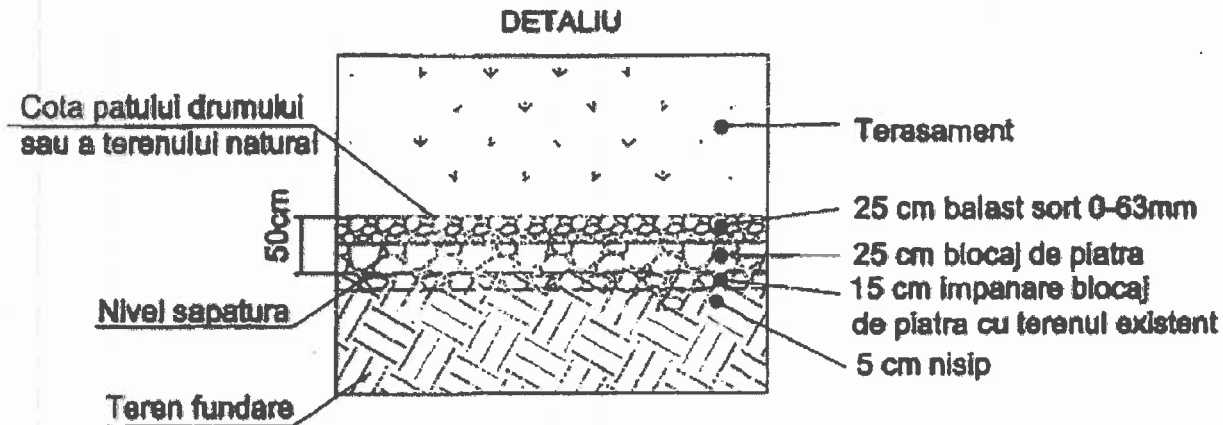


IMBUNATATIREA TERENULUI DE FUNDARE CU BLOCAJ DE PIATRA

Cazul I – pentru rezultate ale testului cu parghia

Benkelman situate între $400(1/100\text{mm}) < \delta_{\text{max}} < 550(1/100\text{mm})$

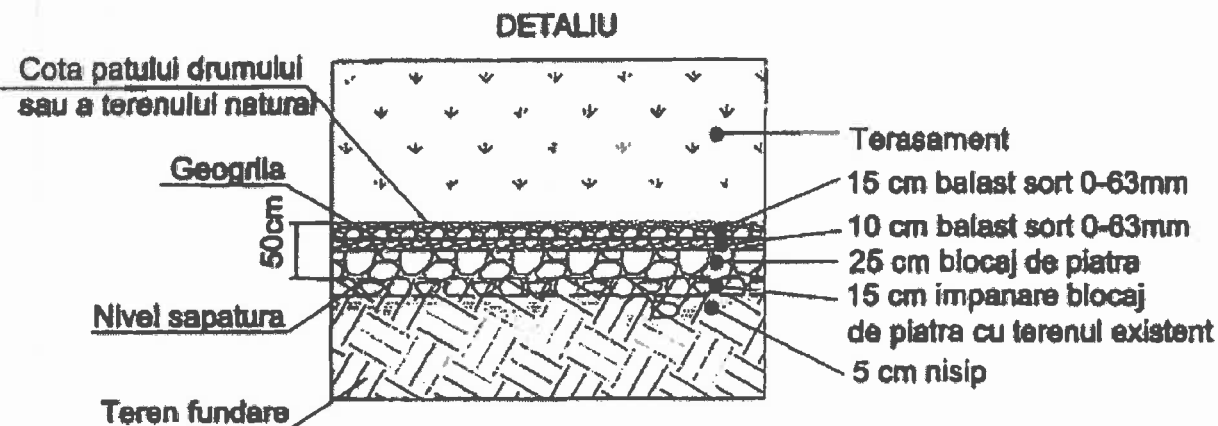


Faze de executie:

- Extrasecavatie pământ pe o grosime de 50 cm sub cota terenului natural sau a patului drumului. Sapatura se executa în tranșee de 50 m din aval spre amonte. Concomitent cu executarea sapaturilor se vor executa santuri provizorii ce vor prelua apele de exfiltratie si le vor conduce catre aval;
- După executia sapaturii se astern un strat de nisip de 5 cm grosime, peste care se va astern un strat de blocaj din piatra având 40 cm grosime. Stratul se va compacta si împănă în terenul natural pe min. 15 cm;
- Peste blocajul de piatra se astern un strat de balast de 25 cm grosime;
- Se vor realiza încercari cu placa Lukas (diametrul 300 mm conform DIN 18134) pe platforma astfel realizata, cîrta de compactare $Ev1 = 40\text{MPa}$ si $Ev2 / Ev1 \leq 2$. Se vor realiza minim 2 încercari la 2000 mp sau minim 2 încercari pe sectiuni diferite, stanga, ax, dreapta.
- Verificarea uniformitatii stratului de balast se va realiza prin masuratori cu deflectometrul cu parghia (valoarea deflexiunii admisibile va fi aleasa conform CD 31/2002);
- După confirmarea masuratorilor de capacitate portanta si de uniformitate cu parghia Benkelman pe stratul de balast se poate continua executia lucrarilor de terasamente.

Cazul II – pentru rezultate ale testului cu parghia

Benkelman situate între $550(1/100\text{mm}) < \delta_{\text{max}} < 800(1/100\text{mm})$

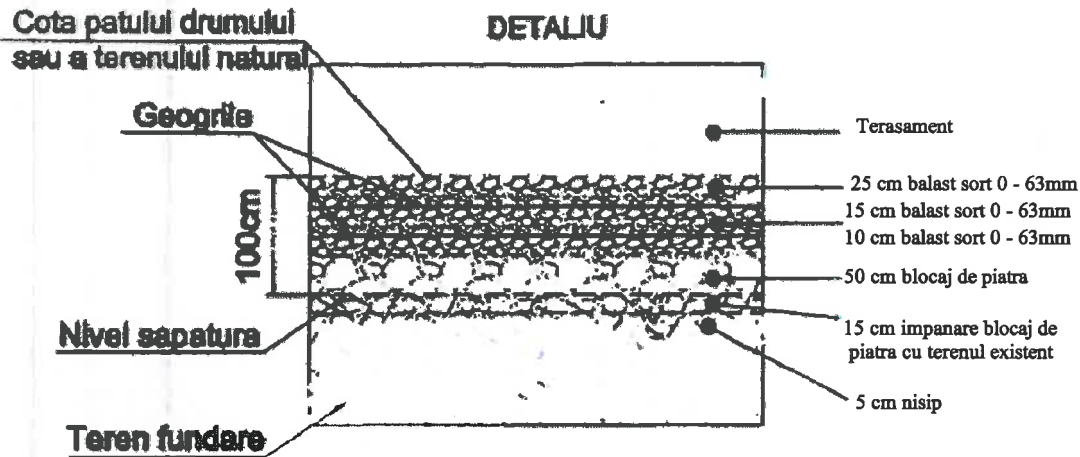


Faze de executie:

- Extrasecavatie pământ pe o grosime de 50 cm sub cota terenului natural sau a patului drumului. Sapatura se executa în tranșee de 50 m din aval spre amonte. Concomitent cu executarea sapaturilor se vor executa santuri provizorii ce vor prelua apele de exfiltratie si le vor conduce catre aval;
- După executia sapaturii se astern un strat de nisip de 5 cm grosime, peste care se va astern un strat de blocaj din piatra având 40 cm grosime. Stratul se va compacta si împănă în terenul natural pe min. 15 cm;
- Peste blocajul de piatra se astern un strat de balast de 10 cm grosime;
- După compactarea stratului de balast se întinde geogrida
- Peste geogrida se astern un strat de 15 cm de balast;
- Se vor realiza încercari cu placa Lukas (diametrul 300 mm conform DIN 18134) pe platforma astfel realizata, cîrta de compactare $Ev1 = 40\text{MPa}$ si $Ev2 / Ev1 \leq 2$. Se vor realiza minim 2 încercari la 2000 mp sau minim 2 încercari pe sectiuni diferite, stanga, ax, dreapta.
- Verificarea uniformitatii stratului de balast se va realiza prin masuratori cu deflectometrul cu parghia (valoarea deflexiunii admisibile va fi aleasa conform CD 31/2002);
- După confirmarea masuratorilor de capacitate portanta si de uniformitate cu parghia Benkelman pe stratul de balast se poate continua executia lucrarilor de terasamente.

IMBUNATATIREA TERENULUI DE FUNDARE CU BLOCAJ DE PIATRA

Cazul III - pentru rezultate ale testului cu parghia Benkelman situate între 800 (1/100mm) < δ_{max} < 2000 (1/100 mm)

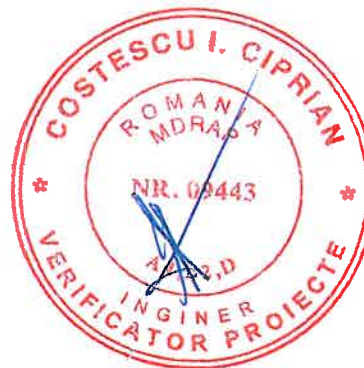


Faze de executie:

- Extracerea pământ pe o grosime de 100 cm sub cota terenului natural sau a patului drumului. Sapatura se execută în tranșee de 60 m din aval spre amonte. Concordanța cu execuția sapaturilor se vor executa șanțuri provizorii ce vor prelua apele de infiltrație și le vor conduce către aval;
- După executia sapaturii se așterne un strat de nisip de 5 cm grosime, peste care se va așterne un strat de blocaj din piatră având 65 cm grosime. Stratul se va compacta și împănă în terenul natural pe min. 15 cm;
- Peste blocajul de piatră se așterne un strat de balast de 10 cm grosime;
- După compactarea stratului de balast se întinde geogrida
- Peste geogrida se așterne un strat de 15 cm de balast;
- Peste stratul de balast compactat se așterne a doua geogrida peste care se așterne un strat de 25 cm de balast;
- Se vor realiza încercări cu placă Lukas (diametrul 300 mm conform DIN 18134) pe platforma astfel realizată, carinta de compactare livi = 40MPa și $E_{v2} / E_{v1} \leq 2$. Se vor realiza minim 2 încercări la 2000 mp sau minim 2 încercări pe secțiuni diferite, stanga, ax, dreapta.
- Verificarea uniformizării stratului de balast se va realiza prin măsurători cu deflektometrul cu parghie (valoarea deflexiunii admisibile va fi aleasă conform CD 31/2002);
- După confirmarea măsurătorilor de capacitate portantă cu parghia Benkelman pe stratul de balast se poate continua execuția lucrărilor de terasament.

Intocmit,
ing. Elena Geangus

Elena Geangus



Verificat,
ing. Daniela PAL

D. Pal