



vzw COPRO asbl



- **Dit pdf bestand bevat alle beschikbare talen van het opgevraagde document**
- **Ce fichier pdf reprend toutes langues disponibles du document demandé**
- **This pdf file contains all available languages of the requested document**
- **Dieses PDF-Dokument enthält alle vorhandenen Sprachen des angefragten Dokumentes**



COPRO vzw Onpartijdige Instelling voor de Controle van Bouwproducten
Z.1 Researchpark - Kranenberg 190 -1731 Zellik

☎ 02 468 00 95

info@copro.eu

BTW BE 0424.377.275

📄 02 469 10 19

www.copro.eu

KBC 426-4079801-56

TECHNISCHE VOORSCHRIFTEN

PTV

828

Versie 3.0

2007-10-04

GRAS-KUNSTSTOFPLATEN

Goedgekeurd door de Adviesraad gras-kunststofplaten op 04-12-2007.

Geregistreerd door BOCOVA van de FOD Economie, KMO, Middenstand en Energie (wet van 1994-12-28, art. 3)
op 14-10-2008 onder het nr.: Q/341.

© COPRO 2007

1 Onderwerp

Gras-kunststofplaten zijn kunststofplaten met raatvormige structuur die aangewend worden voor het wapenen van grasmatten en/of berijdbare oppervlakken.

2 Referentienormen

NBN EN 124 Roosters en deksels voor putten en kolken voor verkeersgebieden - Eisen, typebeproeving, markering en kwaliteitsbeheersing

NBN EN 12061 Kunststofleidingsystemen - Hulpstukken van thermoplasten - Beproevingmethode voor de slagweerstand

3 Kenmerken

3.1 Vorm, afmetingen en verbinding

3.1.1 Vorm

De gras-kunststofplaten hebben een raatvormige structuur en prismavormige verticale holten.

3.1.2 Bovenvlak

De begroeibare oppervlakte bedraagt minstens 85 % van de plaatoppervlakte.

3.1.3 Legvlak

De onderzijde van de plaat is geperforeerd ter plaatse van elke maas en aldus doorwortelbaar over minstens 50 % van de inwendige maasoppervlakte.

De (theoretisch berekende) druk gegenereerd door een wiel van 7,5 ton op de ondergrond bedraagt niet meer dan 2 MPa.

Bij de berekening is:

- de oppervlakte van het wiel 300x200 mm;
- de last 7,5 ton;
- de verdeling van de kracht in de gras-kunststofplaat gebeurt onder een hoek van 45° d.w.z. dat het oppervlak waarmee wordt gerekend gelijk is aan $(300 + 2h) \times (200 + 2h)$ met h = de hoogte van de plaat.

3.1.4 Hoogte

De hoogte wordt gemeten van de onderkant van de zool van de plaat tot de bovenkant van de plaat. D.w.z. dat eventuele uitstulpingen aan de onderkant van de zool (voor versteviging, verankering ...) niet worden meegemeten.

De minimumhoogte bedraagt 30 mm.

Noot 1: In functie van de toepassing kan een grotere minimumhoogte worden geëist (zie verder).

Noot 2: Bijlage A geeft aanbevelingen voor de opbouw van een verharding met gras-kunststofplaten.

3.1.5 Verbinding

De verbinding tussen 2 platen kan een kracht opnemen in het vlak van de platen (dit wil zeggen een horizontale trekkracht ter hoogte van de verbinding).

Een losse verbinding kan geen kracht opnemen loodrecht op het vlak van de platen (dit wil zeggen een verticale afschuifkracht); een vaste verbinding wel.

3.2 Materiaal

3.2.1 Kunststof

De gras-kunststofplaten worden gemaakt uit gerecycleerd recycleerbaar PE.

3.2.2 Duurzaamheid

Het materiaal is duurzaam zodat geen aanleiding wordt gegeven tot wijziging van de kenmerken.

Noot 1: Een proefmethode voor het beoordelen van de duurzaamheid is ter studie.

Noot 2: Het is de verantwoordelijkheid van de producent er voor te zorgen dat zijn product voldoet aan alle geldende milieu-hygiënische eisen.

3.3 Mechanische kenmerken

3.3.1 Druksterkte

Drie gras-kunststofplaten worden onderworpen aan een belastingsproef.

Belastingsproef volgens NBN EN 124 en volgende bepalingen:

- De onderzijde van de kunststofplaat is volledig gesteund op een stalen plaat. De stalen plaat dient vlak, glad en proper te zijn en mag tijdens de proef geen vervorming ondergaan die het resultaat van de proef kan beïnvloeden. Eventuele verankeringspennen, vast aan de kunststofplaat, worden verwijderd.
- Op de bovenzijde van de kunststofplaat wordt centraal gedrukt met een stempel diameter 250 mm beschreven in NBN EN 124.
- Conditionering: min. 24 h in lucht bij een temperatuur van (23 ± 2) °C.
- De temperatuur bedraagt (23 ± 2) °C.
- De belastingssnelheid bedraagt 2 kN/s.

De druksterkte F_{max} (kN) wordt berekend als het rekenkundig gemiddelde van de drie gras-kunststofplaten en wordt gedefinieerd als:

- hetzij de maximale kracht indien dit maximum zich voordoet voor een vervorming van 15 % is bereikt;
- hetzij de kracht bij een vervorming van 15 % indien de maximale kracht zich voordoet bij een vervorming die groter is dan 15 %.

3.3.2 Vervorming

Bij een belastingsproef volgens 3.3.1 wordt voor de drie gras-kunststofplaten de indrukking gemeten in mm bij een last van 40 kN.

De relatieve vervorming in % (= verhouding van de indrukking t.o.v. de initiële hoogte van de plaat) wordt berekend, alsook als het rekenkundig gemiddelde voor de drie gras-kunststofplaten.

3.3.3 Impactweerstand

De impactweerstand wordt bepaald door drie gras-kunststofplaten vanop de minimum valhoogte, die volgens de gebruiksklasse gedefinieerd in 3.3.5 wordt voorgeschreven, te laten vallen op een harde betonnen vloer. Voorafgaandelijk worden de kunststofplaten geconditioneerd op 0 °C. De impact gebeurt op een hoek van de kunststofplaat.

Deze methode is geïnspireerd op NBN EN 12061 en de volgende bepalingen gelden:

- Conditionering: min. 4 h in lucht bij een temperatuur van (0 ± 2) °C;
- De temperatuur bedraagt (0 ± 2) °C;
- De maximum transfertijd tussen conditionering en impact bedraagt 30 seconden;
- De valhoogte wordt gerekend vanaf de vloer tot de hoek van de kunststofplaat welke impact zal ondergaan;
- De kunststofplaat wordt geleid tussen 2 verticale platen/balken met een tussenafstand gelijk aan de hoogte van de kunststofplaat + 5 mm.

Na impact mogen de drie kunststofplaten geen breuken vertonen. Kleine vervormingen waarbij de kunststofplaat nog functioneel in orde is, worden niet als breuk aangeduid.

3.3.4 Treksterkte verbinding

De sterkte van de verbinding tussen 2 kunststofplaten wordt aan de hand van een trekproef geëvalueerd. Het is verbinding per verbinding die getest wordt, niet de volledig gemonteerde platen. Een individuele verbinding wordt bijgevolg uit de plaat gezaagd. Drie verbindingen worden getest.

Het rekenkundig gemiddelde van de treksterkte van de drie verbindingen wordt omgerekend naar een treksterkte per lopende meter, rekening houdend met het aantal verbindingen per lopende meter.

De volgende bepalingen gelden:

- Treksnelheid: 10 mm/min;
- Conditionering: min. 24h in lucht bij een temperatuur van (23 ± 2) °C;
- De temperatuur bedraagt (23 ± 2) °C.

3.3.5 Eisen

Gebruiksklasse	Kenmerken						Toepassing
	Hoogte	Druksterkte	Vervorming bij 40 kN	Impact	Treksterkte verbinding		
	mm	kN	%	m	kN/m	type	
	min.	min.	min.	min.	min.		
A	50	75	2	3,0	3	vast	wegberm intensieve belasting
B	38	50	2	2,0	1,0	los ⁽²⁾ /vast	parking gewone belasting ⁽¹⁾
C	30	25	---	1,0	0,5	los/vast	voetgangers lichte belasting

(1) Brandweerwagens toegelaten in geval van nood. Geen zwaar verkeer toegelaten.

(2) In het geval van een losse verbinding is het gebruik van verankeringspennen verplicht. De verankeringspennen kunnen deel zijn van de plaat of extra worden bijgeplaatst bij installatie.

Bijlage A (informatief): Opbouw van een verharding met gras-kunststofplaten

A.1 Fundering

A.1.1 Fundering voor intensieve belasting (wegberm) - gebruiksklasse A

- Afgegraven en geëgaliseerde koffer met 1 tot 3 % helling.
- Geotextiel volgens de bepalingen van PTV 829 - tabel 2: geotextiel gebruikt in de wegebouw, toepassing 'wegen (baanbed)'.
- Laag verdichte steenslag 10/32 met een dikte van 0,30 m tot 0,50 m (eventueel met 10% tot 20% grond).
De laagdikte is functie van de draagkracht van de ondergrond.
- Geotextiel volgens de bepalingen van PTV 829 - tabel 5: geotextiel voor gebruik in drainagesystemen, met een dikte van minimaal 1,5 mm (bij 2kPa).
- Bestratingsbed van 3 tot 5 cm porfiersteenslag 2/7 (eventueel met 30% zand).
- Gras-kunststofplaat met vulling volgens A.3.

Noot 1: De verharding dient ten allen tijde doorlatend te zijn waardoor kalksteen, dolomiet of gebroken puin als materiaal uitgesloten is. Het gebruik van een discontinue korrel voorkomt waterplassen.

Noot 2: De fundering moet voldoen aan een draagkracht van 110 MPa (plaatproef).

A.1.2 Fundering voor gewone belasting (parking) - gebruiksklasse B

- Afgegraven en geëgaliseerde koffer met 1 tot 3 % helling.
- Geotextiel volgens de bepalingen van PTV 829 - tabel 2: geotextiel gebruikt in de wegebouw, toepassing 'wegen (baanbed)'.
- Laag verdichte steenslag 10/32 met een dikte van 0,20 m tot 0,30 m (eventueel met 10% tot 20% grond).
De laagdikte is functie van de draagkracht van de ondergrond.
- Geotextiel volgens de bepalingen van PTV 829 - tabel 5: geotextiel voor gebruik in drainagesystemen, met een dikte van minimaal 1,5 mm (bij 2kPa).
- Bestratingsbed van 3 tot 5 cm porfiersteenslag 2/7 (eventueel met 30% zand).
- Gras-kunststofplaat met vulling volgens A.3.

Noot 1: De verharding dient ten allen tijde doorlatend te zijn waardoor kalksteen, dolomiet of gebroken puin als materiaal uitgesloten is. Het gebruik van een discontinue korrel voorkomt waterplassen.

Noot 2: De fundering moet voldoen aan een draagkracht van 110 MPa (plaatproef).

A.1.3 Fundering voor lichte belasting (voetgangers) - gebruiksklasse C

- Afgegraven en geëgaliseerde koffer met 1 tot 3 % helling.
- Geotextiel volgens de bepalingen van PTV 829 - tabel 5: geotextiel voor gebruik in drainagesystemen, met een dikte van minimaal 1,5 mm (bij 2kPa).
- Bestratingsbed van 3 tot 5 cm porfiersteenslag 2/7 (eventueel met 30% zand).
- Gras-kunststofplaat met vulling volgens A.3.

A.2 Verankering

Het gebruik van verankeringspennen verhoogt de wrijving tussen de plaat en de fundering en is noodzakelijk in het geval:

- van toepassing in hellende vlakken (taluds, steile opritten ...);
- dat losse verbindingen worden toegepast voor gebruiksklasse B.

A.3 Opvulling

A.3.1 Opvulling met gras

- Het vullen van de holten gebeurt met een rijk mengsel.
Een voorbeeld van een rijk mengsel is een homogeen mengsel van gebroken geëxpandeerde kleikorrels, fijne groencompost, gewassen rivierzand en meststof.
Samenstelling van dit homogeen mengsel:
 - gebroken geëxpandeerde kleikorrels 4/8: 30 vol. %;
 - fijne groencompost: 40 vol. %;
 - gewassen rivierzand: 30 vol. %;
 - meststof: 1 kg/m³ mengsel.
- Vul de gras-kunststofplaat op en verwijder het overtollige materiaal (afslepen). Het mengsel mag in geen geval verdicht worden. Besproei met water of laat inregenen zodat het vulmateriaal ongeveer 0,5 tot 1 cm onder de bovenkant van de gras-kunststofplaat zakt.
- Zaai de gras-kunststofplaat in met een geschikt grasmengsel dat bestand is tegen dooizout, à rato van 50 g/m².
Een voorbeeld van een geschikt grasmengsel is een zaadgoed dat bestaat uit een mengeling van 4 geselecteerde variëteiten van raaigras en zwenkgras (60% Festuca Commutata (2 variëteiten) – 30% raaigras – 10% Festuca Rubra Rubra).

Noot 1: Na afwerking worden de gras-kunststofplaten zo weinig mogelijk betreden of bereden tot een degelijke graszode is verkregen.

Noot 2: De opvulling dient ten allen tijde doorlatend te zijn. Het gebruik van een discontinue korrel voorkomt waterplassen.

A.3.2 Opvulling met steenslag

- Vul op met fijne steenslag (vb. porfier 2/5 of porfier 2/7).
- Sleep het overtollige materiaal af.

Noot: De opvulling dient ten allen tijde doorlatend te zijn waardoor kalksteen, dolomiet of gebroken puin als materiaal uitgesloten is. Het gebruik van een discontinue korrel voorkomt waterplassen.



COPRO asbl Organisme impartial de Contrôle de Produits pour la Construction
Z.1 Researchpark - Kranenberg 190 - 1731 Zellik

☎ 02 468 00 95

info@copro.eu

TVA BE 0424.377.275

📠 02 469 10 19

www.copro.eu

KBC 426-4079801-56

PRESCRIPTIONS TECHNIQUES

PTV

828

Version 3.0

2007-10-04

DALLES A GAZON EN PLASTIQUE

Approuvé par le Conseil Consultatif dalles à gazon le 04-12-2007.

Enregistré par BOCOVA du SPF Economie, PME, Classes moyennes et Energie (loi du 1994-12-28, art. 3)
le 14-10-2008 sous le n° Q/341.

© COPRO 2007

1 **Sujet**

Dalles à gazon en plastique sont des dalles en plastique avec une structure en forme alvéolaire qui sont utilisées pour renforcer des gazons et/ou des surfaces praticables.

2 **Normes de référence**

NBN EN 124 Dispositifs de couronnement et de fermeture pour les zones de circulation utilisées par les piétons et les véhicules - Principes de construction, essais types, marquage, contrôle de qualité

NBN EN 12061 Systèmes de canalisation en plastique - Raccords en thermoplastique - Méthode d'essai de résistance au choc

3 **Caractéristiques**

3.1 **Forme, dimensions et jonction**

3.1.1 **Forme**

Les dalles à gazon en plastique ont une structure alvéolaire et des cavités verticales en forme de prisme.

3.1.2 **Surface**

La surface susceptible d'être engazonnée atteint au moins 85% de la superficie de la dalle.

3.1.3 **Surface de pose**

Le dessous de la dalle est perforé à chaque maille et est donc susceptible d'être enraciné sur au moins 50% de la superficie intérieure des mailles.

La pression (calculée théoriquement) engendrée par une charge de roue de 7,5 tonnes sur l'assise n'est jamais supérieure à 2 MPa.

Lors du calcul :

- la superficie de la roue est de 300x200 mm;
- la charge est de 7,5 tonnes;
- la répartition de la force dans la dalle à gazon en plastique se réalise sous un angle de 45°, ce qui veut dire que la surface avec laquelle on calcule est de $(300 + 2h) \times (200 + 2h)$, h étant la hauteur de la dalle.

3.1.4 **Hauteur**

La hauteur est mesurée du dessous de la semelle de la dalle jusqu'au-dessus de la dalle. Ceci veut dire que d'éventuels renflements sur le dessous de la semelle (pour renforcement, ancrage ...) ne sont pas inclus dans le mesurage.

La hauteur minimale est de 30 mm.

Note 1 : Une plus grande hauteur minimale peut être exigée en fonction de l'application (voir la suite).

Note 2 : Annexe A donne des recommandations pour la construction d'un revêtement avec des dalles à gazon en plastique.

3.1.5 Jonction

La jonction entre 2 dalles résiste à une force appliquée dans le plan des dalles (c'est-à-dire un effort horizontal en traction au niveau de la jonction).

Une jonction amovible ne résiste pas à une force appliquée perpendiculairement au plan des dalles (c'est-à-dire un effort vertical en cisaillement); alors qu'une jonction fixe y résiste.

3.2 Matériau

3.2.1 Plastique

Les dalles à gazon en plastique sont fabriquées en PE recyclable recyclé.

3.2.2 Durabilité

Le matériau est durable et ne donnera lieu à aucune modification de ses caractéristiques.

Note 1 : Une méthode d'essai pour l'évaluation de la durabilité est à l'étude.

Note 2 : Le fabricant doit faire en sorte que son produit réponde à toutes les exigences environnementales en vigueur.

3.3 Caractéristiques mécaniques

3.3.1 Résistance à la compression

Trois dalles à gazon en plastique sont soumises à un essai de mise en charge.

Essai de mise en charge selon NBN EN 124 et les dispositions suivantes :

- Le dessous de la dalle en plastique est entièrement soutenu par une plaque en acier. La plaque en acier doit être plane, lisse et propre et, en effectuant l'essai, ne peut subir aucune déformation qui puisse affecter le résultat de celui-ci. Les éventuels tenons d'ancrages, fixés à la dalle en plastique sont enlevés.
- La force est appliquée sur un poinçon de 250 mm de diamètre suivant la NBN EN 124, placé au-dessus de la dalle en plastique au centre géométrique de celle-ci.
- Conditionnement : min. 24h à l'air à une température de (23 ± 2) °C.
- La température est de (23 ± 2) °C.
- La vitesse de mise en charge est de 2 kN/s.

La résistance à la compression F_{max} (kN) est calculée comme la moyenne arithmétique des trois dalles à gazon en plastique et est définie comme:

- soit la force maximale atteinte si ce maximum se présente avant d'arriver à une déformation de 15 %;
- soit la force atteinte à 15 % de déformation quand celle-ci excède 15 %.

3.3.2 Déformation

Lors d'un essai de mise en charge selon 3.3.1 la déformation en compression est mesurée en mm avec une charge de 40 kN pour les trois dalles à gazon en plastique.

La déformation relative en % (= rapport de la déformation en compression à la hauteur initiale de la dalle) est calculée, ainsi que la moyenne arithmétique des trois dalles à gazon en plastique.

3.3.3 Résistance à l'impact

La résistance à l'impact est déterminée en faisant tomber trois dalles en plastique de la hauteur de chute minimale, qui est imposée suivant la classe d'utilisation définie en 3.3.5, sur un sol en béton dur. Les dalles en plastique sont préalablement conditionnées à 0 °C. L'impact se fait sur un coin de la dalle en plastique.

Cette méthode est basée sur la NBN EN 12061 et les dispositions suivantes s'appliquent:

- Conditionnement : min. 4h à l'air à une température de (0 ± 2) °C;
- La température est de (0 ± 2) °C;
- Le temps de transfert maximum entre le conditionnement et l'impact est de 30 secondes;
- La hauteur de chute est calculée à partir du sol jusqu'au coin de la dalle en plastique qui va subir l'impact;
- La dalle en plastique est dirigée entre 2 planches/poutres verticales d'une distance égale à la hauteur de la dalle en plastique + 5mm.

Après l'impact, les trois dalles en plastique ne doivent pas présenter de cassures. De petites déformations malgré lesquelles la dalle en plastique est encore tout à fait fonctionnelle, ne sont pas désignées comme cassures.

3.3.4 Résistance à la traction de la jonction

La résistance de la jonction entre 2 dalles en plastique est évaluée à l'aide d'un essai en traction. L'essai est effectué par jonction et non sur un ensemble de dalles assemblées. Une jonction individuelle est donc découpée à partir d'une dalle. Trois jonctions sont testées.

La moyenne arithmétique de la résistance à la traction moyenne des trois jonctions est convertie en une résistance à la traction par mètre courant, tenant compte du nombre de jonctions par mètre courant.

Les dispositions suivantes s'appliquent :

- Vitesse de traction : 10 mm/min;
- Conditionnement : min. 24h à l'air à une température de (23 ± 2) °C;
- La température est de (23 ± 2) °C.

3.3.5 Exigences

Classe d'utilisation	Caractéristiques						Application
	Hauteur	Résistance à la compression	Déformation à 40 kN	Impact	Résistance à la traction de la jonction		
	mm	kN	%	m	kN/m	type	
	min.	min.	min.	min.	min.		
A	50	75	2	3,0	3	fixe	accotement charge intensive
B	38	50	2	2,0	1,0	amovible ⁽²⁾ /fixe	parking charge normale ⁽¹⁾
C	30	25	---	1,0	0,5	amovible/fixe	piétons charge légère

(1) Camions de pompiers admis en cas d'urgence. Pas de trafic lourd admis.

(2) Dans le cas d'une jonction amovible, l'utilisation de tenons d'ancrage est obligatoire. Les tenons d'ancrage peuvent faire partie de la dalle ou être placés en supplément lors de l'installation.

Annexe A (informatif): Construction d'un revêtement avec dalles à gazon en plastique

A.1 Fondations

A.1.1 Fondation pour une charge intensive (accotement) - classe d'utilisation A

- Terrassement et décapage avec une pente de 1 à 3 %.
- Géotextiles selon les dispositions du PTV 829 – tableau 2 : géotextiles utilisés dans la construction de route, application 'routes (lit de route).
- Couche de gravier compacté 10/32 avec une épaisseur de 0,20 m à 0,50 m (éventuellement avec 10 à 20 % de terre).
L'épaisseur de la couche est fonction de la résistance du fondement.
- Géotextiles selon les dispositions du PTV 829 – tableau 5 : géotextiles utilisés dans les systèmes de drainage, avec une épaisseur de minimum 1,5 mm (à 2kPa).
- Couche de réglage de 3 à 5 cm de gravier porphyre 2/7 (éventuellement avec 30 % de sable).
- Dalle à gazon en plastique avec remplissage selon A.3.

Note 1 : Le revêtement doit être perméable à tout moment; ce qui exclut la pierre calcaire, dolomie et les débris concassés comme matériau. L'utilisation d'un calibre discontinu évite la formation de flaques d'eau.

Note 2 : La fondation doit résister à 110 MPa (essai à la plaque)

A.1.2 Fondation pour une charge normale (parking) - classe d'utilisation B

- Terrassement et décapage avec une pente de 1 à 3 %.
- Géotextiles selon les dispositions du PTV 829 – tableau 2 : géotextiles utilisés dans la construction de route, application 'routes (lit de route)'.
L'épaisseur de la couche est fonction de la résistance du fondement.
- Couche de gravier compacté 10/32 avec une épaisseur de 0,20 m à 0,30 m (éventuellement avec 10 à 20 % de terre).
L'épaisseur de la couche est fonction de la résistance du fondement.
- Géotextiles selon les dispositions du PTV 829 – tableau 5 : géotextiles utilisés dans les systèmes de drainage, avec une épaisseur de minimum 1,5 mm (à 2kPa).
- Couche de réglage de 3 à 5 cm de gravier porphyre 2/7 (éventuellement avec 30 % de sable).
- Dalle à gazon en plastique avec remplissage selon A.3.

Note 1 : Le revêtement doit être perméable à tout moment; ce qui exclut la pierre calcaire, dolomie et les débris concassés comme matériau. L'utilisation d'un calibre discontinu évite la formation de flaques d'eau.

Note 2 : La fondation doit résister à 110 MPa (essai à la plaque).

A.1.3 Fondation pour une charge légère (piétons) - classe d'utilisation C

- Terrassement et décapage avec une pente de 1 à 3 %.
- Géotextiles selon les dispositions du PTV 829 – tableau 5 : géotextiles utilisés dans les systèmes de drainage, avec une épaisseur de minimum 1,5 mm (à 2kPa).
- Couche de réglage de 3 à 5 cm de gravier porphyre 2/7 (éventuellement avec 30 % de sable).
- Dalle à gazon en plastique avec remplissage selon A.3.

A.2 Ancrage

L'utilisation de tenons d'ancrage augmente la friction entre la dalle et la fondation et est nécessaire dans les cas suivants:

- mise en oeuvre en surfaces en pente (talus, rampes d'accès ...);
- utilisation de systèmes à jonction amovibles pour la classe B.

A.3 Remplissage

A.3.1 Remplissage avec gazon

- Le remplissage des cavités se fait avec un mélange riche.
Un exemple de mélange riche est un mélange homogène de granule d'argile expansé et cassé, compost vert fin, sable de rivière lavé et engrais.
Composition de ce mélange homogène :
 - granulats d'argile expansé et concassé 4/8 : 30 vol. %;
 - compost vert fin : 40 vol. %;
 - sable de rivière lavé : 30 vol. %;
 - engrais : 1 kg/m³ mélange.
- Remplir les dalles à gazon en plastique et éliminer (brosser) le matériau excédentaire. Le mélange ne peut jamais être compacté. Arroser ou attendre la pluie pour que le matériau baisse jusqu'environ 0,5 à 1,0 cm en dessous du niveau supérieur de la dalle à gazon en plastique.
- Semer les dalles à gazon en plastique avec un mélange gazon résistant aux sels de déneigement à raison de 50 g/m².
Un exemple de mélange gazon approprié est un semis qui se compose d'un mélange de 4 variétés sélectionnées d'ivraie et de graminées (60 % Festuca Commutata (2 variétés) – 30 % d'ivraie - 10 % Festuca Rubra Rubra).

Note 1 : Une fois semées, éviter de circuler ou de marcher sur les dalles à gazon en plastique jusqu'à ce qu'un gazon suffisamment touffu soit obtenu.

Note 2 : Le remplissage doit être perméable à tout moment. L'utilisation d'un calibre discontinu évite la formation de flaques d'eau.

A.3.2 Remplissage avec gravier

- Remplir les dalles avec du gravier fin (p.ex. porphyre 2/7 ou porphyre 2/5).
- Brosser le matériau supplémentaire.

Note 1 : Le remplissage doit être perméable à tout moment; ce qui exclut la pierre calcaire, dolomie et les débris concassés comme matériau. L'utilisation d'un calibre discontinu évite la formation de flaques d'eau.
