

ページ・行	誤	正
iii 17 行目	①防護柵の設置基準・同解説 平成 10 年 11 月改定	①防護柵の設置基準・同解説 平成 16 年 3 月改定
iii 18 行目	②車両用防護柵標準仕様・同解説 平成 11 年 3 月改定	②車両用防護柵標準仕様・同解説 平成 16 年 3 月改定
p. 213 7 行目	表-3.6.16	表-3.6.15
p. 213 表-3.6.16	表-3.6.16 縦断曲線の最小長さ	表-3.6.15 縦断曲線の最小長さ
p. 435 式(8.1.10)	$K_A = \frac{\cos^2(\phi - \theta)}{\cos^2\theta \cos(\theta + \delta) \left(1 + \sqrt{\frac{\sin(\theta + \delta) \sin(\phi - \alpha)}{\cos(\theta + \delta) \cos(\theta - \alpha)}} \right)^2}$	$K_A = \frac{\cos^2(\phi - \theta)}{\cos^2\theta \cos(\theta + \delta) \left(1 + \sqrt{\frac{\sin(\phi + \delta) \sin(\phi - \alpha)}{\cos(\theta + \delta) \cos(\theta - \alpha)}} \right)^2}$
p. 435 式(8.1.11)	$K_p = \frac{\cos^2(\phi - \theta)}{\cos^2\theta \cos(\theta + \delta) \left(1 - \sqrt{\frac{\sin(\theta - \delta) \sin(\phi + \alpha)}{\cos(\theta + \delta) \cos(\theta - \alpha)}} \right)^2}$	$K_p = \frac{\cos^2(\phi + \theta)}{\cos^2\theta \cos(\theta + \delta) \left(1 - \sqrt{\frac{\sin(\phi - \delta) \sin(\phi + \alpha)}{\cos(\theta + \delta) \cos(\theta - \alpha)}} \right)^2}$
p. 451 26 行目	外壁鉄筋 (圧縮側鉄筋) は, . . .	外側鉄筋 (圧縮側鉄筋) は, . . .

ページ・行	誤	正
p. 539 式(9.1.18)	$K_A = \frac{\cos^2(\phi - \alpha)}{\cos^2 \alpha \cos(\alpha + \delta) \left(1 + \sqrt{\frac{\sin(\phi + \delta) \sin(\phi - i)}{\cos(\alpha + \delta) \sin(\alpha - i)}} \right)^2}$	$K_A = \frac{\cos^2(\phi - \alpha)}{\cos^2 \alpha \cos(\alpha + \delta) \left(1 + \sqrt{\frac{\sin(\phi + \delta) \sin(\phi - i)}{\cos(\alpha + \delta) \cos(\alpha - i)}} \right)^2}$
式(9.1.20)	$K_p = \frac{\cos^2(\phi + \alpha)}{\cos^2 \alpha \cos(\alpha - \delta) \left(1 - \sqrt{\frac{\sin(\phi + \delta) \sin(\phi + i)}{\cos(\alpha - \delta) \sin(\alpha - i)}} \right)^2}$	$K_p = \frac{\cos^2(\phi + \alpha)}{\cos^2 \alpha \cos(\alpha + \delta) \left(1 - \sqrt{\frac{\sin(\phi - \delta) \sin(\phi + i)}{\cos(\alpha + \delta) \cos(\alpha - i)}} \right)^2}$
p. 539 凡例	δ : 壁面摩擦角 (°)	δ : 壁面摩擦角 (°) ただし、正負の向きは主動土圧の場合と同じ
p. 553 式(9.1.30)	$\left. \begin{matrix} q_{\max} \\ q_{\alpha} \end{matrix} \right\} = \frac{\Sigma V}{B} \left(1 \pm \frac{6e}{B} \right)$	$\left. \begin{matrix} q_{\max} \\ q_{\alpha} \end{matrix} \right\} = \frac{\Sigma V}{B} \left(1 \pm \frac{6e}{B} \right)$
式(9.1.31)	$q_{\max} = \frac{4}{3} \frac{\Sigma V}{B \cdot 2e}$ $q_{\min} = 0$	$q_{\max} = \frac{4}{3} \frac{\Sigma V}{B \cdot 2e}$ $q_{\min} = 0$
p. 554 15 行目	α, β : 形状係数 (表-9.1.19 参照)	α, β : 形状係数 (表-9.1.20 参照)

ページ・行

誤

正

p. 554
表-9.1.19

荷重傾斜 θ (°)		せん断抵抗角 ϕ (°)								
		0	5	10	15	20	25	30	35	40
0	N_r	0.0	0.2	0.6	1.4	3.2	6.9	15.3	35.2	86.5
	N_q	1.0	1.6	2.5	3.9	6.4	10.7	18.4	33.3	64.2
	N_c	5.1	6.5	8.3	11.0	14.8	20.7	30.1	46.1	75.2
5	N_r		0.1	0.4	1.0	2.3	5.0	11.1	24.4	61.4
	N_q		1.2	2.2	3.4	5.6	9.2	15.6	27.9	52.7
	N_c		5.8	7.4	9.7	12.6	17.9	25.6	38.6	62.1
10	N_r		—	0.2	0.6	1.5	3.4	7.5	17.4	41.8
	N_q		—	1.5	2.8	4.7	7.7	12.9	22.8	42.4
	N_c		5.1	6.4	8.3	11.0	15.1	21.3	31.7	49.8
15	N_r		—	—	0.3	0.9	2.2	7.9	11.3	27.6
	N_q		—	—	1.7	3.6	6.1	10.4	18.1	33.3
	N_c		4.3	5.4	6.9	9.1	12.4	17.4	25.4	39.3
20	N_r		—	—	—	0.3	1.2	2.9	6.9	16.4
	N_q		—	—	—	2.1	4.6	8.0	13.9	25.4
	N_c		3.4	4.4	5.6	7.4	9.9	13.8	19.9	30.3
25	N_r			—	—	—	0.4	1.5	3.9	9.6
	N_q			—	—	—	2.4	5.7	10.2	18.7
	N_c			3.4	4.4	5.7	7.7	10.6	15.1	22.7
30	N_r				—	—	—	0.4	1.8	5.0
	N_q				—	—	—	2.8	6.9	13.1
	N_c				3.2	4.2	5.7	7.8	11.2	16.5
35	N_r						—	—	0.5	2.2
	N_q						—	—	3.1	8.4
	N_c						4.0	5.6	7.9	11.6
40	N_r							—	—	0.5
	N_q							—	—	3.4
	N_c							3.7	5.3	7.8
45	N_r								—	—
	N_q								—	—
	N_c								3.3	4.9

	せん断抵抗角 ϕ (°)								
	0	5	10	15	20	25	30	35	40
N_r	0.0	0.2	0.6	1.4	3.2	6.9	15.3	35.2	86.5
N_q	1.0	1.6	2.5	3.9	6.4	10.7	18.4	33.3	64.2
N_c	5.1	6.5	8.3	11.0	14.8	20.7	30.1	46.1	75.2

p. 555
1行目

N_r , N_q , N_c : 支持力係数 (内部摩擦角 ϕ の関数であって, 表-9.1.20 から求められる)

N_r , N_q , N_c : 支持力係数 (内部摩擦角 ϕ の関数であって, 表-9.1.19 から求められる)

p. 555
表-9.1.20

表-9.1.20 形状係数

基礎荷重面の形状	連続
α	1.0
β	0.5

p. 555
図-9.1.30

図-9.1.30 式(9.1.31~32)

p. 557
表-9.1.21

表-9.1.21 鉄筋のかぶりの標準値

施工状態	主鉄筋の径		備 考
	19 mm 以下	22 mm 以下	
型枠や均しコンクリート施工面	60 (mm)	70 (mm)	部材厚 $T < 300$ mm
	70 (mm)	70 (mm)	部材厚 $T \geq 300$ mm
地中に直接打設する場合の底版下側	90 (mm)	100 (mm)	フーチング
杭頭上	50 (mm)	50 (mm)	底版内に杭頭が 50 mm 以上貫入する場合

p. 561
図-9.1.34

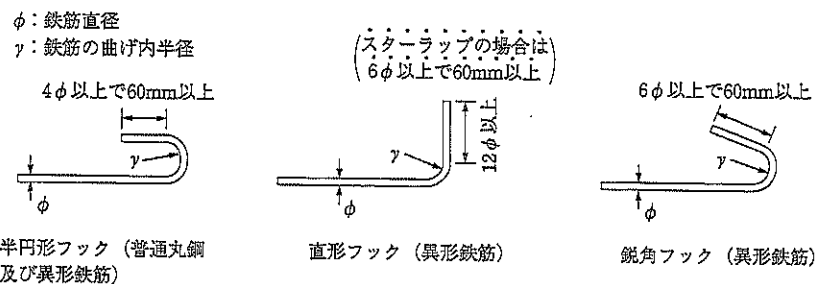


図-9.1.34 鉄筋端部のフックの形状

表-9.1.20 形状係数

基礎荷重面の形状	連続
α	1.0
β	1.0

図-9.1.30 式(9.1.32~33)

表-9.1.21 鉄筋のかぶりの標準値

施工状態	主鉄筋の径		備 考
	19 mm 以下	22 mm 以上	
型枠や均しコンクリート施工面	60 (mm)	70 (mm)	部材厚 $T < 300$ mm
	70 (mm)	70 (mm)	部材厚 $T \geq 300$ mm
地中に直接打設する場合の底版下側	90 (mm)	100 (mm)	フーチング
杭頭上	50 (mm)	50 (mm)	底版内に杭頭が 50 mm 以上貫入する場合

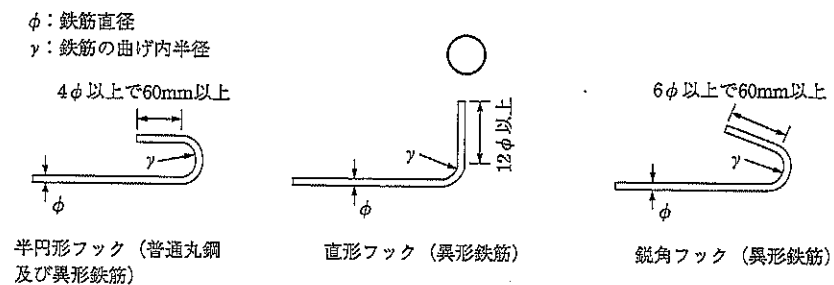


図-9.1.34 鉄筋端部のフックの形状