排水路整備事業 海善寺地区側溝改修工事

(一) 本海野田沢線 東御市 海善寺

数 量 計 算 書

東 御 市

		<u>数量総括</u>	<u>表</u>		1
工種	種 別	細目	単位	数量	摘 要
 散去工					
	舗装版切断工	t =4cm	m	39. 8	
	舗装取壊し工		m²	22. 2	
	舗装殻運搬	運搬距離 L=4.3km	m³	0. 9	
	舗装殼処分		t	2. 1	
	とりこわし	既存水路240型ほか	m³	3. 3	
	CON殼運搬	運搬距離 L=4.3km	m³	3. 3	
	CON殼処分		t	8. 2	
上工					
	床掘		m³	12. 2	
	埋戻し (RC-40)		m³	7. 9	
	埋戻し(発生土)		m³	1. 4	
	土砂運搬、処分	運搬距離 L=4.5km	m³	10.8	
	整地		m³	10.8	
非水路工					
	自由勾配側溝	縦断用 300×400	m	14	
		土留縦断用 300×400	m	8	ジオセル3セルタイ: 3枚
		縦断用 300×300	m	4	
		横断用 300×300	m	6	
	グレーチング	総断用 L=1.0m	枚	3	
	側溝蓋	だり (枚	20	
	グレーチング	横断用 L=1.0m	枚	3	
	間詰めコンクリート	E 1. Viii	m3	0.5	
	集水桝	500*500*500	基	1.0	
	グレーチング	500*500 T-25	枚	1.0	
 浦装工		500.000 1 20		1.0	
	表層工	再生密粒度アスコン13F t=4cm	m²	23	
反設工			111	20	
<u> </u>	交通誘導員	В		24	

撤去工

舗装版切断工(t=4cm)

L= 32.8 + 1.0 + 6.0 = 39.8 m

舗装取壊し工

 $A = 0.45 \times 8.0 \text{ (Pt0-8)} = 3.6 \text{ m}^2$

 $0.95 \times 8.0 \text{ (Pt8-16)} = 7.6 \text{ m}^2$

 $0.45 \times 6.0 \text{ (Pt16-22)} = 2.7 \text{ m}^2$

 $0.45 \times 4.0 \text{ (Pt22-26)} = 1.8 \text{ m}^2$

 $0.59 \times 0.8 \text{ (Pt26-26.8)} = 0.5 \text{ m}^2$

 $1.00 \times 6.0 \text{ (Pt26. 8-32. 8)} = 6.0 \text{ m}^2$

計 22.2 m2

舗装殼運搬 (運搬距離 L= 4.3km)

 $V = 22.2 \times 0.04 = 0.9 \text{ m}^3$

舗装殻処分(As殼)

 $0.9 \times 2.35 = 2.1 t$

既存水路取壊し工

 $A = 0.10 \times 32.8 = 3.3 \text{ m}^3$

CON殼運搬 (運搬距離 L= 4.3km)

V = 3.3 = 3.3 m^3

CON殼処分

 $V = 3.3 \times 2.5 = 8.2 t$

土工

床掘							
V=	0.3	×	8.0	(Pt0-8)	=	2.4	m^3
	0.4	×	8.0	(Pt8-16)	=	3. 2	m^3
	0.3	×	6.0	(Pt16-22)	=	1.8	m^3
	0.3	×	4.0	(Pt22-26)	=	1.2	$m^{\!\scriptscriptstyle 3}$
	0.8	×	0.8	(Pt26-26.8)	=	0.6	m^3
	0.5	×	6.0	(Pt26.8-32.8)	=	3.0	$m^{\!\scriptscriptstyle 3}$
					計	12.2	m^3
埋戻し	(RC-40)						
V=	0.2	×	8.0	(Pt0-8)	=	1.6	$m^{\!\scriptscriptstyle 3}$
	0.3	×	8.0	(Pt8-16)	=	2.4	m^3
	0.2	×	6.0	(Pt16-22)	=	1. 1	m^3
	0.2	×	4.0	(Pt22-26)	=	0.8	m^3
	0.2	×	0.8	(Pt26-26.8)	=	0.2	m^3
	0.3	×	6.0	(Pt26. 8-32. 8)	=	1.8	m^3
					計	7. 9	m^3
埋戻し	(発生土))					
V=	0.05	×	8.0	(Pt0-8)	=	0.4	m^3
	0.03	×	8.0	(Pt8-16)	=	0.2	m^3
	0.04	×	6.0	(Pt16-22)	=	0.2	m^3
	0. 1	×	4.0	(Pt22-26)	=	0.4	m^3
	0.2	×	0.8	(Pt26-26.8)	=	0.2	m^3
					計	1.4	m^3
土砂運搬、処分							
V=	12. 2	_	1.4		=	10.8	m³

舗装工

表層

A =	0.5	×	8.0	(Pt0-8)	=	4.0	$ m m^3$
	1.0	×	8.0	(Pt8-16)	=	8.0	$ m m^3$
	0.5	×	6.0	(Pt16-22)	=	3.0	$ m m^3$
	0.5	×	4.0	(Pt22-26)	=	2.0	$ m m^3$
	0.5	×	0.8	(Pt26-26.8)	=	0.4	$ m m^3$
	1.0	×	6.0	(Pt26.8-32.8)	=	6.0	$ m m^3$
					計	23.4	$ m m^3$