.RAP	+000 /A #L		尖峰15分續需求流率	≝ 4737 vph	843 vph
ND6.RAP	11回问梦数				
Way Ramp Files (*.RAP)	車輛偵測器長度(Ld) 2.0	• "" • m	大車比例	Pf= 20 * %	Pd= 25 📩 %
直之LOS   速限與平均速率差距之LOS   流率速率表	主線大車使用 45 第一車道比例	* %	設計服務水準	C 🕶 4	▼ 級
LOS V/C值					執行計算
A V/C≤0.35	分析結果				
B 0.35 <v c≤0.60<="" td=""><td><b>检核點流率分析</b></td><td>第一直送</td><td></td><td>是內側南道</td><td></td></v>	<b>检核點流率分析</b>	第一直送		是內側南道	
C 0.60 <v c≤0.85<="" td=""><td></td><td>21 = 764</td><td>- vph G</td><td>2N = 1468</td><td>vph</td></v>		21 = 764	- vph G	2N = 1468	vph
D 0.85 < V/C≤0.95	大東湾家 01	1h = 215	vob Ol	Nb= 0	voh
E 0.95< V/C* 1		···· JIJ			
40.7	부분령조이공 !	in = 0.7081		nn= 1	
	▲本萩況下乙野寺炭率	qI = 1136	pcphpl d	qN = 1546	pcphpl
	平均行車速率(S)	85.5	kph	95.5	kph
	佔有率(0)	85.05	<sup>Yo</sup>	103.6	ф,
	V/C	0.688		0.672	
	服務水準(LOS)	C3	級	C1	銀
	建議 分析結果優於設計服務	水準。			
	調整基本狀況下之對等流率	不調整	自動調整	口手	戶動調整
	第一車道基本狀況下之對等济	竞率 1136	pcphpl 1248	pcphpl 0	pcphpl
	最內車道基本狀況下之對等家	ĉ率 1546	pophpl 1435	pcphpl 0	pcphpl

# 圖 4.4-7 高速公路出口匝道手册例題 3 輸入圖

	3(1)				
	IOT THCS 高速公路進	出口匝道路段分析		(	
	出口匝道和匝道	分流區運轉分析			
分析人員:		路線/方向:			
機關/公司:		起/迄:			
業生:		分析時間:			
分析時段:		分析年期:			
計畫概述:					
是何設計					
主線車道数(N):	3	3 大車之小3		2	
車道及路肩寬調整因數(fw):	1.0	<b>값</b> 하	服務水準:	C4 級	
行車速限(kph):	100				
目開參數					
車輛長度(Lv):	4.4 m	車輛偵測器長度(Ld):		2.0 m	
主線重車使用第一車道比例:	45 %				
<b>}流匾上游之流率資料</b>		2			
	20	2 (主称 1		滅速車道	
尖峰小時需求流率:	450	4500 vph		vph	
尖峰小時係數(PHF):	0.	95	0.95		
尖峰15分鐘需求流率:	4737 vph		843 vph		
大車比例(Pt):	20	20 %		%	
	分析	結果			
<b>贫核點流率分析</b>					
	第一	車道	最內側車道		
流率:	764	vph	1468 vph		
重車流率:	315 vph		0 vph		
車種調整因素:	0. 7081		1		
基本狀況下之對等流率:	1136 pcphpl		1546 pcphpl		
平均行車速率(S):	85.5 kph		95.5 kph		
佔有率(0):	85.05 %		103.6 %		
¥/C :	0.688		0.672		
服務水準(LOS):	C3 级		C1 级		
建議:	分析结果優於設計服	<b>股務水準。</b>			
周鏊基本狀況下之對等流率					
	á \$	自動調整		調整	
基本狀況下之對等流率(q1):	1248 pcphpl		0 pcphpl		
基本狀況下之對等流率(qN):	1435 pcphpl		0 pcphpl		

圖 4.4-8 高速公路出口匝道手册例題 3 輸出圖