

I-619

外力が作用する構造系振動の各種オブザーバーによる状態推定

長崎大学工学部 正員○岡林隆敏 長崎県土木部 正員 木戸正敏
オイレス工業（株）正員 下田郁夫 日本工営（株）正員 山本 実

1. はじめに

構造物の振動制御において、限られた観測量のみで制御しなければならない場合がある。このとき、観測量から状態量を推定する機構がオブザーバである。土木建築物の振動は外力により励起される。従って、オブザーバでも外力を観測量として考える必要があるが、現実的な問題としてこのことは困難な場合がある。そこで、本研究ではオブザーバの構成において、外力を無視した全次元、最小次元及び未知入力オブザーバを構成し、オブザーバの設計⁽¹⁾⁽²⁾における外力の影響について調べると共に、効果的な制御について検討する。

2. 構造系のモデル化

図-1のような5層骨組み構造物を制御対象として、これを5自由度系にモデル化して考える。この構造物の振動数と減衰定数を表-1に示した。また、図-2には外力として考慮するEL-CENTRO地震波形を、また図-3に振動モードを示した。基盤に外力 $f(t)$ を受ける系の運動方程式はモード解析法を行い状態空間表示する。

$$M\ddot{\mathbf{y}}(t) + S\dot{\mathbf{y}}(t) + K\mathbf{y}(t) = \mathbf{f}(t) \quad (1) \quad \mathbf{y}(t) = \Phi \mathbf{q}(t) \quad (2)$$

状態変数 $\mathbf{X}(t)$ を用いて(4)式のような状態方程式で表される。

$$\mathbf{X}(t) = [\mathbf{q}_1(t) \ \dot{\mathbf{q}}_1(t) \cdots \mathbf{q}_n(t) \ \dot{\mathbf{q}}_n(t)]^T \quad (3)$$

$$\dot{\mathbf{X}}(t) = \mathbf{A}\mathbf{X}(t) + \mathbf{B}\mathbf{F}(t) \quad (4)$$

ここで、 $\mathbf{A}$ 、 $\mathbf{B}$ は $(2n \times 2n)$ 次元の行列、 $\mathbf{F}(t)$ は

(5)式に示すような $2n$ 次元の外力ベクトルである。

$$\mathbf{F}(t) = [0 \ f(t) \cdots 0 \ f(t)]^T \quad (5)$$

k 次元の観測量 $\mathbf{Y}(t)$ は、 $(k \times 2n)$ 次元のモード行列より構成

された観測行列 $\mathbf{C}$ を用いて、次式で表される。表-1 モデルの振動特性

$$\mathbf{Y}(t) = \mathbf{C}\mathbf{X}(t) \quad (6)$$

3. オブザーバについて オブザーバとは

状態量 $\mathbf{X}(t)$ が全て求められない場合観測量

$\mathbf{Y}(t)$ から $\mathbf{X}(t)$ を推定する機構である。

(1) 全次元オブザーバ これは(4)式と

同一の動的特性を持ち、観測値と推定による

観測値の差をフィードバックするものである。

$$\dot{\hat{\mathbf{X}}}(t) = \mathbf{A}\hat{\mathbf{X}}(t) + \mathbf{B}\mathbf{F}(t) + \mathbf{G}\{\mathbf{Y}(t) - \mathbf{W}(t)\} \quad (7)$$

$$\mathbf{W}(t) = \mathbf{C}\hat{\mathbf{X}}(t) \quad (8)$$

ここに $\mathbf{G}$ は、極配置法により求められる。

(2) 最小次元オブザーバ これは式(4)、(6)の制御

対象に対して、次の動的システムで与えられる。

$$\dot{\mathbf{z}}(t) = \hat{\mathbf{A}}\mathbf{z}(t) + \hat{\mathbf{B}}\mathbf{F}(t) + \hat{\mathbf{G}}\mathbf{Y}(t), \quad \hat{\mathbf{X}}(t) = \hat{\mathbf{C}}\mathbf{z}(t) + \hat{\mathbf{D}}\mathbf{Y}(t) \quad (9)$$

ここに、それぞれの係数は次のようにして求められる。

$\mathbf{T} = [\mathbf{C}; \mathbf{M}]$ $\mathbf{M}$ は任意の行列である。

$$\hat{\mathbf{A}} = \mathbf{A}_{22} - \mathbf{L}\mathbf{A}_{12}, \quad \hat{\mathbf{G}} = \hat{\mathbf{A}}\mathbf{L} + \mathbf{A}_{21} - \mathbf{L}\mathbf{A}_{11}, \quad \hat{\mathbf{C}} = \mathbf{T}^{-1}[\mathbf{O}; \mathbf{I}]$$

$$\hat{\mathbf{D}} = \mathbf{T}^{-1}[\mathbf{I}; \mathbf{L}], \quad \hat{\mathbf{B}} = \mathbf{B}_2 - \mathbf{L}\mathbf{B}_1$$

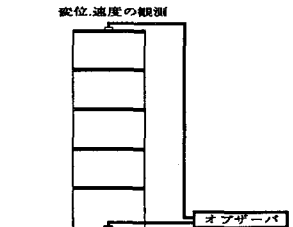


図-1 構造系モデル

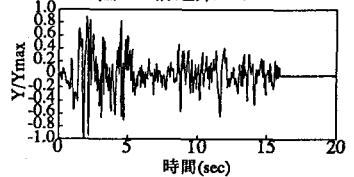


図-2 EL-CENTRO(N-S) 地震波形

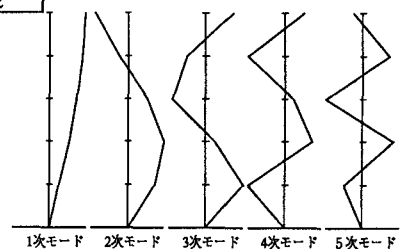


図-3 振動モード

（3）未知入力オブザーバ 未知入力オブザーバは次式で与えられる。

$$\dot{\hat{z}}(t) = \hat{A}\hat{z}(t) + \hat{B}F(t) + \hat{G}Y(t), \quad \hat{X}(t) = \hat{C}\hat{z}(t) + \hat{D}Y(t) \quad (10)$$

ここで $\hat{B}=0$ になると外力を考慮しないオブザーバが構成される。この条件より L を求める。

$$L = B_2 B_1^{-1} - E(I - B_1 B_1^{-1}) \quad (11)$$

ここに B_1 、 B_2 は $\hat{B}$ の要素である。 B_1^{-1} は B_1 の一般逆行列であり E は $((n-l) \times l)$ の任意の行列である。

4. シミュレーションの考察

全次元、最小次元、及び未知入力の3種類のオブザーバについて検討した。図の上から5層の変位応答、AからEは順に1次から5次までの各次振動の状態量を示す。図-4から図-7はそれぞれシミュレーションモデル、最小次元オブザーバ（外力考慮せず）、最小次元オブザーバ（固有値操作）及び未知入力オブザーバを示した。全次元と最小次元オブザーバでは外力を考慮しないと、図-5

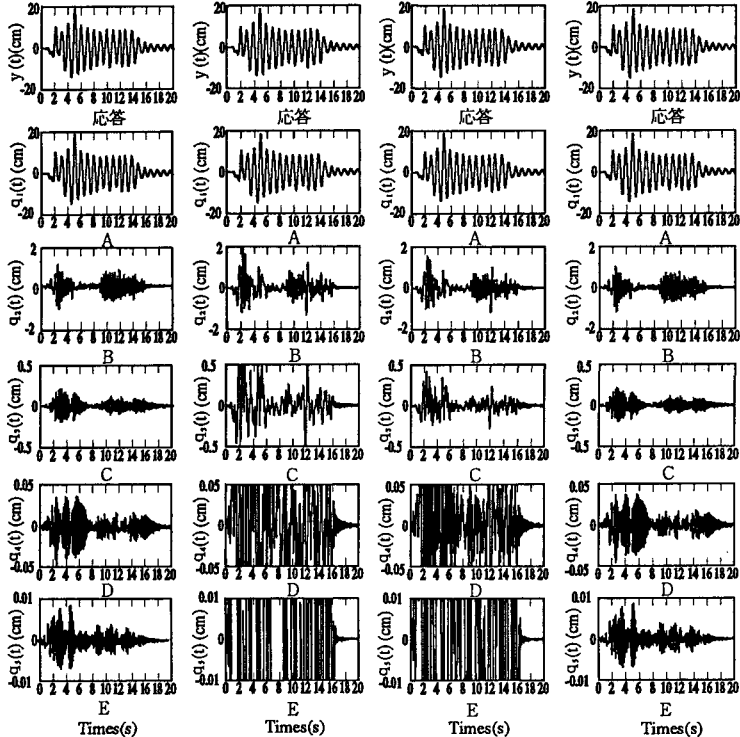


図-4
モデルの応答

図-5
最小次元オブザーバ
(外力考慮せず)

図-6
最小次元オブザーバ
(固有値操作)

図-7
未知入力オブザーバ

のように状態量の推定はできない。しかしこの場合でも外力を考慮すると図-4と一致し、正確な状態量を推定することができる。次に、最小次元オブザーバにおいて、希望固有値を変更して設計した結果が図-6である。高次は推定があまりできないが、固有値を変更しない場合よりもよい推定が可能になる。未知入力オブザーバに関しては、外力を考慮することなく推定が可能であるが、行列 L の中の $((2n-l) \times l)$ 次元の任意の行列 E の値により推定結果に差異が現われる。未知入力オブザーバを用いると、外力を考慮しないオブザーバが構成可能であるが、任意行列 E の決定法を確定する必要がある。

5. まとめ

3種類のオブザーバに関してシミュレーションを行った。その結果、全次元オブザーバよりも、最小次元オブザーバ、未知入力オブザーバが効果があることがわかった。さらに、未知入力オブザーバでは、外力の影響を考慮する必要がない点で有用性がある。従って、外力を無視した形で設計することのできる未知入力オブザーバは外力の作用する土木構造物の振動制御では効果的と思われる。なお、各オブザーバを用いた場合の振動制御の効果については、講演時に報告する。

〔参考文献〕（1）白石昌武：入門現代制御理論，啓学出版，1987年

（2）岩井善太他：現代制御シリーズ③オブザーバ，コロナ社，1988年