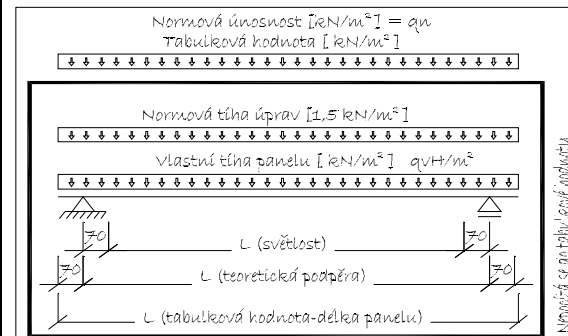


délka L / typ	Statický výpočet PPD 165 (5 + 0 LAN)				
	qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
2,00	26,65	20,2	51,0	-0,36	20,2
2,50	22,12	27,4	51,7	-0,44	27,4
3,00	17,39	32,7	52,3	-0,52	34,5
3,50	12,79	35,0	52,8	-0,54	41,5
4,00	8,89	35,1	52,8	-0,13	44,1
4,50	6,25	35,1	52,8	0,66	44,1
5,00	4,37	35,2	52,8	1,97	44,1
5,50	2,99	35,2	52,8	3,95	44,1
6,00	1,95	35,3	52,8	6,75	44,1
6,50	1,14	35,4	52,8	10,54	44,1
7,00	0,50	35,4	52,8	15,53	44,1
7,50	-0,02	35,5	52,8	21,82	44,1
8,00	-0,44	35,5	52,8	26,95	44,1
8,50	-0,79	35,6	52,8	32,99	44,1
9,00	-1,38	35,6	52,8	34,83	44,1
9,50	-1,90	35,6	52,8	35,67	44,1
10,00	-2,32	35,6	52,8	36,50	44,1



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + 1,5 \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + q_{(vl/m^2)} \cdot 1,1_{(\gamma_f)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

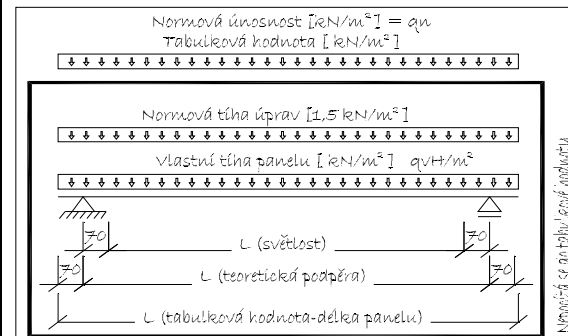
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin Σ momentů Mi(vl.tíha* γ_f , podlaha* γ_f , příčky* γ_f , užité* γ_f , sníh* γ_f ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost $\geq \Sigma Q_i$ (vl.tíha* γ_f , podlaha* γ_f , příčky* γ_f , užité* γ_f , sníh* γ_f ...)*1,2m

γ_f = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L / typ	Statický výpočet PPD 167 (7 + 0 LAN)				
	qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
2,00	38,34	28,1	51,7	-0,55	28,1
2,50	28,45	34,2	52,5	-0,89	38,0
3,00	21,28	38,8	53,4	-1,34	47,6
3,50	16,04	42,0	54,0	-1,75	57,1
4,00	11,37	42,1	54,0	-1,73	60,7
4,50	8,20	42,1	54,1	-1,38	60,7
5,00	5,95	42,2	54,1	-0,57	60,7
5,50	4,29	42,3	54,1	0,84	60,7
6,00	3,04	42,4	54,1	3,02	60,7
6,50	2,07	42,5	54,1	6,14	60,7
7,00	1,30	42,6	54,1	10,37	60,7
7,50	0,69	42,7	54,0	15,94	60,7
8,00	0,18	42,8	54,0	23,07	60,7
8,50	-0,25	42,8	54,1	29,94	60,7
9,00	-0,70	42,8	54,1	34,83	60,7
9,50	-1,28	42,8	54,1	35,67	60,7
10,00	-1,77	42,9	54,1	36,50	60,7



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(y_f)} + 1,5 \cdot 1,25_{(y_f)} + q_{(vl/m^2)} \cdot 1,1_{(y_f)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

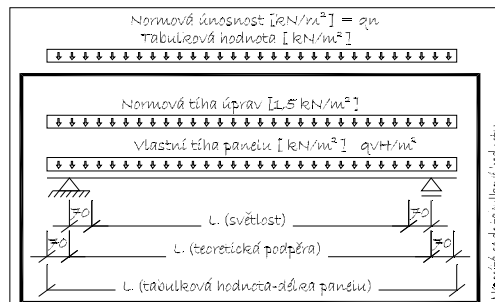
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin Σ momentů Mi(vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf, užité*yf, sníh*yf ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQ_i (vl.tíha*yf, podlaha*yf, příčky*yf, užité*yf, sníh*yf ...)*1,2m

yf = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L	typ	Statický výpočet PPD 169 (7 + 2 LAN)				
		qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
2,00		39,90	29,1	52,3	-0,04	29,5
2,50		27,75	33,5	53,4	-0,01	39,6
3,00		20,68	37,8	54,5	0,11	49,4
3,50		15,55	41,0	55,3	0,43	58,8
4,00		11,00	41,0	55,3	1,14	62,2
4,50		7,91	41,1	55,3	2,28	62,2
5,00		5,71	41,2	55,3	3,98	62,2
5,50		4,10	41,2	55,3	6,39	62,2
6,00		2,88	41,3	55,2	9,66	62,2
6,50		1,93	41,4	55,2	13,98	62,2
7,00		1,19	41,5	55,2	19,52	62,2
7,50		0,57	41,5	55,2	26,56	62,2
8,00		-0,16	41,5	55,2	33,17	62,2
8,50		-0,96	41,5	55,2	34,00	62,2
9,00		-1,59	41,5	55,2	34,83	62,2
9,50		-2,09	41,5	55,2	35,67	62,2
10,00		-2,50	41,6	55,2	36,50	62,2



$q_d = q_n \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + 1,5 \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + q_{(vl/m^2)} \cdot 1,1_{(\gamma_f)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$
 $M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$
 Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

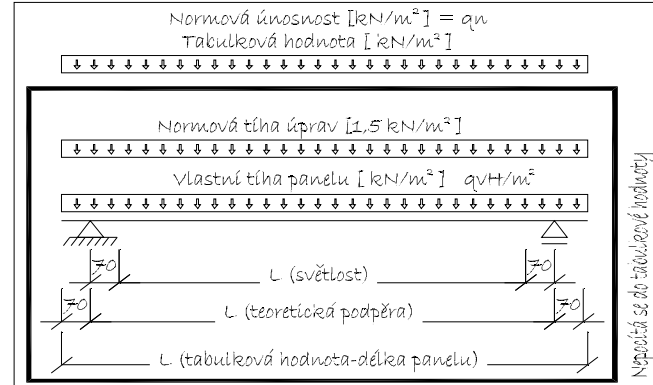
Mr=Moment na mezi vzniku trhlin Σ momentů Mi(vl.tíha* γ_f , podlaha* γ_f , příčky* γ_f , užitné* γ_f , sníh* γ_f ...)*1,2m
 Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQ_i (vl.tíha* γ_f , podlaha* γ_f , příčky* γ_f , užitné* γ_f , sníh* γ_f ...)*1,2m
 γ_f = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení



PREFA BRNO

jsme tam, kde vy stavíte

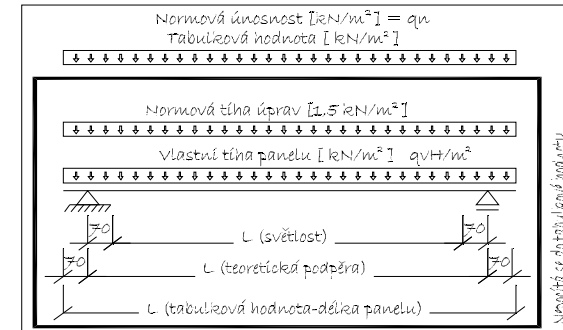
délka L	typ	Statický výpočet PPD 171 (9 + 2 LAN)				
		qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	[kNm/spiro
2,00		44,01	32,7	52,9	-0,35	37,1
2,50		32,22	38,3	54,2	-0,53	49,6
3,00		24,55	43,9	55,5	-0,72	61,7
3,50		18,78	47,9	56,4	-0,79	73,3
4,00		13,46	48,0	56,5	-0,47	77,6
4,50		9,85	48,1	56,5	0,22	77,6
5,00		7,28	48,2	56,5	1,42	77,6
5,50		5,40	48,3	56,5	3,27	77,6
6,00		3,97	48,4	56,5	5,92	77,6
6,50		2,86	48,5	56,4	9,55	77,6
7,00		1,99	48,6	56,4	14,35	77,6
7,50		1,28	48,7	56,4	20,55	77,6
8,00		0,69	48,7	56,4	28,42	77,6
8,50		-0,20	48,6	56,4	34,00	77,6
9,00		-0,91	48,6	56,4	34,83	77,6
9,50		-1,48	48,6	56,4	35,67	77,6
10,00		-1,94	48,7	56,4	36,50	77,6



$q_d = q_n \cdot 1,25_{(y_f)} + 1,5 \cdot 1,25_{(y_f)} + q_{(vl/m^2)} \cdot 1,1_{(y_f)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$
 $M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$
 Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin < Σ momentů Mi(vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf , užitné*yf , sníh*yf ...)*1,2m
 Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQi (vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf , užitné*yf , sníh*yf ...)*1,2m
 yf = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L	typ	Statický výpočet PPD 205 (5 + 0 LAN)				
		qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
3,00		26,03	45,0	67,2	-0,91	45,0
3,50		19,41	48,3	67,8	-1,19	54,4
4,00		13,86	48,3	67,8	-1,25	59,0
4,50		10,10	48,4	67,8	-1,14	59,0
5,00		7,45	48,5	67,9	-0,77	59,0
5,50		5,50	48,5	67,9	-0,07	59,0
6,00		4,03	48,6	67,8	1,05	59,0
6,50		2,89	48,7	67,8	2,70	59,0
7,00		1,99	48,8	67,8	4,97	59,0
7,50		1,27	48,9	67,8	8,00	59,0
8,00		0,68	49,0	67,8	11,90	59,0
8,50		0,19	49,0	67,8	16,86	59,0
9,00		-0,23	49,0	67,8	21,60	59,0
9,50		-0,58	49,0	67,8	26,08	59,0
10,00		-0,87	49,1	67,8	31,26	59,0
10,50		-1,13	49,1	67,9	37,19	59,0
11,00		-1,60	49,1	67,9	38,10	59,0
11,50		-2,00	49,1	67,9	38,93	59,0
12,00		-2,35	49,0	67,9	39,77	59,0
12,50		-2,65	48,9	67,8	40,30	59,0
13,00		-2,91	48,9	67,8	40,72	59,0
13,50		-3,13	48,8	67,8	41,13	59,0
14,00		-3,31	48,8	67,8	41,55	59,0



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(yf)} + 1,5 \cdot 1,25_{(yf)} + q_{(vlH/m^2)} \cdot 1,1_{(yf)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

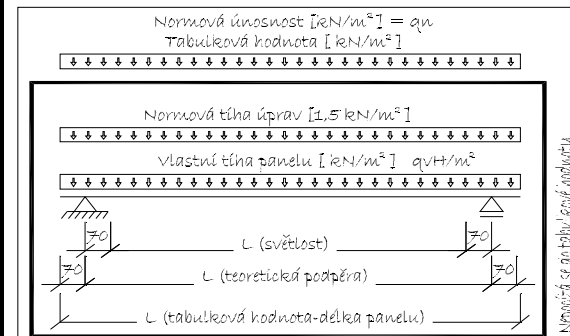
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin Σ momentů Mi(vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf, užitné*yf, sníh*yf ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQ_i (vl.tíha*yf, podlaha*yf, příčky*yf, užitné*yf, sníh*yf ...)*1,2m

yf = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L / typ	Statický výpočet PPD 207 (7 + 0 LAN)				
	qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
3,00	32,19	54,4	69,0	-1,64	62,3
3,50	24,22	58,4	69,8	-2,27	75,1
4,00	17,51	58,4	69,8	-2,68	81,4
4,50	12,97	58,5	69,9	-2,96	81,4
5,00	9,76	58,6	69,9	-3,05	81,4
5,50	7,41	58,7	70,0	-2,85	81,4
6,00	5,63	58,8	70,0	-2,28	81,4
6,50	4,25	59,0	69,9	-1,25	81,4
7,00	3,17	59,1	69,9	0,36	81,4
7,50	2,30	59,2	69,9	2,65	81,4
8,00	1,58	59,4	69,9	5,76	81,4
8,50	1,00	59,6	69,9	9,82	81,4
9,00	0,49	59,6	69,9	15,04	81,4
9,50	0,07	59,5	69,9	21,54	81,4
10,00	-0,29	59,5	69,9	26,73	81,4
10,50	-0,60	59,6	69,9	32,17	81,4
11,00	-0,88	59,6	70,0	38,10	81,4
11,50	-1,34	59,6	70,0	38,93	81,4
12,00	-1,73	59,7	70,0	39,77	81,4
12,50	-2,07	59,7	70,0	40,30	81,4
13,00	-2,37	59,8	70,0	40,72	81,4
13,50	-2,63	59,7	70,0	41,13	81,4
14,00	-2,86	59,6	70,0	41,55	81,4



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(yf)} + 1,5 \cdot 1,25_{(yf)} + q_{(vl/m^2)} \cdot 1,1_{(yf)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

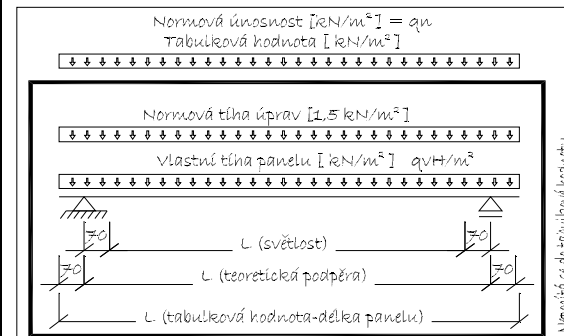
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin Σ momentů Mi(vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf, užité*yf, sníh*yf ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= Σ Qi (vl.tíha*yf, podlaha*yf, příčky*yf, užité*yf, sníh*yf ...)*1,2m

yf = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L	typ	Statický výpočet PPD 209 (7 + 2 LAN)				
		qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
3,00		31,83	53,9	70,8	-0,74	65,0
3,50		23,94	57,8	71,9	-0,93	78,0
4,00		17,30	57,9	71,9	-0,91	84,1
4,50		12,80	57,9	71,9	-0,70	84,1
5,00		9,63	58,0	72,0	-0,23	84,1
5,50		7,30	58,1	71,9	0,59	84,1
6,00		5,54	58,2	71,9	1,85	84,1
6,50		4,18	58,4	71,8	3,64	84,1
7,00		3,10	58,5	71,8	6,07	84,1
7,50		2,24	58,7	71,8	9,26	84,1
8,00		1,52	58,7	71,8	13,39	84,1
8,50		0,92	58,6	71,8	18,58	84,1
9,00		0,43	58,5	71,8	24,96	84,1
9,50		0,00	58,5	71,8	32,68	84,1
10,00		-0,49	58,5	71,8	36,43	84,1
10,50		-1,07	58,6	71,8	37,27	84,1
11,00		-1,55	58,6	71,8	38,10	84,1
11,50		-1,96	58,7	71,8	38,93	84,1
12,00		-2,30	58,7	71,8	39,77	84,1
12,50		-2,60	58,8	71,8	40,30	84,1
13,00		-2,86	58,8	71,8	40,72	84,1
13,50		-3,09	58,8	71,7	41,13	84,1
14,00		-3,28	58,7	71,7	41,55	84,1



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + 1,5 \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + q_{(vl/m^2)} \cdot 1,1_{(\gamma_f)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

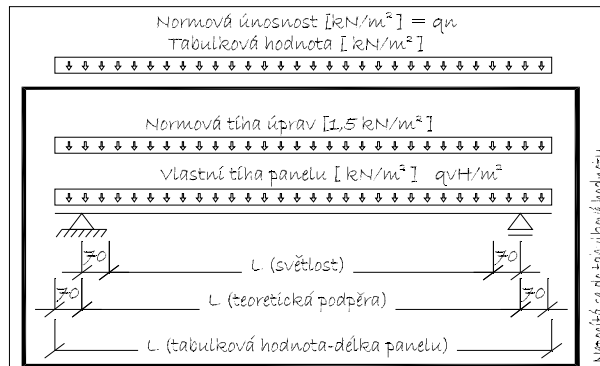
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na m Mr=Moment na m Mr=Moment na mezi vzniku trhlin Σ momentů Mi(vl.tíha* γ_f , podlaha* γ_f , příčky* γ_f , užitné* γ_f , sníh* γ_f ...)*1,2m

Qu=Návrhová sm; Qu=Návrhová sm; Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQ_i (vl.tíha* γ_f , podlaha* γ_f , příčky* γ_f , užitné* γ_f , sníh* γ_f ...)*1,2m

γ_f = výpočtové koef γ_f = výpočtové koef γ_f = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L	typ	Statický výpočet PPD 219 (7+2 LAN)				
		qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	[kNm/spi
3,00		36,52	64,4	70,0	-2,27	84,1
3,50		30,13	73,3	71,5	-3,29	100,6
4,00		25,58	82,3	72,9	-4,62	116,5
4,50		20,60	85,5	73,3	-5,63	131,5
5,00		15,92	85,7	73,4	-6,37	140,3
5,50		12,48	85,8	73,4	-6,91	140,3
6,00		9,89	86,0	73,5	-7,16	140,3
6,50		7,88	86,2	73,5	-7,01	140,3
7,00		6,29	86,4	73,5	-6,38	140,3
7,50		5,02	86,7	73,4	-5,14	140,3
8,00		3,98	86,9	73,4	-3,17	140,3
8,50		3,13	87,2	73,4	-0,34	140,3
9,00		2,41	87,5	73,4	3,49	140,3
9,50		1,79	87,5	73,4	8,60	140,3
10,00		1,25	87,4	73,4	15,10	140,3
10,50		0,79	87,3	73,4	23,12	140,3
11,00		0,39	87,1	73,4	32,85	140,3
11,50		-0,18	87,0	73,4	38,93	140,3
12,00		-0,66	87,1	73,4	39,77	140,3
12,50		-1,08	87,3	73,4	40,30	140,3
13,00		-1,44	87,4	73,4	40,72	140,3
13,50		-1,76	87,5	73,4	41,13	140,3
14,00		-2,04	87,7	73,4	41,55	140,3



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(yf)} + 1,5 \cdot 1,25_{(yf)} + q_{(vl/m^2)} \cdot 1,1_{(yf)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

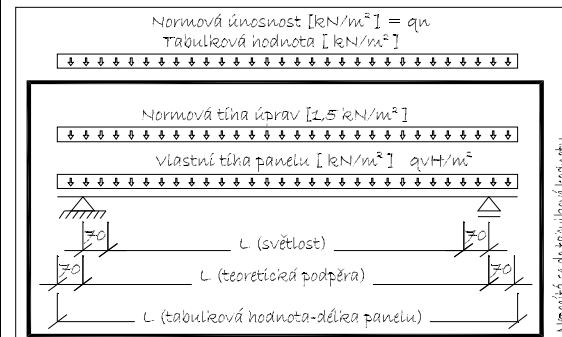
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin < Σ momentů Mi(vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf, užitné*yf, sníh*yf ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQi (vl.tíha*yf, podlaha*yf, příčky*yf, užitné*yf, sníh*yf ...)*1,2m

yf = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L ^{typ}	Statický výpočet PPD 264 (4 + 0 LAN)				
	qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
3,00	39,81	67,3	91,3	-0,89	67,3
3,50	34,16	81,1	92,2	-1,20	81,5
4,00	27,48	88,5	93,2	-1,66	95,5
4,50	21,71	92,5	93,7	-2,05	109,4
5,00	16,62	92,6	93,7	-2,22	117,9
5,50	12,90	92,7	93,8	-2,25	117,9
6,00	10,08	92,9	93,8	-2,11	117,9
6,50	7,90	93,0	93,7	-1,74	117,9
7,00	6,19	93,2	93,7	-1,07	117,9
7,50	4,80	93,3	93,7	-0,07	117,9
8,00	3,68	93,5	93,7	1,35	117,9
8,50	2,75	93,7	93,7	3,25	117,9
9,00	1,95	93,6	93,7	5,75	117,9
9,50	1,28	93,5	93,7	8,89	117,9
10,00	0,71	93,5	93,7	12,77	117,9
10,50	0,22	93,4	93,7	17,47	117,9
11,00	-0,20	93,4	93,7	21,95	117,9
11,50	-0,57	93,4	93,8	25,94	117,9
12,00	-0,89	93,5	93,8	30,45	117,9
12,50	-1,17	93,5	93,8	35,55	117,9
13,00	-1,45	93,5	93,8	40,72	117,9
13,50	-1,95	93,4	93,8	41,13	117,9
14,00	-2,39	93,2	93,7	41,55	117,9



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + 1,5 \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + q_{(vl/m^2)} \cdot 1,1_{(\gamma_f)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10\text{m})^2 \cdot 1,2\text{m} \text{ [kNm]}$$

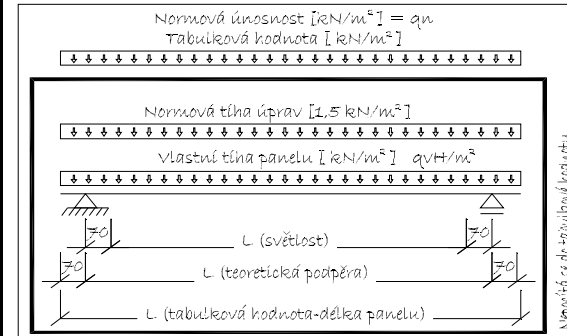
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin Σ momentů Mi(vl.tíha* γ_f , podlaha* γ_f , příčky* γ_f , užité* γ_f , sníh* γ_f ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQ_i (vl.tíha* γ_f , podlaha* γ_f , příčky* γ_f , užité* γ_f , sníh* γ_f ...)*1,2m

γ_f = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L	typ	Statický výpočet PPD 266 (6 + 0 LAN)				
		qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
3,00		52,03	91,9	93,5	-1,58	99,7
3,50		42,23	103,1	94,9	-2,34	120,3
4,00		35,49	114,3	96,3	-3,26	140,7
4,50		29,05	118,5	96,8	-4,00	160,8
5,00		22,55	118,6	96,8	-4,65	173,8
5,50		17,78	118,8	96,9	-5,22	173,8
6,00		14,17	119,0	96,9	-5,67	173,8
6,50		11,39	119,2	97,0	-5,95	173,8
7,00		9,19	119,4	97,0	-5,99	173,8
7,50		7,42	119,7	97,0	-5,76	173,8
8,00		5,98	119,9	97,0	-5,17	173,8
8,50		4,79	120,2	96,9	-4,17	173,8
9,00		3,79	120,5	96,9	-2,68	173,8
9,50		2,95	120,8	96,9	-0,63	173,8
10,00		2,22	120,8	96,9	2,14	173,8
10,50		1,59	120,7	96,9	5,69	173,8
11,00		1,04	120,6	97,0	10,09	173,8
11,50		0,56	120,4	97,0	15,44	173,8
12,00		0,14	120,3	97,0	21,84	173,8
12,50		-0,23	120,3	97,0	27,30	173,8
13,00		-0,55	120,4	97,0	32,29	173,8
13,50		-0,83	120,5	97,0	37,93	173,8
14,00		-1,19	120,7	97,1	41,55	173,8



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + 1,5 \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + q_{(vl/m^2)} \cdot 1,1_{(\gamma_f)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

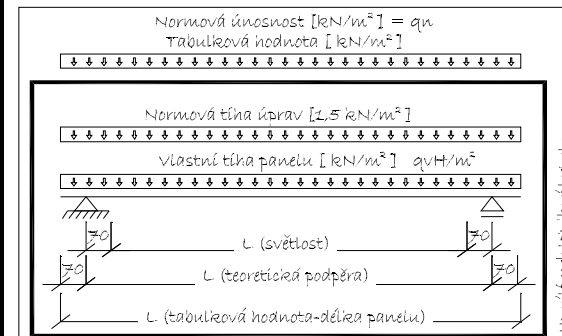
$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin Σ momentů Mi(vl.tíha*

Qu=Návrhová smyková odolnost >=

délka L / typ	Statický výpočet PPD 268 (8 + 0 LAN)				
	qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
3,00	53,24	108,8	95,5	-2,39	130,7
3,50	43,40	123,5	97,2	-3,58	157,4
4,00	36,63	138,1	99,0	-5,05	183,5
4,50	31,30	143,5	99,6	-6,25	209,5
5,00	27,05	143,7	99,7	-7,09	227,0
5,50	22,48	143,9	99,7	-7,99	227,0
6,00	18,12	144,2	99,8	-9,00	227,0
6,50	14,74	144,5	99,8	-9,88	227,0
7,00	12,08	144,7	99,9	-10,59	227,0
7,50	9,94	145,0	100,0	-11,07	227,0
8,00	8,19	145,4	100,0	-11,27	227,0
8,50	6,75	145,7	100,0	-11,10	227,0
9,00	5,55	146,1	100,0	-10,51	227,0
9,50	4,53	146,5	99,9	-9,41	227,0
10,00	3,67	146,9	99,9	-7,73	227,0
10,50	2,92	147,4	99,9	-5,38	227,0
11,00	2,26	147,4	99,9	-2,17	227,0
11,50	1,67	147,2	100,0	1,97	227,0
12,00	1,16	147,0	100,0	7,09	227,0
12,50	0,71	146,8	100,0	13,31	227,0
13,00	0,31	146,7	100,0	20,72	227,0
13,50	-0,04	146,7	100,0	28,86	227,0
14,00	-0,35	147,0	100,1	34,44	227,0



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + 1,5 \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + q_{(vl/m^2)} \cdot 1,1_{(\gamma_f)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

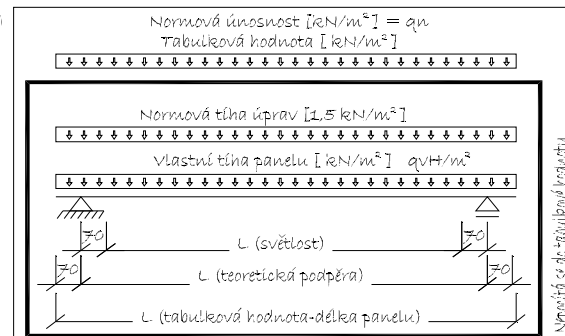
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin Σ momentů Mi(vl.tíha* γ_f , podlaha* γ_f , příčky* γ_f , užité* γ_f , sníh* γ_f ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQ_i (vl.tíha* γ_f , podlaha* γ_f , příčky* γ_f , užité* γ_f , sníh* γ_f ...)*1,2m

γ_f = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L	typ	Statický výpočet PPD 270 (8 + 2 LAN)				
		qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	[kNm/spir
3,00		54,61	106,8	97,7	-1,63	133,5
3,50		44,74	121,1	99,9	-2,38	160,2
4,00		37,94	135,4	102,1	-3,29	186,2
4,50		32,49	140,7	102,9	-3,91	211,8
5,00		27,63	141,0	102,9	-4,21	227,9
5,50		21,97	141,2	103,0	-4,68	227,9
6,00		17,69	141,4	103,0	-5,02	227,9
6,50		14,38	141,7	103,0	-5,18	227,9
7,00		11,77	142,0	103,1	-5,10	227,9
7,50		9,67	142,3	103,0	-4,72	227,9
8,00		7,96	142,6	102,9	-3,98	227,9
8,50		6,54	143,0	102,9	-2,81	227,9
9,00		5,36	143,3	102,9	-1,13	227,9
9,50		4,33	143,2	102,9	1,22	227,9
10,00		3,45	143,1	102,9	4,26	227,9
10,50		2,70	142,9	102,9	8,08	227,9
11,00		2,05	142,8	102,9	12,77	227,9
11,50		1,48	142,7	102,9	18,43	227,9
12,00		0,99	142,6	102,9	25,13	227,9
12,50		0,57	142,8	102,9	32,93	227,9
13,00		0,01	143,0	102,9	40,72	227,9
13,50		-0,61	143,2	102,9	41,13	227,9
14,00		-1,13	143,5	102,9	41,55	227,9



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + 1,5 \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + q_{(vii/m2)} \cdot 1,1_{(\gamma_f)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

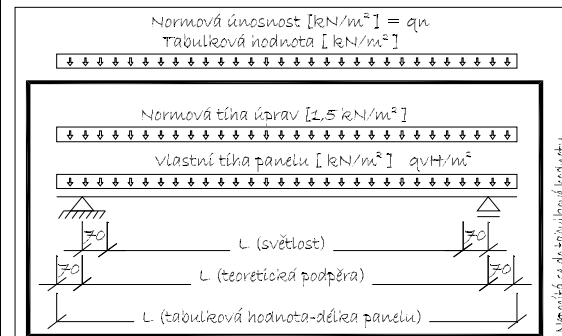
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin Σ momentů Mi(vl.tíha* γ_f , podlaha* γ_f , příčky* γ_f , užité* γ_f , sníh* γ_f ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQ_i (vl.tíha* γ_f , podlaha* γ_f , příčky* γ_f , užité* γ_f , sníh* γ_f ...)*1,2m

γ_f = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L ^{typ}	Statický výpočet PPD 272 (10 + 2 LAN)				
	qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
3,00	55,76	123,6	99,6	-2,45	163,6
3,50	45,84	141,4	102,1	-3,64	195,8
4,00	39,01	159,2	104,6	-5,11	227,1
4,50	33,45	165,8	105,5	-6,30	257,8
5,00	28,94	166,0	105,6	-7,13	278,2
5,50	25,39	166,3	105,6	-7,77	278,2
6,00	21,63	166,6	105,7	-8,42	278,2
6,50	17,73	166,9	105,7	-9,20	278,2
7,00	14,66	167,3	105,8	-9,79	278,2
7,50	12,18	167,7	105,8	-10,14	278,2
8,00	10,17	168,1	105,9	-10,19	278,2
8,50	8,50	168,5	105,8	-9,86	278,2
9,00	7,11	168,9	105,7	-9,10	278,2
9,50	5,94	169,4	105,7	-7,82	278,2
10,00	4,94	169,9	105,7	-5,94	278,2
10,50	4,04	169,7	105,7	-3,22	278,2
11,00	3,27	169,6	105,7	0,31	278,2
11,50	2,60	169,4	105,7	4,75	278,2
12,00	2,01	169,2	105,7	10,21	278,2
12,50	1,49	169,0	105,7	16,78	278,2
13,00	1,04	169,1	105,7	24,47	278,2
13,50	0,64	169,4	105,7	33,43	278,2
14,00	0,05	169,7	105,7	41,55	278,2



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + 1,5 \cdot 1,25_{(\gamma_f)} + q_{(vl/m^2)} \cdot 1,1_{(\gamma_f)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

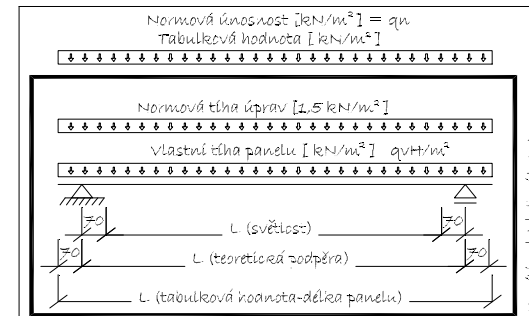
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin Σ momentů Mi(vl.tíha* γ_f , podlaha* γ_f , příčky* γ_f , užité* γ_f , sníh* γ_f ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQ_i (vl.tíha* γ_f , podlaha* γ_f , příčky* γ_f , užité* γ_f , sníh* γ_f ...)*1,2m

γ_f = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L ^{typ}	Statický výpočet PPD 326 (6 + 0 LAN)				
	qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
4,00	48,38	147,3	124,2	-2,37	174,9
4,50	38,40	152,7	124,9	-3,00	200,2
5,00	30,00	152,8	124,9	-3,52	217,5
5,50	23,85	153,0	125,0	-3,99	217,5
6,00	19,20	153,2	125,0	-4,40	217,5
6,50	15,60	153,4	125,1	-4,70	217,5
7,00	12,76	153,7	125,1	-4,87	217,5
7,50	10,48	153,9	125,1	-4,85	217,5
8,00	8,62	154,2	125,0	-4,62	217,5
8,50	7,09	154,4	125,0	-4,13	217,5
9,00	5,80	154,7	125,0	-3,33	217,5
9,50	4,72	155,1	125,0	-2,17	217,5
10,00	3,80	155,4	125,0	-0,59	217,5
10,50	2,99	155,4	125,0	1,50	217,5
11,00	2,28	155,2	125,0	4,16	217,5
11,50	1,67	155,1	125,0	7,42	217,5
12,00	1,13	155,0	125,1	11,35	217,5
12,50	0,65	154,8	125,1	16,03	217,5
13,00	0,23	154,7	125,1	21,52	217,5
13,50	-0,14	154,7	125,1	26,87	217,5
14,00	-0,46	154,9	125,1	31,21	217,5
14,50	-0,75	155,0	125,1	36,05	217,5
15,00	-1,02	155,2	125,2	41,44	217,5
15,50	-1,47	155,4	125,2	42,80	217,5
16,00	-1,90	155,6	125,2	43,22	217,5



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(yf)} + 1,5 \cdot 1,25_{(yf)} + q_{(vl/m^2)} \cdot 1,1_{(yf)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10\text{m})^2 \cdot 1,2\text{m} \text{ [kNm]}$$

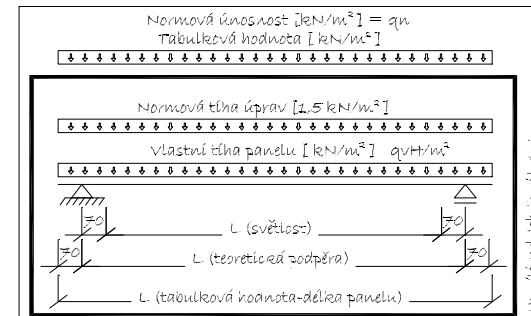
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin < Σ momentů Mi(vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf , užité*yf , sníh*yf ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQi (vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf , užité*yf , sníh*yf ...)*1,2m

yf = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L ^{typ}	Statický výpočet PPD 320 (8 + 2 LAN)				
	qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
4,00	49,98	179,1	127,4	-3,66	229,5
4,50	42,65	186,1	128,2	-4,55	262,5
5,00	36,85	186,4	128,3	-5,16	285,8
5,50	30,13	186,6	128,4	-5,91	285,8
6,00	24,46	186,8	128,4	-6,69	285,8
6,50	20,08	187,1	128,5	-7,39	285,8
7,00	16,62	187,4	128,6	-7,99	285,8
7,50	13,84	187,7	128,6	-8,45	285,8
8,00	11,57	188,0	128,7	-8,72	285,8
8,50	9,70	188,4	128,7	-8,76	285,8
9,00	8,14	188,8	128,7	-8,52	285,8
9,50	6,81	189,2	128,6	-7,95	285,8
10,00	5,69	189,6	128,6	-7,00	285,8
10,50	4,72	190,0	128,6	-5,61	285,8
11,00	3,89	190,5	128,6	-3,72	285,8
11,50	3,16	190,9	128,6	-1,26	285,8
12,00	2,50	190,7	128,7	1,94	285,8
12,50	1,91	190,6	128,7	5,85	285,8
13,00	1,39	190,4	128,7	10,57	285,8
13,50	0,93	190,2	128,7	16,15	285,8
14,00	0,52	190,0	128,8	22,68	285,8
14,50	0,16	189,9	128,8	30,20	285,8
15,00	-0,17	190,2	128,8	36,88	285,8
15,50	-0,46	190,4	128,9	42,58	285,8
16,00	-0,95	190,6	128,9	43,22	285,8



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(vf)} + 1,5 \cdot 1,25_{(vf)} + q_{(vl/m2)} \cdot 1,1_{(vf)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

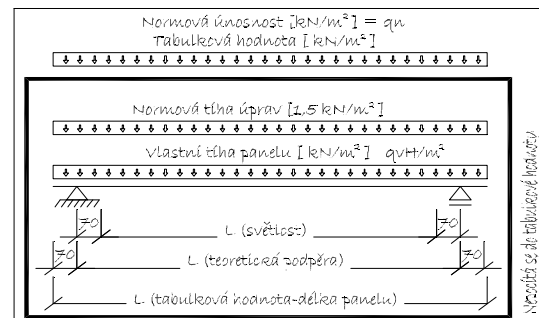
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin < Σ momentů Mi(vl.tíha*γf , podlaha*γf , příčky*γf , užité*γf , sníh*γf ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQi (vl.tíha*γf , podlaha*γf , příčky*γf , užité*γf , sníh*γf ...)*1,2m

γf = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L ^{typ}	Statický výpočet PPD 332 (10 + 2 LAN)				
	qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
4,00	51,44	209,0	130,7	-4,99	282,7
4,50	43,97	217,7	131,7	-6,30	322,6
5,00	38,01	218,0	131,8	-7,34	351,8
5,50	33,36	218,2	131,9	-8,30	351,8
6,00	29,43	218,5	132,0	-9,17	351,8
6,50	24,30	218,8	132,0	-10,33	351,8
7,00	20,25	219,2	132,1	-11,42	351,8
7,50	17,00	219,6	132,2	-12,41	351,8
8,00	14,35	220,0	132,3	-13,25	351,8
8,50	12,16	220,4	132,4	-13,90	351,8
9,00	10,33	220,9	132,5	-14,32	351,8
9,50	8,79	221,4	132,5	-14,46	351,8
10,00	7,48	221,9	132,5	-14,25	351,8
10,50	6,35	222,4	132,4	-13,66	351,8
11,00	5,37	223,0	132,3	-12,61	351,8
11,50	4,52	223,6	132,3	-11,05	351,8
12,00	3,77	224,2	132,4	-8,92	351,8
12,50	3,11	224,7	132,4	-6,12	351,8
13,00	2,50	224,5	132,4	-2,44	351,8
13,50	1,96	224,2	132,5	2,06	351,8
14,00	1,47	224,0	132,5	7,46	351,8
14,50	1,04	223,7	132,5	13,84	351,8
15,00	0,65	223,5	132,6	21,29	351,8
15,50	0,30	223,6	132,6	29,77	351,8
16,00	-0,01	223,9	132,6	39,29	351,8



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(yf)} + 1,5 \cdot 1,25_{(yf)} + q_{(vl/m^2)} \cdot 1,1_{(yf)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

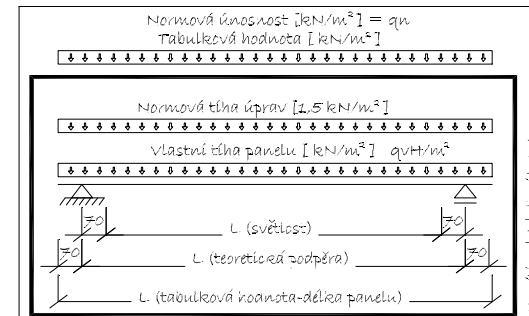
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin < Σ momentů Mi(vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf , užité*yf , sníh*yf ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQi (vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf , užité*yf , sníh*yf ...)*1,2m

yf = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L ^{typ}	Statický výpočet PPD 334 (11 + 3 LAN)				
	qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
4,00	52,07	224,6	132,2	-5,62	308,8
4,50	44,54	234,1	133,3	-7,13	351,6
5,00	38,51	234,3	133,3	-8,36	382,2
5,50	33,81	234,6	133,4	-9,54	382,2
6,00	30,03	234,9	133,5	-10,62	382,2
6,50	26,49	235,3	133,6	-11,64	382,2
7,00	22,13	235,7	133,7	-12,94	382,2
7,50	18,64	236,1	133,7	-14,16	382,2
8,00	15,79	236,5	133,8	-15,25	382,2
8,50	13,44	237,0	133,9	-16,16	382,2
9,00	11,47	237,5	134,0	-16,86	382,2
9,50	9,81	238,0	134,1	-17,28	382,2
10,00	8,40	238,5	134,2	-17,39	382,2
10,50	7,18	239,1	134,2	-17,11	382,2
11,00	6,13	239,7	134,1	-16,41	382,2
11,50	5,22	240,3	134,0	-15,20	382,2
12,00	4,42	241,0	134,0	-13,44	382,2
12,50	3,71	241,7	134,1	-11,04	382,2
13,00	3,08	242,4	134,1	-7,95	382,2
13,50	2,50	242,1	134,1	-3,86	382,2
14,00	1,97	241,9	134,2	1,12	382,2
14,50	1,50	241,6	134,2	7,07	382,2
15,00	1,08	241,3	134,2	14,07	382,2
15,50	0,70	241,0	134,3	22,22	382,2
16,00	0,36	241,3	134,3	31,44	382,2



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(y_f)} + 1,5 \cdot 1,25_{(y_f)} + q_{(vH/m^2)} \cdot 1,1_{(y_f)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

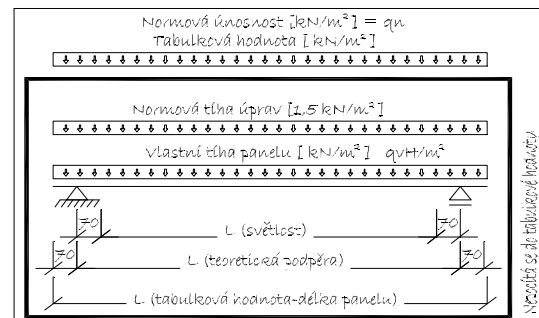
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin < Σ momentů Mi(vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf , užité*yf , sníh*yf ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQi (vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf , užité*yf , sníh*yf ...)*1,2m

yf = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L ^{typ}	Statický výpočet PPD 410 (8 + 2 LAN)				
	qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
4,00	69,62	232,4	164,9	-2,89	293,56
4,50	59,14	241,6	166,1	-3,63	336,20
5,00	49,93	241,8	166,1	-4,23	370,35
5,50	40,18	242,1	166,2	-4,97	370,35
6,00	32,82	242,4	166,3	-5,71	370,35
6,50	27,12	242,7	166,4	-6,43	370,35
7,00	22,63	243,0	166,4	-7,10	370,35
7,50	19,02	243,3	166,5	-7,72	370,35
8,00	16,07	243,7	166,6	-8,24	370,35
8,50	13,64	244,1	166,7	-8,65	370,35
9,00	11,61	244,5	166,7	-8,90	370,35
9,50	9,90	244,9	166,6	-8,99	370,35
10,00	8,44	245,4	166,6	-8,86	370,35
10,50	7,18	245,9	166,5	-8,48	370,35
11,00	6,10	246,4	166,5	-7,83	370,35
11,50	5,15	246,9	166,5	-6,85	370,35
12,00	4,32	247,5	166,5	-5,52	370,35
12,50	3,59	248,1	166,6	-3,78	370,35
13,00	2,93	248,1	166,6	-1,53	370,35
13,50	2,33	247,9	166,6	1,26	370,35
14,00	1,80	247,7	166,7	4,61	370,35
14,50	1,32	247,5	166,7	8,57	370,35
15,00	0,88	247,3	166,7	13,19	370,36
15,50	0,49	247,0	166,8	18,53	370,36
16,00	0,14	247,1	166,8	24,59	370,36



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(vf)} + 1,5 \cdot 1,25_{(vf)} + q_{(vl/m^2)} \cdot 1,1_{(vf)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10\text{m})^2 \cdot 1,2\text{m} \text{ [kNm]}$$

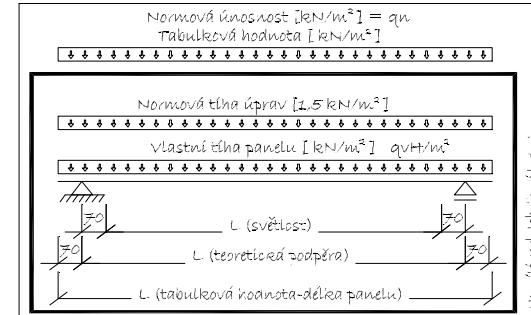
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin < Σ momentů Mi(vl.tíha*γf , podlaha*γf , příčky*γf , užité*γf , sníh*γf ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQi (vl.tíha*γf , podlaha*γf , příčky*γf , užité*γf , sníh*γf ...)*1,2m

γf = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L ^{typ}	Statický výpočet PPD 412 (10 + 2 LAN)				
	qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
4,00	71,70	271,6	169,4	-3,90	362,45
4,50	61,00	282,9	170,8	-4,97	414,44
5,00	52,59	283,2	170,9	-5,85	458,11
5,50	46,09	283,5	170,9	-6,69	458,11
6,00	39,31	283,8	171,0	-7,62	458,11
6,50	32,64	284,2	171,1	-8,69	458,11
7,00	27,38	284,6	171,2	-9,74	458,11
7,50	23,15	285,0	171,3	-10,76	458,11
8,00	19,71	285,4	171,4	-11,72	458,11
8,50	16,86	285,9	171,5	-12,60	458,11
9,00	14,48	286,4	171,7	-13,36	458,12
9,50	12,47	286,9	171,8	-13,98	458,12
10,00	10,76	287,5	171,8	-14,42	458,12
10,50	9,30	288,1	171,7	-14,65	458,12
11,00	8,03	288,7	171,6	-14,63	458,12
11,50	6,92	289,4	171,6	-14,34	458,12
12,00	5,95	290,0	171,6	-13,71	458,12
12,50	5,10	290,7	171,6	-12,73	458,12
13,00	4,34	291,5	171,6	-11,34	458,12
13,50	3,67	292,2	171,7	-9,50	458,12
14,00	3,05	292,6	171,7	-7,11	458,12
14,50	2,49	292,4	171,7	-4,05	458,12
15,00	1,97	292,1	171,8	-0,37	458,12
15,50	1,51	291,8	171,8	3,99	458,12
16,00	1,09	291,5	171,9	9,08	458,12



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(yf)} + 1,5 \cdot 1,25_{(yf)} + q_{(vl/m2)} \cdot 1,1_{(yf)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

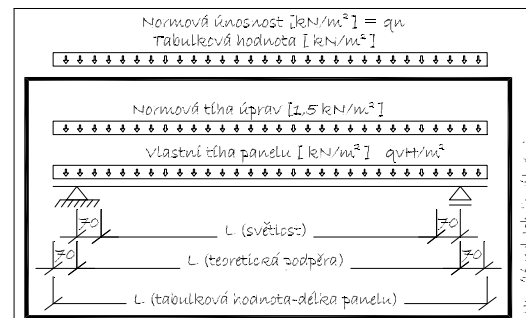
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin < Σ momentů Mi(vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf , užité*yf , sníh*yf ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQi (vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf , užité*yf , sníh*yf ...)*1,2m

yf = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L ^{typ}	Statický výpočet PPD 414 (11 + 3 LAN)				
	qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
4,00	72,99	290,7	172,2	-4,26	396,91
4,50	62,14	303,0	173,7	-5,45	453,34
5,00	53,59	303,3	173,8	-6,43	501,36
5,50	46,97	303,7	173,9	-7,40	501,36
6,00	41,70	304,0	173,9	-8,31	501,36
6,50	35,33	304,4	174,0	-9,41	501,36
7,00	29,70	304,8	174,1	-10,58	501,36
7,50	25,17	305,3	174,3	-11,73	501,36
8,00	21,48	305,7	174,4	-12,83	501,36
8,50	18,43	306,3	174,5	-13,85	501,36
9,00	15,88	306,8	174,6	-14,77	501,36
9,50	13,73	307,4	174,7	-15,55	501,36
10,00	11,90	308,0	174,8	-16,17	501,36
10,50	10,32	308,6	174,8	-16,58	501,36
11,00	8,96	309,3	174,7	-16,76	501,36
11,50	7,78	310,0	174,6	-16,66	501,36
12,00	6,74	310,7	174,6	-16,25	501,36
12,50	5,83	311,5	174,6	-15,49	501,36
13,00	5,02	312,3	174,6	-14,33	501,36
13,50	4,29	313,1	174,7	-12,73	501,36
14,00	3,65	314,0	174,7	-10,64	501,36
14,50	3,05	314,1	174,7	-7,90	501,36
15,00	2,50	313,8	174,8	-4,48	501,36
15,50	2,01	313,5	174,8	-0,39	501,36
16,00	1,56	313,2	174,8	4,43	501,36



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(yf)} + 1,5 \cdot 1,25_{(yf)} + q_{(vl/m^2)} \cdot 1,1_{(yf)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

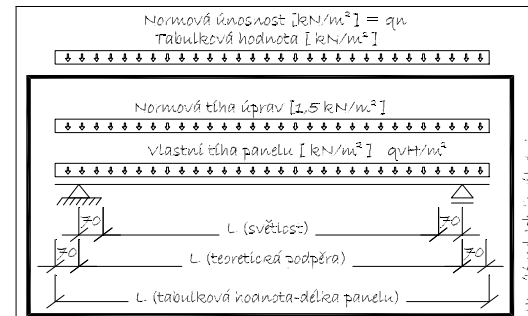
Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin < Σ momentů Mi(vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf , užité*yf , sníh*yf ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQi (vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf , užité*yf , sníh*yf ...)*1,2m

yf = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení

délka L ^{typ}	Statický výpočet PPD 416 (13 + 3 LAN)				
	qn [kN/m ²]	Mr [kNm/spiroll]	Qu [kN/spiroll]	w [mm]	Mu [kNm/spiroll]
4,00	76,26	304,5	179,3	-4,12	434,30
4,50	65,59	332,9	182,5	-5,60	497,03
5,00	56,60	333,2	182,6	-6,61	556,69
5,50	49,65	333,5	182,7	-7,61	569,94
6,00	44,11	333,9	182,8	-8,55	569,94
6,50	39,32	334,4	182,9	-9,44	569,94
7,00	33,12	334,8	183,0	-10,62	569,94
7,50	28,15	335,3	183,1	-11,79	569,94
8,00	24,10	335,8	183,2	-12,90	569,94
8,50	20,75	336,4	183,3	-13,95	569,94
9,00	17,95	337,0	183,4	-14,89	569,94
9,50	15,59	337,6	183,5	-15,70	569,94
10,00	13,58	338,3	183,5	-16,35	569,94
10,50	11,85	339,0	183,4	-16,81	569,94
11,00	10,35	339,8	183,3	-17,03	569,94
11,50	9,05	340,5	183,2	-16,99	569,94
12,00	7,91	341,4	183,2	-16,65	569,94
12,50	6,91	342,2	183,2	-15,96	569,94
13,00	6,02	343,1	183,2	-14,88	569,94
13,50	5,22	343,8	183,2	-13,35	569,94
14,00	4,48	343,7	183,2	-11,21	569,94
14,50	3,82	343,5	183,2	-8,51	569,94
15,00	3,22	343,2	183,3	-5,19	569,94
15,50	2,68	342,9	183,3	-1,22	569,94
16,00	2,19	342,6	183,3	3,47	569,94



$$q_d = q_n \cdot 1,25_{(yf)} + 1,5 \cdot 1,25_{(yf)} + q_{(vl/m2)} \cdot 1,1_{(yf)} \text{ [kN/m}^2\text{]}$$

$$M_r = 1/8 \cdot q_d \cdot (L - 0,10m)^2 \cdot 1,2m \text{ [kNm]}$$

Podle EC2 CSN EN 1992 -1-1 (CZ)

Mr=Moment na mezi vzniku trhlin < Σ momentů Mi(vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf , užité*yf , sníh*yf ...)*1,2m

Qu=Návrhová smyková odolnost >= ΣQi (vl.tíha*yf , podlaha*yf , příčky*yf , užité*yf , sníh*yf ...)*1,2m

yf = výpočtové koeficienty jednotlivých zatížení