防振地中壁の振動低減効果に関する解析的検討

-3次元解析法を用いた感度解析-

田口 典生*1・花里 利一*1・高木 政美*1

Keywords: environmental ground vibration, underground wall barrier, 3D-analysis, sensitivity analysis 地盤環境振動,防振地中壁,三次元解析,感度解析

1. はじめに

精密生産施設工場では、構内道路や敷地外道路で大型 車両が走行した際の交通振動や、敷地内に建屋を新築す る際の工事振動などによって、製品生産や研究開発に支 障をきたすことが懸念され、振動対策が必要とされるケ ースがある。

通常、振動低減対策としては(a)振動源で防振する方 法、(b)波動伝播経路である地盤中に防振壁や空溝を設 ける方法、(c)伝播される建物基礎や躯体で除振する方 法¹⁾²⁾³⁾がある。しかし上記のような交通・工事振動の場 合、(a)の方法は難しく、(c)の方法も建物の計画上での 制限や、すでに生産ラインが稼動している既存の機器基 礎に対しては適用することが困難であることも考えられ、 伝播経路対策(b)が有効なケースも少なくないと考えら れる。

伝播経路における対策は、元の地盤と遮蔽材とのイン ピーダンス比α(=ρ₁V₁/ρ₂V₂)を大きくまたは小さくと り、伝播する波動を反射させるのがその原理である。ま た、その遮蔽物の工法としても、ソイルセメントやコン クリート、空溝や、コンクリートと空溝を合わせた三層 構造壁⁴などが提案されている。しかし広帯域の振動数 や水平動に対する効果など、まだ不明な点も多く、地盤 の層構造や地盤内の三次元的な振動伝播現象も防振効果 に影響を及ぼすと考えられる。

一般に、振動対策工法の実施時において、低減効果を 事前に評価するために、事前に精度の高い解析を行うこ とが望ましい。これに対し筆者らは、三次元有限要素法 と三次元薄層法を組合せたハイブリッド解析手法⁵⁾を提 案し、その妥当性を検証するとともに、道路交通振動に おける等価加振力を求めた⁶⁾。本報ではその三次元解析 手法用い、地表点加振問題における防振地中壁や空溝の 防振効果に対する影響要因(壁厚や深さ、構造等)の感 度解析を行い、その防振性能の検討を行った。ここでい う地表点加振問題は、主としてマンホール等の不規則な 路面に起因する道路交通振動や建設工事・工場機械振動 等を対象としている。上下加振時の上下応答とともに水 平加振時の水平応答に対する防振地中壁や空溝の効果に ついての検討結果をここで示す。

2. 解析モデル

解析モデルを図-1 に、解析で用いた地盤の各諸元を 表-1 に示す。地盤部分を半無限成層地盤としGL-64mに 粘性境界を設けた三次元薄層モデルで、防振地中壁・空 溝は三次元有限要素でモデル化している。防振地中壁お よび空溝の長手方向の長さは、壁側方からの回り込みの 影響が無いように十分な長さを確保するため 32mとし た。地盤モデルは代表的な軟弱地盤の例として既報 6)、 7)から引用した実在するものを用いた。表-1 に示すよう に、表層 14m までが Vs=20~140m/s の埋土、GL-14m ~-24m までが Vs=210~270m/s の沖積層、それ以深は Vs=240~450m/s の洪積層となっている。



analysis model

*1 技術センター建築技術研究所防災研究室

		son profile							
	GL	層 No.	層厚 (m)	土質	Vs (m/s)	ρ (t/m3)	G (KN/m2)	ν	h (%)
GL-3m GL-6m		2 3 4 5 6 7 8 9	00.35 01.30 01.0x3 01.3x2 01.40	埋土	120	1.61	23190	0. 492	
<u>GL-12m</u> 地中壁深さ	GL-10m -	10 11	@2. 0x2	埋土	150	1.80	40500	0.494	
		12	@4.0	砂質土	210	1.80	79380	0. 491	
	GL-20m -	13	@6. 0	粘性土	270	1.80	131200	0. 485	
	GL-30m -	14 15	@4. 0x2	砂質土	240	1.63	93880	0. 488	2.0
	CI 40m	16	@8.0	粘性土	320	1.80	184300	0. 479	
	GL-40m - GL-50m -	17	@12.0	砂質土	290	1.76	148000	0. 483	
	GL-60m -	18	@12.0	粘性土	450	2.00	404900	0. 463	

表-1 地盤諸元

表-2 解析ケース一覧 analysis cases

		加振位置 (壁からの 距離)	加振 方向	民英国山村	壁深さ	壁厚さ	解析周波数範囲	
case				室画明主			X加振	Z加振
А	未対策		X,Z	(未対策)			$1.6{\sim}25 \mathrm{Hz}$	1.6~25Hz
В	ソイルセメント連続壁 (基本形)	10 m	X,Z	ソイルセメント	6 m	0.8 m	1.6~25Hz	1.6~25Hz
С	ソイルセメント剛性2倍	10 m	X,Z	ソイルセメント剛性2倍	6 m	0.8 m	$1.6{\sim}10{ m Hz}$	1.6~25Hz
D	コンクリート連続壁	10 m	X,Z	コンクリート	6 m	0.8 m	$1.6{\sim}10{ m Hz}$	1.6~25Hz
Е	空溝	10 m	X,Z	空溝	6 m	0.8 m	$1.6{\sim}10{ m Hz}$	1.6~25Hz
F	加振位置変化	5 m	X,Z	ソイルセメント	6 m	0.8 m	$1.6{\sim}10{ m Hz}$	1.6~25Hz
G	加振位置変化	20 m	X,Z	ソイルセメント	6 m	0.8 m	$1.6{\sim}10{ m Hz}$	1.6~25Hz
Н	壁深さ変化	10 m	X,Z	ソイルセメント	3m	0.8 m	$1.6{\sim}10{\rm Hz}$	1.6~25Hz
Ι	壁深さ変化	10 m	X,Z	ソイルセメント	12m	0.8 m	$1.6{\sim}10{\rm Hz}$	1.6~25Hz
J	壁厚さ変化	10 m	X,Z	ソイルセメント	6 m	0 m	$1.6{\sim}10{ m Hz}$	1.6~25Hz
Κ	壁厚さ変化	10 m	X,Z	ソイルセメント	6 m	2 m	$1.6{\sim}10{ m Hz}$	1.6~25Hz
L	三層構造壁1.6m	10 m	X,Z	三層構造壁	6 m	2 m	$1.6{\sim}25{\rm Hz}$	1.6~25Hz
М	三層構造壁0.8m	10 m	X,Z	三層構造壁	6 m	0.8 m	$1.6{\sim}10{ m Hz}$	1.6~25Hz

解析周波数: 1.6,2,2.5,3.15,4,5,6.3,8,10,12.5,16,20,25Hz ソイルセメントの剛性: 表層地盤の10倍の剛性 三層構造壁: 1.6m=コンクリート60cm+空隙40cm+コンクリート60cm

解析ケース一覧を表-2 に示す。感度解析を行うにあ たり基本形としたモデルは、加振源からの距離 10m 位 置に深さ6m、厚さ80cmのソイルセメント地中壁を設 けたものとした。壁の深さ 6m は Vs=120m/s の表層地盤 で 10HzのS 波の波長の 1/2 に対応している。また、 ソイルセメントの剛性は表層地盤の弾性剛性の 10 倍と している。

解析パラメータとして、壁の種類(ソイルセメント2 種類、コンクリート製、三層構造壁 2 種類、空溝)、加 振位置(加振源より壁芯までの距離が 5m・10m・20m)、 壁の深さ (3m・6m・10m)、壁の厚さ (0.4m・0.8m・ 1.6m)とした。またこれらと未対策との比較を行った。

実際の地中壁は、円筒状の場所打ち杭やソイルセメン トを何割かラップさせて連続壁として施工するが、解析 モデルでは等価な断面積の立面体に置換している。三層 構造壁は、空溝の孔壁保護との防振効果を兼ねたもので、 解析モデルは、コンクリート壁 0.3m+空隙 0.2m+コン クリート壁 0.3m で総厚 0.8m のものと、コンクリート 壁 0.6m+空隙 0.4m+コンクリート壁 0.6m で総厚 1.6m のものの2種類とした。

薄層法でモデル化した地盤の地表面には、地表面の振 動分布状況を把握するために、加振源からの距離 40m、 幅 12m について桝目状に応答出力点を設けた。

解析は周波数定常応答解析とし、解析における周波数 範囲は、一般的な交通振動や建設振動で問題となるよう な周波数帯を想定して、1.6Hz から 10Hz または 25Hz までとし、1/3 オクターブ中心周波数とした。加振力は 固定点での1方向の単位加振力(10kN)の点加振とし、加 振方向は上下方向(Z 方向)と水平伝播方向(X 方向)につ いてそれぞれ行い、加振力方向の応答について考察した。

3. 解析結果

3.1 振幅分布

図-2、図-3 に 3 層構造壁(Case L, 加振点-壁芯間距離 10m, 厚さ1.6m, 深さ6m)を対象とした場合の地表面の 振幅分布を示す。4Hz,10Hz を加振振動数とした場合の、 単位加振力(10kN)に対する上下加振(Z)に対する上下動 を図-2 に、水平(X)加振に対する水平動を図-3 に示す。 これらの図は、図-1 に示す 25m×40m の範囲の地表面 の応答出力点の加速度を振動加速度レベル(基準値 10-5 m/s²)に変換し、コンター図として表示したものである。

図に示すように、3次元解析とすることにより、防振 壁前後における地表面での平面的な振幅分布を把握する ことができる。振動数で比較すれば 4Hz より 10Hz が、 方向成分で比較すれば上下動より水平動が複雑な振幅分 布を示している。

3.2 各種工法による振動低減効果の比較

図-4、図-5 に各種工法による振動低減効果を比較する ために、それぞれ 5m、10.5m 地点における上下加振、 水平加振時の振動低減量(無対策に対する振動低減量)を 示す。

^{0.8}m=コンクリート30cm+空隙20cm+コンクリート30cm





図に示すように、上下加振に対しては、5Hz 程度まで の低振動数域では工法によらず無対策と比較して低減効 果は 2~3dB 以下である。5~10Hz ではコンクリート壁 や3 層構造壁の低減効果が空溝やソイルセメント壁に比 べて大きく、4~6dB 程度の効果がある。一方、水平加 振時には、各種工法ともに効果はみられず、約 8Hz 以 上の高振動数域では、振動数依存性が大きい。水平動に 関するこの傾向は、高谷ら⁸⁰の上下加振水平応答に関す る解析結果と一致している。





図-6 は、加振点を通り、防振壁に直交する直線上の 振動加速度レベルの距離減衰を示したものである(上下 加振 10Hz・上下動)。図より、防振壁の背後約 10m 以 内では、防振壁の振動低減効果がみられる。それより遠 方では、3 層構造壁でやや効果がみられるものの、それ 以外の工法の低減効果はほとんどみられない。また、壁 深さを波長(レーリー波)の 1/2 程度(6m)とした場合、低 減効果がみられるが、1/4 程度(3m)では効果は小さい。 防振壁深さが低減効果に及ぼす効果は、既往の研究(例 えば文献^{9,10})と整合している。空溝の場合には、溝前 面での反射と、自由端であるためによる増幅が顕著であ る。

4. まとめ

本検討では実地盤をモデルとして、実用的な範囲での 各種防振地中壁の振動低減効果について3次元解析によ り検討した。

上下加振問題の場合、既往の実験研究・解析研究結果 と同様の傾向であり、上下動に対しては、壁の直背後で は 5~6dB 程度の低減効果がみられるものの、本検討の 条件では、5~10m(おおむね 1~2 波長に相当)以上の距 離では低減効果は 2~3dB 以下に小さくなる。また、水 平加振問題における水平動に対しては、工法によらず、 防振地中壁による低減効果は小さい。

各種工法で比較すれば、上下振動の低減効果は、振動 数に依存するものの、道路振動で問題とされる 3~10Hz の振動数域では3層構造壁が他の工法と比べて有効であ る。

参考文献

- 1) 長瀧,橋詰:地盤内の振動の伝搬とその対策,報文-2445, 土と基礎, Vol.44, pp.5-8, 1996年9月
- 2)原、早川他:鋼矢板防振壁による地盤振動遮断メカニズム、 地盤環境振動の評価・予測・対策に関するシンポジウム、 地盤工学会、2001年2月
- 3) 芦屋, 西村他:振動遮断工の防振効果に関する3次元動的 解析, 地盤環境振動の評価・予測・対策に関するシンポジ ウム, 地盤工学会, 2001年2月
- 4)高谷、北村:地中防振壁を介した地表面振動の伝達特性に 関する検討、地盤環境振動の評価・予測・対策に関するシンポジウム、地盤工学会、2001年2月
- 5) 田口,花里他:3 次元地盤環境振動予測システムの研究開 発その1~2,第37回地盤工学研究発表会,2002年7月
- 6)田口,花里他:平面交通振動の加振力特性に関する研究その1~2,第38回地盤工学研究発表会,2003年7月
- 7) 西阪,福和他:軟弱地盤における交通振動の波動伝播性状 に関する研究,第9回地震工学シンポジウム,1994年
- 8)高谷,北村:地中水平防振壁を有する3層防振壁の振動低 減効果について,第34回地盤工学研究発表会講演集, pp.1973-1974,1999
- 9) 竹宮:環境振動における地盤内の波動伝播と振動対策,土 と基礎, Vol.44, No.9, pp.1-4, 1996
- 10)建築学会:居住性能に関する環境振動評価の現状と規準, 2000