

サージタンク、水圧管路の水の慣性および損失か
サージタンク水位、或いは、有効落差に及ぼす影
響について (1)

九州電力株式会社土木部 村瀬 次 男

1. まえがき

本論は、サージタンクを有する水路系の伝達函数をより厳密な形で考え、その厳密さの効果について考察したものである。

2. 水路系の伝達函数の厳密形

サージタンクは単働型を考える。水路系の基本方程式は次の通りである。

$$\frac{\ell}{f} \cdot \frac{dv}{dt} = H_d - H_r \mp \alpha v^2 \quad (v \geq 0) \quad \dots \dots \dots (1)$$

$$\frac{H_t - H_a}{\rho} \cdot \frac{dv_t}{dt} = H_r - H_t - 2\alpha_t \cdot (H_t - H_a) \cdot v_0 \cdot v_t^{*1} \quad \dots \dots \dots (2)$$

$$\frac{\ell'}{f} \cdot \frac{dv'}{dt} = H_r - H' \mp \alpha' v'^2 \quad (v' \geq 0) \quad \dots \dots \dots (3)$$

$$H_e = H' + \frac{v'^2}{2g} \quad \dots \dots \dots (4)$$

$$av = A \cdot v_t + q \quad \dots \dots \dots (5)$$

$$v_t = \frac{dH_t}{dt} \quad \dots \dots \dots (6)$$

$$q = a' v' \quad \dots \dots \dots (7)$$

ここで、

ℓ , a , v および α : 導水路の長さ、断面積、流速および損失水頭係数、 A , v_t , α_t および H_t : サージタンクの断面積、流速、損失水頭係数 (特に、単位長さ当り) および水位、 H_d : 貯水池水位、 H_r : サージタンク直下の導水路の水圧、 H_a : サージタンク底部の高さ、 H_e : 有効落差、 a' , v' および α' : 水圧管路の断面積、流速および損失水頭係数、 H' : 水圧管路末端の水圧、添字 0 : 定常値

(水位および水圧はすべて放水口水位より測る)

さて、(1)~(7)式から水路系の伝達函数を求めると、次の通りである。(整理された形のみを示す)

$$\frac{\Delta H_t}{H_{t0}} \bigg/ \frac{\Delta q}{q_0} = - \frac{T_L \cdot S + \beta}{G_1 (S)} = G_{H_t} (S) \quad \dots \dots \dots (8)$$

*1 サージタンクの損失水頭のみは初めから線形化して考える

$$\frac{\Delta H_r}{H_{10}} \bigg/ \frac{\Delta Q}{Q_0} = \left(\tau_{0A}' \cdot T_0^2 \cdot S^2 + \frac{\tau_{0A}' \cdot \xi_t}{\tau_L} \cdot \frac{\beta \cdot T_0^2}{T_L} \cdot S + 1 \right) \cdot G_{H_r}(S) \cdot G_{H_r}(S) \cdots \cdots (9)$$

$$\frac{\Delta H_e}{H_{e0}} \bigg/ \frac{\Delta Q}{Q_0} = \mu \cdot \{ G_{H_r}(S) - (T_L' \cdot S + \beta') \} = -\mu \cdot G_2(S) / G_1(S) \equiv G_{He}(S) \cdots \cdots (10)$$

$$G_1(S) \equiv (1 + \tau_{0A}' \cdot T_0^2 \cdot S^2 + (1 + \frac{\tau_{0A}' \cdot \xi_t}{\tau_L}) \cdot \frac{\beta \cdot T_0^2}{T_L} \cdot S + 1) \cdots \cdots (11)$$

$$G_2(S) \equiv \{ \tau_L' + \tau_{0A}'^2 \cdot (1 + \tau_L') \} \cdot T_0' \cdot T_L \cdot S^5 + \{ \tau_L' + \xi' + \tau_{0A}'^2 \cdot (1 + \xi' + \frac{1 + \tau_L'}{\tau_L} \cdot \xi_t) \} \cdot \beta \cdot T_0' \cdot S^4 + [(1 + \tau_L') \cdot T_L + \{ \xi' + \frac{\tau_{0A}' \cdot \xi_t}{\tau_L} \cdot (1 + \xi') \} \cdot \frac{\beta^2 \cdot T_0'^2}{T_L}] \cdot S + (1 + \xi') \cdot \beta \cdots \cdots (12)$$

ここで、

$$\tau_{0A} = \frac{T_{0A}}{T_0}, \quad \tau_L = \frac{T_L}{T_L}, \quad \tau_L' = \frac{T_L'}{T_L}, \quad \xi_t = \frac{\beta_t}{\beta}, \quad \xi' = \frac{\beta'}{\beta}, \quad T_0^2 = \frac{A \ell}{\rho a}, \quad T_{0A}^2 = \frac{A L_0}{\rho A}$$

$$, \quad T_L = \frac{\ell v_0}{\rho H_{10}}, \quad T_L = \frac{L v_0}{\rho H_{10}}, \quad T_L' = \frac{\ell' v_0'}{\rho H_{10}}, \quad \beta = \frac{2 \alpha v_0^2}{H_{10}}, \quad \beta_t = \frac{2 \alpha_t v_0^2}{H_{10}}, \quad \beta' = \frac{2 \alpha' v_0'^2}{H_{10}}$$

$$a = \frac{H_{10}}{H_{e0}}, \quad L = H_d - H_a, \quad L_0 = H_{10} - H_a, \quad \alpha_t = \bar{\alpha}_t \cdot L, \quad \alpha' = \alpha' - \frac{1}{2\beta}$$

しかし、(9)、(11)および(12)式の誘導に当つては $\Delta H_t \ll L_0$ を仮定している。

また、(9)、(11)および(12)式は次のように表わすこともできる。

$$G_{H_r}(S) = \left(\lambda \cdot n_a \cdot \frac{T_L'}{\beta} \cdot S^2 + \frac{\lambda \cdot n_a \cdot \xi_t}{\tau_L} \cdot T_L \cdot S + 1 \right) \cdot G_{H_r}(S) \cdots \cdots (9')$$

$$G_1(S) = \left(n + \lambda \cdot n_a \right) \cdot \frac{T_L^2}{\beta} \cdot S^2 + \left(n + \frac{\lambda \cdot n_a \cdot \xi_t}{\tau_L} \right) \cdot T_L \cdot S + 1 \cdots \cdots (11)$$

$$G_2(S) = \{ n \cdot \tau_L' + \lambda \cdot n_a \cdot (1 + \tau_L') \} \cdot \frac{T_L^3}{\beta} \cdot S^5 + \{ n \cdot (\tau_L' + \xi') + \lambda \cdot n_a \cdot (1 + \xi' + \frac{1 + \tau_L'}{\tau_L} \cdot \xi_t) \} \cdot T_L \cdot S^2 + [1 + \tau_L' + \{ n \cdot \xi' + \frac{\lambda \cdot n_a \cdot \xi_t}{\tau_L} \cdot (1 + \xi') \} \cdot \beta] \cdot T_L \cdot S + (1 + \xi') \cdot \beta \cdots \cdots (12')$$

ここで、

$$\lambda = \frac{L_0}{\ell}, \quad n = \frac{A}{A_{Th}}, \quad n_a = \frac{a}{A_{Th}}, \quad A_{Th} = \frac{a \ell}{2 \alpha \rho H_{10}}$$

3 ー ンタンクおよび水圧管路の影響

先づ 次の2つの伝達函数を定義する。

$$K_t(S) = \frac{[G_{H_t}(S)]_{S, P=0}}{G_{H_t}(S)} \dots\dots\dots (13)$$

$$K_e(S) = \frac{[G_{H_e}(S)]_{S, P=0}}{G_{H_e}(S)} = K_t(S) \cdot \frac{\alpha_2(s)}{[G_2(S)]_{S, P=0}} \dots\dots\dots (14)$$

こゝで、

$[G_x(S)]_{S, P=0} : G_x(S)$ で、サージタンクおよび水圧管路の影響を除いたもの

さて、水路系の伝達函数に対するサージタンク自体および水圧管路の影響の度合を知るには、新しく定義された $K_t(S)$ 、或いは、 $K_e(S)$ の周波数特性に注目すればよい。

図-1は $K_t(S)$ のボード線図の一例で、 n および ξ_t をパラメータとしている。(表-1参照)

4. あとがき

$K_t(S)$ の計算は、当時（昭和41年12月）九大工学部の学生であつた田村貴君に手伝つてもらつた。

こゝに特記して感謝の意を表する。

表 - 1

ケース	①	②	③	④	備 考
T_L	6				$\ell/H_{t0} \div 20$
β	0.03				
λ	0.01				$L_0/\ell \div L/\ell$
u	1				$H_{t0}/H_{e0} \div 1$
n_a	0.2				
n	1			0.2	
τ_L	0.01				$L/\ell \div \lambda$
ξ_t	0.000, 7		5	0.01	$\frac{\alpha_t}{\alpha} \div \tau_L \cdot \left(\frac{n_a}{n}\right)^{5/3}$ *制水口型サージタンクを考えた
ℓ'/ℓ	0.1	0.2	0.1		
a'/a	0.5				
τ'_L	0.2	0.4	0.2		$(\ell'/\ell) / (a'/a)$
ξ'	0.45	0.9	0.45		$\left(\frac{\alpha'_v}{\alpha}\right) / \left(\frac{a'}{a}\right)^2 \div \left(\frac{m'}{m}\right)^2 \cdot \left(\frac{\ell'}{\ell}\right) / \left(\frac{a'}{a}\right)^{6/3}$
m'/m	0.011 / 0.013				

m および m' : 導水路および水圧管路の粗度係数

