

Hellmut Homberg はその著 1) Kreuzwerke, 1951 において、単桁をいし連続桁を並列した交差構造の解法を述べ、その後 2) Einflussflächen für Kreuzwerke, 1956 において、種々の構造に対する計算式並に有益な数表を發表している。こゝに、ラーメンを主桁として並列した交差構造のうち、簡単な場合、すなわち、1径間ラーメン m 本を並列し、これらを横桁2本で連結した交差構造に対する解を、Homberg の理論に従って導いた。但し、次の仮定を設けた。1) 主桁は一定間隔 a_0 に、横桁は主桁の支間 l を等分した点に配置されているものと、横桁は両端の主桁ラーメン間を連続している。2) 横桁と主桁との連結は引張圧縮に対して剛性を持っている。3) 両端のラーメンは中間のものと同じ断面を要している。4) 橋床は主桁で直接支持せられ主桁上部において中間ヒンジを持っている。すなわち交差構造の一般の計算法と同じように橋床の連続性を無視する。5) ラーメンの弾性変形については、その部材軸方向力及 u と n 断面力の影響並にネジリ剛性を無視する。

横桁 n 本と m 次不静定の主桁 m 本とから成る図1の構造は $m+n(m-2)$ 次不静定である。橋床を経て任意のラーメン h 上の位置 u に $P_{ku}=1$ が作用しているとき、各横桁と中間主桁との結合点に作用する $n(m-2)$ 個の格点荷重 $K_{ih,ku}$ を不静定未知量に選 u 、両端のラーメンを各横桁で連結した構造と $(m-2)$ 本の単独ラーメンとから成るものを基本構とする。単独ラーメンに対し n 個の格点に $\alpha_1, \alpha_2, \dots, \alpha_n$ なる n 個の集中荷重を同時に作用させた状態を、組み荷重群載荷状態と名付ける。横桁が n 本ある場合には、このよき荷重群の n 組を採用し、その組別を明示するため第 n 組の荷重群には、添字 (n) を附し $\alpha_{h(n)}$, $h=1, 2, \dots, n$ で表わすものとする。任意の単独ラーメン i に任意の組み荷重群 (n) が作用したとき、このラーメンの任意格点 h 及 u 荷重位置 u に生ずる夕ロミとそれぞれ $f_{ih,i(n)}$ 及 $f_{iu,i(n)}$ とする。このとき荷重群 $\alpha_{h(n)}$ は下記の式(1)を満足し、且つ相異つた任意の組 (l) 組の組み荷重群 $\alpha_{h(l)}$, $h=1, \dots, n$ に対しては常に式(2)を満足するよきに選定する。

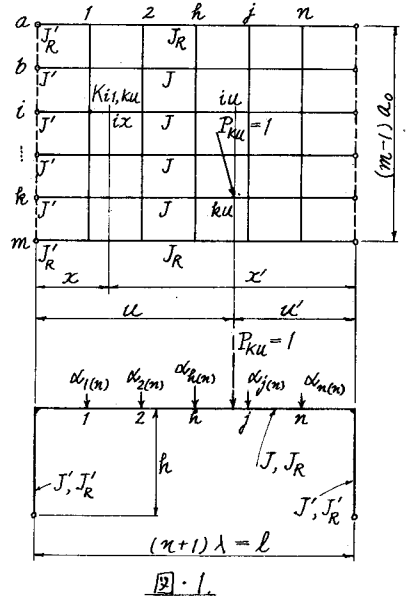


図1

$$f_{ih,i(n)} = \omega_{i(n)} \cdot \alpha_{h(n)}, \quad i = a, b, \dots, m; \quad h = 1, 2, \dots, n; \quad n = 1, 2, \dots, n \quad (1)$$

$$\sum_{h=1}^n \alpha_{h(n)} \cdot \alpha_{h(l)} = 0, \quad n \neq l, \quad n = 1, 2, \dots, n; \quad l = 1, 2, \dots, n \quad (2)$$

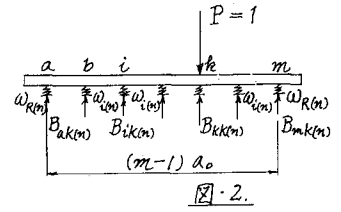
上式中の $\omega_{i(n)}$ は各荷重群毎に要する常数である。式(1)に対応して次式による $\gamma_{u(n)}$ を得らる。

$$f_{iu,i(n)} = \omega_{i(n)} \cdot \gamma_{u(n)}, \quad i = a, b, \dots, m; \quad n = 1, 2, \dots, n; \quad 0 \leq u \leq l \quad (3)$$

両端のラーメンの断面が中間ラーメンのものと同じとき、式(1)において $i = a, m$ に対応する $\omega_{a(n)} = \omega_{m(n)} = \omega_{R(n)}$ と中間ラーメンに関する $\omega_{i(n)}$ とから、次式の縁剛比 $\gamma_{(n)}$ を得る。

$$r_{(n)} = \frac{\omega_{i(n)}}{\omega_{R(n)}}, \quad i = b \dots m-1; \quad n = 1, 2, \dots, n \quad (4)$$

横桁を図2に示すバネ係数を持つ弾性支承上の連続桁と考へ、 $P=1$ が右突に作用するとき各支突 i に生ずる反力 $B_{ik(n)}$ は、Hombergの著書2)の§D.において、



$$r = r_{(n)} \\ z = z_{(n)} = \frac{6EJ_Q \cdot \omega_{i(n)}}{a_0^3}, \quad J_Q = \text{横桁の断面2次モーメント} \quad (5)$$

を代入することにより易く求められ、従つて次式による $C_{ik(n)}$ を算出することができる。

$$C_{ik(n)} = B_{ik(n)}, \quad C_{ii(n)} = B_{ii(n)} - 1 \quad (6)$$

従つて、次式で与えられる格点荷重が決定せられ、結局凡ての断面力を求めることができる。

$$K_{ik,ku} = \sum_{n=1}^m M_{(n)} \alpha_{k(n)} \gamma_{u(n)} C_{ik(n)} \quad (7)$$

$$M_{(n)} = 1 \div \sum_{k=1}^n \alpha_{k(n)}^2, \quad n = 1, 2, \dots, n \quad (8)$$

横桁2本、柱脚・ヒンジの場合の解 (図1及α'3参照)

$$J_R = r_1 \cdot J, \quad J'_R = r_2 \cdot J', \quad z = (l : 2a_0)^3 J_Q : J$$

$$x = \frac{J}{J'} \frac{h}{l}, \quad x_R = \frac{J_R}{J'_R} \frac{h}{l}, \quad \xi_i = \frac{9}{2(2x+3)}, \quad \xi_R = \frac{9}{2(2x_R+3)}$$

組み荷重詳載荷状態における剛比及α'特性のワニ曲線

$$\text{交差剛比: } z_{(1)} = \frac{8}{81} (15 - 8\xi_i) \cdot z, \quad z_{(2)} = \frac{8}{81} z$$

$$\text{筋剛比: } \gamma_{(1)} = \gamma_1 \cdot \frac{15 - 8\xi_i}{15 - 8\xi_R}, \quad \gamma_{(2)} = \gamma_1$$

$$\text{特性ワニ曲線: (i) } 0 \leq u \leq \frac{l}{3}, \quad u_1 = 3u/l, \quad 0 \leq u_1 \leq 1.$$

$$\gamma_{u(1)} = \frac{1}{15 - 8\xi} [18u_1 - 3u_1^3 - 4u_1(3 - u_1)\xi], \quad \gamma_{u(2)} = 2u_1 - u_1^3$$

$$(ii) \frac{l}{3} \leq u \leq \frac{2l}{3}, \quad u_2 = 3u/l - 1, \quad 0 \leq u_2 \leq 1$$

$$\gamma_{u(1)} = \frac{1}{15 - 8\xi} [15 + 9u_2 - 9u_2^2 - (2 + u_2 - u_2^2)\xi], \quad \gamma_{u(2)} = 1 - u_2 - 3u_2^2 + 2u_2^3$$

$$\text{常数: } \mu_1 = 0.5, \quad \mu_2 = 0.33333, \quad \mu_3 = 0.16667, \quad \mu_4 = \frac{2}{27} \cdot \frac{1}{h} \cdot \xi$$

影響面縦距

	$H_{i,ku}^0$	$\gamma_{u(1)} C_{ik(1)}$	$\gamma_{u(2)} C_{ik(2)}$
格点荷重	$K_{i1,ku} = 0$	$+\mu_1$	$+\mu_1$
	$K_{i2,ku} = 0$	$+\mu_1$	$-\mu_1$
ラーメンの水平反力	$H_{i,ku} = +1$	$+\mu_4$	0

ラーメンの梁の曲げモーメント	$M_{ix,ku}^0$	$\gamma_{u(1)} C_{ik(1)}$	$\gamma_{u(2)} C_{ik(2)}$
$0 \leq x \leq l/3$	$M_{ix,ku} = +1$	$+\mu_1 x - \frac{2}{27} \xi l$	$+\mu_3 x$
$l/3 \leq x \leq 2l/3$	$M_{ix,ku} = +1$	$+\mu_3 l - \frac{2}{27} \xi l$	$+\mu_3 l - \mu_2 x$

横桁の曲げモーメント・せん断力	$\gamma_{u(1)} S_{yk(1)}$	$\gamma_{u(2)} S_{yk(2)}$
$S_{iy,ku} =$	$+\mu_1$	$+\mu_1$

ラーメンの梁のせん断力	$Q_{ix,ku}^0$	$\gamma_{u(1)} C_{ik(1)}$	$\gamma_{u(2)} C_{ik(2)}$
$0 \leq x \leq l/3$	$Q_{ix,ku} = +1$	$+\mu_1$	$+\mu_3$
$l/3 \leq x \leq 2l/3$	$Q_{ix,ku} = +1$	0	$-\mu_2$

注: 1) $\gamma_{u(1)}$ の右辺及α'上の表にあるξに対しては、中間ラーメンの計算の場合ξ_iを、外側ラーメンの場合ξ_Rを用いなければならぬ。2) $M_{ix,ku}^0$, $Q_{ix,ku}^0$ 及α' $H_{i,ku}^0$ は $P_{ku}=1$ によつて基本構に生ずる M_{ix} , Q_{ix} 及α' H_i である。従つて、i≠kのときこれらは零である。

3) $S_{yk(n)}$ は、支突反力 $C_{ik(n)}$ のみによつて、弾性支承上の連続桁の断面 y (縁主桁との距離 y にある)に生ずる曲げモーメント及α'せん断力である。