

$$\frac{N_1 h_2}{2} (\Delta_r^2 \nabla^2 \dot{U}_{r-1} + 6 \nabla \dot{U}_r) + \frac{G t h_2}{2} \Delta_r \nabla \dot{U}_r + \frac{G t h_2}{h} \Delta_r^2 \nabla \dot{U}_{r-1} + (N_2 + \frac{N_1}{2}) h_2 \nabla \dot{U}_r - (N_2 + N_1) \frac{h_2^2}{2} \nabla \dot{U}_r = 0 \quad (14)$$

$$\frac{N_1 h_2}{2} (\Delta_r^2 \nabla \dot{U}_{r-1} + 6 \nabla \dot{U}_r) + \frac{G t h_2}{2} \Delta_r \nabla \dot{U}_{r-1} + \frac{G t h_2}{h} \Delta_r^2 \nabla \dot{U}_{r-1} + (N_2 + \frac{N_1}{2}) h_2 \Delta \dot{U}_r - (\frac{N_2}{2} + \frac{N_1}{2}) h_2^2 \Delta \dot{U}_r = 0 \quad (15)$$

$$\begin{aligned} \alpha_2 &= \frac{E t^3}{12 h_2}, \quad K_1 = \frac{E t^3}{12 h_1}, \quad \alpha_1 = (\frac{G K_1}{h_2} - \frac{12 K_1 \sin \alpha}{h_1}) / K_1, \\ \alpha_2 &= 24 K_1 \sin \alpha / h_1^2 K_1, \quad \alpha_3 = 24 K_1 \sin \alpha / h_1^2 K_1, \quad \bar{K}_1 = \frac{24 K_1}{h_2} + \frac{48 K_1 h_2 \sin^2 \alpha}{h_1^2}, \\ \beta_1 &= -2 h_2 \sin \alpha (\frac{G K_2}{h_2} - \frac{12 K_2 \sin \alpha}{h_1}) / h_1 K_1, \quad \beta_2 = -12 K_2 \sin \alpha / h_1 K_1, \\ \beta_3 &= \frac{1}{h_1} - \frac{2 h_2 \sin \alpha}{h_1 K_1} \times \frac{24 K_1 \sin \alpha}{h_1^2}; \quad \delta_0 = 12 K_1 \beta_1 + 12 K_2 \alpha_1 - 6 K_1 - 4 K_2, \\ \delta_1 &= (2 K_2 - 12 K_1 \beta_2 - 12 K_2 \alpha_2) / \delta_0, \quad \delta_2 = -(2(K_1 \beta_3 + K_2 \alpha_3)) / \delta_0, \\ \Delta_x^2 \nabla f(x-1) &= \Delta_x^2 f(x) + \Delta_x f(x-1), \quad \Delta_x \nabla f(x) = \Delta_x f(x+1) + \Delta_x f(x), \\ \Delta_x f(x) &= f(x+1) - f(x-1), \quad N_1 = E t h_1, \quad N_2 = E t h_2. \end{aligned}$$

3. 数値計算と考察

$E = 2.1 \times 10^6 \text{ kg/cm}^2$, $\nu = 0.0$, $G = 0.1 \times 10^6 \text{ kg/cm}^2$,
 $l = 150 \text{ cm}$, $t = 0.1 \text{ cm}$, $h = 10 \text{ cm}$, $h_2 = 0.06 \text{ cm}$,
 $h_1 = 8 \text{ cm}$, $\alpha = 7.12^\circ$, 筋径 $\phi 7$ の数 5 本,
 中央に集中荷重 $P = 1 \text{ t}$.

鋼床版の舗装が破壊の原因として、左わみ曲率の大きい部分に多いことは、筋径 $\phi 7$ と $\phi 4$ のアールを取付部で切断力の差を生かすからと推定される¹⁾。アール側として図5のアール曲率 $\mu = -x$ と x は荷重臭と等しい。荷重臭の3倍近い曲率 $\mu = -x$ と x とは生じ得ることはわかる。

$\phi 7$ の筋数は10本と2113 cm^2 の荷重臭の応力 $\sigma = 211$ kg/cm^2 以上の値が必要である。数値計算の結果絶対値に211 kg/cm^2 の妥当性は、同程度の筋数にアールに211 kg/cm^2 の計算結果を生じ ($\times 10^{-4} \text{ kg/cm}^2$) と比較して信頼性を得た。最大左わみ曲率 μ は x よりも集中荷重を受けると等しい筋版の厚さ t を求めた所、1.92 cm となり、筋径 $\phi 7$ の高さ h の $1/5$ となった。

参考文献

- 1) 城ヶ島大橋設計計算書、技報堂 (1961)
- 2) 山田、大宮司：土木学会論文集 才233号 (1975)
- 3) 山田、大宮司：橋梁と基礎、No.5 (1974)
- 4) 岡田、藤原：土木研究所報告 137号 a1 (1969)
- 5) 渡辺、木村、高久：土木学会年次学術講演集 I-128 (1974)
- 6) 渡辺、佐藤、木村：土木学会北海道支部論文集 (1974)
- 7) 渡辺、昇：格子桁の理論と計算、技報堂 (1966)
- 8) 尾崎、誠：土木学会論文集 才179号 (1970)
- 9) 奥村、鈴木：土木学会論文集 才154号 (1968)
- 10) 奥村、坂井：土木学会論文集 才209号 (1973)
- 11) Y.K. Cheung: A.S.C.E. ST.12 (1969)
- 12) 能野、尾崎、大島、佐藤：土木学会北海道支部論文集 (1971)
- 13) Nomachi, Mitsuoka: Proc. of the 20th. J.N.C.A.M. (1970)

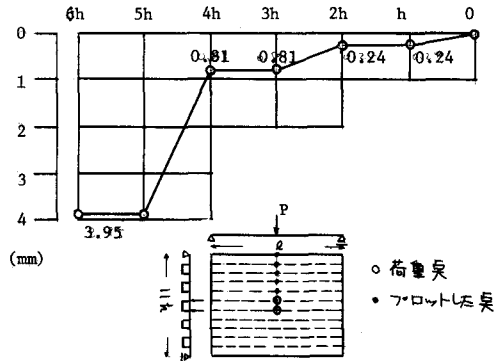


図3. 左わみ w の橋軸直角方向の減衰

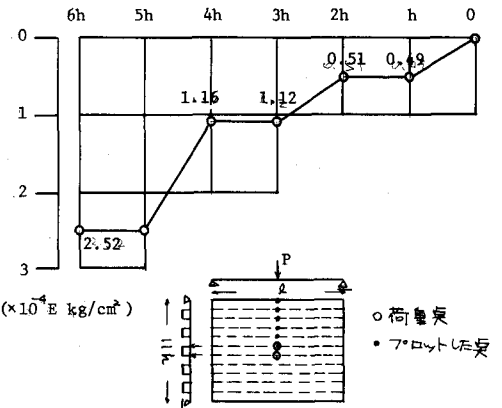


図4. アール内橋軸方向応力 $\sigma_x = E \dot{U}$ の橋軸直角方向の減衰

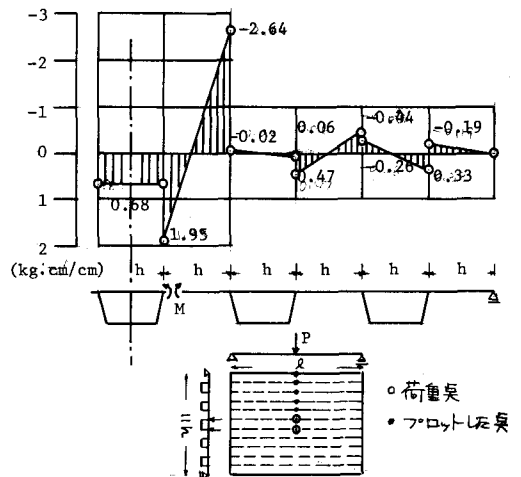


図5. 筋径 $\phi 7$ と $\phi 4$ のアールの接合点における橋軸直角方向曲率 $\mu = -x$ の変化