半無限地盤の時間領域一解法

日本大学理工学部 正会員 〇塩尻 弘雄 日本大学理工学部 正会員 小林 義和 前田建設工業 丸山 拓也

1. 目的

半無限地盤の数値解析に関しては、十分に広い領域を有限要素等でメッシュ分割し、境界に近似的なエネルギー逸散境界を適用するか、構造物近傍は有限要素法で、離れた部分については時間領域境界要素法を用い、組み合わせて用いる方法が提案されている(1).(2)。前者は、有限要素等の自由度がかなり大きくなりうるし、後者は、境界要素法解析の安定に問題のある場合がある。ここでは人工的に粘性を加えた領域を解析対象の外部に設け、振動を減衰させるとともに減衰を加えた影響を低減・除去することにより、半無限地盤条件を再現する手法(damping-solvent extraction 法) (3) の FEM 相互作用解析への適用について検討する。

2. 解析法

(1) 半無限の取扱い

[K][M]を剛性マトリクス, 質量マトリクス, 角振動数を ω とすれば、振動数領域でのインピーダンスマトリクス $[S(\omega)]$ は次式で表される。

$$[S(\omega)] = [K] - \omega^2 [M], \qquad [K] = Gr_0^{s-2} [\overline{K}], \ [M] = \rho r_0^{s} [\overline{M}]$$
(1)

ここに、せん断剛性G,密度 ρ ,基準長さ r_0 ,sは空間次元(=2or3), $\left[\bar{k}\right]$, $\left[\bar{k}\right]$, $\left[\bar{M}\right]$ は無次元剛性,質量マトリクスである。次に減衰cを付加すると次式のようになる。

$$[M]\{\ddot{u}^t\} + 2\zeta[M]\{\dot{u}^t\} + ([K] + \zeta^2[M])\{u^t\} = \{P\}$$
(2)

振動数領域であらわすと、

$$\left[S_{\zeta}\left(\omega\right)\right] = Gr_0^{s-2}\left(\left[\overline{K}\right] - a_0^2\left[\overline{M}\right]\right) = Gr_0^{s-2}\left[\overline{S}\left(a_0^*\right)\right] \tag{3}$$

$$a_0^{*2} = \frac{\left(\omega - i\zeta\right)r_0}{c_s}, \qquad c_s = \sqrt{\frac{G}{\rho}}$$
(4)

これをテイラー展開し、1次の項までとれば、人工減衰を加えないインピーダンスマトリクスは結局次式のように表される。

$$[S(\omega)] = [S_{\zeta}(\omega)] + i\zeta [S_{\zeta}(\omega)]_{,\omega}$$
(5)

人工粘性を加え、端部にさらに粘性境界を設けることで、境界からの反射波を吸収できるので、左辺のインピーダンスは境界からの反射を含まない半無限地盤領域のインピーダンスマトリクス $[s^{\infty}(\omega)]$ に近似する。式(5)のフーリエ逆変換により結局次式を得る。

$$R(t) = (1 + \zeta t) \left\{ R_{\zeta}(t) \right\} - \zeta \left\{ R_{\zeta r}(t) \right\}$$

$$\left\{ R_{\zeta}(t) \right\} = \int_{0}^{t} \left[S_{\zeta}(t - \tau) \right] \left\{ u(\tau) \right\} d\tau, \quad \left\{ R_{\zeta r}(t) \right\} = \int_{0}^{t} \left[S_{\zeta}(t - \tau) \right] \tau \left\{ u(\tau) \right\} d\tau$$

$$(6)$$

$$(7)$$

ここで、R(t) は反力, $u(\tau)$ は変位, $\left[S_{\zeta}(t)\right]$ は $\left[S_{\zeta}(\omega)\right]$ のフーリエ逆変換である。

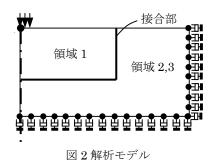
キーワード FEM, 時間領域解析, 半無限地盤、damping-solvent extraction 法

連絡先 〒101-8308 東京都千代田神田駿河台 1-8 日本大学理工学部 TEL03-3259-0876

有限要素法に組み込む場合、これを畳み込み積分を行わないで求めることが望ましい。そのためには、図一1のような3領域を考え、接合部で領域2の反力を $(1+\xi t)$ 倍、領域3の変位を領域1のt倍とし、動的平衡方程式から加速度を求めればよい。



図1 有限要素モデル概念図



3. 解析例

図―2のような地盤の面内応答解析モデル(左右対称で右半分のみ解析)を用い、外力として地表に卓越振動数2のリッカーウェーブレット入射を加えた場合のA点の応答速度を図3-6に示す。

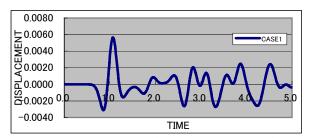


図3 A 点応答変位($\zeta = 0.0$,ダンパー無し)

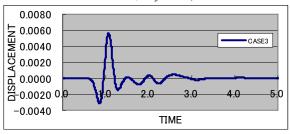


図 5 A 点応答変位($\zeta = 5.0$, インピーダンス調整なし)

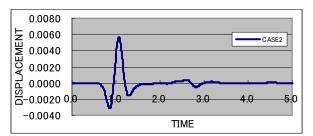


図 4 A 点応答変位($\zeta = 0.0$,ダンパー有り)

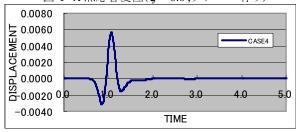


図 6 A 点応答変位($\zeta = 5.0$, インピーダンス調整あり)

人工粘性、粘性ダンパーがないと外部境界からの大きな反射波が存在する。粘性ダンパーを取付けると反射波 は減少するがなお存在する。粘性ダンパーと人工減衰を加え、インピーダンス補正を行わないと仮想領域との 接合部からの反射波が存在する。インピーダンス補正を行うと、境界及び、接合部からの反射波が低減する。

4. まとめ

FEM を用いた半無限地盤を含む時間領域相互作用解析に対して damping-solventextraction 法の適用を行い、 その有効性を確かめた。

謝辞:本研究は、平成16年度文部科学省学術フロンティア推進事業(日本大学理工学部:継続)「環境・防 災都市に関する研究」(研究代表者:石丸 辰治)の一環として実施したものである。

- (1) J. P. wolf, "Soil-Structure-Interaction Analysis in Time Domain" Prentice-Hall. 1988
- (2) 日本建築学会:入門・建物と地盤の動的相互作用、技報堂、1999 第2刷
- (3) J. P. Wolf, Chongmin Song, "Finite-Element Modelling of Unbounded Media" JOHN WILEY&SONS, 1996.