

COMUNE DI CASTELPAGANO

Provincia di Benevento

P.O.R. Campania FESR 2007/2013

Obiettivo operativo 1.2

Migliorare la salubrità dell'ambiente - Programmazione attività a) e b)

COMMITTENTE:

Comune di Castelpagano

PROGETTO :

Piano Operativo ed Attività di Bonifica/Messa in
sicurezza della discarica comunale in località
Campo della Corte

PROGETTO DEFINITIVO

TAV. N.

1

Scala

Relazione tecnica illustrativa
con integrazioni

Visti ed approvazioni

Il Sindaco
Dott. Ing. Michelino ZEOLI

Il RUP
Geom. Raffaele DE LEUCIO

Il Progettista

Arch. Rosanna FIORE

INDICE

1)Premessa	pag.2
2)Introduzione	pag.2
3)Interventi previsti	pag.3
 <u>Ripulitura manto erbaceo ed arboreo</u>	pag.5
<u>Riprofilatura del corpo di discarica</u>	pag.5
<u>Capping</u>	pag.7
Il pacchetto di chiusura	pag.10
Strato di regolarizzazione	pag.12
Strato drenante del biogas e di rottura capillare	pag.12
Impermeabilizzazione	pag.14
Strato protettivo	pag.16
Strato drenante	pag.17
Soluzione tecnica adottata	pag.20
Schema del capping per il settore di colmo e di scarpata	pag.20
 <u>Regimazione acque meteoriche</u>	pag.25
<u>Regimazione delle acque di infiltrazione</u>	pag.26
<u>Realizzazione diaframma impermeabile</u>	pag. 28
<u>Pozzi per barriera idraulica</u>	pag.29
<u>Condizionamento piezometri</u>	pag.31
<u>Schema progettuale degli interventi di bonifica</u>	pag.32
<u>Tipologia di intervento di bonifica proposto</u>	pag.34
<u>Bonifica dei suoli</u>	pag.34
<u>Bonifica delle acque</u>	pag. 36
<u>Ripristino ambientale</u>	pag. 38
 4) Conclusioni	pag.38

Premessa

Il Progetto Definitivo in epigrafe riguarda la messa in sicurezza permanente da attuare presso la discarica autorizzata comunale di Castelpagano (BN), per la quale è stato effettuato integralmente lo studio di Caratterizzazione Sito-Specifica in rispetto del Testo Unico Ambientale 152/2006 del 03/04/2006 s.m.i.(in seguito T.U.A.). Tali interventi interesseranno l'intera superficie di discarica, attualmente preclusa in modo definitivo allo sversamento di RSU, e saranno finalizzati alla riduzione dell'interazione tra le acque meteoriche ed il corpo di discarica e quindi alla riduzione di infiltrazione e della conseguente formazione di percolato. Verranno dunque predisposte misure profonde e superficiali, volte ad impedire la migrazione di eventuali inquinanti dalla discarica verso l'esterno.

2) Introduzione

Al Titolo V° ("Bonifica di siti contaminati") del T.U.A., vengono menzionati i livelli di bonifica applicabili a seconda delle caratteristiche di utilizzo del sito contaminato. Per il sito in esame, come riportato all'art.240 capo o), viene applicata la messa in sicurezza permanente.

Tale scelta di bonifica è stata individuata osservando quanto contenuto negli Allegati al T.U.A., con particolare riferimento al Titolo V° del T.U.A 152/06, dove,all'All.3 vengono descritti i "Criteri generali per gli interventi di bonifica e di messa in sicurezza".

In accordo con quanto riportato in questo punto, si specifica che l'intervento di messa in sicurezza in progetto, è finalizzato alla riduzione e all'isolamento delle fonti inquinanti ed al contenimento della diffusione degli inquinanti per impedirne il contatto con l'uomo e con i recettori ambientali circostanti. L'intervento ha carattere definitivo e dunque la messa in sicurezza è permanente, in quanto il sito non è interessato da attività di conferimento e di esercizio e non è possibile procedere alla rimozione integrale degli inquinanti pur applicando le migliori tecnologie disponibili a costi sostenibili. Nelle operazioni di messa in sicurezza sono comprese le azioni di

monitoraggio e controllo finalizzate alla verifica nel tempo delle soluzioni adottate ed il mantenimento dei valori di concentrazione degli inquinanti, nelle matrici ambientali interessate, al di sotto dei valori soglia di rischio (CSR).

Gli interventi di messa in sicurezza saranno condotti secondo i seguenti criteri tecnici generali:

- a) Privilegiare le tecniche di bonifica che riducono permanentemente e significativamente la concentrazione nelle diverse matrici ambientali, gli effetti tossici e la mobilità delle sostanze inquinanti;
- b) Privilegiare le tecniche di messa in sicurezza permanente che blocchino le sostanze inquinanti in composti chimici stabili (es. fasi cristalline stabili per metalli pesanti);
- c) Evitare ogni rischio aggiuntivo a quello esistente di inquinamento dell'aria, delle acque sotterranee e superficiali, del suolo e sottosuolo, nonché ogni inconveniente derivante da rumori e odori;
- d) Evitare rischi igienico sanitari per la popolazione durante lo svolgimento degli interventi;
- e) Adeguare gli interventi di ripristino ambientale alla destinazione d'uso e alle caratteristiche morfologiche, vegetazionali e paesistiche dell'area;
- f) Adeguare le misure di sicurezza alle caratteristiche specifiche del sito e dell'ambiente da questo influenzato;
- g) Evitare ogni possibile peggioramento dell'ambiente e del paesaggio dovuto dalle opere da realizzare.

3) Interventi previsti

Il progetto, come accennato, prevede la realizzazione di interventi indirizzati alla messa in sicurezza permanente della discarica. Gli interventi saranno condotti seguendo lo schema riportato al paragrafo *"Bonifica e ripristino ambientale; messa in sicurezza permanente"*, degli allegati al T.U.A.

L'intervento scelto è da considerarsi definitivo e mira a rendere il sito successivamente fruibile esclusivamente per gli utilizzi consentiti

dagli strumenti urbanistici in vigore presso l'Ente proprietario.

Il programma di intervento proposto è schematizzato come segue:

- Definizione della destinazione d'uso del sito prevista dagli strumenti urbanistici (*Effettuata nella fase di caratterizzazione*);
- Acquisizione dei dati di caratterizzazione del sito, dell'ambiente e del territorio influenzati, secondo i criteri definiti nell'Allegato 2 al V° Titolo degli allegati;
- Definizione degli obiettivi da raggiungere, secondo i criteri definiti nell'Allegato 1 al V° Titolo degli allegati e selezione della tecnica di bonifica;
- Selezione della tecnica di bonifica e definizione degli obiettivi da raggiungere, sempre in base ai criteri del citato Allegato 1;
- Selezione delle eventuali misure di sicurezza aggiuntive;
- Studio di compatibilità ambientale degli interventi;
- Definizione dei criteri di accettazione dei risultati;
- Controllo e monitoraggio degli interventi di messa in sicurezza permanente e delle eventuali misure di sicurezza nella fase post-operativa;
- Definizione delle eventuali limitazioni e prescrizioni all'uso del sito.

In riferimento alle misure di sicurezza da adottare a tutela degli operatori che realizzeranno la messa in sicurezza, si specifica che il sito non è caratterizzato dalla presenza di inquinanti pericolosi localizzabili nel sistema out-door in quanto dalle risultanze degli studi di caratterizzazione sono stati rilevati inquinanti esclusivamente nelle acque sotterranee e nel sottosuolo. Verrà dunque applicato un piano di sicurezza e coordinamento dei lavori del tipo standard al quale verranno applicate le correzioni ed integrazioni minime che si applicano per condizioni di lavoro in ambienti contaminati.

Gli interventi proposti includono l'assoluto divieto di movimentazione della massa di RSU stoccati.

In particolare, il processo di messa in sicurezza sarà costituito dalle

seguenti azioni:

- ✓ Ripulitura manto erbaceo ed arboreo comprensiva di eradicazione integrale;
- ✓ Riprofilatura del corpo di discarica;
- ✓ Capping (Copertura definitiva della discarica);
- ✓ Regimazione acque meteoriche;
- ✓ Realizzazione muro di contenimento nel settore di valle;
- ✓ Realizzazione pozzi di emungimento delle acque di discarica (barriera idraulica);
- ✓ Realizzazione diaframmi impermeabili;
- ✓ Condizionamento piezometri;
- ✓ Ripristino ambientale.

Ripulitura manto erbaceo ed arboreo

Si provvederà ad eliminare tutta la copertura erbacea ed eventualmente arborea presente sul corpo della discarica al fine di eliminare l'interferenza creata dagli apparati radicali con la parte corticale della discarica. Verranno utilizzati esclusivamente attrezzature manuali di taglio e sfalcio precludendo la rimozione meccanica della parte superficiale della discarica in modo da non creare disturbo all'assetto degli RSU stoccati. La superficie da trattare è equivalente a 6.410 mq.

Riprofilatura del corpo di discarica

I rifiuti, con il trascorrere del tempo subiscono varie trasformazioni fisico-chimiche, producendo una porzione liquida (percolato) ed una porzione di gas metano(biogas). La trasformazione della materia comporta contemporaneamente una variazione di volume che diviene notevole in quanto sia la porzione liquida che quella gassosa, in genere, migrano verso l'esterno del corpo di discarica. Per questo motivo, essendo trascorso già qualche anno dall'abbancamento, diventa necessaria una nuova sagomatura del

corpo della discarica, in modo da ottenere una superficie definitiva priva di discontinuità plano-altimetriche o depressioni localizzate che possano ostacolare un efficiente allontanamento delle acque di afflusso. Senza tale intervento non risulterebbe, inoltre, possibile la corretta posa in opera degli elementi impermeabili che rappresentano la parte fondamentale del capping definitivo.

Per conferire maggiore stabilità all'abbanco di rifiuti e consentire la posa della copertura superficiale è stato previsto un intervento di riprofilatura con una configurazione leggermente convessa della superficie sommitale ed osservando, nei settori di scarpata a valle, pendenze massime di circa 45° (equivalente ad un rapporto verticale/orizzontale pari a 1/1). In questo modo si garantirà un efficace migrazione delle acque meteoriche verso i collettori di base costituiti da specifiche cunette anch'esse impermeabilizzate.

La risagomatura sarà effettuata evitando in assoluto il compensamento, con scavi e riporti, che possa intercettare i rifiuti. Verrà infatti apportato materiale argilloso naturale con elevate caratteristiche di impermeabilizzazione. Il materiale sarà reperito in maggior parte da fonti esterne ed in minima parte reperiti in sito come risulta degli scavi effettuati per diaframmi, muri, pozzi e piezometri.

Prima di procedere con la risagomatura delle aree oggetto di intervento risulta necessario un preliminare intervento di razionalizzazione dei sistemi di estrazione del biogas presente. Allo scopo verranno infissi nella parte superficiale del corpo di discarica, una serie di specifici camini in ragione di N° 12 elementi che avranno il compito di fungere da sfiato di eventuali gas di origine organica

Effettuata la risagomatura ed ottenuta la configurazione finale si realizzeranno al piede di tutte le scarpate, prima di procedere con la copertura superficiale, delle cunette di drenaggio superficiale in grado di intercettare ed allontanare le acque meteoriche

precludendone l'eventuale infiltrazione nel corpo di discarica.

Capping

Quando la coltivazione della discarica è ormai esaurita, si pone il problema della sua messa in sicurezza e del recupero ambientale dell'area. Il dimensionamento dei componenti di un sistema di copertura finale dovrebbero essere effettuati tenendo conto di vari fattori tra cui riteniamo importante segnalare i seguenti:

- 1) *Variabilità caratteristica dei rifiuti;*
- 2) *Tipologia ed entità dell'eventuale trattamento;*
- 3) *Disponibilità dei materiali di copertura;*
- 4) *Esigenze di una certa volumetria di acqua nel corpo rifiuti per garantire lo sviluppo dei processi anaerobici di degradazione (necessaria per sostenere le reazioni di idrolisi enzimatica quali fasi propedeutiche alla successiva metabolizzazione da parte dei batteri acidogeni, acetogeni e metanogeni);*
- 5) *Esigenze di natura meccanica legate alla stabilità ed all'assestamento del corpo di rifiuti;*

In funzione di queste problematiche, si possono sostanzialmente realizzare tre diverse tipologie di coperture:

- *Sigillata a valvola chiusa (copertura come da DL attualmente in vigore;*
- *Semistagna o a valvola regolata (barriere capillari);*
- *Completamente aperta (copertura con compost).*

La prima ha lo scopo di evitare l'infiltrazione di acqua, riducendo la produzione di percolato.

La seconda ha la funzione di regolare l'ingresso di acqua in entrata alle quantità necessarie per lo sviluppo della fase di degradazione anaerobica.

La terza non limita in alcun modo l'ingresso di acqua in modo da

permettere una elevata lisciviazione dei rifiuti al fine di ridurre il loro potenziale impatto ambientale nel lungo termine.

La norma italiana (D.L. 13 gennaio n°36) fa riferimento ad una stratigrafia riconducibile ad una copertura del primo tipo.

Con il termine di "capping" si intende un complesso sistema progettuale (in grado di soddisfare tutta una serie di requisiti) finalizzato ad un riassetto del territorio dal punto di vista paesaggistico, igienico e di tutela ambientale.

E' utile enunciare le problematiche fondamentali che il progettista deve considerare quando si accinge a realizzare tale sistema.

In genere, si ragiona partendo dagli "aspetti secondari", ma visibilmente impattanti che in concreto meno riguardano le finalità di questa trattazione, per poi arrivare agli "aspetti principali" di interesse che sono la tutela e la salvaguardia della salute umana e la conservazione degli ecosistemi naturali.

In altre parole si dovrebbe dare maggiore valenza ad una messa in sicurezza tecnicamente e funzionalmente efficace anche se visivamente impattante e non viceversa, specialmente quando è economicamente improponibile la bonifica integrale ovvero quando esistono vincoli di interdizione alla movimentazione ed asportazione dei rifiuti.

- *Aspetti secondari: esigenze di tipo paesaggistico-architettonico che prevedono il reinserimento del sito nel contesto territoriale circostante con il recupero finalizzato ad attività umane (tipico è il caso di realizzazione di parchi o aree attrezzate per fini ricreativi e sportivi);*
- *Aspetti principali: Esigenze di salvaguardia ambientale per cui la massa di rifiuti stoccata deve essere messa in condizioni di non nuocere.*

Al fine di configurare interventi di messa in sicurezza che producano effetti significativi sulla salute umana e sull'ambiente e contemporaneamente migliorino l'inserimento degli stessi

nell'ambito territoriale di appartenenza, è necessario utilizzare prodotti e tecniche specificamente progettati, con elevate caratteristiche di compatibilità ambientale e resistenza strutturale. A seguito di valutazioni tecnico-scientifiche e di sostenibilità economica, in riferimento al livello di bonifica da effettuare, si è convenuto di configurare un sistema di capping contemplando specifici prodotti realizzati da Officine Maccaferri S.p.a., leader internazionale nella realizzazione di interventi di risanamento in ambito ambientale, idraulico ed infrastrutturale. Pertanto gli schemi grafici riportati nella presente relazione, le schede tecniche e le relative analisi prezzi, queste ultime utilizzate per quantificare alcune azioni dell'intervento, sono riferite ai listini applicati da Officine Maccaferri S.p.a. In accordo con quanto contenuto nelle normative vigenti riguardo le azioni di bonifica ed alla gamma di prodotti realizzati da Officine Maccaferri S.p.a., si espongono in seguito diverse configurazioni applicabili per realizzare un sistema di capping. A termine di detta disamina si propone la soluzione specifica per il sito in oggetto.

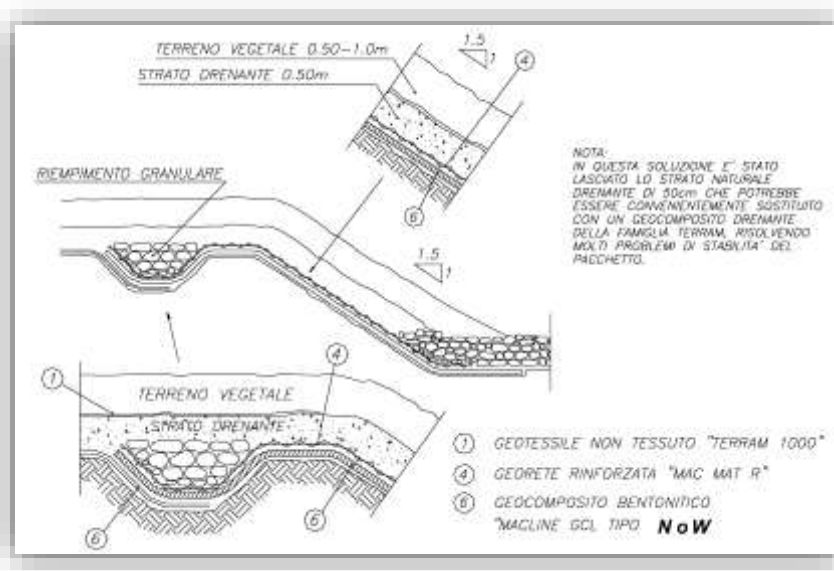


Fig. 1 -Schema tipo per copertura capping

Utilizzando gli elementi gabbioni o TERRAMESH SYSTEM vengono in

genere realizzati muretti, piattaforme mentre, impiegando elementi TERRAMESH VERDE e geogriglie PARAGRID, si potranno costruire rilevati ad opere in terra di qualsiasi natura con scarpate perfettamente rivegetabili. Se viene poi prevista la realizzazione di bacini o aree depresse, i geocompositi bentonitici della famiglia MACLINE GCL ed SDH costituiscono una valida soluzione progettuale. La lista potrebbe continuare, ma si ritiene opportuno passare ad un'attenta analisi di ciò che verrà posto tra la massa dei rifiuti e lo strato di terreno di riporto in quanto esso costituisce il cuore del sistema di capping.

Il pacchetto di chiusura

Esaminando lo schema di seguito riportato, si possono individuare i singoli strati (in totale sette) che costituiscono un sistema di copertura classico e si noterà che, in sostanza, si ripropongono molte delle problematiche di quello di fondo.

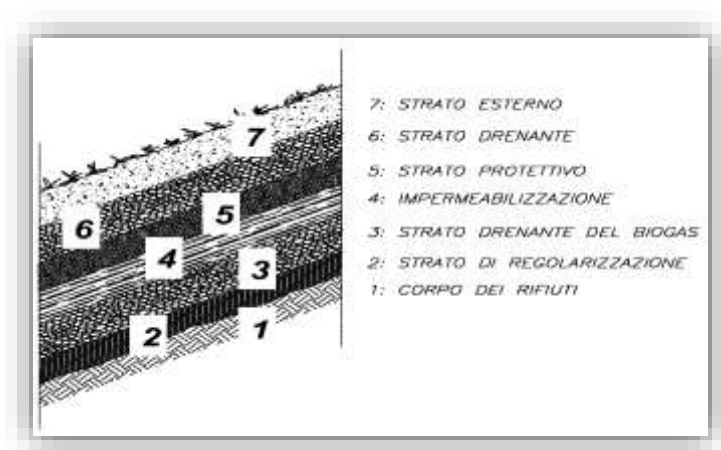


Fig. 2 –Strati fondamentali per copertura capping

Pertanto, è opportuno, prima di dettagliare le varie proposte progettuali, evidenziare le differenze tra i due sistemi di barriera. Quello di fondo deve impedire il verificarsi di perdite di percolato nel suolo e dunque a tale scopo è finalizzato. Nel caso in esame non si interverrà alla realizzazione del sistema di fondo che comporterebbe

l'allontanamento della massa di rifiuti. Peraltro un sistema di fondo è stato realizzato nel progetto di adeguamento della discarica effettuato anni addietro e dello stesso non si ha sicurezza riguardo alla tenuta;

il sistema di superficie deve invece impedire il flusso in entrambe le direzione infatti:

- Deve contenere e convogliare il biogas generato all'interno della massa dei rifiuti durante i processi di digestione anaerobica negli appositi sistemi di trattamento (es. camini di espulsione, torce di combustione, impianto di trattamento e riutilizzo)
- Deve impedire e/o regolare la penetrazione di acque meteoriche esterne all'interno del corpo dei rifiuti in modo da evitare la loro contaminazione e di minimizzare la produzione del percolato.

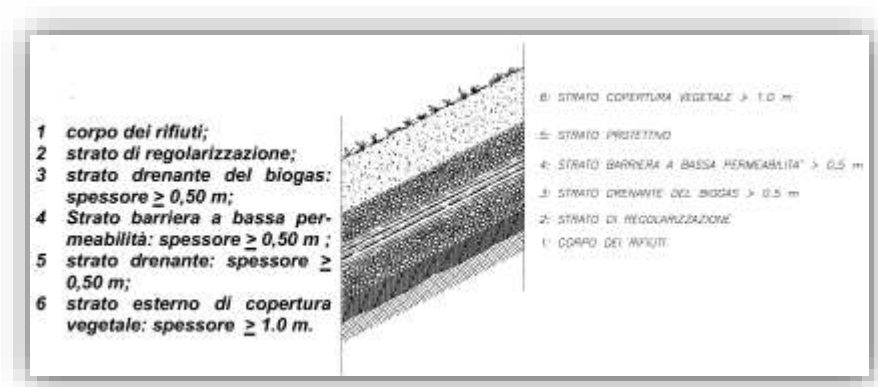


Fig. 3 –Sistema semplificato per copertura capping

Tale schermo non deve essere necessariamente totale e taluni autori prevedono una regolare immissione di reflui nel corpo dei rifiuti per cui lo strato di impermeabilizzazione avrà prestazioni idrauliche nettamente inferiori rispetto a quelle del sistema barriera di fondo. L'inclinazione delle scarpate gioca un ruolo molto importante nella definizione della soluzione tecnologica da adottare per cui molto spesso questa viene differenziata, anche all'interno di un medesimo sito, non solo tra superfici piane o inclinate, ma addirittura in funzione delle diverse pendenze e lunghezze di queste ultime. Premessi questi distinguo, è opportuno anche precisare che molte coperture finali sono state sino ad

oggi, e vengono ancora progettate, con materiali naturali (argille e ghiaie) per cui, per ciascuno tra i sette strati di interesse di seguito elencati, si proporrà lo schema indicato dal D.L. 13 gennaio 2003 n°36 e la possibile alternativa (qualora non esplicitamente prevista dalla norma citata, ma comunque necessaria in molti casi per una serie di motivazioni tecniche ed economiche) con materiali geosintetici dimensionati applicando il criterio di equivalenza prestazionale e funzionale. Si adotterà un'unica soluzione sia per le aree in piano e quelle in scarpata.

Strato di regolarizzazione

Verrà realizzato con terreno di tipo granulare e dunque dalle caratteristiche drenanti al di sopra dello strato di rifiuti ed ha la funzione di regolarizzare il piano di posa del pacchetto di chiusura. Con riferimento ad applicazioni su superfici piane è consigliabile interporre tra i rifiuti e tale massa di terreno un geotessile non tessuto separatore, al fine di migliorare le prestazioni meccaniche di tale strato e di limitare la quantità di terreno di riporto necessaria a colmare tutte le irregolarità della massa di rifiuti stessa. A tale scopo risulta sufficiente un geotessile nontessuto tipo TERRAM.

Strato drenante del biogas e di rottura capillare

Esso ha la funzione di intercettare il biogas generato all'interno della massa dei rifiuti e di convogliarlo a specifici sistemi di smaltimento.

La soluzione classica prevede di realizzare tale strato con uno spessore di circa 0,50m di ghiaia pulita (pezzatura 16-32) con una percentuale di fine (passante al vaglio 200 ASTM) inferiore al 5% (la norma non fornisce indicazioni al riguardo per cui si farà riferimento alle indicazioni fornite nelle Linee Guida del Comitato Tecnico Discariche). Al fine di separare tale ghiaia dal sottostante terreno argilloso ed impedirne la miscelazione si consiglia (in conformità alle prescrizioni della norma che indica che tale strato deve essere protetto da eventuali intasamenti), nelle situazioni in piano, di interporre tra i due strati un geotessile separatore tipo TERRAM.

L'utilizzo della soluzione in ghiaia anche su superfici inclinate implica lo studio geotecnico della sua stabilità; essa dovrà essere verificata come indicato dall'elaborato 1.4 "Verifica di stabilità in prospettiva sismica". In genere per elevare le caratteristiche di stabilità si rende necessario l'impiego di geogriglie tipo MACGRID, PARAGRID o geostuoie tipo MACMAT. In merito, in seguito, uno schema descrittivo in cui lo strato di ghiaia naturale viene contenuto all'interno di un materassi tipo Reno.

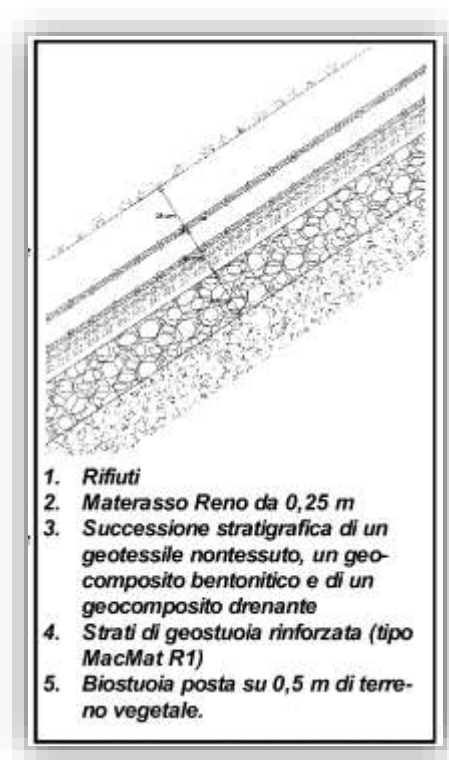


Fig. 4 – Sistema semplificato per copertura capping

In alternativa alla ghiaia si può utilizzare un geocomposito drenante della famiglia MACDRAIN in grado di svolgere la medesima azione conseguendo un indubbio vantaggio sia economico che funzionale:

- Si elimina la necessità di reperire materiale inerte con la granulometria indicata (in molte regioni italiane gli inerti sono merce rara che spesso deve essere trasportata da cave poste a notevole distanza dal sito da sistemare);

- Si limita lo spessore dello strato (da 0,50m a qualche millimetro) incrementando la velocità e la facilità di posa in opera, contribuendo ad alleggerire il peso stesso del sistema nel suo complesso;
- Si svincola la soluzione prescelta da qualunque condizionamento di natura geotecnica (stabilità del pacchetto di copertura) imposto dall'inclinazione della superficie di appoggio.

In aggiunta a questi vantaggi va considerato che il geocomposito drenante può essere rinforzato accoppiandolo con un tessuto divenendo, pertanto, in grado di svolgere oltre alla funzione di drenaggio anche quella di rinforzo potendo pertanto costituire (per le superfici in piano) la "platea di fondazione" di tutto il sistema di barriera di superficie. Il geocomposito drenante sarà dimensionato in modo tale da avere una equivalenza idraulica tra le prestazioni dello strato drenante da 0,50m previsto ed il geocomposito sostitutivo stesso.

Impermeabilizzazione

Esso svolge la funzione di schermo del corpo dei rifiuti dall'ambiente esterno sia in relazione al biogas che alle acque meteoriche. La soluzione suggerita è ancora quella che prevede la realizzazione di uno strato minerale a bassa permeabilità di spessore non inferiore a 0,50m; non vengono date indicazioni in merito alla permeabilità che si può assumere, per analogia, pari a $K = 1 \times 10^{-9}$ m/sec.

Nonostante tale strato sia imposto dalle disposizioni legislative non si può non rilevare che esso ha evidenziato molti limiti:

- Difficile impiego su superfici inclinate sia per la difficoltà di compattare e rullare l'argilla in modo adeguato che per motivazioni di tipo geotecnico;
- Tendenza della argilla stessa a fessurarsi anche molto profondamente a causa della perdita di umidità degli strati superficiali con conseguente abbattimento del grado di impermeabilizzazione dello strato realizzato.

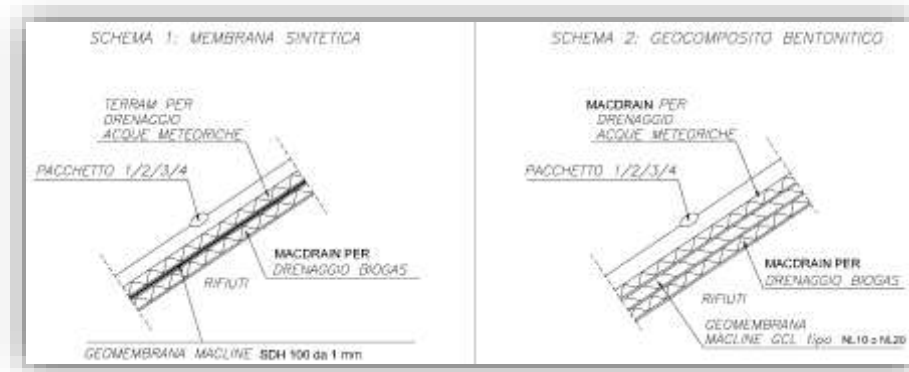


Fig. 5 –Particolari realizzativi delle membrane

Volendo comunque perseguire una soluzione che preveda l'impiego di argilla naturale si consiglia di posizionare alla base un geotessile separatore tipo TERRAM in modo da evitare la miscelazione della stessa con lo strato drenante in inerti (tale geotessile risulta inutile se si è previsto l'impiego di un geocomposito drenante tipo MACDRAIN) ed in sommità una membrana di basso spessore (0,75 / 1,00mm) in polietilene tipo MACLINE SDH in grado di aumentare l'efficacia dell'impermeabilizzazione, annullando, nel contempo, i rischi di fessurazione dell'argilla citata in precedenza.

In alternativa alla soluzione descritta si può prevedere ciascuna delle seguenti combinazioni:

- L'impiego di un geocomposito bentonitico: MACLINE GCL tipologia NL (caratterizzato da una permeabilità di 5×10^{-13} m/sec e quindi idraulicamente equivalente allo strato minerale di 5m con permeabilità di 1×10^{-9} m/sec);
- L'impiego di una geomembrana in polietilene MACLINE SDH dello spessore di 1,0 – 1,5 mm.

Nel caso di rifiuti pericolosi la norma impone inoltre che lo strato minerale debba essere integrato da un rivestimento impermeabile superficiale quale, ad esempio, una geomembrana in polietilene MACLINE SDH dello spessore di 1,0 – 1,5 mm.

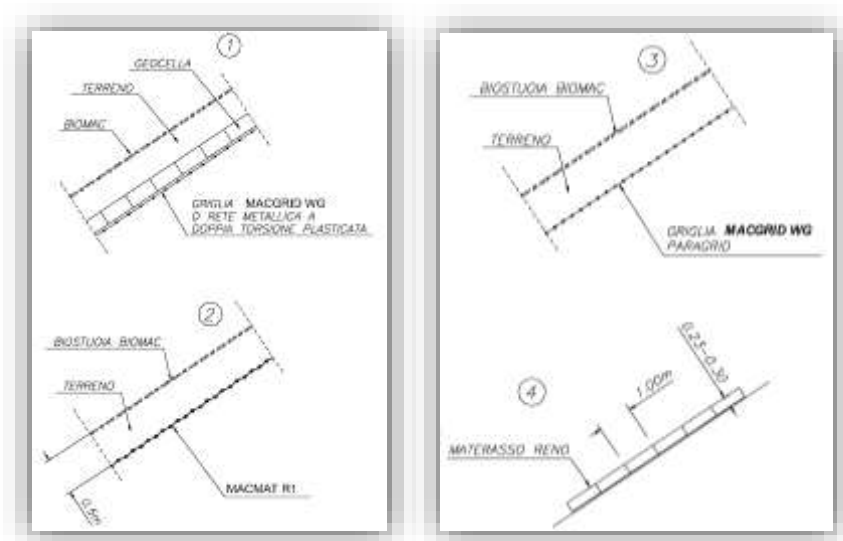


Fig. 6 –Particolarizzanti delle membrane

Strato protettivo

Questa azione (tale strato non risulta indicato nel disegno della sezione stratigrafica tipo in quanto non prescritto dalle norme) ha la funzione di proteggere l'impermeabilizzazione da possibili fenomeni di danneggiamento e punzonamento per cui è, teoricamente, sempre da prevedere (i pacchetti di impermeabilizzazione proposti necessitano di gradi di protezione in realtà molto diversi per cui la situazione dovrà essere studiata caso per caso): in linea di massima si consiglia l'impiego di un geotessile non tessuto TERRAM 4000 qualora sotto lo strato protettivo si trovi una geomembrana mentre non risulterà necessaria alcuna precauzione in caso di presenza di un geocomposito bentonitico. L'impermeabilizzazione minerale naturale in argilla non necessita di alcuna protezione, ma è comunque buona norma posare sopra di essa un geotessile separatore in modo da evitare la miscelazione tra tale strato e quello successivo di drenaggio (tale osservazione ha validità solo se si pensa di realizzare il drenaggio delle acque meteoriche con inerti, mentre è priva di senso se quest'ultimo verrà realizzato mediante un geocomposito drenante tipo MACDRAIN); da ricordare che nella norma viene esplicitamente menzionato il fatto che lo strato drenante deve essere protetto da fenomeni di intasamento che ne comprometterebbero

il corretto funzionamento.

Strato drenante

Esso ha lo scopo di intercettare le acque meteoriche, di convogliarle e smaltirle evitando il loro accumulo e conseguente ristagno sulla copertura; il corretto funzionamento di tale sistema è anche fondamentale ai fini della crescita della vegetazione ed infatti deve garantire il mantenimento nel terreno del tasso di umidità naturale.

Dal punto di vista realizzativo e funzionale valgono le stesse considerazioni e osservazioni espresse per lo strato di drenaggio del biogas per cui si rimanda alla lettura di tale paragrafo.

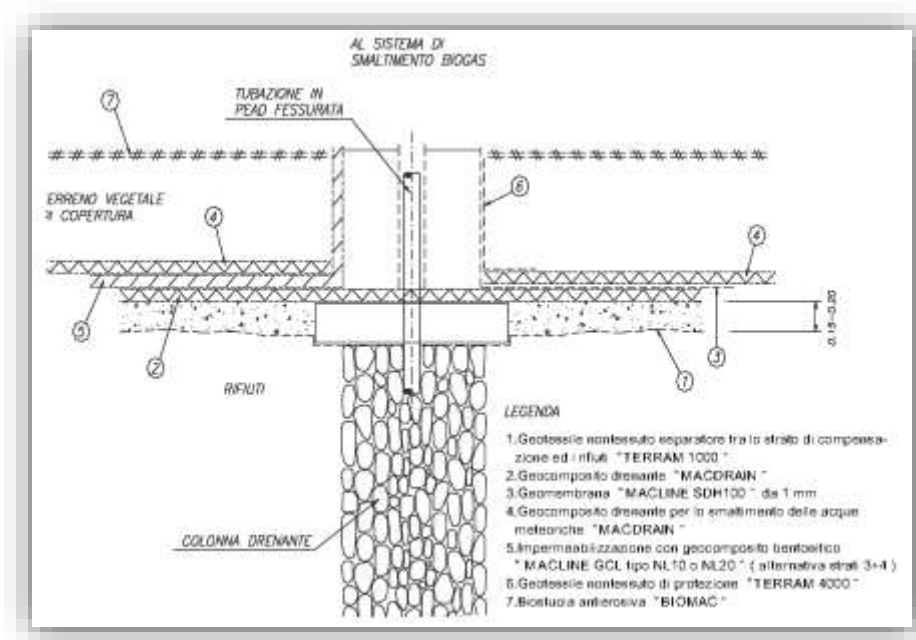


Fig. 7 –Particolari sistema smaltimento del biogas

Strato esterno: esso è costituito dal terreno di copertura di riporto e deve risultare di uno spessore tale da permettere la crescita e lo sviluppo di una adeguata copertura vegetale; sino ad oggi sulle superfici piane questo aveva uno spessore variabile tra 0,50m e 1,00m, mentre sulle scarpate difficilmente si superavano 0,50m; oggi dovremo comunque riportare uno strato di spessore minimo pari a 1,00. Particolare attenzione deve essere prestata in relazione alle porzioni in scarpata, infatti in questi casi si presenta il problema di garantire la stabilità della

copertura in funzione dell'angolo di attrito di interfaccia tra il terreno di riporto ed i geosintetici.

Senza ripetere quanto già detto, si ricorda brevemente che l'angolo di interfaccia del geosintetico su cui è posato il terreno difficilmente supera, in condizioni bagnate, i 10° - 12° , per cui nelle situazioni standard in cui l'inclinazione della scarpata è già prossima a 30° , si ha la necessità di un elemento di rinforzo in grado di assorbire gli sforzi in eccesso e stabilizzare il materiale di riporto. Prima di concludere questa presentazione e quindi procedere alla scelta delle varie componenti del sistema barriera di superficie, è interessante fare alcune considerazioni in relazione all'ammasso dei rifiuti costituente il corpo di posa del sistema barriera. Gli assestamenti possono verificarsi nella massa dei rifiuti a causa di fenomeni di collasso vero e proprio sia a causa della degradazione della frazione biodegradabile dei rifiuti. Sebbene questi assestamenti possano essere uniformemente distribuiti su tutta la superficie e possano verificarsi prima della realizzazione della copertura, si verifica sovente che il sistema possa essere danneggiato da subsidenze localizzate intervenute anche dopo diversi anni dal completamento della discarica. Purtroppo, a causa della grande variabilità delle caratteristiche dei rifiuti, l'entità dei fenomeni di assestamento non può essere prevista con precisione anche se è comunque possibile classificarli in assestamenti dell'intero ammasso e assestamenti differenziati.

Gli assestamenti dell'intero ammasso sono essenzialmente relativi al processo di consolidamento che può essere paragonato a quello dei grandi ammassi di torba (Dayal et al. 1991). In genere si ha un iniziale e rapido consolidamento primario seguito dal consolidamento secondario che può durare per anni ed è porzione significativa dell'assestamento totale (tale consolidamento è massimo quando il rifiuto ha una consistente componente organica biodegradabile).

Accanto agli assestamenti dell'intero ammasso si possono verificare dei cedimenti differenziali. E' probabile che questi si rivelino temporanei e seguiti dal cedimento anche della zona circostante.

Essi rappresentano la situazione peggiore ed il sistema deve essere progettato e realizzato in modo da assecondarli. In virtù delle varie fasi di

assestamento enunciate ne consegue che il pacchetto sarà soggetto a tensioni e sforzi multi assiali e dovrà essere strutturato in modo tale da minimizzare i rischi anche quando soggetto a queste condizioni di esercizio ben lontane da quelle ideali.

Al fine di trovare una soluzione accettabile si consiglia pertanto di agire secondo due direttive:

- Irrobustire ed irrigidire la fondazione (interfaccia tra *strato di regolarizzazione* / *strato di drenaggio del biogas*) mediante l'ausilio di specifici geosintetici di rinforzo o dei geocompositi drenanti rinforzati;
- Utilizzare per le singole componenti del sistema barriera dei materiali che siano in grado di assorbire sia in termini di resistenza che di deformazione gli stati tensionali indotti. Risulta chiaro che l'impiego di materiali geosintetici soddisfa questa condizione meglio di quanto non possano fare i materiali minerali naturali per cui si suggerisce, per quanto possibile, di favorire il loro impiego rispetto ad una soluzione classica. Come in parte già evidenziato in relazione alle membrane, non tutti i geosintetici hanno prestazioni assimilabili per cui bisognerà operare una scelta all'interno di questa vasta gamma di prodotti per individuare quelli che meglio rispondono alle esigenze tecniche espresse.

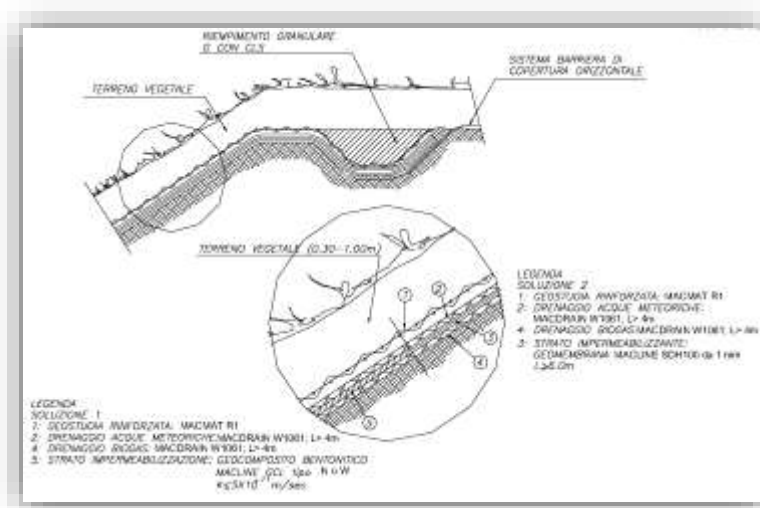


Fig. 8 –Schema semplificato per copertura capping

Soluzione tecnica adottata

Al termine della descrizione esposta finora che in accordo con quanto riportato nella normativa, suggerisce di tenere in considerazione diverse opzioni per la sistemazione e di scegliere a tal fine quella più idonea al caso specifico, si è convenuto di adottare una soluzione tecnica unica, sia per il settore di colmo che per il settore di scarpata.

Nello specifico, tenendo conto del fatto che la discarica è stata chiusa da circa un decennio, che è stata ricoperta sommariamente con materiale inerte eterogeneo con scarse qualità impermeabilizzanti e che non si è certi dell'effettivo volume dell'eventuale biogas presente in discarica, si è optato per una soluzione di intervento completa, utilizzando tutte le tipologie protettive descritte in precedenza. Detta soluzione è ulteriormente migliorata dalla installazione dei camini di intercettazione per il biogas.

Schema del capping per il settore di colmo e di scarpata

Il settore in piano o di colmo interessa gran parte della superficie totale della discarica ed essendo caratterizzato da una geometria planare è più soggetto alla infiltrazione delle acque meteoriche, pertanto si dovrà prestare maggiore attenzione all'allontanamento delle acque. I settori di scarpata seguono l'intero perimetro della discarica e saranno caratterizzati in gran parte da pendenze medie di 45° dall'orizzontale. Il settore posto ad est è caratterizzato da pendenze maggiori e per evitare di movimentare la massa di terreno e rifiuti si conserveranno le pendenze esistenti avendo cura di rafforzare il collegamento tra copertura di colmo e di scarpate al fine di evitare fenomeni di cedimento per gravità.

La sistemazione sarà realizzata seguendo lo schema seguente partendo dal basso verso l'alto (vedi anche all.to Particolari costruttivi):

Messa in sicurezza permanente

La messa in sicurezza permanente è l'insieme degli interventi atti ad isolare in modo definitivo le fonti inquinanti rispetto alle matrici ambientali circostanti ed a garantire un elevato e definitivo livello di sicurezza per le persone e per l'ambiente.

In tali casi devono essere previsti piani di monitoraggio e controllo e

limitazioni d'uso rispetto alle previsioni degli strumenti urbanistici.

Gli interventi di messa in sicurezza permanente si attuano quando, a seguito di valutazioni ambientali, tecniche ed economiche si dimostri la impossibilità, nonostante l'applicazione delle migliori tecnologie disponibili, a costi sopportabili, di procedere alla rimozione delle fonti inquinanti.

Al fine di consentire l'isolamento definitivo dei rifiuti dall'ambiente circostante gli interventi in progetto saranno i seguenti:

- ✓ isolamento superficiale: dovrà essere realizzato secondo quanto previsto dall'Allegato 1 al D.Lgs. n. 36/03 ovvero tramite copertura mediante una struttura multistrato costituita, dall'alto verso il basso, dai seguenti strati:
- ✓ strato superficiale di copertura con spessore ≥ 1 m che favorisca lo sviluppo delle specie vegetali di copertura ai fini del piano di ripristino ambientale e fornisca una protezione adeguata contro l'erosione ed abbia la funzione di proteggere le barriere sottostanti dalle escursioni termiche;
- ✓ strato drenante, protetto da eventuali intasamenti, con spessore $\geq 0,5$ m in grado di impedire la formazione di un battente idraulico sopra le barriere di cui ai successivi punti 3) e 4);
- ✓ strato minerale compattato dello spessore $\geq 0,5$ m e di conducibilità idraulica di 10-8 m/s o di caratteristiche equivalenti, integrato da un rivestimento impermeabile superficiale per gli impianti di discarica di rifiuti pericolosi;
- ✓ strato di drenaggio del gas e di rottura capillare, protetto da eventuali intasamenti, con spessore ≥ 0.5 m;
- ✓ strato di regolarizzazione dei rifiuti con la funzione di permettere la corretta messa in opera degli strati sovrastanti”.
- ✓ Isolamento perimetrale: dovrà essere realizzato tramite barriere costituite da materiali a bassa permeabilità (bentonite, argilla, calcestruzzo adeguatamente trattato), che dovranno essere ammorsate in strati di fondo poco permeabili in modo da interrompere i flussi di liquidi contaminati verso strati profondi di sottosuolo o verso corpi idrici sotterranei.

- ✓ Isolamento del fondo: da realizzarsi nel caso in cui, ad es. per l'assenza di livelli naturali poco permeabili, sia necessario procedere anche ad isolare il fondo del corpo rifiuti.

❶ Strato di terreno vegetale

❷ Strato di compensazione e regolarizzazione della superficie irregolare originaria del corpo di discarica, realizzato con argilla caratterizzata da bassi valori di permeabilità;

❸ Rifiuti solidi urbani consolidati stoccati in discarica

❹ Strato di drenaggio del biogas: **MACDRAIN W1071** – Geocomposito per drenaggio planare ottenuto da accoppiamento per termosaldatura continua di anima drenante in monofilamenti polimerici estrusi (GMA), sagomata secondo un profilo a "W" a canali paralleli, a due strati in geotessile (GTX) aventi funzione di separazione, filtrazione e protezione.

❺ Geomembrana impermeabilizzante: **MACLINE SDH100** in polietilene ad alta densità (PEAD/HDPE). E' una membrana in polietilene ad alta densità (con entrambe le superfici lisce) fabbricata mediante processo di estrusione con resine di polietilene di massima qualità controllate in continuo in modo da rispettare gli standard di produzione per gli usi specifici e più rigorosi.

La geomembrana MACLINE SDH è caratterizzata da eccellente flessibilità e proprietà meccaniche che la rendono adatta alle applicazioni di impermeabilizzazione. E' costituita da polimero vergine (non meno del 97%), antiossidanti e stabilizzatori termici tra cui "carbon black" (meno del 3%).

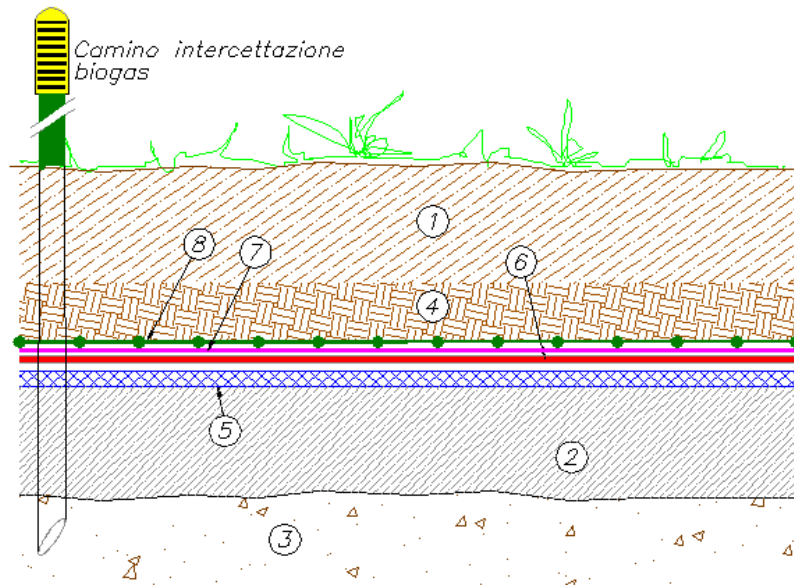
MACLINE SDH non contiene additivi che possano migrare o dar luogo a fenomeni di fragilità nel tempo.

MACLINE SDH è prodotta in conformità agli standard nazionali ed internazionali secondo un rigoroso controllo di qualità certificato ISO 9001.

6 Protezione della membrana: Protezione della geomembrana MACLINE SDH con **TERRAM 4000**, geotessile non tessuto termosaldato a filo continuo con nucleo centrale in polipropilene (70%) e rivestimento esterno protettivo in polietilene (30%).

7 Geogriglia di rinforzo: **PARAGRID 50/05** – Struttura planare costituita da due ordini di nastri tra loro saldati ortogonalmente sì da ottenere una struttura di rinforzo a "griglia". I singoli nastri sono costituiti da filamenti di polipropilene ad alta tenacità allineati ed incapsulati in una guaina protettiva di rivestimento di polietilene (LLDPE).

SCHEMA CAPPING NEI SETTORI DI PIANO



LEGENDA

- ①: TERRENO VEGETALE (1.0 m)
- ②: STRATO DI COMPENSAZIONE CON TERRENO POROSO NON ARGILLOSO (0.5 m)
- ③: RIFIUTI
- ④: STRATO DRENANTE (<0.5 m)
- ⑤: STRATO DRENAGGIO BIOGAS : MACDRAIN W1071 ; L>4m
- ⑥: GEOMEMBRANA IMPERMEABILIZZANTE MACLINE SDH 100
- ⑦: PROTEZIONE DELLA MEMBRANA : TERRAM 4000
- ⑧: GEOGRIGLIA DI RINFORZO PARAGRID 50/05 RINFORZO OPZIONALE RICHIESTO IN AREA SOGGETTA A FORTI CARICHI

Fig. 9 –Particolari del capping nel settore di colmo

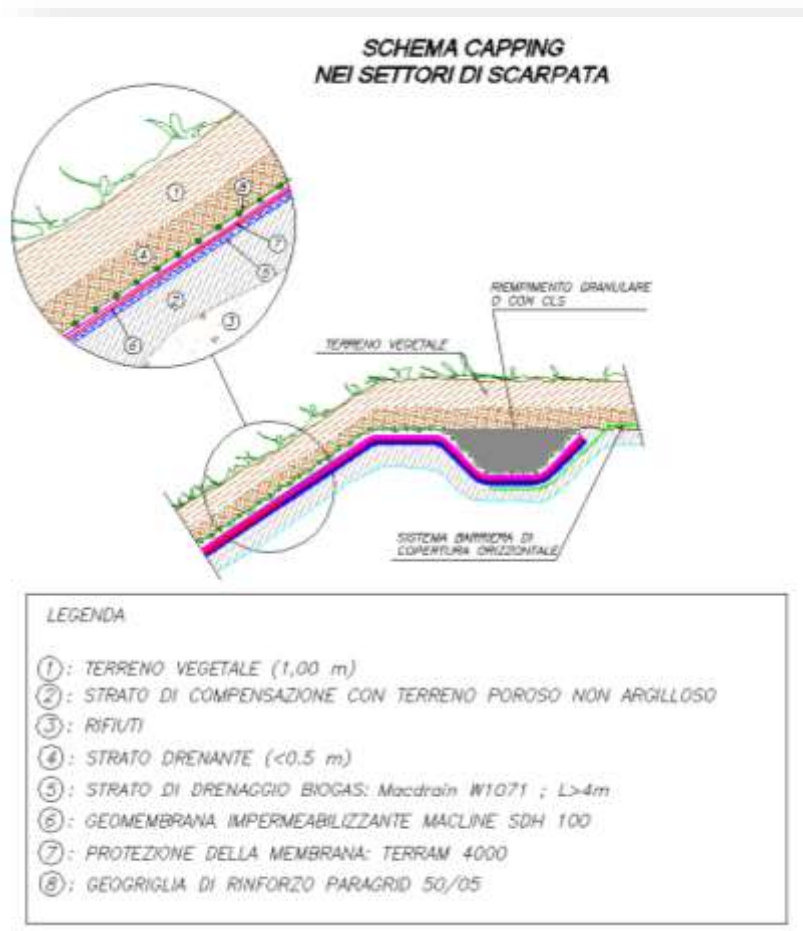


Fig. 10 -Particolari del capping nel settore di scarpata

Regimazione acque meteoriche

Con la copertura superficiale impermeabile la raccolta delle acque meteoriche necessita di una buona canalizzazione per il regolare deflusso. E' stato pertanto previsto un sistema di regimazione (a gravità) delle acque di ruscellamento sulle aree oggetto di intervento. Le canalette drenanti saranno concepite allo scopo di regimare esclusivamente le acque meteoriche insistenti sulla discarica. Sarà interdetto l'apporto di acque provenienti dal contorno della discarica verso la stessa.

A questo proposito è stata prevista la realizzazione di canalette drenanti a cielo aperto, con sezione trapezia, con ampiezza al fondo di 0,50m, collocate al piede delle scarpate artificiali, seguendo l'intero perimetro della discarica, avendo cura di rispettare una pendenza nominale minima

di 5° verso il settore più depresso della discarica stessa. La scelta delle canalette drenanti scaturisce dalla necessità di realizzare dei sistemi efficaci, ma allo stesso tempo economici e di facile e rapida realizzazione. Le acque verranno recepite da un pozzetto posto nel settore più depresso della discarica e da quest'ultimo, convogliate presso un canale naturale esistente. Le acque in uscita dal pozzetto verranno periodicamente analizzate come da Piano di Monitoraggio post-operativo.

Per quanto riguarda il controllo delle acque meteoriche si farà riferimento ai valori limite di cui alla Tabella 3 dell'All. 5 alla Parte III del D.lgs. 152/2006. Si rammenta che il monitoraggio delle acque meteoriche verrà effettuato prelevando campioni da sottoporre ad analisi nei pozzetti di raccolta delle acque meteoriche.

Regimazione acque di infiltrazione

Le acque che verranno intercettate dallo strato drenante del capping, verranno regimate mediante una rete interrata di tubi drenanti corrugati. La disposizione dei collettori verrà effettuata seguendo lo sviluppo delle cunette di regimazione per le acque superficiali. In questo modo si provvederà ad intercettare anche eventuali ed accidentali perdite per infiltrazione provenienti dalle cunette. Le acque di infiltrazione saranno recapitate presso apposito pozzetto posto nel settore più depresso della discarica. Verranno realizzate esternamente alla discarica, delle trincee drenanti (drenaggi) a sezione trapezia con profondità compresa tra 2,50m e 3,00m. Le trincee saranno realizzate mediante riempimento con prierame calcareo e tubo collettore al fondo che verranno racchiusi da un telo di tessuto non tessuto.

I drenaggi profondi posti a nord e ad ovest avranno il compito di convogliare a valle, allontanandole dal corpo di discarica, le acque di infiltrazione che alimentano le falde superficiali. Nel punto più depresso dei drenaggi verrà posto un pozzetto di raccolta delle acque presso il quale, con la cadenza indicata all'allegato 9) Piano di monitoraggio e controllo post-operativo, verranno effettuati i campionamenti per verificare i livelli di contaminazione. In caso di accertamento analitico che

ne certifichi l'idoneità e a seguito di autorizzazione , ai sensi della Parte Terza del D.Lgs. 152/06, così come previsto dall'art. 243 come modificato dall'art. 41 c.i. del D.l. 69/2013 convertito dalla L. 98/2013, le acque potranno essere immesse in un corpo recettore. Pertanto, al raggiungimento di una condizione di assenza di rischio, le acque potranno essere condotte nell'impluvio a valle previa realizzazione di apposito canale per ogni pozzetto esistente. In caso di superamento dei limiti accettabili dei valori di contaminazione, si provvederà all'aspirazione delle acque mediante autobotte ed al conferimento delle stesse presso il più vicino centro di trattamento autorizzato.

Le acque intercettate dalle trincee drenanti nelle aree risultate contaminate, così come descritto nella Caratterizzazione sito-specifica, verranno recapitate presso un pozzo con diametro 3,00m e profondità 5,00m. Il pozzo sarà dotato di sfioro di troppo pieno che verrà tenuto chiuso. Periodicamente, in accordo con quanto coordinato dall'allegato 9) Piano di monitoraggio e controllo post-operativo, verranno effettuati i campionamenti e le analisi di laboratorio per definire i livelli di contaminazione delle acque. Come accennato in precedenza, in caso di accertamento analitico che ne certifichi l'idoneità e a seguito di autorizzazione , ai sensi della Parte Terza del D.Lgs. 152/06, così come previsto dall'art. 243 come modificato dall'art. 41 c.i. del D.l. 69/2013 convertito dalla L. 98/2013, le acque potranno essere immesse, mediante apertura dello sfioro di troppo pieno del pozzo, nel corpo recettore più vicino che è rappresentato da un vallone naturale tributario del torrente Riofreddo. In caso di superamento dei livelli accettabili di contaminazione, si procederà alla aspirazione delle acque mediante autobotte e verrà effettuato il conferimento delle acque presso centro di trattamento specializzato e certificato.

Per quanto riguarda il percolato verrà definita, a seguito dei analisi di laboratorio, la qualità dello stesso con classificazione ed attribuzione del relativo codice CER, necessario per determinare il corretto smaltimento. La differenziazione in base al codice CER, definirà il processo di trattamento o smaltimento da effettuare sul percolato. Verrà definito se il percolato è compreso nella categoria "CODICI CER NON PERICOLOSI" con

identificazione "19.07- percolato di discarica" e "19.07.03 – percolato di discarica, diverso da quello di cui alla voce 19.07.02, oppure se è compreso nella categoria "CODICI CER PERICOLOSI", con identificazione "19.07.02 – percolato di discarica contenete sostanze pericolose". In allegato schede identificative dei codici menzionati.

Realizzazione diaframma impermeabile

Il settore di monte e la zona più depressa della discarica, saranno completati mediante la realizzazione di un muro interrato in calcestruzzo armato che fungerà da diaframma ed avrà dunque la funzione di impedire la migrazione di eventuali acque contaminate verso l'esterno della discarica a valle ed afflussi, verso la stessa, da monte.

Il muro avrà uno sviluppo lineare complessivo di 220 ml con il piano di posa della fondazione collocato a -7,00ml dal piano campagna e spessore di 0,50ml. Per il dimensionamento del muro si rimanda ai calcoli strutturali a corredo del progetto di bonifica.

Specifiche di realizzazione dei diaframmi impermeabili

I diaframmi impemeabili vengono utilizzati in ingegneria come barriera impermeabile isolante per delimitare siti inquinati.

Nel progetto in esame, verranno realizzati setti di diaframmi in calcestruzzo armato, a parete continua, ed a sezione rettangolare eseguiti entro terra con profondità fino a 8,00 m realizzati mediante scavo, con idonei macchinari senza impiego di fanghi bentonitici, posa in opera dell'armatura metallica con saldatura delle giunzioni, getto del calcestruzzo con classe di resistenza non inferiore a C25/30, mediante tramoggia collegata a tubazioni di diametro adeguato in modo da immettere il calcestruzzo dal fondo dello scavo. La tecnica di realizzazione che verrà utilizzata è quella con benna mordente, adatta ad operare sul terreno. I diaframmi in oggetto verranno realizzati con spessori di 0,50m ed in setti di avanzamento di 2,50m. A scavo eseguito, raggiunta la profondità di progetto, verrà posata in opera la gabbia metallica di armatura e si procederà al getto di calcestruzzo tramite tubi convogliatori a partire da fondo foro fino a raggiungere il piano campagna. La tenuta

idraulica sarà garantita dalla continuità dei setti che verranno posti in opera senza interruzioni, dallo spessore della barriera, equivalente a 0.50m e dalla presenza nel manufatto di idonee armature, costituite da gabbie metalliche costituite da doppia maglia e distanziatori di collegamento. L'introduzione dell'armatura metallica garantisce un'adeguata resistenza alle sollecitazioni meccaniche indotte dal sottosuolo, evitando la formazione di lesioni che possano ridurre la capacità di tenuta idraulica. Il calcestruzzo è un prodotto edilizio dalle elevate capacità impermeabili

Pozzi per barriera idraulica

Nel settore di valle della discarica, saranno realizzati n° 3 pozzi drenanti trivellati di diametro 0,80m e profondità di 4,0m dal piano campagna. I pozzi, realizzati mediante l'utilizzo di filtri drenanti in lamiera di acciaio zincata finestrata, avranno la funzione di intercettare le eventuali acque che possono migrare all'esterno della discarica. Sulla scorta delle caratteristiche geolitologiche del sito che accoglie la discarica, caratterizzato da una tipologia marcatamente argillosa e dunque livelli di permeabilità medio-bassi, si provvederà a definire un fondo pozzo con profondità inferiore al piano di posa in opera del muro di contenimento a valle dei stessi pozzi. Verrà effettuata la chiusura del bocca-pozzo mediante coperchio metallico a tenuta, munito di chiusura di sicurezza.

Considerando quanto esposto in merito ai pozzi nell'allegato 9) *Piano di monitoraggio e controllo post-operativo*, si specifica che in coincidenza dei prelievi di controllo periodici, in caso di superamento dei limiti di tolleranza, verrà eseguita l'aspirazione delle acque mediante specifica autobotte e le stesse acque verranno conferite presso un centro di smaltimento o trattamento autorizzato. In caso di accertamento analitico che ne certifichi l'idoneità e a seguito di autorizzazione, ai sensi della Parte Terza del D.Lgs. 152/06, così come previsto dall'art. 243 come modificato dall'art. 41 c.i. del D.l. 69/2013 convertito dalla L. 98/2013, le acque potranno essere immesse in un corpo recettore. Pertanto, vista la mancanza di rischio, le acque potranno rimanere in sito o essere riversate

nell'impluvio a valle. E' da specificare che al fine di effettuare un monitoraggio corretto, i campionamenti sulle acque verranno effettuati prelevando aliquote da cisterne non contaminate, posizionate esternamente ai pozzi e nelle quali le acque giungeranno dunque rimescolate. Questo per favorire il prelievo di campioni omogenei.

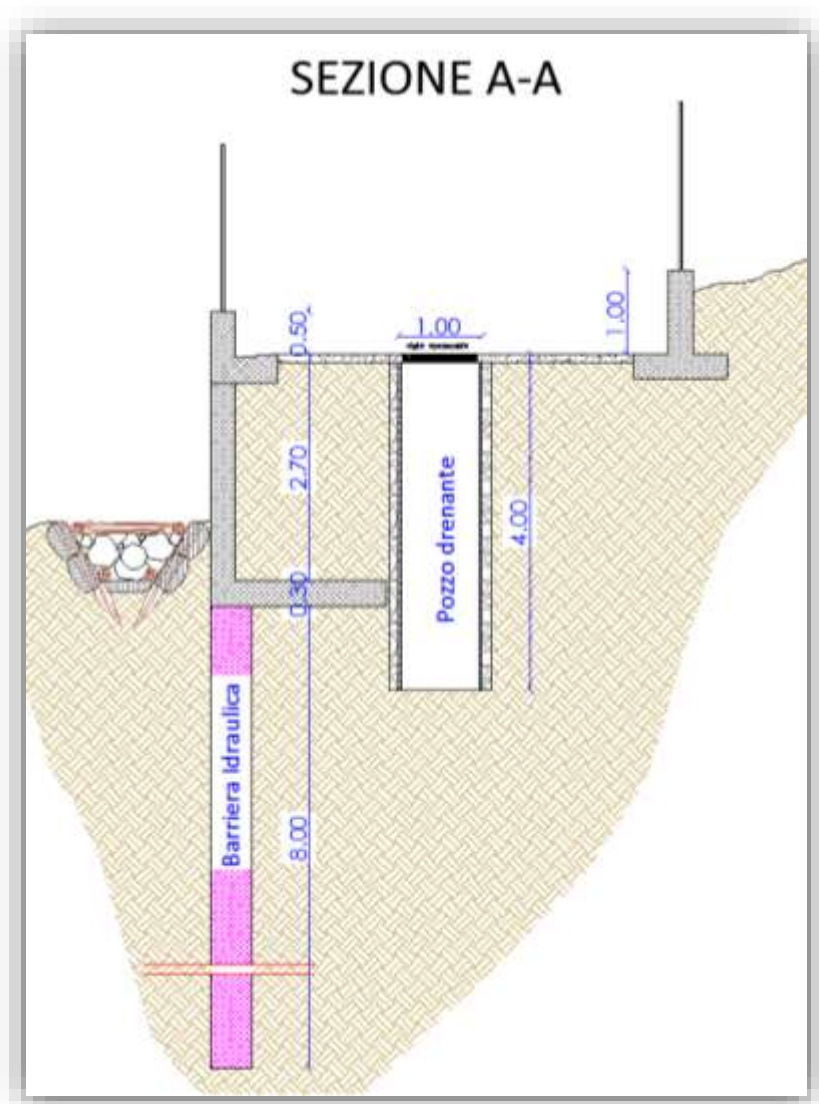
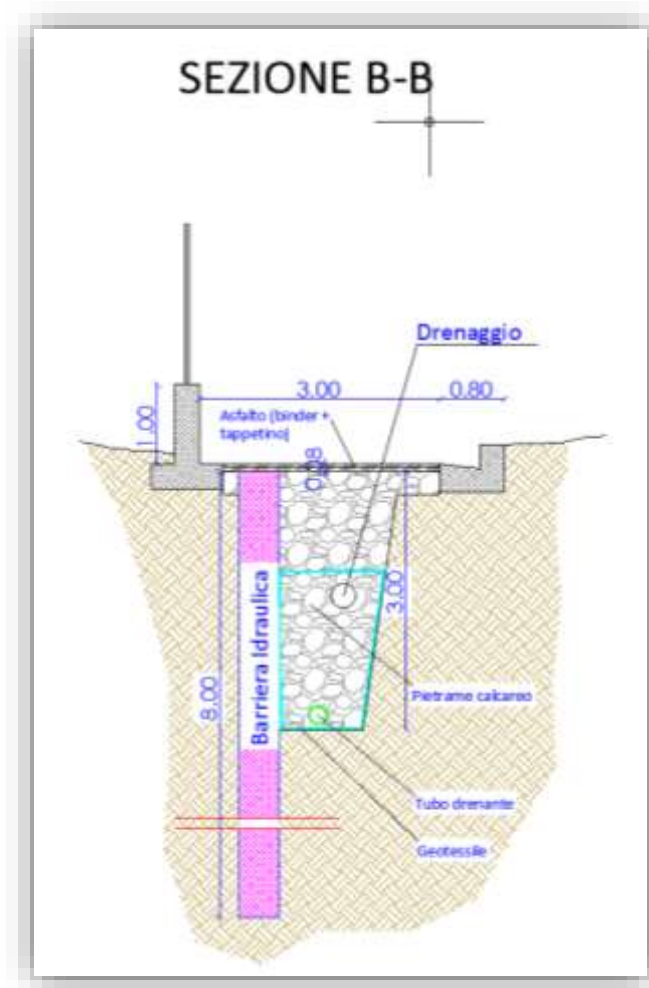


Fig. 11 - Configurazione operativa del sistema barriera idraulica / pozzi drenanti
(5.1.b – Opere Sotterranee)



*Fig. 12 - Configurazione operativa del sistema barriera idraulica / drenaggi
(5.1.b – Opere Sotterranee)*

Condizionamento piezometri

Tra le operazioni propedeutiche alla bonifica verrà effettuata una ricognizione con seguente verifica di funzionalità di tutti i piezometri realizzati nella fase di Indagine preliminare e nella successiva fase di Caratterizzazione Sito-Specifica. Per i piezometri ancora efficienti, si provvederà a realizzare una sistemazione definitiva mediante apposito pozzetto perimetrale prefabbricato in calcestruzzo, corredato di coperchio di ispezione sigillato e di palina di segnalazione con annessa bandierina di identificazione alfanumerica del piezometro, utilizzando i codici attribuiti in fase di Caratterizzazione Sito-Specifica. Si provvederà alla realizzazione di nuovi piezometri in ragione di tre con uno posizionato a monte della discarica ed i rimanenti due collocati a valle. Successivamente

alla installazione dei tubi drenanti finestrati in PED, si provvederà ad applicare nello spazio tra i tubi stessi e le pareti dei fori, idoneo ghiaietto calibrato specifico per questo utilizzo. Questo accorgimento garantirà una maggiore funzionalità dei piezometri incidendo positivamente sulla vita utile degli stessi. Anche per i nuovi piezometri verrà effettuato il condizionamento già descritto per i piezometri esistenti.

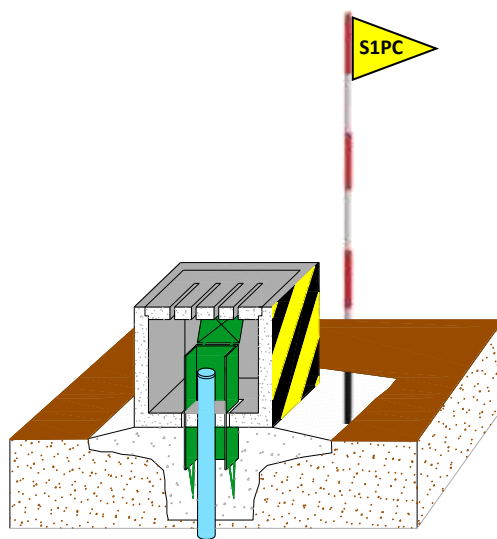


Fig. 13 - Schema di sistemazione dei piezometri esistenti

Schema progettuale degli interventi di bonifica

Le operazioni di bonifica verranno coordinate sulla base dei seguenti elaborati cartografici allegati al Progetto Definitivo di Bonifica:

Nell'elaborato 3.1.b) *Individuazione delle aree contaminate esterne alla discarica*, vengono rappresentate le aree totali, risultanti dalla sovrapposizione delle aree riguardanti i singoli analiti, interessate da contaminazione in falda (colore blu); nella stessa cartografia ed allo stesso modo, verranno indicate le aree, sempre esterne alla discarica, interessate da contaminazione del suolo (colore rosso). Le perimetrazioni di cui in precedenza, sono state delimitate in base alle risultanze del Piano di caratterizzazione approvato dalla Regione Campania (D.D. n°64 del 16/06/2009 dell'AGC5, settore 5). In planimetria verranno rappresentati anche tutti i punti di

campionamento indagati nella fase di Caratterizzazione sito-specifica.

Nell'allegato 5.1.b.1) *Planimetria delle opere di bonifica nelle aree contaminate*, sono rappresentate planimetricamente le opere di bonifica da realizzare per i suoli e per le acque di falda. Al fine di evitare la movimentazione di volumi considerevoli di terreni contaminati che potrebbero indurre migrazione degli inquinanti già presenti, considerando la volontà di perseguire un coerente equilibrio tra costi e benefici e considerando altresì che gli inquinanti presenti nel suolo e nella falda non rappresentano fonte di rischio in superficie per l'incolumità umana e sanitaria, è stata contemplata la necessità di concentrare le azioni di bonifica sulla falda. In questo modo, l'azione di bonifica si ripercuoterà anche sulla matrice suolo. Nello specifico verrà realizzata una serie di trincee drenanti che avranno il compito di intercettare le acque di falda all'interno del perimetro risultato contaminato. La rete di trincee sarà recapitata ad un pozzo di raccolta con diametro 3,00m e profondità di 5,00m. In superficie verrà realizzata una rete di canalette superficiali, allo scopo di allontanare rapidamente le acque di precipitazione meteorica. Riguardo i suoli da escavare per la realizzazione delle trincee drenanti, in funzione di quanto raccomandato nella parte V^a del DM 152/06, gli stessi verranno sottoposti, in fase esecutiva, ad analisi di laboratorio, per verificare la presenza di elementi inquinanti ed effettuare il loro eventuale superamento dei valori limite imposti dal DM 152/2006. A seguito di questa verifica si considera il riutilizzo in cantiere o l'allontanamento dei terreni presso un sito di trattamento specializzato o una discarica autorizzata. Al fine di garantire una adeguata operatività in fase esecutiva ed allo stesso tempo garantire la copertura economica dei lavori, è stato considerato di contemplare l'allontanamento dei terreni di scavo. Qualora in fase esecutiva i terreni risultino esenti da inquinanti o i parametri potenzialmente inquinanti siano inferiori alle soglie di tolleranza, i terreni potranno rimanere in sito e si procederà esclusivamente ad

un riassetto della componente economica.

Nell'elaborato 5.1.b.2) *Schema di migrazione delle acque nelle opere di regimazione idrica superficiale e profonda*, vengono descritte le direzioni dei flussi idrici intercettati dalle opere di regimazione delle acque superficiali e delle acque sotterranee. Vengono inoltre identificati i manufatti di accumulo intermedio e di base che saranno oggetto di controllo come descritto all'allegato 9) *Piano di monitoraggio e controllo post-operativo*.

Tipologia di intervento di bonifica proposto

Gli interventi di bonifica, nelle aree esterne al perimetro della discarica, interesseranno fondamentalmente le due matrici ambientali costituite dal suolo e dalle acque. Per quanto riguarda la matrice suolo e per fornire maggiore completezza descrittiva, si riporta una descrizione, effettuata sulla scorta delle indicazioni proposte dal P.R.B. in modo da chiarire quanto già menzionato ai paragrafi precedenti.

Bonifica dei suoli

Escavazione e smaltimento off-site (Estratto dal "Piano di Bonifica Regionale della Campania")

L'escavazione dei rifiuti presenti e lo smaltimento in una discarica autorizzata, attrezzata con tutti i presidi previsti dalla normativa vigente, rappresenta una scelta fortemente vincolata dal rapporto costi/benefici dell'operazione e dalla reale possibilità di reperire volumi di conferimento disponibili a distanze accettabili dal sito di asporto.

Tale scelta può essere pertanto ritenuta idonea solo nel caso in cui i volumi da smaltire siano molto limitati e comunque valutando accuratamente i seguenti aspetti:

- ✓ la rimozione e la conseguente movimentazione dei materiali deve poter essere effettuata in condizioni di assoluta sicurezza, senza causare pericolo per la salute e per

l'ambiente;

- ✓ devono essere accuratamente valutati i percorsi e le condizioni di trasporto dei materiali;
- ✓ deve essere disponibile ad una distanza ragionevole un sito idoneo, autorizzato allo smaltimento di quella tipologia di materiali .

In ogni caso tale scelta, per volumi rilevanti, e facendo salvi casi particolari, è da ritenersi eccezionale e difficilmente attuabile. Comunque, ove il progetto preveda l'allontanamento dei rifiuti, dovrà essere indicato anche l'impianto di smaltimento al quale questi verranno conferiti, la relativa capacità ricettiva residua e la compatibilità con i rifiuti originati. Nel progetto in esame si considera di limitare l'asportazione dei suoli che risultino inquinati a seguito di analisi di laboratorio. In particolare saranno sottoposti a questa azione soltanto i suoli derivanti da escavazione delle trincee drenanti che verranno realizzate all'interno delle aree risultate contaminate a seguito dello studio di Caratterizzazione.

Modalità di trattamento delle terre e rocce da scavo in funzione delle CSC rilevate in fase di caratterizzazione.

Nell'allegato 6) Piano di gestione di rifiuti, terre e rocce di scavo prodotti in fase di bonifica, viene riportata la metodologia di gestione delle rocce e terreni di scavo. Si specifica che, tenendo preliminarmente in debita considerazione le risultanze delle indagini preliminari e di caratterizzazione dei suoli, le terre e rocce di scavo che si produrranno nelle aree di intervento contaminate, in cui si sono rilevati superamenti delle CSC nella fase di caratterizzazione, verranno trattate non come sottoprodotti, come coordinato dal DM 161/2012), ma , conformemente a quanto imposto dalla Parte IVa del D.Lgs. 152/2006 e s.m.i. verranno trattate come "suoli e rocce contaminati" e pertanto si procederà al loro allontanamento e conferimento presso il più vicino centro di trattamento autorizzato che provvederà a smaltimento o trattamento.

Bonifica delle acque

Per quanto riguarda le acque, la bonifica delle stesse sarà limitata a quelle che risulteranno contaminate a seguito analisi di campioni prelevati nei manufatti di raccolta. Le verifiche dei contaminanti saranno effettuate in riferimento a quanto contemplato nella L. 36/2003. A seguito di superamento dei valori tabellari consentiti dalla legge, si provvederà ad effettuare l'aspirazione delle acque mediante autobotte e successivamente verrà effettuato il trasporto presso centri autorizzati al trattamento ed allo smaltimento.

Schema evolutivo delle quantità e qualità di percolato nella fase post-operativa

Nell'allegato 1.1) Stima del percolato presente in discarica, è stata effettuata una stima analitica del percolato presente in discarica. La trattazione analitica è stata impostata considerando l'assetto geometrico della vasca di discarica in base alle risultanze della documentazione progettuale di realizzazione della discarica. Inoltre è stata considerata l'integrità dei teli di fondo che nella vita utile della discarica sono stati inevitabilmente danneggiati definendo punti di fuga del percolato. Per quanto riguarda l'evoluzione quantitativa del percolato, si può affermare che lo stesso subirà un drastico abbattimento per due aspetti fondamentali:

1) Variazione del regime di infiltrazione delle acque meteoriche e sotterranee in discarica:

La realizzazione del capping di chiusura, delle barriere idrauliche e dei drenaggi profondi, limiterà, in modo considerevole, la migrazione di acque, sia superficiali che sotterranee, all'interno del corpo di discarica. Il mancato apporto di acqua definirà la stabilizzazione del volume di percolato.

2) Emungimento delle acque nei pozzi della barriera idraulica:

Nei pozzi della barriera idraulica, periodicamente, così come coordinato dall'allegato 9) Piano di monitoraggio e controllo post-

operativo, verranno effettuati dei campionamenti di controllo a seguito dei quali, in caso di superamento dei limiti di contaminazione accettabile, verrà predisposta l'aspirazione delle acque ed il seguente conferimento a centro di trattamento autorizzato. I pozzi, superficialmente, sono isolati mediante il capping e sigillati con chiusino a tenuta che impedisce l'afflusso di acque meteoriche. E' da prevedere, dunque che specie all'avvio del monitoraggio, probabilmente si verificherà l'intercettazione di acque con livelli di contaminazione superiore ai limiti imposti dalla legge. A seguito di ciò si contempla la necessità di allontanare le acque emunte, generando la diminuzione del percolato in discarica. Si considera, a questo punto che con il passare del tempo, vista la mancanza di afflussi dall'esterno, i quantitativi di acqua emunta si ridurranno progressivamente fino a divenire nulli.

Parametri analitici posti a controllo nel Piano di monitoraggio post-operativo

Si specifica che all'allegato 9) *Piano di monitoraggio e controllo post-operativo*, è prevista la determinazione analitica anche di tutti i parametri per i quali si è riscontrato il superamento delle CSC, precisando che le verifiche analitiche saranno riferite ai livelli di CSC di cui alla Tabella 2 dell'Allegato 5 della Parte IVa - Titolo V° "Bonifica Siti Contaminati del D.Lgs 152/06.

I parametri per i quali è previsto quanto appena accennato sono i seguenti:

In falda:

Metalli: Argento, Cadmio, Cromo VI, Cromo totale, Manganese, Nichel, Piombo.

Alifatici: Clorometano, Esaclorobutadiene, Tricloroetano.

Fenoli: Pentaclorofenolo.

Organici aromatici: Benzene

Nei suoli: Berillo, Cromo totale, Nichel, Vanadio.

In allegato alla presente, copia integrale della Tabella 2 dell'Allegato 5 della Parte IV^a, menzionata in precedenza, con

evidenziati i parametri da porre a monitoraggio.

In allegato all'allegato 9), copia integrale della Tabella 2 dell'Allegato 5 della Parte IV^a, menzionata in precedenza, con evidenziati i parametri da porre a monitoraggio.

Ripristino ambientale

A conclusione di tutte le azioni di carattere prettamente tecnico, descritte in precedenza, si procederà ad un intervento definitivo volto a potenziare la stabilità e garantire un corretto inserimento, dell'intera opera, nel contesto ambientale in cui è collocata. Per giungere a tale fine, si procederà inserendo, sulla nuova superficie topografica, specie erbacee ed arbustive autoctone. Nello specifico verrà effettuata, sull'intera superficie, idrosemina di essenze erbacee suffruttuose, costituita, in media, dal 70-80% di graminacee e dal 15-20% da leguminose, miscelate con acqua, ammendanti, collanti e fitoregolatori di origine naturale. L'idrosemina verrà effettuata con l'ausilio di lancia idraulica collegata a sistema di pompaggio meccanico.

A termine dell'idrosemina, verrà effettuata la messa a dimora di essenze arbustive, anch'esse autoctone. In primo luogo verrà impiantata una siepe in *laurus nobilis*. Detta siepe seguirà, in maggior parte, l'intero perimetro della discarica. Un'ulteriore impianto verrà effettuato appena a monte delle cunette superficiali che dai settori ovest ed est, convogliano le acque di ruscellamento verso il settore di valle.

L'azione sarà completata impiantando, sull'intera superficie e con ordine sparso, ulteriori essenze arbustive tipiche del luogo. L'introduzione di essenze arbustive ha una duplice funzione. La prima di carattere tecnico, in quanto gli apparati radicali degli arbusti contribuiscono in modo significativo a migliorare le caratteristiche di stabilità della superficie antropica realizzata, contrastando eventuali fenomeni gravitativi e di erosione superficiale. La seconda funzione è di carattere qualitativo, in quanto l'introduzione di essenze arbustive, contribuisce a mitigare sensibilmente l'impatto visivo dell'opera realizzata e ne migliora, dunque, la compatibilità nel contesto ecologico ed ambientale in cui è collocato.

4) Conclusioni

Le azioni proposte in progetto sono rispondenti alle direttive normative in vigore e sono idonee alla messa in sicurezza definitiva del sito. Tutti i prodotti proposti sono realizzati con materiali e sistemi che non producono impatto ambientale, principalmente riguardo al rilascio di eventuali sostanze inquinanti.

Il progetto è strutturato al fine di elevare al massimo la funzionalità del sistema di protezione definitivo, contrastando contemporaneamente l'afflusso della matrice idrica dall'esterno verso la discarica e la migrazione di eventuali inquinanti, dalla stessa, verso l'esterno. Nel contempo, le operazioni di messa in sicurezza saranno condotte, prestando massima attenzione a limitare al massimo l'esposizione dei lavoratori in fase di realizzazione. Tutte le soluzioni tecniche previste in progetto, sono state configurate a seguito di valutazione tecnico-economica e funzionale, al fine di perseguire un livello di spesa sostenibile in riferimento all'obiettivo preposto.

Per quanto riguarda l'interferenza, in fase esecutiva, delle criticità ambientali che si verificheranno durante le attività di cantiere, quali ad esempio emissioni diffuse, rumore, inquinamento luminoso, ecc. si specifica che detti aspetti sono stati trattati all'allegato 7) *Studio di compatibilità ambientale*, compreso nella documentazione progettuale del piano operativo ed attività di bonifica della discarica alla località Campo della Corte, a cui si rimanda per una trattazione più articolata ed esaustiva.

Il tecnico

INTEGRAZIONI A SEGUITO DI C.S.
DEL 11/09/2014 – PROT. 2014.0599372

Note integrative al progetto definitivo di bonifica della discarica comunale alla località Campo della Corte

Nel seguito si espongono le note integrative relative ad ogni punto delle osservazioni formulate dall'ARPAC in sede di Conferenza di Servizio del 11/09/2014, prot. 2014.0599372. Si specifica che i punti verranno aggregati in due gruppi, a seconda che siano chiarimenti o integrazioni con realizzazione di nuove opere. Verrà rispettata comunque la numerazione adottata per le osservazioni in modo da avere rapida rispondenza tra osservazione e chiarimento / integrazione.

Le tavole grafiche interessate da modifiche, vengono riproposte rispettando la numerazione del progetto definitivo originario, applicando, a seguito del codice identificativo, la dicitura "INT" (*Integrazione*).

CHIARIMENTI

(1) Si specifica che l'impossibilità di rimozione degli inquinanti menzionata alla Tav. 1 "Relazione Tecnica Illustrativa, è riferita al materiale misto, RSU e terreni di livellamento, che compongono il corpo di discarica. Per quanto riguarda invece i suoli risultati contaminati all'esterno della discarica, si riscontra che i campioni risultati contaminati sono stati prelevati nella fascia compresa tra -5.0m e -15.00m dal piano campagna. L'asportazione di suolo fino a tali profondità comporterebbe un allargamento considerevole dell'impronta in pianta dello scavo. Contestualmente si potrebbe ingenerare una concreta condizione di instabilità del suolo che potrebbe interessare il vicino corpo di discarica. La profondità di scavo risulterebbe sottoposta al piano di fondazione della barriera idraulica che potrebbe subire anch'essa instabilità strutturale. Al fine di ridurre gli inquinanti all'interno dei suoli contaminati, si propende alla realizzazione di N°3 pozzi trivellati, posti appena a valle dell'area risultata contaminata per la matrice suolo, con diametro di 0,80m e profondità massima posta a -15,00m dal piano campagna. I pozzi avranno lo scopo di intercettare le acque provenienti dai suoli contaminati che in funzione della presenza a monte della barriera idraulica, subiranno una considerevole diminuzione nel tempo. I pozzi saranno sottoposti ad un monitoraggio più frequente ed allo stesso modo si procederà alla aspirazione dei liquidi intercettati. Il boccapozzo, per ognuno, sarà sigillato al fine di evitare l'innalzamento del livello dell'acqua a causa di apporti meteorici dall'esterno. Questo aspetto potrebbe indurre migrazione di eventuali contaminanti verso livelli di suolo più superficiali.

Nel complesso, le operazioni di bonifica verranno coordinate sulla base dei seguenti elaborati cartografici allegati al Progetto Definitivo di Bonifica:

Nell'elaborato 3.1.b) *Individuazione delle aree contaminate esterne alla discarica*, vengono rappresentate le aree totali, risultanti dalla sovrapposizione delle aree riguardanti i singoli analiti, interessate da contaminazione in falda (colore blu); nella stessa cartografia ed allo stesso modo, verranno indicate le aree, sempre esterne alla discarica, interessate da contaminazione del suolo (colore rosso). Le perimetrazioni di cui in precedenza, sono state delimitate in base alle risultanze del Piano di caratterizzazione approvato dalla Regione Campania (D.D. n°64 del 16/06/2009 dell'AGC5, settore 5). In planimetria verranno rappresentati anche tutti i punti di campionamento indagati nella fase di Caratterizzazione sito-specifica.

Nell'allegato 5.1.b.1) *Planimetria delle opere di bonifica nelle aree contaminate*, sono rappresentate planimetricamente le opere di bonifica da realizzare per i suoli e per le acque di falda. Al fine di evitare la movimentazione di volumi considerevoli di terreni contaminati che potrebbero indurre migrazione degli inquinanti già presenti, considerando la volontà di perseguire un coerente equilibrio tra costi e benefici e considerando altresì che gli inquinanti presenti nel suolo e nella falda non rappresentano fonte di rischio in superficie per l'incolumità umana e sanitaria, è stata contemplata la necessità di concentrare le azioni di bonifica sulla falda. In questo modo, l'azione di bonifica si ripercuoterà anche sulla matrice suolo. Nello specifico verrà realizzata una serie di trincee drenanti che avranno il compito di intercettare le acque di falda all'interno del perimetro risultato contaminato. La rete di trincee sarà recapitata ad un pozzo di raccolta con diametro 3,00m e profondità di 5,00m. In superficie verrà realizzata una rete di canalette superficiali, allo scopo di allontanare rapidamente le acque di precipitazione meteorica. Riguardo i suoli da escavare per la realizzazione delle trincee drenanti, in funzione di quanto raccomandato nella parte Va del DM 152/06, gli stessi verranno sottoposti, in fase esecutiva, ad analisi di laboratorio, per verificare la presenza di elementi inquinanti ed effettuare il loro eventuale superamento dei valori limite imposti dal DM 152/2006. A seguito di questa verifica si considera il riutilizzo in cantiere o l'allontanamento dei terreni presso un sito di trattamento specializzato o una discarica autorizzata. Al fine di garantire una adeguata operatività in fase esecutiva ed allo stesso tempo garantire la copertura economica dei lavori, è stato considerato di contemplare l'allontanamento dei terreni di scavo. Qualora in fase esecutiva i terreni risultino esenti da inquinanti o i parametri potenzialmente inquinanti siano inferiori alle soglie di tolleranza, i terreni potranno rimanere in sito e si procederà esclusivamente ad un riassetto della componente economica.

Nell'elaborato 5.1.b.2) Schema di migrazione delle acque nelle opere di regimazione idrica superficiale e profonda, vengono descritte le direzioni dei flussi idrici intercettati dalle opere di regimazione delle acque superficiali e delle acque sotterranee. Vengono inoltre identificati i manufatti di accumulo intermedio e di base che saranno oggetto di controllo come descritto all'allegato 9) *Piano di monitoraggio e controllo post-operativo*.

(2) In allegato alla presente, si riportano gli elaborati 1.4 e 3.1b aggiornati.

(3), (13) In fase di realizzazione dei lavori di messa in sicurezza definitiva e bonifica del sito, sarà effettuato, in corrispondenza dell'area in cui si è verificato superamento delle CSC per il parametro Berillio, nella fase di Caratterizzazione, un'ulteriore campagna di campionamenti dei suoli superficiali. Questa azione sarà posta in essere, tenendo conto di quanto previsto nel decreto di approvazione della Caratterizzazione, con lo scopo di valutare l'eventuale estensione dell'area di contaminazione delimitata in fase di Caratterizzazione. Per la campagna di campionamento si prevede la realizzazione di un nuovo piezometro che verrà utilizzato anche a seguito della bonifica per le procedure di monitoraggio in fase post-operativa. All'incidenza economica di tale intervento si farà fronte mediante la quota di imprevisti determinata nel quadro economico degli interventi di bonifica e messa in sicurezza permanente.

(4) A seguito delle risultanze di quanto al punto (3), in caso di contaminazione per il parametro Berillio nel suolo superficiale che rappresenterebbe un rischio per la salute umana, si provvederà a realizzare, oltre al sistema di canalizzazione delle acque superficiali, anche un sistema di captazione delle acque ed una adeguata copertura impermeabile per isolare il suolo. All'incidenza economica di tale intervento si farà fronte mediante la quota di imprevisti determinata nel quadro economico degli interventi di bonifica e messa in sicurezza permanente.

(5) La copertura superficiale finale della discarica sarà realizzata secondo la stratificazione e gli spessori previsti dall'All. 1 punto 2.4.3 del D.L. 36/2003 e dell'appendice 2 del P.R.B.

La messa in sicurezza permanente è l'insieme degli interventi atti ad isolare in modo definitivo le fonti inquinanti rispetto alle matrici ambientali circostanti ed a garantire un elevato e definitivo livello di sicurezza per le persone e per l'ambiente.

In tali casi devono essere previsti piani di monitoraggio e controllo e limitazioni d'uso rispetto alle previsioni degli strumenti urbanistici.

Gli interventi di messa in sicurezza permanente si attuano quando, a seguito di valutazioni ambientali, tecniche ed economiche si dimostri la impossibilità, nonostante l'applicazione delle migliori tecnologie disponibili, a costi sopportabili, di procedere alla rimozione delle fonti inquinanti.

Al fine di consentire l'isolamento definitivo dei rifiuti dall'ambiente circostante gli interventi in progetto saranno i seguenti:

- ✓ isolamento superficiale: dovrà essere realizzato secondo quanto previsto dall'Allegato 1 al D.Lgs. n. 36/03 ovvero tramite copertura mediante una struttura multistrato costituita, dall'alto verso il basso, dai seguenti strati:
- ✓ strato superficiale di copertura con spessore ≥ 1 m che favorisca lo sviluppo delle specie vegetali di copertura ai fini del piano di ripristino ambientale e fornisca una protezione adeguata contro l'erosione ed abbia la funzione di proteggere le barriere sottostanti dalle escursioni termiche;
- ✓ strato drenante, protetto da eventuali intasamenti, con spessore $\geq 0,5$ m in grado di impedire la formazione di un battente idraulico sopra le barriere di cui ai successivi punti 3) e 4);
- ✓ strato minerale compattato dello spessore $\geq 0,5$ m e di conducibilità idraulica di 10-8 m/s o di caratteristiche equivalenti, integrato da un rivestimento impermeabile superficiale per gli impianti di discarica di rifiuti pericolosi;
- ✓ strato di drenaggio del gas e di rottura capillare, protetto da eventuali intasamenti, con spessore $\geq 0,5$ m;
- ✓ strato di regolarizzazione dei rifiuti con la funzione di permettere la corretta messa in opera degli strati sovrastanti".
- ✓ Isolamento perimetrale: dovrà essere realizzato tramite barriere costituite da materiali a bassa permeabilità (bentonite, argilla, calcestruzzo adeguatamente trattato), che dovranno essere ammorsate in strati di fondo poco permeabili in modo da interrompere i flussi di liquidi contaminati verso strati profondi di sottosuolo o verso corpi idrici sotterranei.
- ✓ Isolamento del fondo: da realizzarsi nel caso in cui, ad es. per l'assenza di livelli naturali poco permeabili, sia necessario procedere anche ad isolare il fondo del corpo rifiuti.

(6) La tenuta idraulica dei diaframmi impermeabili è garantita fondamentalmente da due spetti, uno di tipo costitutivo, l'altro di tipo realizzativo.

I diaframmi impermeabili vengono utilizzati in ingegneria come barriera impermeabile isolante per delimitare siti inquinati.

Nel progetto in esame, verranno realizzati setti di diaframmi in calcestruzzo armato, a parete continua, ed a sezione rettangolare eseguiti entro terra con profondità fino a 8,00 m realizzati mediante scavo, con idonei macchinari senza impiego di fanghi bentonitici, posa in opera dell'armatura metallica con saldatura delle giunzioni, getto del calcestruzzo con classe di resistenza non inferiore a C25/30, mediante tramoggia collegata a tubazioni di diametro adeguato

in modo da immettere il calcestruzzo dal fondo dello scavo. La tecnica di realizzazione che verrà utilizzata è quella con benna mordente, adatta ad operare sul terreno. I diaframmi in oggetto verranno realizzati con spessori di 0,50m ed in setti di avanzamento di 2,50m. A scavo eseguito, raggiunta la profondità di progetto, verrà posata in opera la gabbia metallica di armatura e si procederà al getto di calcestruzzo tramite tubi convogliatori a partire da fondo foro fino a raggiungere il piano campagna. La tenuta idraulica sarà garantita dalla continuità dei setti che verranno posti in opera senza interruzioni, dallo spessore della barriera, equivalente a 0.50m e dalla presenza nel manufatto di idonee armature, costituite da gabbie metalliche costituite da doppia maglia e distanziatori di collegamento. L'introduzione dell'armatura metallica garantisce un'adeguata resistenza alle sollecitazioni meccaniche indotte dal sottosuolo, evitando la formazione di lesioni che possano ridurre la capacità di tenuta idraulica. Il calcestruzzo è un prodotto edilizio dalle elevate capacità impermeabili.

(7)

I diaframmi impermeabili vengono utilizzati in ingegneria come barriera impermeabile isolante per delimitare siti inquinati e dunque limitare o precludere la migrazione di contaminanti verso l'esterno. Nella loro costruzione, come per tutte le opere ingegneristiche, è necessario porre in dovuta preliminare considerazione le condizioni di stabilità del sito di realizzazione.

Analizzando il contorno del sito di discarica si evince che non sono presenti evidenze riconducibili a fenomeni gravitativi attivi o pregressi. L'assetto planialtimetrico è esente da rotture di pendenze, e contropendenze e l'acclività media del versante è valutata in 8°. Contestualmente, anche il corpo di discarica non presenta alcun evidenza di instabilità dei rilevati perimetrali. Inoltre, in base alla documentazione tecnica posta in vigore dall'Autorità di Bacino dei fiumi Liri, Garigliano e Volturno, il sito non ricade in aree di rischio. Il sito ricade nella categoria: "Area di possibile ampliamento dei fenomeni franosi cartografati all'interno, ovvero di fenomeni di primo distacco, per la quale si rimanda al D. M. LL.PP. 11/03/1988 - C1. L'assenza al contorno di aree perimetrate con livello di rischio rende nullo l'ampliamento delle suddette.

In funzione di quanto descritto nelle stratigrafie geologiche effettuate nella fase di Caratterizzazione, si evince che ad una profondità di -4,5m dal p.c. si rinvenivano suoli argillosi e marnosi compatti con basso o nullo coefficiente di permeabilità. Al fine di garantire una elevata funzionalità delle barriere idrauliche e contemporaneamente assolvere a quanto menzionato all'Appendice 2 del Piano di Bonifica Regionale della Campania, pubblicato sul BURC n°30 del 05/05/2013 che definisce l'attestazione fondale delle opere di barriera alle acque sotterranee per un metro nel substrato con permeabilità medio-bassa, si conviene collocare il fondo scavo delle barriere idrauliche a -8,00m dal p.c. In questo modo le condizioni appena menzionate sono ampiamente assolte.

(8) In riferimento alla tavola 5.1.b si specifica che il cerchio apposto all'interno dello schema di drenaggio non rappresenta un ulteriore tubazione, ma è semplicemente un marcatore per identificare l'intera sezione di drenaggio. Per chiarezza si ripropone, a corredo della presente, la tavola 5.1.b senza il cerchio marcatore.

(9) Al fine di garantire il funzionamento costante dei sistemi di aspirazione, allontanamento e stoccaggio a corredo delle trincee drenanti e delle opere preposte a drenare eventuale percolato, saranno previsti controlli e monitoraggi periodici per valutare l'efficienza ed in corretto funzionamento dei dispositivi. Sarà cura dell'attuatore del Piano di Monitoraggio e controllo, porre

particolare attenzione ai periodi successivi ad eventi meteorici di particolare rilevanza, a seguito dei quali dovranno essere effettuate adeguate operazioni di asportazione dei liquidi raccolti.

(10) A monte della barriera idraulica, come menzionato in precedenza, verranno realizzati n°5 pozzi con diametro 0,8m e profondità di 8,00m, che avranno lo scopo di intercettare le acque potenzialmente contaminate da percolato, provenienti dal corpo di discarica.

La profondità di fondo foro dei pozzi drenanti, menzionata in precedenza, è stata dettata dall'analisi delle risultanze delle indagini di Caratterizzazione del sito, a seguito del quale è stato valutato un livello statico medio della falda posto a -7,00m dal p.c. In effetti, il livello statico è riferito alle rilevazioni effettuate all'interno dei piezometri di monitoraggio che, visto l'assetto geologico del substrato marcatamente argilloso e dunque caratterizzato da permeabilità bassa o nulla, non sono rappresentativi della reale dinamica idrogeologica locale. In altri termini, l'intero spessore indagato, individua un contesto idrogeologicamente eterogeneo, caratterizzato da componente argilloso-marnosa marcatamente impermeabile e limitati ed esigui livelli calcarenitici o con matrice sabbioso-limosa significativa che conformano acquiferi localizzati e raramente comunicanti. Da questi livelli, in coincidenza con le aperture definite dai piezometri, le acque percolano verso il basso fino al fondo dei piezometri stessi, generando una determinata colonna di fluido in quanto al contorno la presenza di suolo impermeabile ne impedisce la migrazione. Nella realtà i flussi idrici nei livelli permeabili sono confinati sia a letto che a tetto da termini impermeabili. Questa condizione è confermata anche dalle operazioni di espurgo dei piezometri effettuate nella fase di Caratterizzazione. In occasione degli espurghi infatti, si è notato un rapido esaurimento dell'acqua fino a fondo piezometro con un conseguente tempo di risalita che si è protratto per circa una settimana, a testimoniare che non vi è una vera e propria falda, ma che le acque intercettate provengono da livelli sospesi tra loro non comunicanti. Al fine di rendere comunque una elevata funzionalità delle opere si conviene spingere il fondo pozzo a -8,00m dal p.c., scendendo dunque un metro al di sotto del livello statico di falda rilevato. Considerando quanto esposto in merito ai pozzi nell'allegato 9) *Piano di monitoraggio e controllo post-operativo*, si specifica che in coincidenza dei prelievi di controllo periodici, in caso di superamento dei limiti di tolleranza, verrà eseguita l'aspirazione delle acque mediante specifica autobotte e le stesse acque verranno conferite presso un centro di smaltimento o trattamento autorizzato. In caso di accertamento analitico che ne certifichi l'idoneità e a seguito di autorizzazione, ai sensi della Parte Terza del D.Lgs. 152/06, così come previsto dall'art. 243 come modificato dall'art. 41 c.i. del D.l. 69/2013 convertito dalla L. 98/2013, le acque potranno essere immesse in un corpo recettore. Pertanto, vista la mancanza di rischio, le acque potranno rimanere in sito o essere riversate nell'impluvio a valle. E' da specificare che al fine di effettuare un monitoraggio corretto, i campionamenti sulle acque verranno effettuati prelevando aliquote da cisterne non contaminate, posizionate esternamente ai pozzi e nelle quali le acque giungeranno dunque rimescolate. Questo per favorire il prelievo di campioni omogenei. In riferimento alla gestione delle acque intercettate dai 5 pozzi drenanti, da ubicare rispettivamente a valle del corpo di discarica ed a monte della barriera impermeabile, si specifica che, in funzione della potenziale contaminazione da parte del percolato proveniente dal fondo discarica, le acque verranno trattate come rifiuti liquidi e dunque debitamente conferiti e smaltiti presso contro specializzato.

(11) Nell'allegato 1.1) *Stima del percolato presente in discarica*, è stata effettuata una stima analitica del percolato presente in discarica. La trattazione analitica è stata impostata considerando l'assetto geometrico della vasca di discarica in base alle risultanze della documentazione progettuale di realizzazione della discarica. Inoltre è stata considerata l'integrità dei teli di fondo che nella vita utile della discarica sono stati inevitabilmente danneggiati definendo punti di fuga del percolato. La quantificazione del volume di RSU, considerati per la valutazione del percolato, è riferita al settore di discarica condizionato con vasca e membrana, come specificato in precedenza. Dunque il volume è inferiore a quello totale della discarica menzionato nello studio di Caratterizzazione sito-specifica della discarica, che risultava equivalente a 4800mc. Questa osservazione è stata fatta in quanto, le acque di circolazione all'interno degli RSU presenti nella zona di discarica non condizionata, non hanno subito alcuna regimazione e confinamento e dunque sono migrati irregolarmente all'interfaccia con il suolo originario, senza generare eventuali punti di accumulo di cui sia certa l'esistenza e la localizzazione. Per quanto riguarda l'evoluzione quantitativa del percolato, si può affermare che lo stesso subirà un drastico abbattimento per due aspetti fondamentali:

1) Variazione del regime di infiltrazione delle acque meteoriche e sotterranee in discarica:

La realizzazione del capping di chiusura, delle barriere idrauliche e dei drenaggi profondi, limiterà, in modo considerevole, la migrazione di acque, sia superficiali che sotterranee, all'interno del corpo di discarica. Il mancato apporto di acqua definirà la stabilizzazione del volume di percolato.

2) Emungimento delle acque nei pozzi della barriera idraulica:

Nei pozzi della barriera idraulica, periodicamente, così come coordinato dall'allegato 8) *Piano di monitoraggio e controllo post-operativo*, verranno effettuati dei campionamenti di controllo a seguito dei quali, in caso di superamento dei limiti di contaminazione accettabile, verrà predisposta l'aspirazione delle acque ed il seguente conferimento a centro di trattamento autorizzato. I pozzi, superficialmente, sono isolati mediante il capping e sigillati con chiusino a tenuta che impedisce l'afflusso di acque meteoriche. E' da prevedere, dunque che specie all'avvio del monitoraggio, probabilmente si verificherà l'intercettazione di acque con livelli di contaminazione superiore ai limiti imposti dalla legge. A seguito di ciò si contempla la necessità di allontanare le acque emunte, generando la diminuzione del percolato in discarica. Si considera, a questo punto che con il passare del tempo, vista la mancanza di afflussi dall'esterno, i quantitativi di acqua emunta si ridurranno progressivamente fino a divenire nulli. Particolare attenzione, dovrà essere prestata ai pozzi da realizzare nell'area risultata contaminata nella matrice suolo. I sopralluoghi e le conseguenti operazioni di aspirazione di liquidi intercettati dovranno essere effettuati con maggior frequenza rispetto alle altre opere di intercettazione delle falde sotterranee.

(12)

Per la stima del biogas presente in discarica e della sua evoluzione in fase post-operativa, è stato applicato un modello semplificato che si basa sulla valutazione tramite specifiche formule analitiche, di definiti parametri sito-specifici rappresentati principalmente dai quantitativi di rifiuti stoccati nel tempo e della loro composizione merceologica media. Il biogas generabile in discarica, fondamentalmente, è correlato alla quantità di rifiuti stoccati, alla tipologia degli stessi, con particolare attenzione alla frazione organica, al periodo di conferimento ed alla tipologia di condizionamento e/o copertura temporanea della discarica. E' stato considerato, così come riportato nel Piano per la Caratterizzazione del sito, un intervallo temporale di utilizzo della

discarica di 9 anni, compreso tra il 1994 ed il 2002. Dall'analisi, descritta alla tav. 1.2, si evince che nel sito non vi è attualmente produzione di biogas. Gli sfiati per il biogas verranno collocati nel settore di mezzzeria dell'impronta della discarica, in corrispondenza degli spessori maggiori stoccati in discarica. Di norma, è necessario prevedere almeno N°2 sfiati, rispettivamente nel settore di monte e di valle della discarica, ubicati lungo la direttrice principale del vento. La conoscenza diretta del luogo, in cui la direzione dominante del vento ha orientazione nord-sud, ha suggerito di allineare gli sfiati lungo l'asse maggiore della discarica. La corretta ubicazione sarà definita a seguito di monitoraggio dei venti nella fase di realizzazione dei lavori di bonifica. E' quindi necessaria l'installazione in discarica di una centralina meteorologica, in grado di monitorare tutti parametri previsti dalla tabella 2 dell'Allegato II del D.l.vo 36/2003 alla voce "Dati meteorologici". Per quanto riguarda la definizione del raggio di influenza esistono studi riferiti ai pozzi per l'intercettazione del biogas a scopo energetico con diametro compreso tra 60cm e 100cm, per i quali vengono menzionati raggi compresi tra 25m e 30m. Gli sfiati da installare avranno diametro compreso tra 8cm e 10cm, con conseguente raggio di influenza nettamente inferiore a quanto esposto sopra. Nel caso in esame, inoltre, non si è a conoscenza dell'effettivo grado di compattazione della massa composta dai rifiuti e dai ricoprimenti in terreno effettuati in passato. La migrazione del biogas è favorita in condizioni di scarsa compattazione, mentre una elevata compattazione comporta spesso l'isolamento dello stesso in sacche limitate ed una migrazione impedita. Al fine di predisporre un sistema che riesca ad intercettare quanto più biogas possibile, si prevede di installare n°12 sfiati collocati tra loro ad una distanza media di 8m, in modo da coprire una vasta superficie.

Gli sfiati che verranno installati sono del tipo utilizzato nella realizzazione di metanodotti. Sono realizzati in acciaio e rifiniti con vernici epossidiche di lunga durata e sono conformati da un tubo verticale che porta in sommità una sorta di bicchiere rovesciato, finestrato ai lati con delle alette orientate in modo da impedire l'infiltrazione delle acque meteoriche e garantire nel contempo l'espulsione di eventuale biogas. L'interno degli sfiati è libero e non sono presenti valvola calibrate, dunque l'espulsione del biogas non è impedita.

Per quanto riguarda le operazioni di monitoraggio, si specifica che verrà rispettato il quadro di indagine riportato alla Tav. 8 "Piano di monitoraggio e controllo in fase post-operativa", che si ripropone integralmente di seguito:

Punto di monitoraggio biogas	Coordinata est	Coordinata nord
BG-1	E2503087	N4583466
BG-3	E2503115	N4583466
BG-5	E2503102	N4583454
BG-8	E2503107	N4583442
BG-10	E2503105	N4583429
BG-12	E2503122	N4583414

Tabella 7 - Punti esterni di monitoraggio biogas

(14) In merito ai parametri da porre a monitoraggio per le acque sotterranee, si specifica che saranno compresi anche tutti quei parametri per i quali, in fase di Caratterizzazione, è stato riscontrato il superamento delle CSC. Nello specifico verranno monitorati i seguenti parametri:

Benzene, Pentaclorofenolo.

Alifatici clorurati cancerogeni: Clorometano, Triclorometano, Esaclorobutadiene.

Alifatici clorurati non cancerogeni: 1,1,2,2 Tetracloroetano, 1,2 Dicloropropano.

Metalli: Argento, Cadmio, Cromo VI, Cromo totale, Manganese, Nichel, Piombo.

In caso di trattamento delle acque come scarico si farà riferimento, per i parametri non contemplati nella Tabella 3 dell'Allegato 5 alla Parte III^a, alle Concentrazioni Soglia di Contaminazione di cui alla Tabella 2 dell'Allegato 5 alla Parte IV^a – Titolo V^o "Bonifica Siti Contaminati" del D. Lgs. 152/2006.

(15) Per quanto concerne i controlli da effettuare sulle acque meteoriche, si specifica che si farà riferimento ai valori contemplati nella Tabella 3 dell'Allegato 5 alla Parte Terza del D. Lgs. 152. Per il percolato verrà definita la tipologia e dunque la qualità, facendo riferimento ai codici CER, al fine di permettere il corretto smaltimento dello stesso.

(16) Si prende atto che in merito ai controlli inerenti al Piano di Monitoraggio e Controllo, ricadenti in capo alla Pubblica Amministrazione, di cui l'ARPAC è l'organo tecnico, si assume che essi sono stabiliti dalla normativa Nazionale e Regionale vigente, pertanto quelli indicati per l'ARPAC all'ultimo periodo della tav. 1.1, non vengono presi in considerazione.

(17) Si specifica che sarà cura dell'Amministrazione Comunale osservare, in fase di redazione delle procedure per l'affidamento dei lavori di bonifica, che questi ultimi devono essere realizzati come previsto dall'art. 212, comma 5 del D.Lgs. 152/06, da ditte regolarmente iscritte all'Albo Nazionale Gestori Ambientali.

INTEGRAZIONI CON REALIZZAZIONE DI NUOVE OPERE

A seguito di quanto ampiamente descritto al precedente punto 1), al fine di favorire l'azione di bonifica dei suoli contaminati, si procederà alla realizzazione di ulteriori N°3 pozzi drenanti con profondità spinta fino a -15m dal piano campagna e diametro di 0,8 m. Nello specifico, i pozzi di nuova realizzazione sono indicati dalle sigle B4, B5 e B6 e saranno realizzati mediante trivella a distruzione di nucleo e successiva introduzione di anelli in calcestruzzo, collegati tra loro mediante incastro tecnico. I settori di boccapozzo saranno sigillati con calcestruzzo al fine di impedire percolazione di acque meteoriche nell'intercapedine superficiale terra-pozzo, anche se quest'ultima verrà a breve colmata dall'assestamento naturale delle coltri superficiali. I pozzi saranno condizionati mediante chiusino in metallo per impedire l'afflusso di acque meteoriche direttamente nel pozzo stesso. Per rendere più efficace il Piano di Monitoraggio e Controllo in fase post-operativa, verrà realizzato un ulteriore piezometro, con profondità spinta fino a -15m dal piano campagna. Il nuovo piezometro sarà collocato nel settore mediano tra i pozzi drenanti B5 e B6 e verrà distinto dalla sigla PZ-4. Si allega alla presente la planimetria di progetto. TAV. 5.1 – INT con la codifica esatta del piezometro appena menzionato che era stato erroneamente descritto, negli elaborati precedenti, come PZ-2.

Per quanto riguarda le opere profonde di mitigazione degli inquinanti in falda e nel suolo, si specifica che in fase di realizzazione delle opere, verrà effettuato un approfondimento delle barriere idrauliche, raggiungendo un fondo scavo definitivo posto a -8m dal piano campagna.

INTEGRAZIOI A SEGUITO DI C.S.
DEL 05/03/2015 – PROT. 0013685/2015

Note integrative al progetto definitivo di bonifica della discarica comunale alla località Campo della Corte

Nel seguito si espongono le note integrative relative ad ogni punto delle osservazioni formulate dall'ARPAC in sede di Conferenza di Servizio del 05/03/2015, prot. 0013685/2015. Si specifica che i punti verranno aggregati in due gruppi, a seconda che siano chiarimenti o integrazioni con realizzazione di nuove opere. Verrà rispettata comunque la numerazione adottata per le osservazioni in modo da avere rapida rispondenza tra osservazione e chiarimento / integrazione.

Le tavole grafiche interessate da modifiche, vengono riproposte rispettando la numerazione del progetto definitivo originario, applicando, a seguito del codice identificativo, la dicitura "INT" (*Integrazione*).

CHIARIMENTI

(1) In allegato alla presente si propone la Tav. 1.4 nella quale vengono riportate le contaminazioni riscontrate sia in fase di indagine preliminare che in fase di caratterizzazione sito specifica della discarica.

(2) I pozzi drenanti posti a valle delle aree in cui è stata riscontrata contaminazione dei suoli, saranno sottoposti a monitoraggio mediante campionamento delle acque e successiva analisi delle stesse presso laboratorio chimico certificato. Le operazioni di monitoraggio verranno eseguite, inizialmente, con cadenza trimestrale. Solo a seguito dell'eventuale abbattimento delle concentrazioni dei contaminanti ed in accordo con l'ARPAC, potrà essere valutata la possibilità di proseguire il monitoraggio con intervalli temporali più ampi in rispetto di quanto imposto dal D. Lgs. 36/2003. Si precisa che già in fase di realizzazione dei pozzi drenanti, verrà prelevato, per ognuno di essi, un campione di suolo da sottoporre ad analisi. Le fasi di prelievo dei campioni di suolo, saranno coordinate di concerto con l'ARPAC che provvederà a prelevare ulteriori campioni che sottoporrà ad analisi.

(3) Per quanto riguarda le trincee drenanti le acque risultate contaminate in fase di Caratterizzazione Sito Specifica, si provvederà, in fase di realizzazione all'approfondimento delle stesse fino a -5,00m dal piano campagna. Si ritiene inopportuno scendere sotto tale livello in quanto si verificherebbe un allargamento in pianta degli scavi tale da compromettere la stabilità dell'area a contorno. Per chiarezza si provvede ad allegare alle presenti note la documentazione grafica aggiornata con la sezione definitiva delle trincee drenanti.

(4) Al termine delle operazioni di bonifica e messa in sicurezza definitiva, avendo a disposizione ulteriori pozzi e piezometri, sarà possibile effettuare altri campionamenti. Nello specifico, verrà posta attenzione alla contaminazione da Berillio nel suolo e prima dei campionamenti delle acque verranno prelevati, nelle fasi di realizzazione dei nuovi pozzi e dei nuovi piezometri, campioni di suolo da porre ad analisi. Le modalità e la tempistica di campionamento delle acque, verranno concordate direttamente con l'ARPAC che sarà invitata a parteciparvi direttamente.

(5) Nella fase iniziale di progettazione, è stata predisposta la realizzazione di una barriera idraulica caratterizzata dalla interazione di un diaframma profondo in calcestruzzo armato con una serie di pozzi trivellati. Il diaframma avrà la funzione di impedire la migrazione delle acque dalla discarica verso l'esterno. Appena a monte della barriera, i pozzi avranno la funzione di intercettare le acque con presenza di percolato che verranno periodicamente campionate ed eventualmente allontanate dalla discarica. Questi pozzi verranno realizzati in ragione di N° 3 elementi, con diametro 0,8 m, profondità -8,00m dal p.c. Il progetto definitivo generale contempla dunque la realizzazione di:

N° 3 pozzi trivellati per barriera idraulica, diametro 0,80m e profondità -8,00m da p.c.

N° 3 pozzi trivellati per intercettazione acque da suoli contaminati, diametro 0,80m e profondità -15,00m da p.c.

In totale verranno dunque realizzati N°6 pozzi differenziati come appena descritto.

(6) Per mero errore di realizzazione grafica, alle tavole progettuali in cui sono rappresentati i nuovi piezometri, due di questi ultimi sono stati identificati con il simbolo PZ2. Si chiarisce che il piezometro posto appena a valle della discarica viene contraddistinto con il codice PZ2, mentre il piezometro posto a margine dell'area contaminata per il suolo, appena a valle della cisterna di raccolta delle acque provenienti dal drenaggio profondo, viene contraddistinto con il codice PZ4. Per chiarezza si allega alla presente la Tav. 5.1 – INT – Planimetria aerofotogrammetrica di progetto.

(7) Si specifica che per il monitoraggio di tutti i pozzi e piezometri, sia nuovi che esistenti, si attuerà una tempistica iniziale con intervalli più contenuti ed infatti si procederà ad effettuare i campionamenti trimestralmente. Questo si rende necessario per garantire il controllo dell'efficacia dell'intervento di messa in sicurezza e bonifica proposto per le acque sotterranee e per il suolo, risultati contaminati in fase di caratterizzazione da diversi parametri quali Metalli, composti Alifatici Clorurati Cancerogeni e Composti Alifatici Clorurati non Cancerogeni. Inoltre questa azione è di completamento al Piano di Monitoraggio e Controllo ed è coerente con quanto definito dal D. Lgs 36/2003. La variazione della tempistica di monitoraggio, con l'applicazione di intervalli più ampi verrà concordata con l'ARPAC solo ed esclusivamente in condizioni di abbattimento sostanziale delle concentrazioni dei contaminanti.

(8) In riferimento alla stima del biogas presente in discarica, si specifica che in sede di valutazione dei quantitativi di biogas generabile, mediante un processo di stima semplificato, sono stati inseriti volumi errati di RSU conferiti in discarica per il periodo 1994 – 2002. Si allega alla presente la valutazione corretta, dalla quale si evince che vi sarà produzione di biogas fino al 2017 e che nel periodo 2014-2017 vi sarà una drastica diminuzione dello stesso fino a giungere, nel 2018, alla totale assenza. Per la gestione del biogas si rimanda al Piano di Monitoraggio e Controllo allegato al Piano di Bonifica e Messa in Sicurezza Definitiva. Per la stima del biogas presente in discarica e della sua evoluzione in fase post-operativa, è stato applicato un modello semplificato che si basa sulla valutazione tramite specifiche formule analitiche, di definiti parametri sito-specifici

rappresentati principalmente dai quantitativi di rifiuti stoccati nel tempo e della loro composizione merceologica media. Il biogas generabile in discarica, fondamentale, è correlato alla quantità di rifiuti stoccati, alla tipologia degli stessi, con particolare attenzione alla frazione organica, al periodo di conferimento ed alla tipologia di condizionamento e/o copertura temporanea della discarica. E' stato considerato, così come riportato nel Piano per la Caratterizzazione del sito, un intervallo temporale di utilizzo della discarica di 9 anni, compreso tra il 1994 ed il 2002. Dall'analisi, descritta alla tav. 1.2, si evince che nel sito vi è attualmente una produzione di biogas che decresce in modo quasi esponenziale con il passare dei anni. Si prevede infatti che già nel 2018 non debba esserci più produzione di biogas. Gli sfiati per il biogas verranno collocati nel settore di mezzeria dell'impronta della discarica, in corrispondenza degli spessori maggiori stoccati in discarica. Di norma, è necessario prevedere almeno N°2 sfiati, rispettivamente nel settore di monte e di valle della discarica, ubicati lungo la direttrice principale del vento. La conoscenza diretta del luogo, in cui la direzione dominante del vento ha orientazione nord-sud, ha suggerito di allineare gli sfiati lungo l'asse maggiore della discarica. La corretta ubicazione sarà definita a seguito di monitoraggio dei venti nella fase di realizzazione dei lavori di bonifica. E' quindi necessaria l'installazione in discarica di una centralina meteorologica, in grado di monitorare tutti parametri previsti dalla tabella 2 dell'Allegato II del D.l.vo 36/2003 alla voce "Dati meteorologici". Per quanto riguarda la definizione del raggio di influenza esistono studi riferiti ai pozzi per l'intercettazione del biogas a scopo energetico con diametro compreso tra 60cm e 100cm, per i quali vengono menzionati raggi compresi tra 25m e 30m. Gli sfiati da installare avranno diametro compreso tra 8cm e 10cm, con conseguente raggio di influenza nettamente inferiore a quanto esposto sopra. Nel caso in esame, inoltre, non si è a conoscenza dell'effettivo grado di compattazione della massa composta dai rifiuti e dai ricoprimenti in terreno effettuati in passato. La migrazione del biogas è favorita in condizioni di scarsa compattazione, mentre una elevata compattazione comporta spesso l'isolamento dello stesso in sacche limitate ed una migrazione impedita. Al fine di predisporre un sistema che riesca ad intercettare quanto più biogas possibile, si prevede di installare n°12 sfiati collocati tra loro ad una distanza media di 8m, in modo da coprire una vasta superficie.

Gli sfiati che verranno installati sono del tipo utilizzato nella realizzazione di metanodotti. Sono realizzati in acciaio e rifiniti con vernici epossidiche di lunga durata e sono conformati da un tubo verticale che porta in sommità una sorta di bicchiere rovesciato, finestrato ai lati con delle alette orientate in modo da impedire l'infiltrazione delle acque meteoriche e garantire nel contempo l'espulsione di eventuale biogas. L'interno degli sfiati è libero e non sono presenti valvole calibrate, dunque l'espulsione del biogas non è impedita.

Per quanto riguarda le operazioni di monitoraggio, si specifica che verrà rispettato il quadro di indagine riportato alla Tav. 8 "Piano di monitoraggio e controllo in fase post-operativa", che si ripropone integralmente di seguito:

Punto di monitoraggio biogas	Coordinata est	Coordinata nord
BG-1	E2503087	N4583466
BG-3	E2503115	N4583466
BG-5	E2503102	N4583454
BG-8	E2503107	N4583442
BG-10	E2503105	N4583429
BG-12	E2503122	N4583414

Tabella 7 - Punti esterni di monitoraggio biogas

(9) Si specifica che la fase di realizzazione della bonifica sarà condotta osservando la progettazione rimodulata in funzione delle integrazioni appena esposte e osservando le prescrizioni di carattere generale indicate nel parere presentato nella C. d. S. del 11.09.2014.

INTEGRAZIONI CON REALIZZAZIONE DI NUOVE OPERE

Come riportato già al punto (3) della presente, si specifica che verranno apportate delle modifiche alle opere di drenaggio profondo. Al fine di intercettare le acque presenti nei suoli potenzialmente contaminati, si procederà ad attestare la profondità delle trincee drenanti ad una profondità di - 5,00m dal piano campagna. Contestualmente le cisterne interrato che intercetteranno le acque drenate, avranno anch'esse profondità a l fondo di -5,00m dal p.c.