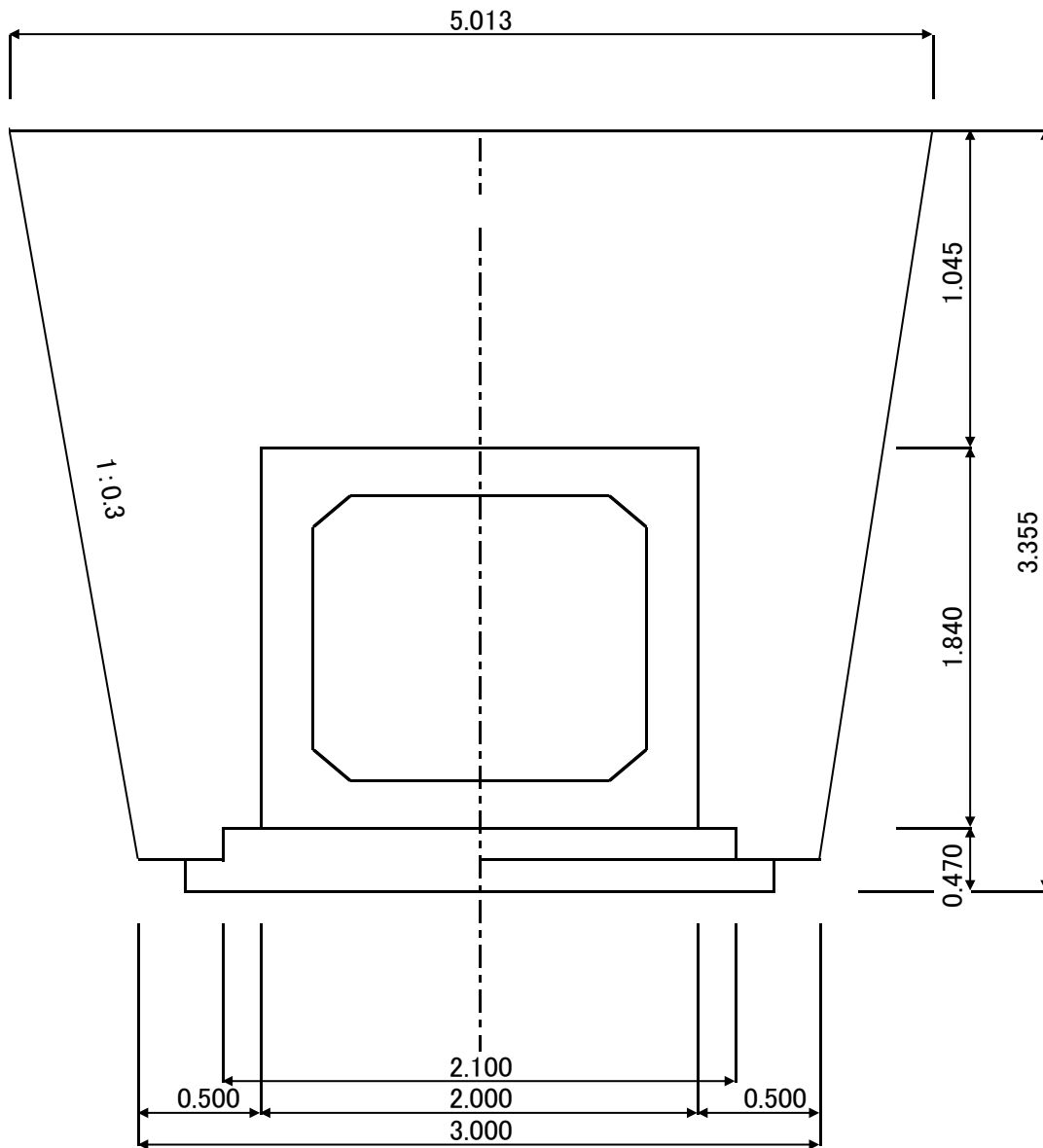


Box布設1700×1500mm  
〈交付金工事区間〉



平均掘削深  $h = (4.09 + 2.62) / 2 = 3.355\text{m}$

□1700mm × 1500布設工

路線延長 6.380 = 6.380 m

管渠控除長 1.050(上流マンホール)+1.710(下流マンホール) = 2.760 m

平均土被り

$(1.78 + 0.31) \times 1/2 = 1.045\text{ m}$

掘削深 1.045 + 1.840 + 0.470 = 3.355 m

掘削延長 6.380 = 6.380 m

基礎延長 6.380 = 6.380 m

項目	略図及び算式	数量
1. ボックス布設工 (□1700×1500×2000mm, 区分④1.25<B≤2.5m, 1.25m<H≤2.50m)		
1-1. ボックス路線延長	=	6.380 m
布設延長	6.38-2.76 =	3.620 m
1-2. ボックス個数		
	N= 1700×1500×2000 : 標準	= 1 個
	N= 1700×1500×803 : 短尺	= 1 個
	N= 1700×1500×802 : 短尺	= 1 個
1-3. ボックス基礎工		
	基礎延長 6.380	= 6.380 m
コンクリート	18N/mm <sup>2</sup> t=20cm	
	V= 2.880×0.200×6.380	= 3.67 m <sup>3</sup>
型枠工	無筋	
	S= 6.380×0.200×2	= 2.55 m <sup>2</sup>
碎石基礎	RC-40, t=0.25m	
	S= 2.980×6.380	= 19.01 m <sup>2</sup>
モルタル工	配合1:3t=0.02m	
	V= 2.780×6.380×0.02	= 0.35 m <sup>3</sup>

項目	略図及び算式	数量
2. 土工 2-1. 掘削工	バックホウ掘削0.80m <sup>3</sup>  $V = (3.00 + 5.013) / 2 \times 3.355 \times 6.38$ m <sup>3</sup> /m	= 85.76 m <sup>3</sup>
		計 85.76 m <sup>3</sup>
2-2. 埋戻し工 (発生土)		
掘削土	$V = (3.00 + 5.013) / 2 \times 3.355 \times 6.38$	= 85.76 m <sup>3</sup>
控除ボックス	$V = 2.780 \times 6.380 \times 1.840$	= -32.63 m <sup>3</sup>
控除基礎コンクリート	$V = 2.880 \times 6.380 \times 0.200$	= -3.67 m <sup>3</sup>
控除基礎砕石	$V = 2.980 \times 6.380 \times 0.250$	= -4.75 m <sup>3</sup>
控除モルタル	$V = 2.780 \times 6.380 \times 0.020$	= -0.35 m <sup>3</sup>
		計 44.36 m <sup>3</sup>
2-3. 土砂運搬工		
埋戻し土運搬工	埋戻し土量/0.9 $V = 44.36 \div 0.9$	= 49.29 m <sup>3</sup>
残土運搬工	$V = 85.76$	= 85.76 m <sup>3</sup>
2-4. 残土処理		
	$V = 85.76 - 49.29$	= 36.47 m <sup>3</sup>

項目	略図及び算式	数量
4. 付帯工		
4-2. 仮設道路工	敷鉄板1.524×6.096m t=22mm	
敷き鉄板面積	$S = 1.5 \times 6.0 \times 30$	= 270.00 m <sup>2</sup>
枚数	N=	= 30 枚
重量	W= 30×1.604	= 48.12 t
盛土工	V= 0.8×128	= 102.4 m <sup>3</sup>
盛土部整地	A= 1.6×128	= 204.8 m <sup>2</sup>
4-3. 仮設工(水替工)		
土嚢積工	A=	= 1 m <sup>2</sup>
水替ポンプ		= 1 式

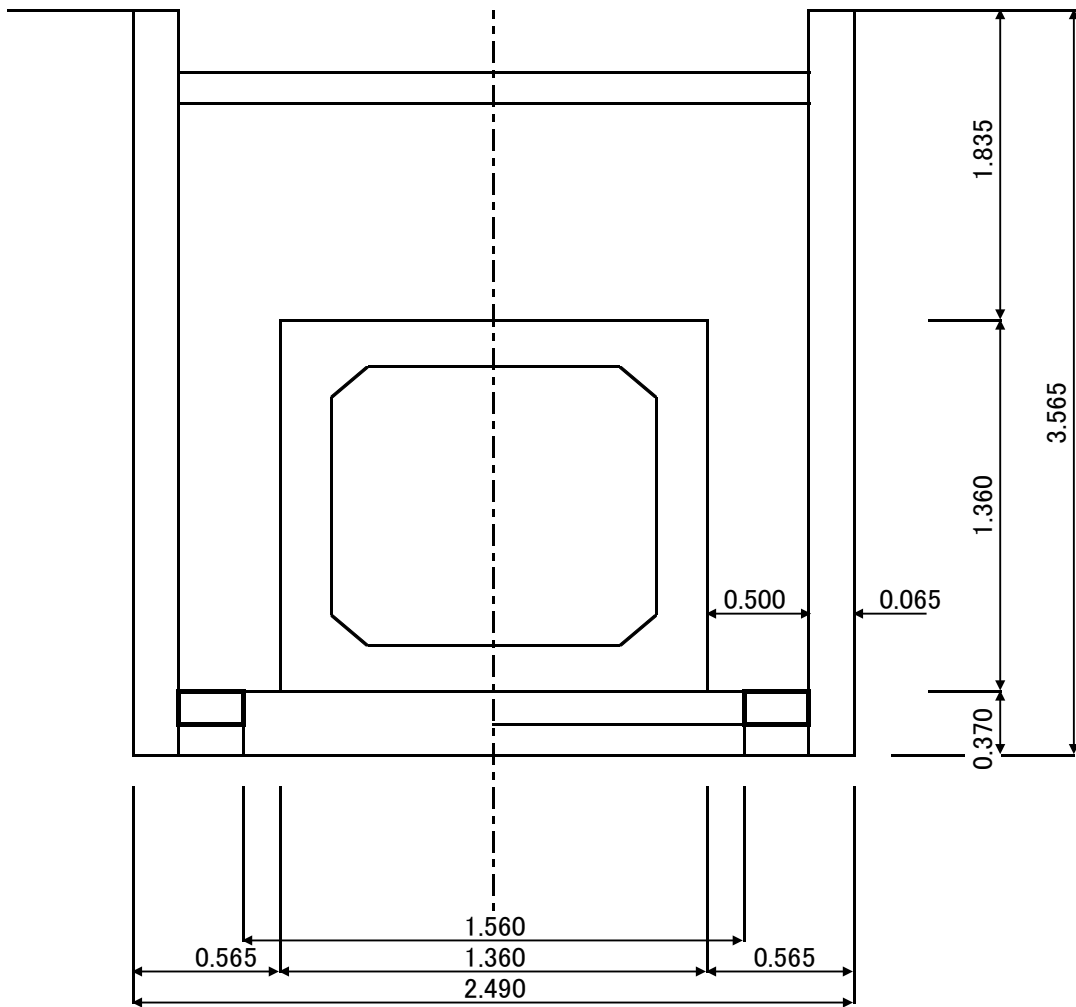
特殊マンホール  
〈交付金工事区間〉

項目	略図及び算式	数量
1. 特殊マンホール設置工		
1-1. 特殊マンホール設置	=	1 基
1-2. マンホール材料		
	N= 3000×2000×1700 : 基礎ブロック	= 1 個
	N= 3000×2000×1700 : 反転ブロック	= 1 個
	N= 1700×1500×802 : 短尺	= 1 個
	N= マンホール鉄蓋 φ600, T-14	= 1 個
	N= マンホール調整金具 25mm	= 1 個
	N= 人孔用孔 φ600	= 1 箇所
	N= 横孔2400×1100	= 1 箇所
	N= 横孔1700×1500	= 1 箇所
	N= 横孔800×800	= 1 箇所
	N= ボックスカバー 800×800, T-14	= 4 m
1-3. マンホール基礎工		
	基礎面積 2.80×3.62	= 10.136 m <sup>2</sup>
コンクリート	18N/mm <sup>2</sup> t=17cm	
	V= 10.136×0.17	= 1.72 m <sup>3</sup>
型枠工	均しコンクリート	
	S= (2.80×2+3.62×2) ×0.17	= 2.18 m <sup>2</sup>
碎石基礎	RC-40, t=0.20m	
	S=	= 10.14 m <sup>2</sup>
モルタル工	配合1:3t=0.02m	
	V= 10.136×0.02	= 0.20 m <sup>3</sup>

項目	略図及び算式	数量
2. 土工		
2-1. 掘削工	バックホウ掘削0.80m <sup>3</sup>  $V = 17.9 \times 3.62$	= 64.80 m <sup>3</sup>
		計 64.80 m <sup>3</sup>
2-2. 埋戻し工 (発生土)		
掘削土	$V = 8.0 \times 3.62$	= 28.96 m <sup>3</sup>
		計 28.96 m <sup>3</sup>
2-3. 土砂運搬工	埋戻土量/0.9	
埋戻土運搬工	$V = 28.96 \div 0.9$	= 32.18 m <sup>3</sup>
残土運搬工	$V = 64.80$	= 64.80 m <sup>3</sup>
2-4. 残土処理	$V = 64.80 - 32.18$	= 32.62 m <sup>3</sup>
3-1. 巻立コンクリート		
18N	$V = ((2.6 + 2.6 + 4.02) \times 2.38 - 2.78 \times 1.52 - 2.0 \times 1.84 - 1.04 \times 1.04) \times 0.30$	= 3.89 m <sup>3</sup>
3-2. 型枠工		
無筋	$S = (2.6 + 2.6 + 4.02) \times 2.38 - 2.78 \times 1.52 - 2.0 \times 1.84 - 1.04 \times 1.04$	= 13.00 m <sup>2</sup>



Box布設1100×1100mm  
〈第1スパンL=49.832m〉



□1100mm × 1100布設工

路線延長		=	27.560 m		
布設控除長		=	1.250 m		
基礎控除長		=	0.250 m		
平均土被り		=	1.835 m <sup>2</sup>		
掘削深		=	3.565 m		
布設延長	27.560	-	1.250	=	26.310 m
掘削延長	27.560	-	0.250	=	27.310 m
基礎延長	27.560	-	0.250	=	27.310 m

項目	略図及び算式	数量
1. ボックス布設工 (□1100×1100×2000mm, 区分①0<B≤1.25m, 0≤H≤1.25m)		
1-1. ボックス路線延長		= 27.560 m
布設延長		= 26.310 m
掘削延長		= 27.310 m
1-2. ボックス個数		
N= 1100×1100×2005 : 標準 (オス有メス有)		= 9 個
N= 1100×1100×2005 : 標準頂版開口 (オス有メス有)		= 1 個
N= 1100×1100×859 : 短尺 (オス無メス有)		= 1 個
N= 1100×1100×1005 : 短尺 (オス有メス無)		= 1 個
N= 1100×1100×1099 : 斜切 (オス有メス無)		= 2 個
N= 1100×1100×1099 : 斜切 (オス無メス有)		= 2 個
1-3. ボックス基礎工		
基礎延長		= 27.310 m
コンクリート	18N/mm <sup>2</sup> t=15cm	
V= 1.560×0.150×27.310		= 6.39 m <sup>3</sup>
型枠工 無筋		
S= 27.310×0.150×2+1.560×0.150		= 8.43 m <sup>2</sup>
碎石基礎	RC-40, t=0.20m	
S= 1.560×27.310		= 42.60 m <sup>2</sup>
モルタル工	配合1:3t=0.02m	
V= 1.360×27.310×0.02		= 0.74 m <sup>3</sup>

項目	略図及び算式	数量
2. 土工		
2-1. 掘削工	バックホウ掘削0.80m <sup>3</sup>	
	$V = 2.490 \times 3.565 \times 27.310$	= 242.43 m <sup>3</sup>
控除AS国道舗装	$V = 2.490 \times 0.150 \times 27.310$	= -10.20 m <sup>3</sup>
		計 232.230 m <sup>3</sup>
2-2. 埋戻し工 (発生土)		
掘削土	$V =$	= 232.23 m <sup>3</sup>
控除ボックス	$V = 1.360 \times 1.360 \times 27.310$	= -50.51 m <sup>3</sup>
控除基礎コンクリート	$V = 1.560 \times 27.310 \times 0.150$	= -6.39 m <sup>3</sup>
控除基礎砕石	$V = 1.560 \times 27.310 \times 0.200$	= -8.52 m <sup>3</sup>
控除モルタル	$V = 1.360 \times 27.310 \times 0.020$	= -0.74 m <sup>3</sup>
控除AS国道路盤	$V = 2.490 \times 0.450 \times 27.310$	= -30.60 m <sup>3</sup>
		計 135.47 m <sup>3</sup>
2-3. 土砂運搬工		
埋戻し土運搬工	埋戻し土量/0.9 $V = 135.47 \div 0.9$	= 150.52 m <sup>3</sup>
残土運搬工	$V = 232.23$	= 232.23 m <sup>3</sup>
2-4. 残土処理		
	$V = 232.23 - 150.52$	= 81.71 m <sup>3</sup>
3. 山留工		
建込み土留工 (H=4.0)		= 27.310 m
	面積S = $3.565\text{m} \times 2\text{箇所} \times 27.310$	= 194.72 m <sup>2</sup>
	山留重量w = $32.700 \div 30.0 \times 27.31$	= 29.77 t
	捨て梁り材 生松丸太 $\phi 15\text{cm}$	
	片側N = $27.310 \div 3.00$	= 9.1 10 箇所
	両側N = $10 \times 2$	= 20 箇所
	L = $0.400\text{m/本} \times 20\text{箇所}$	= 8.00 m
	$V = 8.00 \times 0.15^2 \times 3.14/4$	= 0.14 m <sup>3</sup>
鋼材重量	W =	= 29.77 t

項目	略図及び算式	数量
6. 舗装工		
6-1. 舗装切断工	$t=20\text{cm以下}$ 国道部 $15\text{cm}L=27.310 \times 2$	$= 54.62 \text{ m}$ 計 $54.62 \text{ m}$
6-2. 舗装直接掘削積込工	$t=15\text{cm以下}$ $2.49 \times 27.310$	$= 68.00 \text{ m}^2$
6-3. ガラ処分工	国道部 $15\text{cm}V=68.00 \times 0.150$	$= 10.20 \text{ m}^3$ 計 $10.20 \text{ m}^3$
6-4. 表層工	AS粗粒20 国道部 $5\text{cm}S=$	$= 68.00 \text{ m}^2$ 計 $68.00 \text{ m}^2$
6-5. 上層路盤工	RC-40 国道部 $45\text{cm}S=$	$= 68.00 \text{ m}^2$
7. 仮舗装工		
未供用部		
掘削工	バックホウ掘削 $0.80\text{m}^3$ $V=4.20 \times 0.50 \times 120.0$	$= 252.00 \text{ m}^3$
残土運搬工	$V=$	$= 252.00 \text{ m}^3$
表層工	AS粗粒20 $5\text{cm}S=4.20 \times 120.0$	$= 504.00 \text{ m}^2$
上層路盤工	RC-40 $45\text{cm}S=4.20 \times 120.0$	$= 504.00 \text{ m}^2$
舗装直接掘削積込工	$t=15\text{cm以下}$	$= 504.00 \text{ m}^2$
ガラ処分工	$5\text{cm}V=504.00 \times 0.050$	$= 25.20 \text{ m}^3$

