

POZNÁMKA 1: Pokud je zapotřebí uvažovat jiné druhy proměnných zatížení, než uvádí tabulka A1.1, postupuje se v souladu s ustanoveními EN 1990. Součinitele ψ má stanovit odborné pracoviště v souladu s pokyny přílohy C a se specifickými požadavky projektu.

POZNÁMKA 2: Součinitele ψ jsou pro staveništní zatížení pozemních staveb uvedena v EN 1991-1-6.

NA.2.4 Článek A1.3.1 Návrhové hodnoty zatížení pro trvalé a dočasné návrhové situace, odstavec (1) (tabulky A1.2(A) až A1.2(C))

Návrhové hodnoty zatížení (EQU) se stanoví podle tabulky A.1.2(A)(CZ) na základě výrazu (6.10). Jestliže ověření statické rovnováhy zahrnuje také odolnost nosných prvků, pak se doporučuje vycházet ze dvou oddělených ověření podle tabulek A1.2(A)(CZ) a A1.2(B)(CZ)-1.

Tabulka A.1.2(A)(CZ) – Návrhové hodnoty zatížení (EQU) (soubor A)

Trvalé a dočasné návrhové situace	Stálá zatížení		Hlavní proměnné zatížení	Vedlejší proměnná zatížení	
	nepříznivá	příznivá		nejúčinnější (pokud se vyskytuje)	ostatní
Výraz (6.10)	$1,1 G_{k,j,\text{sup}}$	$0,9 G_{k,j,\text{inf}}$	$1,5 \gamma_{Q,1} Q_{k,1}$ (0 pro příznivé)		$1,5 \psi_{0,i} Q_{k,i}$ (0 pro příznivé)

Návrhové hodnoty zatížení (STR/GEO) se stanoví podle tabulky A1.2(B)(CZ)-1. Pro určení základní kombinace zatížení se používá rozhodující z dvojice výrazů (6.10a) a (6.10b). Použití kombinace zatížení podle výrazů (6.10a) a (6.10b) poskytuje v obvyklých případech vyrovnanější úroveň spolehlivosti konstrukce pro různé poměry charakteristických hodnot proměnných a stálých zatížení.

Tabulka A.1.2(B)(CZ)-1 – Návrhové hodnoty zatížení (STR/GEO) (soubor B)

Trvalé a dočasné návrhové situace	Stálá zatížení		Hlavní proměnné zatížení	Vedlejší proměnná zatížení	
	nepříznivá	příznivá		nejúčinnější (pokud se vyskytuje)	ostatní
Výraz (6.10a)	$1,35 G_{k,j,\text{sup}}$	$1,00 G_{k,j,\text{inf}}$		$1,5 \psi_{0,1} Q_{k,1}$	$1,5 \psi_{0,i} Q_{k,i}$ (0 pro příznivé)
Výraz (6.10a)	$1,35 \times 0,85 G_{k,j,\text{sup}}$	$1,00 G_{k,j,\text{inf}}$	$1,5 Q_{k,1}$		$1,5 \psi_{0,i} Q_{k,i}$ (0 pro příznivé)

Pro aplikaci součinitelů γ pro záměrně vnesená přetvoření viz EN 1991 až EN 1999.

POZNÁMKA: Charakteristické hodnoty všech stálých zatížení stejného původu se násobí $\gamma_{G,\text{sup}}$, pokud je výsledný účinek zatížení nepříznivý, a $\gamma_{G,\text{inf}}$, pokud je výsledný účinek zatížení příznivý. Například všechna zatížení od vlastním tíhy konstrukce lze považovat za zatížení stejného původu; platí to také v případě použití rozdílných materiálů.

POZNÁMKA 1: Alternativně lze použít kombinaci zatížení podle výrazu (6.10), která však může vést k méně hospodárnému řešení. Pro stanovení návrhových hodnot zatížení se při aplikaci zjednodušeného výrazu (6.10) používají hodnoty dílčích součinitelů γ a redukčních součinitelů ψ podle tabulky A1.2(B)(CZ)-2.

Tabulka A.1.2(B)(CZ)-2 – Návrhové hodnoty zatížení (STR/GEO) (soubor B)

Trvalé a dočasné návrhové situace	Stálá zatížení		Hlavní proměnné zatížení	Vedlejší proměnné zatížení	
	nepříznivá	příznivá		nejúčinnější (pokud se vyskytuje)	ostatní
Výraz (6.10)	$1,35 G_{kj,sup}$	$1,00 G_{kj,inf}$	$1,50 Q_{k,1}$ (0 pro příznivé)		$1,50 \psi_{0,i} Q_{k,i}$ (0 pro příznivé)

Návrhové hodnoty zatížení (STR/GEO) se stanoví podle tabulky A1.2(C)(CZ). Pro určení kombinace zatížení se použije rovnice (6.10).

Tabulka A1.2(C) (CZ) – Návrhové hodnoty zatížení (STR/GEO) (soubor C)

Trvalé a dočasné návrhové situace	Stálá zatížení		Hlavní proměnné zatížení	Vedlejší proměnná zatížení	
	nepříznivá	příznivá		nejúčinnější (pokud se vyskytuje)	ostatní
Výraz (6.10)	$1,00 G_{kj,sup}$	$1,00 G_{kj,inf}$	$1,30 Q_{k,1}$ (0 pro příznivé)		$1,30 \psi_{0,i} Q_{k,i}$ (0 pro příznivé)

POZNÁMKA 2: Pro stanovení návrhových hodnot zatížení uvedených v tabulkách A1.2(A)(CZ) až A1.2 (C)(CZ) lze ve specifických případech postupovat podle pokynů přílohy B, tabulky B.3.

POZNÁMKA 3: Pokud je zcela zřejmá maximální úroveň vodní hladiny a zatížení vodou lze považovat za zatížení stálé, pak se smí použít pro stanovení návrhové hodnoty zatížení vodou dílčí součinitel $\gamma_G = 1$.

POZNÁMKA 4: Pro stanovení návrhových hodnot zatížení v dočasných návrhových situacích viz také EN 1991-1-6.

NA.2.5 Článek A1.3.1 Návrhové hodnoty zatížení pro trvalé a dočasné návrhové situace, odstavec (5)

Návrh nosných prvků pro mezní stavy (STR), které zahrnují geotechnická zatížení a odolnost základové půdy (GEO), se má ověřit jedním ze tří geotechnických postupů. Vybere se takový postup, který nejlépe modeluje podmínky ověřované konstrukce a zohledňuje všechny údaje, které mohou ovlivnit spolehlivost konstrukce. Pokud obecně není zřejmé, jaký postup použít, pak se má nosný prvek ověřit podle všech tří geotechnických postupů. Nejnepříznivější výsledek je rozhodující.

POZNÁMKA: Zpravidla lze při návrhu plošného základu použít postup 3, při návrhu pilotového základu postup podle EN 1997-1, při prokazování stability svahů postup 2, při výpočtu zemního tlaku postup 3.

NA.2.6 Článek A1.3.2 Návrhové hodnoty zatížení v mimořádných a seizmických návrhových situacích (tabulka A1.3)

Návrhové hodnoty zatížení v mimořádných a seizmických návrhových situacích se stanoví podle tabulky A1.3(CZ).

Nejúčinnější vedlejší proměnné zatížení (pokud se vyskytuje) se uvažuje častou nebo kvazistálou hodnotou podle druhu mimořádného zatížení. Mimořádné zatížení požárem se doporučuje uvažovat v kombinaci s kvazistálou hodnotou nejúčinnějšího vedlejšího zatížení, mimořádné zatížení nárazem v kombinaci s častou hodnotou nejúčinnějšího vedlejšího zatížení. Viz také pokyny uvedené v dalších částech EN 1991.