武蔵工業大学 正会員 丸山 收

1. はじめに

本研究は地震時における構造系の絶対加速度応答波 形を観測データとして,入力波形と復元力特性を同定す る手法について検討したものである.ここでは,構造系 の質量,減衰係数および剛性が既知であるという条件の もとで,同定のための非線形履歴特性モデルを必要とし ない同定手法を示している.計算例では,数値シミュレ ーションにより作成した既知の履歴特性を有する系の応 答を観測データとして,提案する手法を検討している.

2.解析対象モデル

i



解析対象とする3自由度非線形系の振動方程式は次 式で与えられる。

$$m_{i}(\sum_{j=1}^{i} \ddot{z}_{j}(t) + \ddot{f}(t)) + q_{i} - q_{i+1} = 0 \quad i = 1, 2, 3 \quad (1)$$

ここで、 $q_{i} = c_{i} z_{i} + k_{i} \phi_{i}$ である.

本研究では,観測データを数値シミュレーションにより 作成する際に,履歴特性として強度および剛性の劣化 を伴う Bouc and Wen モデルを用いる.

 $\dot{\phi}_{i} = \frac{A_{i}\dot{z}_{i}(t) - v_{i}(\beta_{i} \mid \dot{z}_{i}(t) \mid \phi_{i} + \gamma_{i}\dot{z}_{i}(t) \mid \phi_{i} \mid)}{\eta_{i}}$ (2) ここで $A_{i}(\dot{\varepsilon}_{i}) = 1.0 - \delta_{Ai}\varepsilon_{i}(t) , \eta_{i}(\dot{\varepsilon}_{i}) = 1.0 - \delta_{\eta i}\varepsilon_{i}(t)$ および $v_{i}(\dot{\varepsilon}_{i}) = 1.0 - \delta_{vi}\varepsilon_{i}(t) ,$ さらに $\dot{\varepsilon}(t) = k_{i}\phi_{i}\dot{z}_{i}(t)$ である、以上に示した、式(1)および式(2)をもとにして 応答計算を行い,観測データを作成する.

3.同定問題の定式化 ¹⁾ 同定問題への定式化を行うために,式(1)および式(2) をもとに, $x_1 = z_1$, $x_2 = z_2$, $x_3 = z_3$, $x_4 = \dot{z}_1$, $x_5 = \dot{z}_2$, $x_6 = \dot{z}_3$, $x_7 = \phi_1$, $x_8 = \phi_2$, $x_9 = \phi_3$, $x_{10} = \ddot{f}(t)$

として状態空間表示を行うことにより,次式に示す線形 状態方程式を得る.

$$\dot{\boldsymbol{X}}(t) = \boldsymbol{A}\boldsymbol{X}(t) + \boldsymbol{G}\boldsymbol{d}(t) \tag{3}$$

行列 A の成分を以下に示す.

	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0
A=	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0
	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0
	0	0	0	<u></u>	<u><i>C</i></u> ₂	0	<u>k</u> 1	$\underline{k_2}$	0	-1
				m	m	0	m L	m k k	ŀ	
	0	0	0	$\underline{c_1}$	$-\left[\frac{c_2}{c_2}+\frac{c_2}{c_2}\right]$	$\underline{c_3}$	<u></u>	$-[\frac{\kappa_2}{-}+\frac{\kappa_2}{-}]$	<u></u>	0
				m	$m_1 m_2$	m_2	m	$m_1 m_2$	m_2	0
	0	0	0	0	<u>C</u> 2	$-[\underline{c_3}+\underline{c_3}]$	0	$\underline{k_2}$	$-[\frac{k_3}{-1}+\frac{k_3}{-1}]$	0
					m_2	$m_2 m_3$		m_2	$m_2 m_3$	
	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	0	Δ	0	0	0	0	0	0	0	0
	0	0	0	0	0	0	0	0	0	v
	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0

式(3)において,行列G は大きさ(10×4)であり,(7,1), (8,2),(9,3)および(10,4)成分のみが1であり,他はすべ て0である.また, $d^{T}(t) = [d_{1}(t), d_{2}(t), d_{3}(t) d_{4}(t)]$ で あり,それぞれ $d_{1}(t) = \phi_{1}, d_{2}(t) = \phi_{2}, d_{3}(t) = \phi_{3}$ お よび $d_{4}(t) = \ddot{f}(t)$ に対応している.

一方観測方程式は,例えばすべての質点において絶 対加速度応答が観測されると次式で与えられる.

$$\begin{bmatrix} y_1 \\ y_2 \\ y_3 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & -\frac{c_1}{m_1} & -\frac{c_2}{m_1} & 0 & -\frac{k_1}{m_1} & -\frac{k_2}{m_1} & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & -\frac{c_2}{m_2} & \frac{c_3}{m_2} & 0 & -\frac{k_2}{m_2} & \frac{k_3}{m_2} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & -\frac{c_3}{m_3} & 0 & 0 & \frac{k_3}{m_3} & 0 \end{bmatrix} \mathbf{X} + \mathbf{V}$$
(4)

キーワード 損傷同定,2点境界値問題,履歴特性同定 連絡先 〒158-8557 東京都世田谷区玉堤1-28-1 武蔵工業大学都市基盤工学科 TEL03-3703-3111 ここで,V はガウス性観測ノイズであり, $E(V) = 0, E(VV^{T}) = R$ である.

以上の状態方程式および観測方程式をもとにして本 研究では,以下の評価関数を最小とするような状態量の 推定値を求めることを行う¹⁾.

$$J = \int_{t_0}^{t_f} [Y(t) - CX(t)]^T R^{-1} [Y(t) - CX(t)] dt + \int_{t_0}^{t_f} d(t)^T W d(t) dt$$
(5)

式(5)の最小化を行うことにより,以下の式を得る.

$$X(t) = AX(t) + Gd(t)$$

$$d(t) = \frac{1}{2}W^{-1}G^{T}\lambda(t)$$

$$\dot{\lambda}(t) = -A^{T}\lambda(t) - 2C^{T}R^{-1}[Y(t) - CX(t)]$$
ただし, $X(0) = X_{0}, \lambda(t_{f}) = 0$ であり, $X(t_{f})$ およ

びλ(0)は未定である.

以上より,式(5)の最小化は,式(6)に示す2点境界値 問題を解くことに帰着した.本研究における定式化では, 非線形履歴特性に関するモデルを必要としていない. 境界値問題の解法には,単純に条件を満たすものを探 索する Shooting 法を用いた.

4.数值計算例

構造系のパラメータは,全ての質点において質量 $m: 3.189(N \cdot \sec^2/cm)$, 減衰係数 $c: 5.77(N \cdot \sec/cm)$, 剛性 K: 1044.0(N / cm), Bouc and Wen 型モデルの復 元 力 特 性 の パラメータ : β = 0.3 , γ = 0.3 および $\delta_{Ai} = \delta_{ni} = \delta_{vi} = 0.02$ として,時間刻み 0.01(sec) で継続時間10(sec)の応答計算を行った.図-1か ら図-3 に観測データとした絶対加速度応答波形 を示した.本研究では,式(4)に示した観測方程 式を用いて,各質点における絶対加速度応答が 観測されるものとして計算を行った.図-4 から図-5 は,復元力特性の推定結果であり,図-7 に入力 波形の推定結果を,それぞれ真値と比較して示し ている、図-7から入力波形の推定精度が良くない ために図-5 に示した質点1の復元力特性も正確 に推定されていない.ただし,各質点において観 測データが得られているので,質点2および質点3 に関しては,相対応答が計算できるために精度の 良い推定結果となっており,真値と推定値は,一 致していることがわかる.

参考文献: 1).L.Ge and T.T. Soong: Damage Identification Through Regularization Theory, EM Div., ASCE, Vol.124, No.1, pp.103-108, 1996.

