## のり枠工の設計計算一覧表

(吹 付 枠 工)

地区名	五大地区地すべり防止工事
測線名	No.2測線
備考	アンカー案

## 計 算 条 件

項			E	l	記	3 +	号	単	位	数	値	
外 設計アンカーカ						Td		kN/	本	20	205.0	
反	縦	スパン数	パン数					スパ	パン	1		
力		スパン長	スパン長					m		3.00		
体	梁	張出し長		上口	-	-		m		1.16	1.50	
	横	スパン数				<b>[</b> 2n	ı	スハ	パン	4		
外		スパン長				<i>l</i> 2		m		3.00		
形	梁	張出し長		ī	-		m		1.50	1.50		
梁	梁高×梁幅					×t	)	mm	١	400 × 400		
梁断面	断 有効高					d		mm	1	315		
許			設計基準強度			ck		N/n	nm <sup>2</sup>		18.0	
容	モルタル		圧縮応力度	縮応力度		ca	١	N/n	nm <sup>2</sup>	7.0		
応			せん断応力度	ん断応力度		ca	ı	N/n	nm <sup>2</sup>	0.400		
カ			付着応力度	応力度		oa	1	N/n	nm <sup>2</sup>		1.40	
度	鉄	鉄筋 引張応力度				sa	1	N/n	nm <sup>2</sup>	196.0		

## 計算結果

	項	目	記	号	単	位	数	値
応	最大曲げモーメント		Mma	ax	kN• m		42.47	
カ	最大せん断力		Sma	ax	k	:N	67	7.95

呼び径 D16	本数 (片側)	鉄筋量	313E						* <b>*</b> 11 <b>*</b> 7
D16	٠ ,	(mm²)	引張 s	圧縮	せん断 ·	付着。	呼び径	間隔 (mm)	判定
	4	794.4	192.30	6.93	0.611	0.611	D13	300	OK
D19	2	573.0	262.10	7.71	0.601	1.001	D13	300	OUT

せん断応力度は、十分なスターラップを配置してせん断力を受けさせているため安全と判断する。