

建第07047号

市道新道線（下井西（1））道路改修工事

数量計算書

香南市 野市町 下井

香南市役所

数量調書

市道新道線

名称	種別	細別	形状寸法	数量	単位	摘要
道路土工						
	床堀	14K		176. 82	m3	
	盛土	BV3		64. 14	m3	
	埋戻し	B4-D		32. 68	m3	
	〃	B4		14. 76	m3	
	残土処理			54. 48	m3	176. 82- (64. 14+32. 68)/0. 9-14. 76
構造物撤去工						
	Con取壊し			10. 58	m3	9. 40+1. 18
	舗装取壊し		t=40	148. 59	m2	
	舗装処分		t=40	5. 94	m3	148. 59×0.04
擁壁工						
	1号路側擁壁工			40. 40	m	
	コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$		14. 32	m3	
	型枠	小型構造物		63. 91	m2	
	基礎碎石	RC-40	t=150	29. 83	m2	
	床均し	人力		29. 83	m2	
排水構造物工						
	1号水路工		B=300	43. 55	m	
	2-2号水路工		B=800	26. 46	m	
		プレキャスト床版	B=1100 L=1000	3. 00	m	2-2号水路
	2-3号水路工		B=800	3. 36	m	

市道新道線

[illegible]

土工数量計算表

市道新道線

測 点	単距離	床堀14K			盛土BV3			埋戻しB4-D		
		断面積	平均断面積	立積	断面積	平均断面積	立積	断面積	平均断面積	立積
No.0	0.00	1.5			0.2			0.3		
No.0+9.00	9.00	2.9	2.20	19.80	0.6	0.40	3.60	0.3	0.30	2.70
No.0+10.80	1.80	2.5	2.70	4.86	0.6	0.60	1.08	0.3	0.30	0.54
No.1	9.20	2.5	2.50	23.00	0.7	0.65	5.98	0.4	0.35	3.22
No.2	20.00	2.6	2.55	51.00	0.7	0.70	14.00	0.3	0.35	7.00
No.2+3.75	3.75	2.4	2.50	9.38	0.7	0.70	2.63	0.3	0.30	1.13
No.2+3.75'	0.00	1.2	1.80	0.00	1.2	0.95	0.00	0.0	0.15	0.00
No.3	16.25	1.6	1.40	22.75	0.7	0.95	15.44	0.5	0.25	4.06
No.4+1.50	21.50	2.1	1.85	39.78	1.0	0.85	18.28	0.7	0.60	12.90
EP	2.50	2.9	2.50	6.25	1.5	1.25	3.13	0.2	0.45	1.13
合 計	84.00			176.82			64.14			32.68

土工数量計算表

市道新道線

測点	単距離	埋戻しB4			コンクリート取壊し			As舗装取壊し		
		断面積	平均断面積	立積	断面積	平均断面積	立積	断面積	平均断面積	立積
No.0	0.00	0.0			0.05			4.20		
No.0+9.00	9.00	0.4	0.20	1.80	0.05	0.05	0.45	5.35	4.78	42.98
No.0+10.80	1.80	0.3	0.35	0.63	0.13	0.09	0.16	2.02	3.69	6.63
No.1	9.20	0.3	0.30	2.76	0.04	0.09	0.78	2.12	2.07	19.04
No.2	20.00	0.3	0.30	6.00	0.05	0.05	0.90	2.20	2.16	43.20
No.2+3.75	3.75	0.3	0.30	1.13	0.05	0.05	0.19	2.00	2.10	7.88
No.2+3.75'	0.00	0.3	0.30	0.00	0.04	0.05	0.00	0.00	1.00	0.00
No.3	16.25	0.0	0.15	2.44	0.26	0.15	2.44	0.90	0.45	7.31
No.4+1.50	21.50	0.0	0.00	0.00	0.14	0.20	4.30	0.90	0.90	19.35
EP	2.50	0.0	0.00	0.00	0.00	0.07	0.18	0.86	0.88	2.20
合計	84.00			14.76			9.40			148.59

土工数量計算表

市道新道線

[illegible]

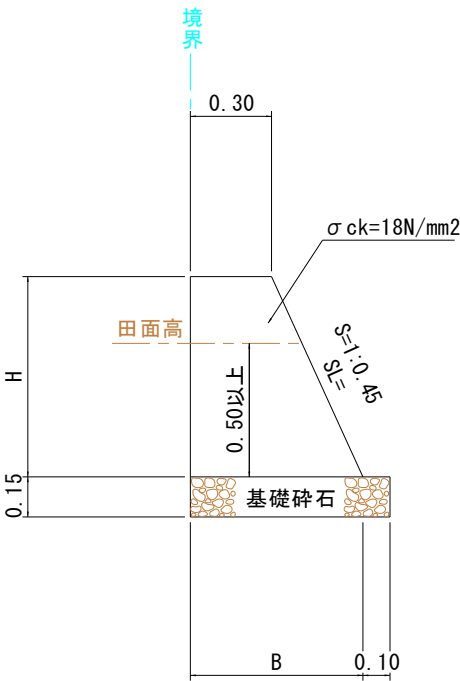
市道新道線

測点	単距離	コンクリート			型枠			基礎碎石		
		断面積	平均断面積	立積	断面積	平均断面積	立積	断面積	平均断面積	立積
No.0+9.00	0.00	0.28			1.33			0.69		
No.0+10.80	2.16	0.30	0.29	0.63	1.39	1.36	2.94	0.70	0.70	1.50
No.1	9.40	0.36	0.33	3.10	1.59	1.49	14.01	0.74	0.72	6.77
No.2	20.00	0.37	0.37	7.30	1.65	1.62	32.40	0.75	0.75	14.90
IP.1	1.76	0.37	0.37	0.65	1.64	1.65	2.90	0.75	0.75	1.32
No.2+3.75	2.06	0.37	0.37	0.76	1.64	1.64	3.38	0.75	0.75	1.55
No.2+8.70	5.02	0.38	0.38	1.88	1.66	1.65	8.28	0.76	0.76	3.79
合計	40.40			14.32			63.91			29.83

市道新道線

[illegible]

1号擁壁工



1号路側擁壁工				1.0m当り	
H	SL	B	コンクリート	型枠	基礎碎石
0.633	0.694	0.585	0.28	1.33	0.69
0.663	0.727	0.598	0.30	1.39	0.70
0.758	0.831	0.641	0.36	1.59	0.74
0.786	0.862	0.654	0.37	1.65	0.75
0.784	0.860	0.653	0.37	1.64	0.75
0.780	0.855	0.651	0.37	1.64	0.75
0.790	0.866	0.656	0.38	1.66	0.76

コンクリート(σ ck=18N/mm²)

※数量計算書参照 = 14.32m3

型枠(小型構造物)

※数量計算書参照 = 63.91m2

目地材(t=10mm)

14.32/10 = 1.43m2

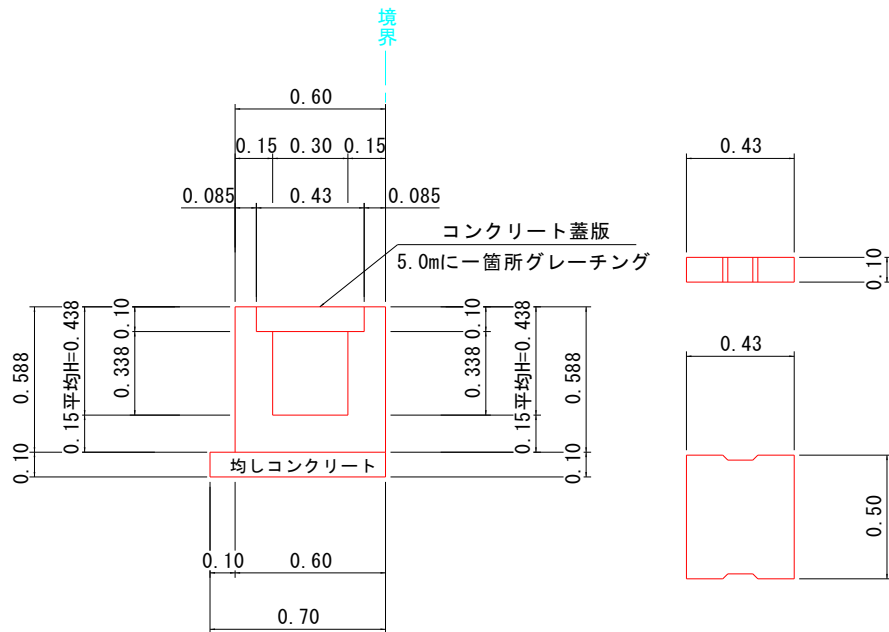
基礎碎石(RC-40 t=150)

※数量計算書参照 = 29.83m2

床均し(人力)

※数量計算書参照 = 29.83m2

1号水路工



10.0m当り

コンクリート($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)

$$(0.588 \times 0.600 - 0.338 \times 0.300 - 0.430 \times 0.100) \times 10.00 = 2.08\text{m}^3$$

型枠(小型構造物)

$$(0.588 + 0.438) \times 2.0 \times 10.00 = 20.52\text{m}^2$$

均しコンクリート($G=170\text{kg/m}^3$)

$$0.700 \times 0.100 \times 10.00 = 0.70\text{m}^3$$

均しコン型枠

$$0.100 \times 2.0 \times 10.00 = 2.00\text{m}^2$$

目地材($t=10\text{mm}$)

$$2.08/10.0 = 0.21\text{m}^2$$

床均し(人力)

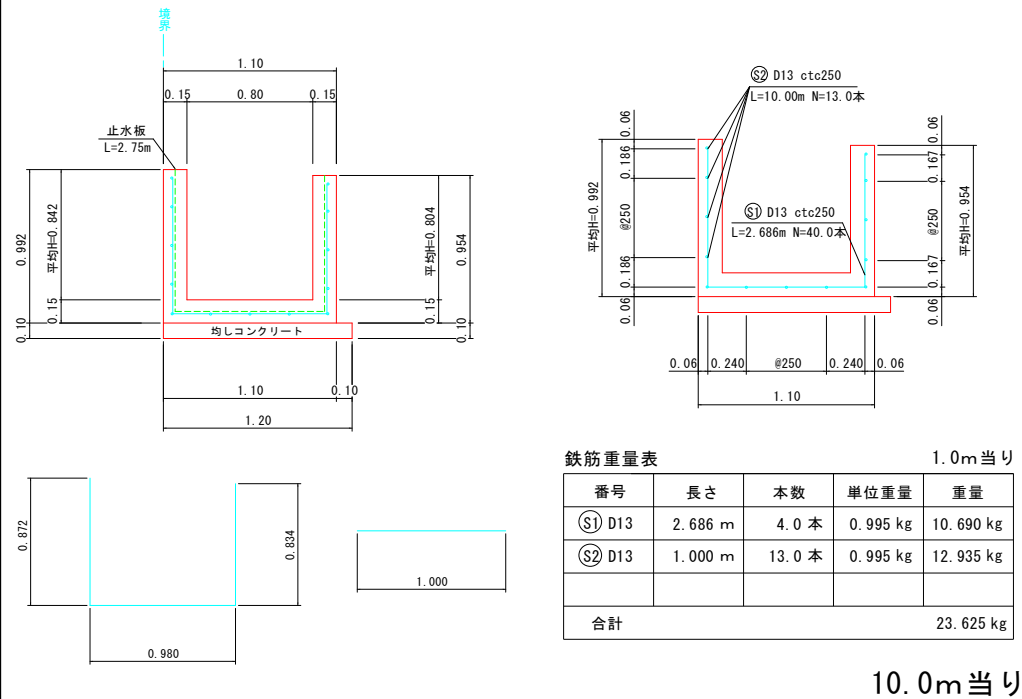
$$0.700 \times 10.00 = 7.00\text{m}^2$$

コンクリート蓋版(300用 T-6)

$$= 16.00\text{枚}$$

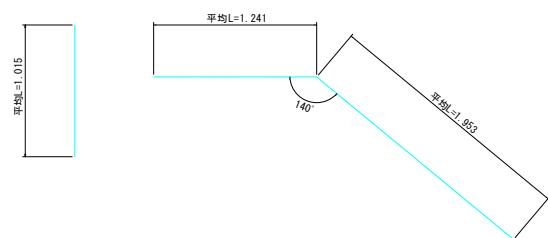
グレーチング(300用 T-6 固定式 $L=1.00\text{m}$)

$$= 2.00\text{枚}$$



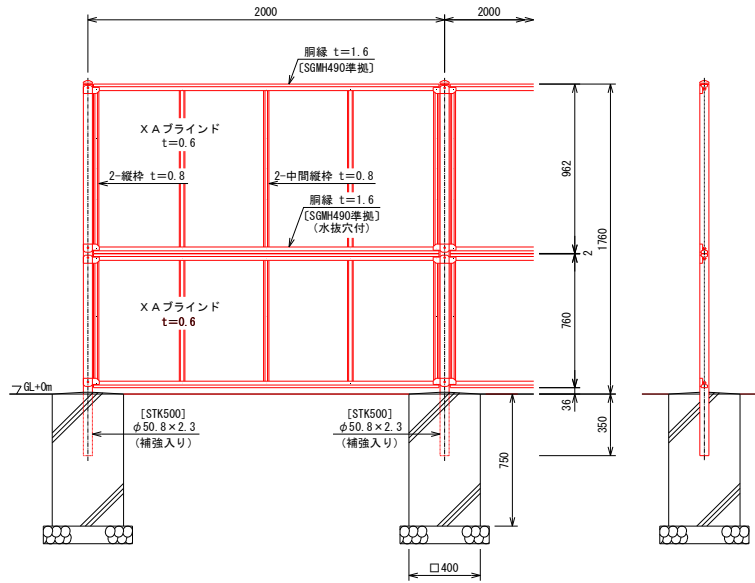
コンクリート($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)		
$(0.992 \times 0.150 + 0.954 \times 0.150 + 0.800 \times 0.150) \times 10.00$	=	4.12m3
型枠(小型構造物)		
$(0.992 + 0.842 + 0.804 + 0.954) \times 10.00$	=	35.92m2
鉄筋(D13)		
23.625×10.00	=	236.25kg
均しコンクリート($C=170\text{kg/m}^3$)		
$1.200 \times 0.10 \times 10.00$	=	1.20m3
均しコン型枠		
$0.100 \times 2.0 \times 10.00$	=	2.00m2
止水版(FF200)		
	=	2.75m
目地材($t=10\text{mm}$)		
$4.12/10.0$	=	0.41m2
床均し(人力)		
1.200×10.00	=	12.00m2

※床版設置箇所については施工前に地権者に確認する事 1.0m当り		
プレキャスト床版(B=1.10 L=1.00 T-6)	=	1枚
鉄筋(D16)		
0.250 × 1.56 × 1.0	=	0.39kg
削孔(Φ 24 × 200)		
	=	1ヶ所
ケンタイト(t=10mm)		
0.150 × 2.0 × 1.0	=	0.30m ²
ケミカルアンカー		
	=	1本
2-3号水路工 1/2		


$$0.150 \times 2.0 \times 3.36 = 1.01 \text{ m}^2$$

目かくしフェンス

(昭和57年改正の建築基準法・同施行令に基づく風圧力 $GL+0m$ に依る)



目かくしフェンス(H=1.800)

= 14.50m

As舗装



表層（再生密粒度アスコン）

プライムコート

路盤（RM-30）

表層工(再生密粒度アスコン)

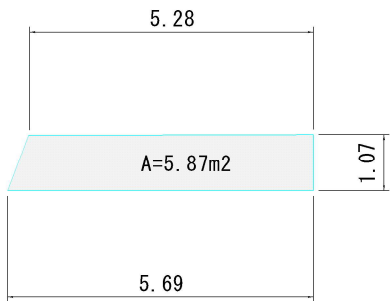
= 266.63m²

路盤工(RM-30)

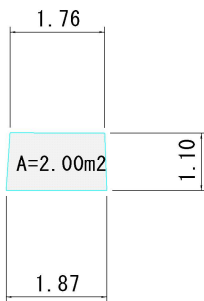
= 266.63m²

コンクリート取壊し

取壊し①



取壊し②



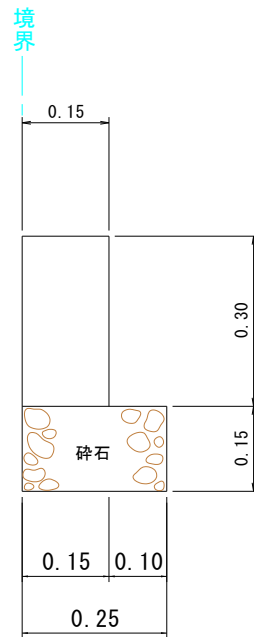
取壊し(鉄筋コンクリート)数量表

番号	厚み	面積(A)	体積(V)
取壊し①	0.15 m	5.87 m2	0.881 m3
取壊し②	0.15 m	2.00 m2	0.300 m3
合計			1.181 m3

取壊し(鉄筋コンクリート)

= 1.18m3

止壁工



10.0m当り

コンクリート($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)

$$0.300 \times 0.150 \times 10.00 = 0.45\text{m}^3$$

型枠(小型構造物)

$$0.300 \times 10.00 \times 2.0 = 6.00\text{m}^2$$

目地材($t=10\text{mm}$)

$$0.45/10.00 = 0.05\text{m}^2$$

基礎碎石(RC-40 $t=150$)

$$0.250 \times 10.00 = 2.50\text{m}^2$$

床均し(人力)

$$0.250 \times 10.00 = 2.50\text{m}^2$$