

(A2)

Relazione sul Progetto esecutivo di una Centrale idroelettrica sulla sponda destra del fiume Pofero in contado Bivio (Oratino) per conto della Impresa Elettrica Lavori di Capua - Campobasso.

Lo studio iniziale aveva presentato in un primo tempo domanda di dividere dal fiume Pofero quaranta moduli d'acqua e l'ultimo progetto esecutivo era stato finito compilato in base a tale domanda: onde andarono in arretrata con la seconda domanda di dividere gli stessi moduli d'acqua - presentata il 22 gennaio - ugualmente appartenente al progetto dopo le opportune variazioni in epoca. Non quindi: alcuna il baccante del canale, la Planina, sia generale ed il Profilo longitudinale con le sue pertiche transversali, li scienziati ragionati e quelli dei Particolari in hanno fatto come indicato.

Ha ridotta probabile avrebbe permesso di ridurre la sezione del canale, con ulteriore riduzione della spesa, ma, nella fiducia un informata che la domanda di emersione fosse già benvolmente risponduta ed accolta nella primitiva sua forma, si è preferito di uscire, se la sezione già progettata, avesse con brevi e poco costosi lavori potuto essere ridotta gli aspettati quaranta moduli d'acqua, e da forti fratture, con l'eventuale installazione di un grande griffo idrogeno, una soluzioe idraulica doppia. Che, se poi le due regimi non fossero state assolti, la maggior sezione avesse sempre vantaggio, fuori, per il maggior volume d'acqua immagazzinabile,

nel canale, funzionale da acqua potabile, l'immagine della
qua sfiora sulla bacinina qualche fia regolare e uniforme.
Per quanto detto, le varianti in cospicue sono state apportate al progetto
edificio di fognatura, mantenendosi per le altre facciate a seguire la superficie
naturale. Il livello d'acqua è condizionato da cospicue.

L'opera di sbarramento, in ghigliani, sorgua a monte di valle Rio
ed Ormezzano ed il canale, mantenendosi sulla spianata distesa
del fiume, avrà uno scorrimento totale, tratto di resistenza complessa,
di m. 1531.30. Il valle Rio ha i picchetti 5 e 10 verrà attivata
dal medesimo un porto-parcheggio a due luci lungo m. 28; il tratto
tra i picchetti 32 bis e 41, in trincea di valle a superficie almeno
piatta, tra i valletti lungo m. 120, la Cavaletta farà a valle
della località Fontana. Dal Profilo lungo-traversale quella che
la perdita all'inizio è di 0.00025, per dilatarsi successivamente
di 0.00035 lungo tutto il canale d'alimentazione, facendo che sul
sottopassaggio e sulla galleria dove, per ottenere ad un tempo so-
luppi minimi e giorni ridotti, con conseguente minore spesa,
la perdita è rispettivamente di 0.0008 e 0.00065. Quindi, se
per un gallo di m. 1080 l'acqua devata si versa nel canale di
restituzione, per l'opera, per ovvie ragioni di brevità d'escursione,
la perdita è di 0.0035.

Col gallo progettato si ottiene una polvera nominale di 288 H_p
idraulici, che si riduscono a 216 H_p sull'altro della bacinina ed
a 194 H_p nell'ultimo utilizzabili.

Le facciate trasversali ai picchetti 1, 2 e 3 mostrano che l'altro

la massima d'acqua in età è rispettivamente di m. 0.42, -0.60 e m. 0.80 con corrispondente portata per tutta, secondo l'ultima formula del Basin, di m^3 d'acqua. Nei Particolari è compreso il piano d'ingresso dell'acqua, il cui si è segnato in età la recazione di sull'operatore. La recazione di tale recazione fissa le seguenti: forma rettangolare a fondo lungo largo m. 6.00, altezza dello sforzatore m. 0.80. Si deduce una superficie di m^2 6.80, un perimetro lungo di m. 7.60 e quindi un raggio medio $R = m. 0.63$. Giusta la perdita: $i = 0.00025$ ed ammesso $\gamma = 1.3$, si ricava, facendo Basin, la velocità media di:

$$V_m = \frac{87}{1 + \frac{2}{\sqrt{R}}} \sqrt{Ri} = \frac{87}{1 + \frac{2}{\sqrt{0.63}}} \sqrt{0.63 \times 0.00025} = m. 0.414$$

e conseguente portata di m^3 3. Quando si lunga questo si per la piccola altezza di diga il fiume di $2m^3$ già sbarrato in gran parte sullo sbarramento e che a cominciare dal fiume chiede 1. Le forze fisiologiche calcolate per la portata massima di $3m^3$, fanno ugual cosa, al termine dello sforzatore lungo m. 34,50. L'acqua effluente: $3m^3$ sia: tutta riversata nel fiume.

Si riportano gli appunti i preventivi di spesa sulla base del complesso metrino:

1) Gabbiani	m^3 2564.2	- 62.75 ...	$\text{L} 70515.55$
2) Pali	m^3 65.71	.. 80 ..	5256.80
3) Impressioni pali	m^3 589	.. 5 ..	2945. =
4) Filagne	m^3 44.73	.. 80 ..	3578.40
		Riporto	$\text{L} 82295.95$

4)

Ricerca L 822.257.75

- 5) Cottoli per gallioni m³ 1959.45 a £ 6.00 £ 7837.80
 6) Chiavade e collari di ferro kg 1687.50 .. 3.50 .. 5836.25
 7) Scavi nel gretto del fiume e lavori di deviazione .. 8106.25
 8) Scavi m³ 1749.29 a £ 6.00 10495.74
 9) Trasporto in infuso .. 921.24 .. 3.00 2763.72
 10) Bagagli al Tallone Rio m² 162.50 a £ 15 = 2437.50
 11) Marabore m³ 4830.10 a £ 60.00 .. 292806 =
 12) Panchette per la Centrale kg 4107.6 a £ 1.70 .. 6982.92
 13) Testine d'acqua m² 279.54 a £ 12.00 .. 3354.48
 14) Copertura legno - 127.30 .. 29 = .. 382.50
 15) Soffici in legno .. 3500.00
 16) Trenesi, pavimenti etc. per la Centrale .. 5800.00
 17) Parabrezza legno m² 28.62 a £ 40.00 .. 1136.80
 18) Movimenti in ferro M² .. 30000.00
 19) Griglia in ferro kg 5300 a £ 2.20 .. 7260.00
 20) Turbina Francis di 880 Hp - 500 giri ad ac
Centrale direttamente accoppiata a 1200 volt .. 100000.00
 21) Quadri ed apparecchi di protezione .. 10000.00
 22) Scavi m³ 16153.70 a £ 6.00 .. 64614.80
 23) trasporti in rimorso a m. 150 m³ 3958.23 a £ 2.00 .. 7916.46
 24) trasporti in infuso a .. 30 .. 7683.11 - 0.60 .. 4609.87
 25) Impresisti .. 39063.16

Totale £ 700000 =

Campedello 17 maggio 1924