

付着割裂破壊の検討

“RC規準(2010)”にチェックした場合

付着割裂破壊の検討

☐ しない ☒ RC規準(2010)

7.6.2.3 RC梁の付着割裂破壊検定表

2G1	BxD	400x600		位置	RF/Y1/X1-X2			せん断補強筋		2-D13@100			Lo	4300		Fc	24	
位置	主筋	F	通し筋/ カットオフ	σy	ld	d	空き	かぶり	C	Ast	W	ry	K	fb	Kfb	検定比	判定	
左端	上端1	3-D22	345	通し筋	345	2414	527	109	61	109	253	55	1.01	2.50	1.20	3.00	0.34	OK
	下端1	3-D22	345	通し筋	345	2414	527	109	61	109	253	55	1.01	2.50	1.50	3.75	0.27	OK
右端	上端1	3-D22	345	通し筋	345	2414	527	109	61	109	253	55	1.01	2.50	1.20	3.00	0.34	OK
	下端1	3-D22	345	通し筋	345	2414	527	109	61	109	253	55	1.01	2.50	1.50	3.75	0.27	OK

RC規準(2010)に従って付着割裂破壊の検討を行います。

B*D=400*600

主筋 3-D22, STP 2-D13@100

$$\tau_y = \sigma_y \cdot d_b / (4 \cdot (\ell_d - d)) = 345 \cdot 22 / (4 \cdot (2413.5 - 527)) = 1.01 \text{ N/mm}^2$$

$$d_t = 73 \text{ mm}, d = D - d_t = 600 - 73 = 527 \text{ mm}$$

$$L_o = 4300 \text{ mm}, \ell_d = (L_o + d) / 2 = (4300 + 527) / 2 = 2413.5 \text{ mm}$$

$$K = \min([0.3 \cdot (C + W) / d_b + 0.4], 2.5) = \min([0.3 \cdot (105 + 55) / 22 + 0.4], 2.5) = 2.5$$

$$C = \min([\text{鉄筋間の空き}], [\text{最小かぶり厚さの3倍}], [5d_b]) = 109 \text{ mm}$$

$$W = \min([80 \cdot A_{st} / (s \cdot N)], [2.5 \cdot d_b]) = ([80 \cdot 253.4 / (100 \cdot 3)], [2.5 \cdot 22]) = 55 \text{ mm}$$

$$s = 100$$

$$A_{st} = 2 \text{ 本} \times 126.7 \text{ mm}^2 = 253.4 \text{ mm}^2$$

$$f_b = 0.8 \cdot (F_c / 40 + 0.9) = 0.8 \cdot (24 / 40 + 0.9) = 1.2 \text{ N/mm}^2$$

$$K \cdot f_b = 2.5 \cdot 1.2 = 3.00 \text{ N/mm}^2$$

$$\text{検定比 } \tau_y / (K \cdot f_b) = 1.01 / 3.00 = 0.34$$

参照：計算解説書「8.1.4 付着割裂破壊に対する検討」

“しない”にチェックした場合

付着割裂破壊の検討

☒ しない ☐ RC規準(2010)

7.6.2.3 RC梁の付着割裂破壊検定表

該当するデータがありません。

“しない”にチェックすると、付着割裂破壊の検討を行いません。