防安第1-13-2号 市道石橋線 道路改良工事 (繰越) (四万十市 竹島 地内) 数 量 計 算 書

	名称	規格	単位	計算式	数量	備考
	掘削	94K	m3	6.2+3.7=9.9	10	表1、3
	床堀	14K	m3	3.1+89.8=92.9	93	表1、3
	埋戻し	В4-С	m3	44. 2	44	表3
土工	埋戻し	B4-D	m3	2. 5+9. 9=12. 4	12	表1、3
	盛土	BV3	m3	1.2	1	表2
	土砂等運搬	残土 L=3.0km	m3	9. 9+92. 9-(44. 2+12. 4+1. 2)/0. 9=38. 6	39	
	法面整形	NK4	m2	3. 4	3	表2
	斜角門形カルバート	5000×1000×1000 (76° 38′ 29″)	本	10tショートボディー現場搬入、車上渡し、連結金具含む、地覆アンカー筋含む	2	表5
,	斜角門形カルバート	5000×1000×1000 (76° 38′ 29″)	本	10tショートボディー現場搬入、車上渡し、連結金具 含む	5	表5
カルバー	斜角門型カルバート設置	5000×1000×1000 (76° 38′ 29″)	m	レハーフ、ロック・油圧ジャッキ(ポンプ)を含む)・グラウトポンプ・ミキサーの損料、敷モルタル・目地モルタル・グラウト材等の材料費を含む	7	表5
<u>۱</u>		コンクリート	m3	8. 9352	9	表8
エ		型枠	m2	15. 768	16	表8
	基礎工	基礎砕石	m2	25. 696	26	表8
		鉄筋工 (D19)	t	199. 728kg	0. 20	表8
L/L		鉄筋工 (D13)	t	309. 724kg	0. 31	表8
排水構	2号自由勾配側溝	300×400×2000 1箇所/10mグレーチング	m	6. 2	6	表9
造	1号U型側溝	150×150×600 インバート施工	m	6. 5	7	表11
物 工	3号管渠	VP75 砂巻き	m	6. 7	7	表12
	コンクリート	No. 4+6. 8~12. 8 18-8-40BB t=10cm	m3	0. 26	0.3	表13
平張	基礎砕石	No. 4+6. 8~12. 8 RC-40 t=10cm	m2	2. 6	3	表13
コン	コンクリート	門型カルバート内部 18-8-40BB t=15cm	m3	2.7	3	表13
	基礎砕石	門型カルバート内部 RC-40 t=15cm	m2	9.4+8.6=18	18	表13
	舗装版切断	アスファルト舗装	m	4.0+5.9=9.9	10	図面9
	舗装版取壊し	アスファルト舗装	m2	24. 30+191. 42=215. 72	216	図面9
	殻運搬・処分	アスファルト舗装	m3	$215.73 \times 0.03 = 6.47$	6	図面9
構	無筋コンクリート取壊し	ブロック	m3	0. 44		表15
造	運搬・処分	ブロック・橋台	m3	3. 47+3. 11=6. 58		表16
物	L=7.1km	合計	m3	0.44+6.58=7.02	7	
撤 去	有筋   コンクリート取壊し	既設床版	m3	3. 99		表14
Ī	運搬・処分	A =-				
	L=7.1km	合計	m3	3. 99	4	
	フェンス撤去 運搬・処分	フェンス撤去	m	8. 0	8	表14
	L=4. 3km	運搬・処分	t	8.0m×6.4kg/m=51.2kg	0. 05	
<del></del>				0.000 514 014 014 014 014 0 0 0 0 0	~ .	
	HIVP	φ 100	m /rrr	0. 6+2. 5+4. 0+4. 0+4. 0+4. 0+0. 6=23. 7	24	図面10
	メカ形曲管	φ100×90°、塩ビ用	個個	4	4	図面10
	メカ形曲管	φ 100×90° 、D-VC	個個	3	2	図面10
上	メカ形ドレッサー	φ100、塩ビ用 200型	個	6.0m×49.9kg/m=299.4kg	3	図面10
-lv	仮 HIVP布設工		t	0. Um × 49. 9kg/m=299. 4kg 23. 7	0.3	図面10
道工	移 HIVP布設工 設 メカニカル継手	φ 100	m	9.0×2(継手)	24	図面10
-	HIVP切断工	φ 100 φ 100	П	3.0 (切管)	18 3	図面10
		φ 100 φ 100		2. 0×2(既設)	4	図面10
	既設鋳鉄管撤去工	φ 100 φ 100		2. 0 个 2 (以 RX) 17	17	図面10
	既設管運搬・処分	φ 100 鋳鉄管	m t	$17m \times 15.09 \text{kg/m} = 256.53 \text{kg} = 0.26$	0.3	図面10
			l l	11m / 10. 00 ng / m — 200. 00 ng - 0. 20	0. 5	口田10

復	ダクタイル鋳鉄管 メカ形曲管	φ100、K形	本	1. 0+4. 0+4. 0+0. 6+4. 0+1. 0+0. 6=15. 2m	4	I
	メカ形曲管			4.0m/本のため使用量は4本	4	図面10
		φ100、鋳鉄用	個	6	6	図面10
	メカ形ドレッサー	φ 100、鋳鉄用	個	2	2	図面10
	管受金具	DCIPφ100用	個	2	2	図面10
旧	鋳鉄管布設	φ 100	m	15. 2	15	図面10
	メカニカル継手	φ 100	П	8.0×2(継手)	16	図面10
	鋳鉄管切断	φ 100	П	4.0×1 (切管)	4	図面10
	仮設塩ビ管吊上げ積込み	φ 100	m	24	24	図面10
	仮設菅運搬・処分	塩ビ管	t	$24m \times 3409g/m = 81816g = 81816g = 0.082t$	0.08	図面10
交通	交通誘導警備員		人		42	
管						
理工						
П	土砂等運搬	不足土 L=3.6km	m3	53. 7	54	図面11
仮設	盛土	整地	m3	$\begin{array}{c} 0.\ 1/2\times0.\ 9+(0.\ 1+2.\ 2)/2\times6.\ 8+(2.\ 2+5.\ 3)/2\times\\ 1.\ 4+(5.\ 3+5.\ 0)/2\times2.\ 9+5.\ 0\times0.\ 5+(5.\ 0+5.\ 7)/2\\ \times2.\ 1+(5.\ 7+9.\ 2)/2\times1.\ 6=53.\ 7 \end{array}$	54	図面11
道路	敷砂利	C-40, t=10cm	m3	$\begin{array}{l} 0.\ 3/2\times0.\ 9+(0.\ 3+0.\ 4)/2\times6.\ 8+(0.\ 4+1.\ 0)/2\times\\ 1.\ 4+(1.\ 0+0.\ 9)/2\times2.\ 9+(0.\ 9+0.\ 5)/2\times\\ 0.\ 5+(0.\ 5+0.\ 5)/2\times2.\ 1+(0.\ 5+0.\ 8)/2\times1.\ 6=\\ 10.\ 2 \end{array}$	10	図面11
	土砂等運搬	残土 L=3.0km	m3	53.7+10.2=63.9	64	図面11
	土砂等運搬	不足土 L=3.6km	m3	37. 7	38	図面12
工事	盛土	整地	m3	(3. 7+1. 4) /2×2. 0+ (1. 4+0. 0) /2×18. 0+1. 0× 20. 0=37. 7	38	図面12
用道路	敷砂利	C-40, t=10cm	m3	(0.9+0.3)/2×2.0+(0.3+0.0)/2×18.0+0.4× 20.0=11.9	12	図面12
	土砂等運搬	残土 L=3.0km	m3	37. 7+11. 9=49. 6	50	図面12
	上層路盤	RM-30 t=100		37. 77	38	図面9
	表層	再密TOP13 t=40		346. 12	346	図面9
	1号ガードレール	Gr-C-2B	m	2	2	表17、19
	3号ガードレール	Gr-C-2B-4、橋梁用	m	8	8	表18
	地覆		m	8. 5	9	表20
仮設材運搬	仮設材運搬	H形鋼 200型	t	上水道仮移設箇所	0.3	
土質等試験	地盤の平板載荷試験	50kN以内 載荷板にかかる実 荷重	箇所	斜角門型カルバート設置箇所	1	
	理工 仮設道路 工事用道路 仮設材運搬費工質等試	交通管理工 仮設道路     工事用道路       大変通管理工 仮設道路     土砂等運搬       上砂等運搬     土砂等運搬       土砂等運搬     土砂砂等運搬       土砂砂等運搬     土砂砂等運搬       土砂 整運搬     土砂砂等運搬       土砂 等運搬     土砂砂等運搬       上方 下下下     で設材運搬費       1号が トレール     3号が トンレール       3号が 下下で     で設材運搬費       地盤の平板載荷       の平板載荷       地盤の平板載荷       は     のの平板載荷       は     のののでは       は     ののでは       は     のので       は     のので <t< td=""><td>仮設 管運搬・処分 塩ビ管 交通誘導警備員</td><td>  仮設菅運搬・処分 塩ビ管 t 交通誘導警備員 人   人   交通誘導警備員   人                                  </td><td>  仮設管運搬・処分 塩ビ管 t 24m×3409g/m=81816g=81816g=0.082t   交通誘導警備員</td><td>  仮設管運搬 処分 塩ビ管 t 24m×3409g/m=81816g=81816g=0.082t 0.08   交通誘導警備員</td></t<>	仮設 管運搬・処分 塩ビ管 交通誘導警備員	仮設菅運搬・処分 塩ビ管 t 交通誘導警備員 人   人   交通誘導警備員   人	仮設管運搬・処分 塩ビ管 t 24m×3409g/m=81816g=81816g=0.082t   交通誘導警備員	仮設管運搬 処分 塩ビ管 t 24m×3409g/m=81816g=81816g=0.082t 0.08   交通誘導警備員

# 数量計算書

201 上	□□☆#	扼	强削(94K)	)	床掘(14K)		埋	.戻(B4-D	))	
測点	距離	断面	平均	立積	断面	平均	立積	断面	平均	立積
NO. 4+14. 8		1.0			0. 5			0.4		
NO. 4+16. 99	2. 19	1.0	1.00	2. 2	0. 5	0.50	1. 1	0.4	0.40	0. 9
NO. 5	3. 01	1.0	1.00	3. 0	0. 5	0.50	1.5	0.4	0.40	1. 2
NO. 5+0. 99	0. 99	1.0	1.00	1.0	0. 5	0.50	0. 5	0.4	0.40	0. 4
合計	6. 19			6. 2			3. 1			2. 5

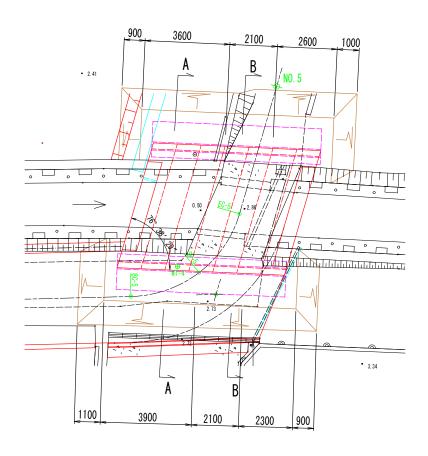
# 数量計算書

別点     距離     平均     立積     幅     平均     面積       N0. 4+14. 8     0. 2     0. 55     0. 55       N0. 4+16. 99     2. 19     0. 2     0. 20     0. 4     0. 55     0. 55     1. 2       N0. 5     3. 01     0. 2     0. 20     0. 6     0. 55     0. 55     1. 7	`n. F	⊓⊏ <del>⊹</del> #	点	主 (BV3)	)	法面整形(NK4)				
NO. 4+14. 8	測点	距離	断面	平均	立積					
NO. 5         3. 01         0. 2         0. 20         0. 6         0. 55         0. 55         1. 7	NO. 4+14. 8									
NO. 5+0. 99         0. 99         0. 2         0. 20         0. 2         0. 55         0. 55         0. 55         0. 6         0. 7         0. 7	NO. 4+16. 99	2. 19	0. 2	0. 20	0. 4	0. 55	0. 55	1. 2		
	NO. 5	3. 01	0. 2	0. 20	0. 6	0. 55	0. 55	1. 7		
会計 6.19 1.2 3.4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	NO. 5+0. 99	0. 99	0. 2	0. 20	0. 2	0. 55	0. 55	0. 5		
会計 6.19 1.2 3.4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1										
会計 6.19 1.2 3.4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1										
会計 6.19 1.2 3.4 1 1.2 1 3.4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1										
会計 6.19 1.2 3.4 1 1.2 1 3.4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1										
会計 6.19 1.2 3.4 1 1.2 1 3.4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1										
会計 6.19 1.2 3.4 1 1.2 1 3.4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1										
会計 6.19 1.2 3.4 1 1.2 1 3.4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1										
合計 6.19 11.2 3.4 1 1.2 1 3.4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1										
合計 6.19 1.2 3.4 3.4 3.4 3.4 3.4 3.4 3.4 3.4 3.4 3.4										
合計 6.19 1.2 3.4 1.2 3.4 1 1.2										
会計 6.19 1.2 3.4 1.2 3.4 1.1 1.2 1.2 1.2 1.2 1.2 1.2 1.2 1.2 1.2										
合計 6.19 1.2 3.4 1 1.2 1 3.4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1										
	合計	6. 19			1. 2			3. 4		

測点	距離	扼	引(94K)	)	床	掘(14K)	)	埋	戻(B4-C	)	埋	戻(B4-D	)	E.	末均(T)	
	此姓	断面積	平均断面	立積	断面積	平均断面	立積	断面積	平均断面	立積	断面積	平均断面	立積	幅	平均	面積
(右岸側)																
P 0.0	0. 0	0.0			0.0			0. 0			0.0					
P 1.1	1. 1	0. 3	0. 15	0. 2	5. 2	2. 60	2. 9	2. 7	1. 35	1. 5	0. 6	0. 30	0. 3	1.8		
P 5.0	3. 9	0. 3	0. 30	1. 2	5. 2	5. 20	20. 3	2. 7	2. 70	10. 5	0. 6	0. 60	2. 3	1. 8	1. 80	7. 0
P 5.0(同断)	0.0	0. 3		0. 0	4. 8		0. 0	2. 7		0. 0	0. 3		0. 0	1. 7		0. 0
P 7.1	2. 1	0. 3	0. 30	0. 6	4. 8	4. 80	10. 1	2. 7	2. 70	5. 7	0. 3	0. 30	0. 6	1. 7	1. 70	3. 6
P 7.1(同断)	0.0	0. 3		0.0	5. 2		0. 0	2. 7		0. 0	0. 6		0. 0	1. 8		0. 0
P 9.4	2. 3	0. 3	0. 30	0. 7	5. 2	5. 20	12. 0	2. 7	2. 70	6. 2	0. 6	0. 60	1. 4	1. 8	1. 80	4. 1
P 10.3	0. 9	0. 0	0. 15	0. 1	0. 0	2. 60	2. 3	0. 0	1. 35	1. 2	0. 0	0. 30	0. 3			
小計				2. 8			47. 5			25. 1			4. 9			14. 7
(左岸側)																
P 0.0	0. 0	0. 0			0. 0			0. 0			0. 0					
P 0.9	0. 9	0. 0	0. 00	0.0	4. 5	2. 25	2. 0	1. 9	0. 95	0. 9	0. 6	0. 30	0. 3	1. 8		
P 4.5	3. 6	0. 0	0. 00	0.0	4. 5	4. 50	16. 2	1. 9	1. 90	6.8	0. 6	0. 60	2. 2	1. 8	1. 80	6. 5
P 4.5(同断)	0.0	0. 0		0.0	4. 8		0. 0	2. 6		0. 0			0. 0	1. 7		0. 0
P 6.6	2. 1	0. 4	0. 20	0. 4	4. 8	4. 80	10. 1	2. 6	2. 60	5. 5	0. 3	0. 30	0. 6	1. 7	1. 70	3. 6
P 6.6(同断)	0.0	0. 4		0.0	4. 5		0. 0	1. 9		0.0			0. 0	1. 8		0. 0
P 9. 2	2. 6	0. 0	0. 20	0. 5	4. 5	4. 50	11.7	1. 9	1. 90	4. 9	0. 6	0. 60	1. 6	1.8	1. 80	4. 7
P 10. 2	1. 0	0. 0	0. 00	0.0	0. 0	2. 25	2. 3	0. 0	0. 95	1.0	0. 0	0. 30	0. 3			
小計				0. 9			42. 3			19. 1			5. 0			14. 7
合計				3. 7			89. 8			44. 2			9. 9			29. 5

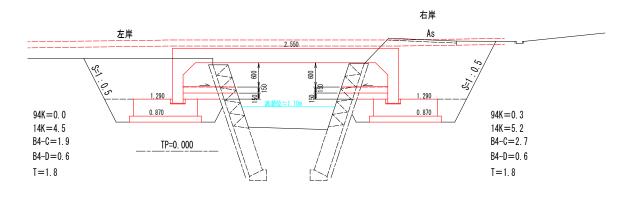


斜比 =1:1.0278



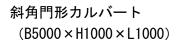
### <u>A-A (ブロック積部分)</u>

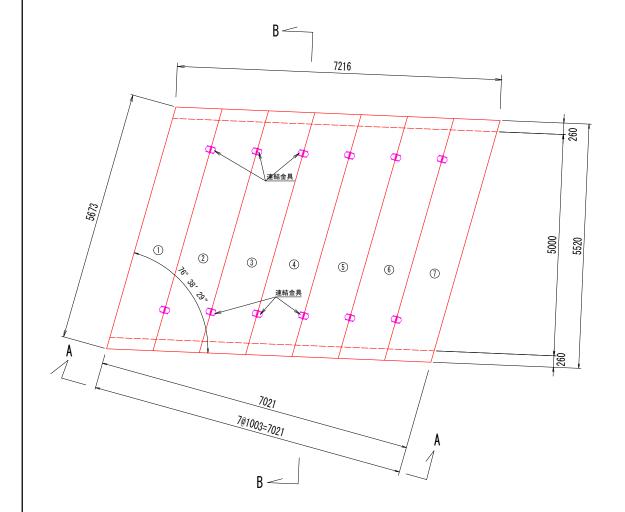
S=1:50



B-B (橋台部分) S=1:50

左岸 Con(宅地坂路) 右岸 9 009 94K = 0.494K = 0.3≅Ţ 14K = 4.814K = 4.8B4-C=2.6 B4-C=2.7 0. 870 B4-D=0.3B4-D=0.3T = 1.7T = 1.7TP=0.000



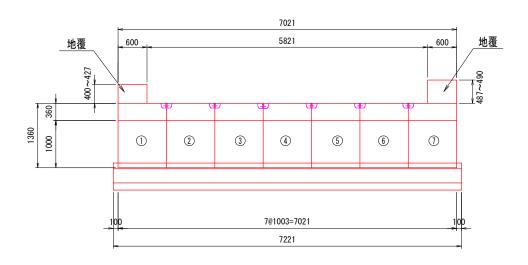


### 数量表

名 称	規格	サイズ(B×H×L)	本 数	重量(kg)	備考
斜角門形カルバート	T-25	5000 × 1000 × 1000	7	6670	連結金具付
		(76° 38' 29" )			
	合	計	7		

割付は施工伸び(3mm)を考慮している。

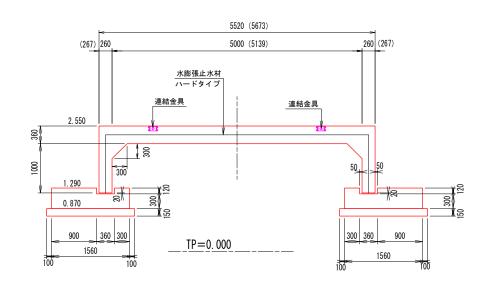




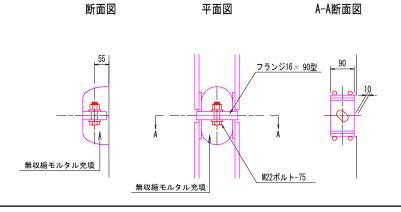
# 標準断面(B-B)

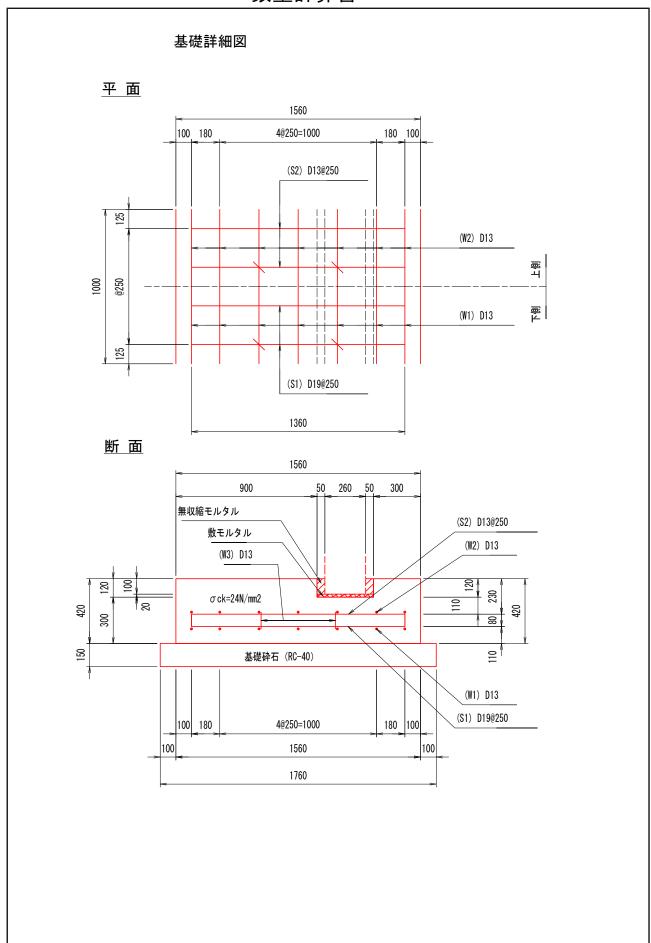
( )書きはボックス軸方向

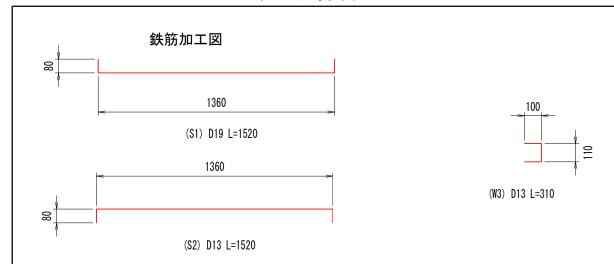
斜比=1:1.0278



### 連結金具詳細図







# 基礎工材料表

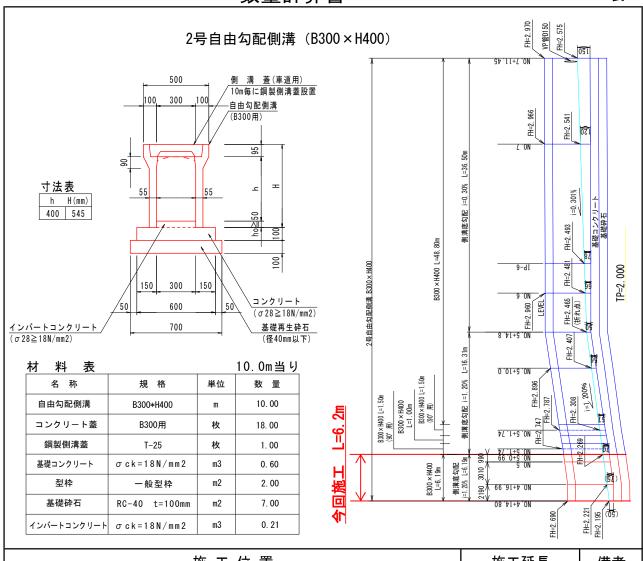
片側1.0m当り

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
敷モルタル	C: S=1:3	0. 360 × 0. 020	m3	0. 007
無収縮モルタル		0. 050 × 0. 100 × 2	m3	0.010
基礎コンクリート	$\sigma$ ck=24N/mm2	1. 560 × 0. 420-0. 360 × 0. 120	m3	0. 612
同上型枠		0. 420 × 2+0. 120 × 2	m2	1. 080
基礎砕石(RC-40)	t=150mm	1. 760	m2	1. 760
(\$1)	D19 L1520	1. 520 × 4 × 2. 250	Kg	13. 680
(\$2)	D13 L1520	1. 520 × 4 × 0. 995	Kg	6. 050
(W1)	D13	7×1.000×0.995	Kg	6. 965
(W2)	D13	7×1.000×0.995	Kg	6. 965
(W3)	D13 L310	0. 310 × 4 × 0. 995	Kg	1. 234

# 基礎工全体数量

名称	規格	単位	数量/m	延長(m)	数量	備考
敷モルタル	C:S=1:3	m3	0. 007	14. 6	0. 102	
無収縮モルタル		m3	0. 010	14. 6	0. 146	
コンクリート	$\sigma$ ck $\geq$ 24N/mm2	m3	0. 612	14. 6	8. 935	
型枠	一般型枠	m2	1. 080	14. 6	15. 768	
基礎砕石(RC-40)	t =150	m2	1. 760	14. 6	25. 696	
鉄筋 (S1)	D19 L1520	kg	13. 680	14. 6	199. 728	SD345
鉄筋 (S2)	D13 L1520	kg	6. 050	14. 6	88. 330	SD346
鉄筋 (W1)	D13 L1000	kg	6. 965	14. 6	101. 689	SD347
鉄筋 (W2)	D13 L1000	kg	6. 965	14. 6	101. 689	SD348
鉄筋 (W3)	D13 L310	kg	1. 234	14. 6	18. 016	SD349
	D13 計	kg			309. 724	

延長14.6= (左岸7.3+右岸7.3)



施工位置	施工延長	備考
NO. 4+14. 8~NO. 5+2. 74付近(左側)	6. 2 m	
合 計	6. 2 m	

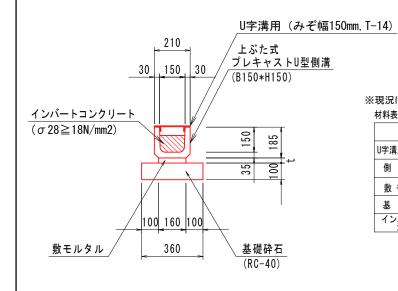
名 称	規格	単 位	計算式	数量 (10m当り)	延 長   (m)	数量
側溝	自由勾配側溝B300×H400	m	10	10. 00	6. 20	6. 20
コンクリート蓋	B300用	枚	10. 0–1. 0	18. 00	6. 20	11. 16
鋼製側溝蓋	T-25	枚	10m/1ヶ所	1. 00	6. 20	0. 62
基礎コンクリート	σ28≧18N/mm2	m3	0. 10 × 0. 60 × 10. 0	0. 60	6. 20	0. 37
型枠	一般型枠	m2	(0. 10+0. 10) × 10. 0	2. 00	6. 20	1. 24
基礎砕石	RC-40 t=100mm	m2	0. 70 × 10. 0	7. 00	6. 20	4. 34
インバート コンクリート	σ28≧18N/mm2	m3	次頁参照	0. 21	6. 20	0. 13

### 2号自由勾配側溝 (B300×H400)

# インバートコンクリート計算式

測点	距離	高さ	平均	面積	
NO. 4+14. 80		0. 050			
NO. 4+16. 99	2. 19	0. 075	0. 0625	0. 14	
NO. 5	3. 01	0. 075	0. 075	0. 23	
NO. 5+0. 99	0. 99	0. 070	0. 073	0. 07	
				0. 43	
	インバー	トコンクリ	一ト体積		
	$V = 0.43 \times$	0.30 (側溝	觜幅)=	0. 13	m3





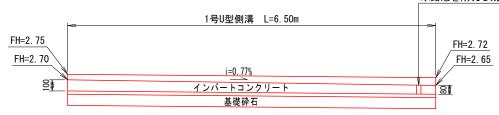
#### ※現況はインバート施工

材料表

10.0m当り

名 称	単位	数量	摘要
U字溝用グレーチング	枚	9. 95	T-14
側 溝	個	6. 00	B150-H150
敷モルタル	m3	0. 05	1:3
基 礎 砕 石	m2	3. 60	t=100 RC-40
インバート コンクリート	m3	0. 14	18N/mm2

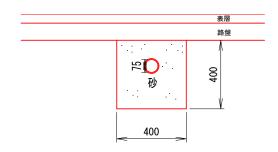
水路底を削孔し既設塩ビ管に接続すること。



施 工 位 置	施工延長	備考
NO. 4+14. 8~NO. 4+11. 2付近(右側)	6.5 m	
合 計	6.5 m	

名 称	規格	単位	計算式	数量 (10m当り)	延 <del>長</del>   (m)	数量
U字溝用 グレーチング	T-14	個	1. 0 × 10. 0	10. 00	6. 5	6. 50
側溝	B150 × H150	個	10. 0/0. 6	16. 67	6. 5	10. 84
敷モルタル	1:3 t=30mm	m2	0. 03 × 0. 16 × 10. 0	0. 05	6. 5	0. 03
基礎砕石	RC-40 t=100mm	m2	0. 36 × 10. 0	3. 60	6. 5	2. 34
インバート コンクリート	σ28≧18N/mm2	m3	(0. 10+0. 08) × 1/2 × 0. 15 × 10. 0	0. 14	6. 5	0. 09

### 3号管渠 (VP75)



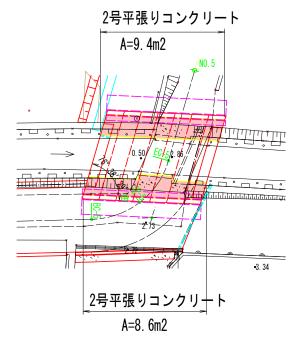
# 材 料 表

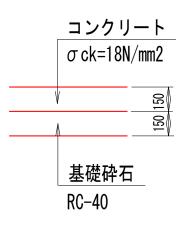
10.0m当り

名 称	単位	数量	摘要
硬質ポリ塩化ビニル管	m	10.0	VP管D75
塩ビ管継手	個	1.0	90°
巻砂	m3	1. 56	

設置位置	設置延長 (m)	左右	備考
NO. 4+11. 0付近	6. 7	道路横断	
計	6. 7		

# 2号平張りコンクリート 2号平張りコンクリート A=2. 6m2

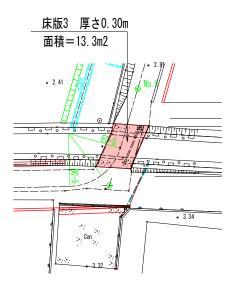




設置位置	単位	数量	備考
NO. 4+6. 8~NO. 4+12. 8	m3	0. 26	2. 6 × 0. 10
門型カルバート内部	m3	2. 70	$(9.4+8.6) \times 0.15$

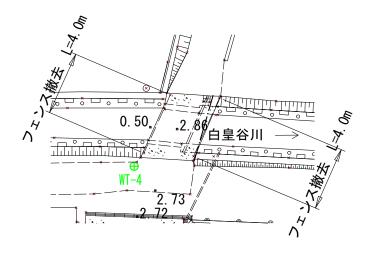
### 床版取壊し

床版 (NO. 4+15付近)



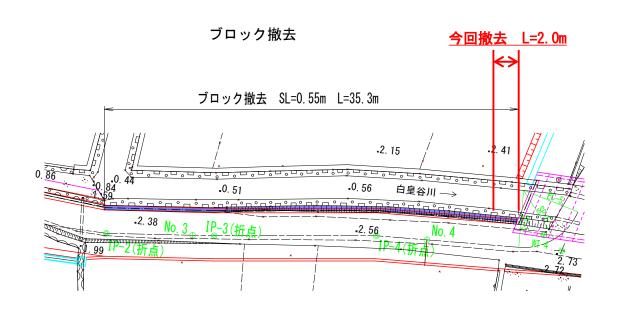
名称		計算	章式		数量 (m3)	備考
床版	0. 30	×	13. 3	=	3. 99	
合計	·				3. 99	鉄筋構造物

# フェンス撤去

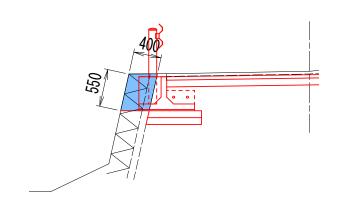


フェンス撤去 左側 L=4.0m 右側 L=4.0m

合計 L=8.0m

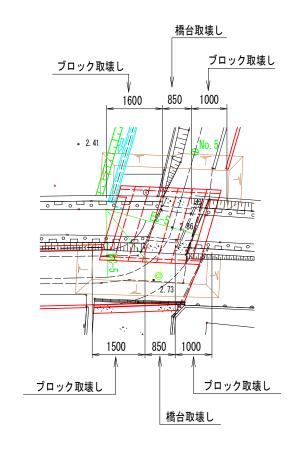


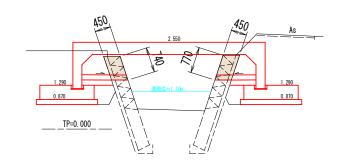
### 標準断面図



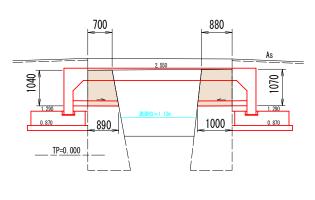
名称		計算	拿式		数量 (m2)	備考
ブロック	0. 55	×	0. 4	=	0. 22	V=0. 44m3
合計					0. 22	

### 橋台及びブロック撤去





ブロック=0.74+0.77=1.51m2/m

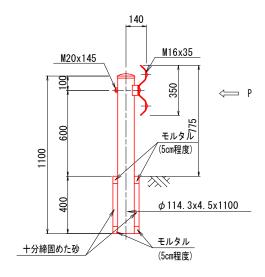


橋台= (0.70+0.89) /2×1.04+ (0.88+1.00) /2×1.07=1.83m3/m

ブロック取壊し延長 L=1.6+1.0+1.5+1.0=5.1m 橋台取壊し延長 L=0.85+0.85=1.7m

名称		計算	拿式		単位	数量	備考
ブロック	1.51	×	5. 1	=	m2	7. 70	V=3. 47m3
橋台	1.83	×	1. 7	=	m3	3. 11	

# 1号ガードレール(プレガード基礎用) Gr-C-2B



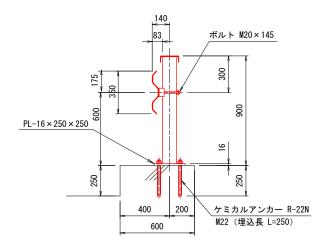
材料表

10.0m当り

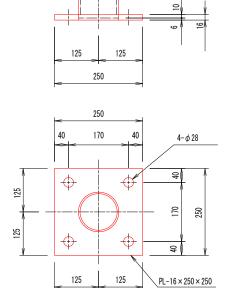
名称	単位	数量	備考
防 護 柵	m	10. 0	Gr-C-2B
砂	m3	0. 02	
アスファルト 又はモルタル	m3	0. 01	

	設置位置		延長(m)	左右	備考
NO. 4+5. 5	~	NO. 4+7. 5	2	左	
計			2		

# 3号ガードレール(橋梁用) Gr-C-2B-4 支柱



# ベースプレート詳細図



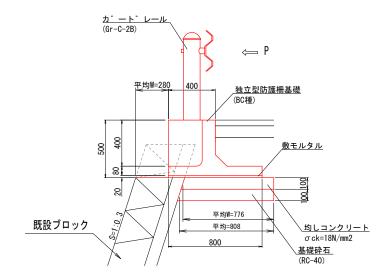
### 材料表

1式当り

13412			/
名称	単位	数量	備考
ベースプレート	枚	8. 00	PL-16 × 250 × 250
ケミカルアンカー	本	32. 0	R-22N M22 (埋込み長 L=250)
ボルト	個	32. 0	4-φ28
ガードレール	m	8. 00	Gr-C-2B-4 (特)
削孔	箇所	32. 0	M 22mm用 L=250

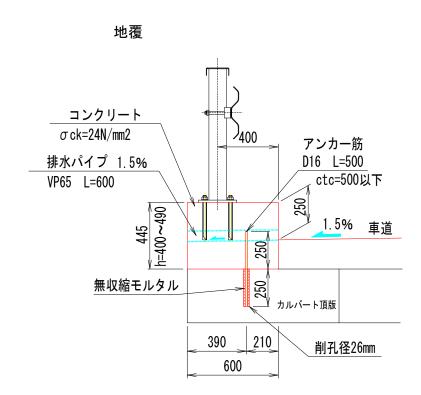
Ē.	0置位	置	延長(m)	左右	備考
NO. 4+8. 4付近	~	NO. 4+15. 4付近	4. 0	左	斜角門形カルバート箇所
NO. 4+12. 9付近	~	NO. 4+16. 9付近	4. 0	右	斜角門形カルバート箇所
計			8. 0		
		_			

# プレガード基礎 (BC-800)



材 料 表			10.0m当り
種別	規格	単位	数量
プレキャストガードレール基礎	BC-800	個	5. 0
敷モルタル	t=30mm	m3	0.30
均しコンクリート	$\sigma$ ck=18N/mm2	m3	0. 78
間詰コンクリート	$\sigma$ ck=24N/mm2	m3	0. 07
基礎砕石	RC-40	m2	8. 08
型 枠	一般型枠	m2	2. 60

設置位置		延長(m)	左右	備考	
NO. 4+5. 5	~	NO. 4+7. 5	2	左	
計			2		



# 材料表

10.0m当り

名称	単位	数量	備考
コンクリート	m3	2. 67	$\sigma$ ck=24N/mm2
型枠	m3	8. 90	一般型枠
排水パイプ	m	0. 60	VP65、全体で1箇所
鉄筋 D16	kg	15. 6	SD345 0.50m/本
削孔	箇所	20. 0	径26mm 深さ250mm
充填材	m3	0. 002	無収縮モルタル

- ※斜角門型カルバート材料費に含む
- ※斜角門型カルバート材料費に含む
- ※斜角門型カルバート材料費に含む

設置位置		延長(m)	左右	備考	
NO. 4+8. 4付近	~	NO. 4+15. 4付近	4. 0	左	斜角門形カルバート箇所
NO. 4+12. 9付近	~	NO. 4+16. 9付近	4. 5	右	斜角門形カルバート箇所
計			8. 5		