

# DETERMINAZIONE DEL COSTO

## SCHEMA DI ANALISI

### STRADA IN CONGLOMERATO BITUMINOSO

Costituita da uno strato di fondazione in rosticcio di zolfo da cm.30, strato di base da cm.7, Binder da cm.5, tappetino d'usura da cm.3. Si analizza mt. 10,00 di strada x 1 ml. - senza marciapiedi -

n. ord	Rif.to Prezz. Region.	DESCRIZIONE	OPERAZIONE				IMPORTO
<b>SCAVI RILEVATI</b>							
1	1.1.4.1	Scavo di sbancamento	$[(5.00 \times 2.00)/2] \times 1.00$	=	mc. 5,00	x L. 6.300 =	L. 31.500
2	1.2.5.2	Trasporto a rifiuto	$(5.00+5.15) \times \text{Km.}5$	=	mc. x Km. 10,15	x L. 620 =	L. 6.293
3	1.5.1	Preparazione del piano di sospensione dei rilevati	$5.00 \times 1.00$	=	mq. 5,00	x L. 1.420 =	L. 7.100
4	1.5.2	Stabilizzazione per il piano di forza delle sovrastrutture	$1.00 \times 10.00$	=		$10,00 \times \text{L. } 2.570 =$	L. 25.700
5	1.5.3	Compattazione del fondo degli scavi	$5.00 \times 1.00$	=	mq. 5,00	x L. 520 =	L. 2.600
6	1.5.5	Costituzione di rilevato	$[(5.00 \times 2.00)/2] \times 1.00$	=	mc. 5,00	x L. 10.000 =	L. 50.000
<b>MURI DI SOSTEGNO</b>							
7	1.1.6.1	Scavo a sezione - Strada Muri	$1.00 \times 10,00 \times 0.45$ $2 \times (1.00 \times 1.30 \times 0.50)$	=	mc. 4.50 mc. 0,65		
					mc. 5,15	$5,15 \times \text{L. } 9.900 =$	L. 50.985
8	3.1.2.1	Congl. cement. a kg. 200 - Magro muri	$2 \times (1.00 \times 1.30 \times 0.10)$	=	mc. 0,26	x L. 109.000 =	L. 28.340
9	3.1.5.4	Congl. cement. a kg. 300 - Fond. muri	$2 \times (1.00 \times 1.10 \times 0.40)$	=	mc. 0,88	x L. 128.000 =	L. 112.640
10	3.1.5.10	Congl. cement. a kg. 300					

		- Elev. muri	$2 \times [(0,30 + 0,60) / 2] \times 1,00$	=	mc.	$0,90 \times L.$	$132.000 =$	L.	118.800
11	3.2.1.2	Acciaio tipo Fe B 58 K si considerano kg. 20 x mc.	$(0,88 + 0,90) \times kg. 20$	=	kg.	$35,60 \times L.$	$1.380 =$	L.	49.128
12	3.2.4	Casseforme rette o curve	$2 \times (2 \times 1,00 \times 0,40)$ $2 \times (2 \times 1,00 \times 1,50)$	=	mq. 1,60 mq. 6,00				
					mq. 7,60	$7,60 \times L.$	$20.600 =$	L.	156.560
								Si riportano	L. 639.646

n. ord	Rif.to Prezz. Region.	DESCRIZIONE	OPERAZIONE				IMPOR TO
a riportare						L. 639.646	
<b><u>PAVIMENTAZIONE STRADALE</u></b>							
13	6.1.2	Fondazione stradale eseguita con rosticci di zolfo	1.00 x 10.00 x 0.30	= mc.	3,00 x L.	17.000 = L. 51.000	
14	6.1.4.2	Cong. bituminoso - strato di base	1.00 x 10.00 x 7	= mq. x cm.	70,00 x L.	1.400 = L. 98.000	
15	6.1.5.2	Cong. bituminoso - binder	1.00 x 10.00 x 5	= mq. x cm.	50,00 x L.	1.680 = L. 84.000	
16	6.1.6.2	Cong. bituminoso - strato di usura	1.00 x 10.00 x 3	= mq. x cm.	30,00 x L.	1.920 = L. 57.600	
17	6.3.3	Costruzione di drenaggi - a tergo di muro	2 x (1.00 x 0.30 x 1.50)	= mc	0,90 x L.	27.300 = L. 24.570	
18	6.3.4	Compenso addizionale all'art. F.1bis ed F.18	mc. 3.90 x Km. 5	= mc. Km.	19,50 x L.	550 = L. 10.725	
19	6.6.23	Esecuzione di striscie	3 x 1,00	= ml.	3,00 x L.	1.120 = L. 3.360	
20	7.1.2	Ferro lavorato in parapetto	ml. 1 x Kg. 30	= Kg.	30,00 x L.	2.540 = L. 76.200	
21	7.1.3.1	Posa in opera ferro lavorato di cui all'art. G.2		Kg.	30,00 x L.	2.790 = L. 83.700	

TOTALE L. 1.128.801

L. 1.128.801 / m.10 = (A) L. 112.880

Somme a disp.ne dell'Amm.ne si stima il 40% di (A) L. 45.152

Prezzo al mq. L. 158.032

**ed in c.t. L. 158.000**

## DETERMINAZIONE DEL COSTO

### SCHEMA DI ANALISI

#### RETE IDRICA

**Costituita da tubazioni in polietilene Ø 90 e Ø 63, pezzi speciali compreso allaccio utenze.  
Si analizza una rete simile lunga 2895,60.**

n. ord	Rif.to Prezz. Region.	DESCRIZIONE	OPERAZIONE				IMPORTO	
1	1.1.6.1	Scavo a sez. obbligata - posa tubazioni - pozzetti		mc. 1.030,89				
				<u>mc. 28,35</u>				
			mc. 1.059,24	1059,24 x L.	9.900 =	L.	10.486.476	
2	1.2.5.2	Trasporto a discarica	1.059,29 x Km. 20	= mc. x Km.	21185,80 x L.	620 =	L.	13.135.196
3	1.5.5	Costituzione di rilevato rinterzo tubazioni a dedurre: - letto di posa delle tubazioni - tubazioni - pozzetti	2895,60 x 0,60 x 0,20	= mc. 347,47				
			2895,60 x 0,20 x 0,20 x 3,14	= mc. 363,68				
				<u>mc. 28,35</u>				
			totale = mc. 319,74	319,74 x L.	10000 =	L.	3.197.400	
4	13.9	Letto di posa delle tubazioni	2.895,60 x 0.60 x 0.20	= mc.	347,47 x L.	19.600 =	L.	6.810.412
5	3.1.3.1	Congl. cem. a kg. 250 - pozzetti n. 140		= mc.	234,50 x L.	115.000 =	L.	26.967.500
6	3.2.4	Casseformi rette o curve - pozzetti n. 140		= mc.	1372,00 x L.	20.600 =	L.	28.263.200
7	3.2.1.2	Acciaio in barre tonde - Armature pozzetti n. 140	234,50 x Kg. 20	= Kg.	4690,00 x L.	1.380 =	L.	6.472.200
8	13.3.2.2	Tubazione in polietilene Ø 90		= ml.	2171,30 x L.	10.720 =	L.	23.276.336
9	13.3.2.1	Tubazione in polietilene Ø 63		= ml.	724,70 x L.	6.220 =	L.	4.507.634

10	N.P.	Tubazione in polietilene da 1" allaccio utenze	=	ml.	4160,00 x L.	6.300 =	L.	26.208.000		
11	13.2.15	Pezzi speciali in ghisa	=	kg.	34363,00 x L.	12.000 =	L.	412.356.000		
12	13.2.17	Apparecchi Gallo a 8 prese	=	n.	104,00 x L.	358.000 =	L.	37.232.000		
13	13.2.5.2	Saracinesche in ghisa Ø 65	=	n.	23,00 x L.	210.000 =	L.	4.830.000		
14	13.2.5.4	Saracinesche in ghisa Ø 100	=	n.	13,00 x L.	321.000 =	L.	4.173.000		
15	6.4.11.2	Chiusini in ghisa	=	n.	140,00 x L.	392.000 =	L.	54.880.000		
							TOTALE	L.	<u>662.795.354</u>	
							L. 662.795.354 / 2895,60	= (A)	L.	228.897
							Somme a disp.ne dell'Amm.ne si stima il 40% di (A)		L.	<u>91.559</u>
							TOTALE	L.	<u>320.456</u>	
							<b>ed in c.t.</b>	L.	<u><b>320.000</b></u>	

## DETERMINAZIONE DEL COSTO

### SCHEMA DI ANALISI

#### MARCIAPIEDI

Costituita da un sottofondo di calcestruzzo a q.li 2,50, rete elettrosaldate e pavimentazioni in pietrini di cemento e orlature in pietrame calcareo.  
Si analizzano n.2 marciapiedi 1 x 1,50 ml.

n. ord	Rif.to Prezz. Region.	DESCRIZIONE	OPERAZIONE				IMPORTO		
1	1.1.6.1	Scavo a sezione - Strada	2 x (1.00 x 1.50 x 0.50)	=	mc.	1,50 x L.	9.900 =	L.	14.850
2	1.2.5.2	Trasporto a rifiuto	mc. 1,50 x km. 5	=	mc. x km.	7,50 x L.	620 =	L.	4.650
3	3.1.3.1	Congl. cem. a kg. 250	2 x (1.00 x 1.50 x 0.45)	=	mc.	1,35 x L.	115.000 =	L.	155.250
4	3.2.4	Casseformi rette o curve	2 x (1.00 x 0,45 x 2)	=	mq.	1,80 x L.	20.600 =	L.	37.080
5	3.2.5	Fornitura di rete di acciaio							

		elettrosaldatura	2 x (13 x 1,00 x 0,39)	=	kg.	10,14 x L.	2.100 =	L.	21.294
6	6.2.4	Pavimentazione in pietrini di cemento	2 x (1,00 x 1,45)	=	mq.	2,90 x L.	29.000 =	L.	84.100
7	6.2.7.1	Orlatura di pietrame calcaro	2 x 1.00	=	ml.	2,00 x L.	53.700 =	L.	107.400

TOTALE L. 424.624

L. 424.187 / 2 / 1,50 = (A) L. 141.541

Somme a disp.ne dell'Amm.ne si stima il 40% di (A) L. 56.617

TOTALE L. 198.158

**ed in c.t. L. 198.000**

# DETERMINAZIONE DEL COSTO

## SCHEMA DI ANALISI

### SISTEMAZIONE A VERDE

**Costituente scavi, terra vegetale, seminagione di erbe e piantumazione di alberi**

n. ord	Rif.to Prezz. Region.	DESCRIZIONE	OPERAZIONE				IMPORTO	
1	1.1.4.1	Scavo di sbancamento - regolarizzazione terreno	1.00 x 1.00 x 0.30	=	mc.	0,70 x L.	6.300 = L.	4.410
2	1.2.5.2	Trasporto a rifiuto	mc. 0,30 x km. 5	=	mc. x km.	1,50 x L.	620 = L.	930
3	1.1.6.1.	Scavo a sez. obbligata - Cordoli di recinzione	1.00 x 0,40 x 0,40	=	mc.	0,16 x L.	9.900 = L.	1.584
4	1.2.5.2	Trasporto a rifiuto	mc. 0,16 x km. 5	=	mc. x km.	0,80 x L.	620 = L.	496
5	3.2.1.2	Acciaio in barre tonde	mc. 0,32 x km. 10	=	mc. x km.	3,20 x L.	1.380 = L.	4.416
6	N.P.	Per sistemazione a verde costituita da: - terra vegetale - seminagione di erba - piantagione di ulivo - piantagione di mandorlo	A stima x mq.				L.	21.532

TOTALE (A) L. 33.368

Somme a disp.ne dell'Amm.ne si stima il 4( = (A) L. 13.347

TOTALE L. 46.715

**Prezzo al metro quadro in c.t.**

**L. 47.000**