行政院國家科學委員會專題研究計畫成果報告

二維時間域邊界元素法分析瞬態載重下槽溝被動阻隔雷利波之行 為與現象之研究

Investigations on Open Trench Passive Isolation of Rayleigh Wave Due to Transient Loads by 2-D Time Domain BEM

> 計畫編號:NSC92-2211-E-009-045 執行期限:92年8月1日至93年7月31日 主持人:劉俊秀 交通大學土木工程系 教授

一、中文摘要

本次研究主要是想利用二維時間域 邊界元素法來分析此類所謂的被動及主動 阻隔暫態波傳之問題,土壤可假設為彈性 半空間無限域來處理而雷利波視為平面 波。在處理奇異性的過程中,我們藉由圍 繞元素的引入加以解決。當圍繞元素處理 半無限問題時,其圍繞之區域必須足夠 大,以防止邊界反射之影響,藉由以上的 假設分別對不同槽溝深度情形建立分析模 型,透過改變不同幾何變化參數(深度、 位置)再給定瞬態外力作用於基礎上當成 振源後開始做一系列系統分析,預期將對 各項變因對雷利波波傳衰減的行為有一深 切瞭解。

關鍵詞:邊界素法、槽溝、雷利波

Abstract

This research is trying to deal with the so-called active and passive isolation of Rayleigh Wave by 2-D time-domain BEM. Soil can be assumed to be an elastic half-space medium. Numerous numerical investigations are conducted for the influence of different geometrical parameters on the effectiveness of isolation. In the process of solving the singularity in "enclosing element" has been BEM. employed and the domain enclosed by these elements must be large enough in order to avoid the contamination by the reflection waves from the fictitious boundary. The analytic model is then established according the assumptions mentioned above. to we will Furthermore. discuss how displacement amplitudes be reduced for different trench depth and topography cases under a transient applied loading. Through these numerical experiments, some useful conclusions will also be drawn.

Key words: BEM, trench, Rayleigh Wave

二、目的

過去三十幾年以來,以開口溝槽(明 渠)或填充式溝槽(以水泥漿或保麗龍填 充之)來作為主動及被動阻隔減振的分析 一直是學者們關注的問題,因其具有實際 的工程應用價值。先驅的研究工作比較重 要的有 Wood's 在 60 年代作了現地實驗,

並得到寶貴的成果。Dasgupta 等人在上世 紀 80 年代後期首先提出溝槽主動阻隔減 振的三維邊界元素法數值成果,隨後有 Banerjee 等人(1988)也以邊界元素法作分 析研究,在此前後幾年間亦有 Beskos 和 Leung 等人(1986、1987)、Emad 和 Monolis(1985)首先提出在拉普拉斯域及頻 率域中或使用不同的基本解邊界元素法分 析溝槽阻隔減振的數值成果。上世紀 90 年代, Ahmad 與 Al-Hussaini 以三維及二 維頻率域邊界元素法(彼時稱為高階元 素,與本計畫使用元素同型)分析溝槽主動 及被動的阻隔減振情形。與此同時,有限 元素法仍是受大多研究學者所喜愛的分析 方法, 早期例如: Waas(1962)、 Haupt(1977、1978)和 Segol 等人(1978), 後期如: May and Bolt(1982)皆以有限元素 法為理論做出相關貢獻。然而,比起有限 元素法,邊界元素法在處理彈性半空間無 限的問題時有著先天上的優越,亦即邊界 積分方程式內含的基本解(即格林函數) 自動滿足無限遠處的輻射條件,如此一 來,除了吾人不需要對整個領域作切割以 及思考如何安排有限個網格、大小的問題 外,亦無需有人工的邊界條件來滿足極遠 處之輻射條件。在台灣,也有一批努力工 作的學者及其團隊循著上述的軌跡對相關 問題進行眾多的研究,例如:倪勝火、徐 俊雄、蔡佩勳等人。

本研究主要是以二維時間域邊界元素 法來分析開口溝槽的被動阻隔減振之情 形,吾人將使用二次元素切割土壤表面及 溝槽邊界,假設位移在時間軸上之變化為 兩單位小時階內呈二次變化, 曳引力則在 一單位時階內作線性變化。吾人必須說明 除了使用「**時間域**」邊界元素法外,其餘 數值方法皆難以展現雷利波在彈性半空間 表面傳遞至定位之現象,就連同無溝槽時 的所謂的 Lamb's 問題, 其本身水平方向 在雷利波到達時的解析解亦付之闕如 (Israil and Banerjee, 1990), 如此可知, 本 研究之方法可解決此類之工程問題。前述 文字已經隱含雷利波傳導至場址時可視為 平面波, 故整個模型可假設為二維平面應 變模型亦無可議之處。不同於頻率域之解 法,吾人並不關心溝槽後方整體區域的「平 均」阻隔減振成效,而是計算某一吾人有 興趣之場址上,溝槽斷面尺寸或位置對之 絕對阻隔減振的效果,且吾人並非考量穩 態外力的作用,而是考量在近乎瞬態的外 力載重作用下(例如:高速通過的列車有 複雜高頻外力),溝槽對此特定場址的位 移場影響之情形,故亦不用把穩態外力的 特定頻率或曰雷利波長考量進來。吾人預 期將觀察到在溝槽被動阻隔下,表面波所 引致之位移確實有衰減,進一步考量改變 距離、深度或建造一個以上的溝槽時,位 移衰減的成效,作為提供實際設計時的參 考資訊。

三、結果與討論

我們在兩槽溝間和槽後 100 公尺內之 元素採 10m 等長切割,200 公尺 300 公尺 採 20m 元素切割,300 公尺以後採 40m 元 素切割,如此類推至 4500 公尺處,所以我 們在 4500 公尺處設圍繞元素 此外我們將 分析模型分為 1 元素深(模型一)和 2 元 素深(模型二)也就是約 10 公尺和 20 公 尺,兩槽溝間相距 200 公尺,整體模型剖 面見圖 1.2.3。

而載重型態也分衝擊載重(impulse loading)和簡諧載重(harmonic loading),因此將分析案例分為幾種情況 如表 1.2 所示。

主動分析結果:我們將衝擊載重放置 於模型一和模型二(圖1.2)的兩溝槽中 點處(如 case 、 case),比較有槽和 無槽距載重點 110 公尺、120 公尺、130 公尺、140 公尺、150 公尺、160 公尺、170 公尺、180 公尺、190 公尺處垂直位移情 況,分析結果如圖 4 5 所示。地形變化處 的雷利波阻隔效果並不顯著,距離槽溝 30

40 公尺處效果較好,水平位移之阻隔效 果不隨觀察點遠近而有太大變化,只隨槽 溝深度而增加。因此槽溝對阻隔雷利波有 較佳的效果,而深度增加亦可增加阻隔效 果。

對於簡諧載重 1e^{imt} 頻率 f=1、2、3、 4、5、6、7、8、9、10Hz 等十個不同頻率 依上述作法,分析結果如圖 6 25 所示, 以垂直位移而言模型一和模型二頻率 f=1、2Hz 振幅相當接近,阻隔率較低,但 深度增加亦可增加阻隔效果,頻率較高時 和衝擊載重的結果一樣距地形變化處的雷 利波阻隔效果並不顯著,距離槽溝 30 40 公尺處效果較好,而水平位移無論頻率高 低其阻隔效果不隨觀察點遠近而有太大變 化,只隨槽溝深度而增加。 被動分析結果:由 case 、 case , 將載重分別置於離兩槽溝中點 110、120、 130、140、150、160、170、180、190 公 尺處,比較兩槽溝中點處有槽和無槽垂直 位移和水平位移情況,其分析結果如圖 26

27 所示,由圖所知,以垂直位移而言, 槽溝深度在被動阻隔方面必須要一定深度 才有其阻隔效果。

再由 case 、 case , 載重 1e^{in/} 頻 率 f=1、2、3、4、5、6、7、8、9、10Hz 置於離兩槽溝中點 110、120、130、140、 150、160、170、180、190 公尺處,比較 兩槽溝中點處有槽和無槽垂直位移和水平 位移情況,其分析結果如圖 28 47 所示, 以垂直位移而言模型一的阻隔率在頻率 f=1 10Hz 皆在 20%以下,模型二的阻隔 率 f=1Hz 時完全看不效果,f=3 10Hz 阻 隔效果較顯著,而水平位移無論頻率高低 其阻隔效果不隨觀察點遠近而有太大變 化,只隨槽溝深度而增加,整體而言主動 機制的效果比被動機制的阻隔效果好。

四、計畫成果自評

本計畫除了獲得重要之成果外,參與 研究人員亦獲得寶貴之訓練。值得在未來 對於相關之領域作更深入的發展。

五、參考文獻

- Barkan, D. D., Dynamics of Bases and Foundations, translated from the Russian by L. Drashevska, and translation edited by G. P. Tschebotarioff, McGraw-Hill Book Co., New York, p. 434,1962.
- 2.Dolling, H. J., "Schwingungsisolierung Von Bauwerken durch Tiefe auf Geeignete Weise Stabilisierte Schlitze,"

VDI-bar. 88 S. 3741 ,1965.

- 3.Neumeuer, H., "Untersuchungen uber die Abschirmung eines Bestehen den Gebaudes gagen Erschutterungen beim Bau und Betrieb Einer U-Bahnstrecke," Baumaschine und Bautechnik 10, pp. 23-29,1963.
- 4.Woods, R. D., Barnett, N.E.and Sagesser, R ,"Holography, a New Tool for Soil Dynamics," Proc. ASCE 100, J. Geotech. Engng., Dir. GT11, pp. 1231-1247,1974.
- 5.Liao, S and Sangrey, D. A . , "Use of Piles as Isolation Barries," Journal of the Geotechnical Engineering Division
- 6.Sridharan, A., M. V. Nagenendra, and T. Parthasarathy, "Isolation of Machine Foundations by Barriers," International Conference on Recent Advances in Geotechnical Earthquake Engineering and Soil Dynamics ,St. Louis, Vol. 1, pp. 279-282 ,1981.
- 7.Haupt, W. A., "Model Test on Screening of Surface Waves," Proc., 10th, Int. Conf. Soil Mech. And Found. Engrg., Stockholm, Vol. 3, pp. 215-222, 1981.
- 8.倪勝火,徐俊雄,蔡佩勳,「填充槽溝 阻隔效應之實驗研究與分析」,中華民 國第十七屆全國力學會議論文集,臺 北,第349-356頁,1993。
- 9.Wass, G., "Linear Two-Dimensional Analysis of Soil Dynamics Problem in Semi-Infinite Layered Media," Ph. D. thesis, University of California, Berkeley, California, 1972.
- 10.Aboudi, J., "Elastic Waves in Half-Space with Thin Barrier," Proc. ASCE, J. Engrg. Mechs. Div., Vol. 99, EM1, pp. 69-83,1973.

- 11.Haupt, W. A., "Surface Waves in Nonhomogeneous Half-Space,"
 Dynamical Methods in Soil and Rock Mechanics, Prange, B., eds, Rotterdam: Balkema, pp. 335-367,1977.
- 12.倪勝火、馮正一、蔡佩勳,「條形基礎 振動反應與阻隔效應之分析」,中國土 木水利工程學刊,第六卷,第三期,第 269-277頁,1994。
- 13.楊永斌,高速列車所引致之土壤振動分 析法,中興工程顧問社,臺北,1995。
- 14.蔡佩勳,「槽溝對方形振動基礎的震波 阻隔效應之研究」,博士論文,國立成 功大學土木工程研究所,臺南,1996。
- 15.Graff,K.F., Wave Motion in Elastic Solids, Dover Publications, Int., New York,1973
- 16.Gutowski,T.G., Dym,C.L., "Propagation of Ground Vibration : A Review ", J.Sound Vibr., Vol 49(2),p179-193,1976
- 17.Banetjee,P.K. and Buttetfield,R.
 "Boundary Element Method in Engineering Science, "
 McGraw-Hill,Londin and New York,1981.
- 18.王忠成,"推導高階時間域邊界元素法 求解二維暫態應力波",國立交通大 學,博士論文,1996
- 19.Ahmad.S. P.K. and Baneriee. "Multi-domain BEM for two-dimensional of problems elastodynamics", International Journal for Numerical Methods in Engineering ,Vol26, p891-911,1988
- 20.麥永慶,「以二維時間域邊界元素法分 析地表幾何變化對波傳之影響」,碩士 論文,國立交通大學土木研究所,2002。

六、附圖:

| 被動模式 | 一個元素深 | 兩個元素深 |
|------|-------|-------|
| 衝擊載重 | case | case |
| 簡諧載重 | case | case |

表1

| 主動模式 | 一個元素深 | 兩個元素深 |
|------|-------|-------|
| 衝擊載重 | case | case |
| 簡諧載重 | case | case |
| | 表 2 | |



圖 3 圍繞元素模型圖











表 2



圖 1 一個元素深模型圖

d

-5

-10

-15

-20

-25

100

**

200

-200

-100

...



2.00E-09

1.80E-09 1.60E-09

1.40E-09

1.20E-09

8.00E-10

6.00E-10

4.00E-10 2.00E-10

振幅(m) 1.00E-09

圖 6 case 、 case 各觀察點垂直位移振幅比較



f=5

← 兩個元素深

無槽

一個元素深





各觀察點垂直位移振幅比較

距載重處(m)





圖 8 case 、 case 各觀察點垂直位移振幅比較





圖 12 case 、 case 各觀察點垂直位移振幅比較





圖 13 case 、 case

各觀察點垂直位移振幅比較





圖 16 case 、 case 各觀察點水平位移振幅比較

f=9



圖 14 case 、 case 各觀察點垂直位移振幅比較







圖 18 case 、 case 各觀察點水平位移振幅比較



f=7

← 兩個元素深

無槽

一個元素深

1.40E-09

1.20E-09

1.00E-09

8.00E-10

6.00E-10

4.00E-10

2.00E-10 0.00E+00

圖 22 case 、 case

100

120

140

160

距載重處 (m)

180 200

各觀察點水平位移振幅比較

振幅(m)











圖 20 case 、case 各觀察點水平位移振幅比較

f=8



圖 23 case 、 case 各觀察點水平位移振幅比較



















圖 25 case 、 case 各觀察點水平位移振幅比較



圖 26 case 、case 各槽溝中點有槽、無槽垂直 位移比較

各槽溝中點垂直位移振幅比較 圖 28 case 、 case







圖 30 case 、 case 各槽溝中點垂直位移振幅比較

振幅(m)

f=4





圖 31 case 、case 各槽溝中點垂直位移振幅比較

f=5







f=8







f=2

圖 36 case 、case 各槽溝中點垂直位移振幅比較

1.40E-09

1.20E-09

1.00E-09

8.00E-10

6.00E-10

4.00E-10 2.00E-10

0.00E+00

圖 37 case 、 case

100

120

140

距載重處(m)

160

180

各槽溝中點垂直位移振幅比較

200

振幅(m)

f=10



圖 39 case 、 case

← 兩個元素深

無槽

各槽溝中點垂直位移振幅比較















圖 41 case 、 case 各槽溝中點垂直位移振幅比較



兩個元素深

一個元素深

無槽



f=6



160









100

120

1.40E-09

1.20E-09

1.00E-09

8.00E-10

6.00E-10

4.00E-10

2.00E-10

0.00E+00

振幅 (m)

f=7

160

180 200





各槽溝中點垂直位移振幅比較 圖 46 case 、 case

f=10





12

f=8

- 兩個元素深

一個元素深

無槽

200

180