

# 梁 端部フックの有無

## “無し”にチェックした場合

端部フックの有無  無し  有り

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	$\sigma_y$	ld	d	空き	かぶり	C	Ast	W	$\tau_y$	K	fb	Kfb	検定比	判定			
左端	上端1	4-D22	345	カットオフ	345	1405	527	64	61	64	253	51	2.16	1.96	1.20	2.36	0.92	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	4-D22	345	カットオフ	345	1405	527	64	61	64	253	51	2.16	1.96	1.20	2.36	0.92	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		

平均付着応力度の算定において、1倍の鉄筋の降伏強度が考慮されます。

$$\tau_y = \sigma_y \cdot d_b / (4 \cdot (\ell_d - d))$$

$$= 345 \cdot 22 / (4 \cdot (1405 - 527)) = 2.16 \text{ N/mm}^2$$

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

$$\ell_d = 0.25 \cdot L_o / 4 + 15 \cdot d_b = 0.25 \cdot 4300 + 15 \cdot 22 = 1405 \text{ mm}$$

参照：計算解説書「8.1.4 付着割裂破壊に対する検討」

## “有り”にチェックした場合

端部フックの有無  無し  有り

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	$\sigma_y$	ld	d	空き	かぶり	C	Ast	W	$\tau_y$	K	fb	Kfb	検定比	判定			
左端	上端1	4-D22	345	カットオフ	230	1405	527	64	61	64	253	51	1.44	1.96	1.20	2.36	0.61	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	4-D22	345	カットオフ	230	1405	527	64	61	64	253	51	1.44	1.96	1.20	2.36	0.61	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		

平均付着応力度の算定において、フック有りとして2/3倍の鉄筋の降伏強度が考慮されます。

$$\tau_y = 2/3 \cdot \sigma_y \cdot d_b / (4 \cdot (\ell_d - d))$$

$$= 2/3 \cdot 345 \cdot 22 / (4 \cdot (1405 - 527)) = 1.44 \text{ N/mm}^2$$

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

$$\ell_d = 0.25 \cdot L_o / 4 + 15 \cdot d_b = 0.25 \cdot 4300 + 15 \cdot 22 = 1405 \text{ mm}$$

参照：計算解説書「8.1.4 付着割裂破壊に対する検討」