

Ejemplo de clasificación de roca según RQD $RQD = 115 - 3.3J_V$

 J_V : Número de juntas identificadas en el macizo rocoso por m³

Msc. Carlos Reátegui Ordoñez

Autor Sin sostenimiento		Sostenimiento con anclajes	Sostenimiento con cerchas		
		RQD 50 - 75	RQD 50 - 75		
Deere et al (1970)	RQD 75 -100	Espaciados entre 1.5 - 1.8 m	Cerchas ligeras espaciadas 1.5 a 1.8 m como alternativas a los anclajes		
		RQD 25 - 50	RQD 25 - 50		
		Espaciados entre 0.9 - 1.5 m	cerchas ligeras a medianas espaciadas de 0.9 a 1.5 m como alternativa a los anclajes		
			RQD 0 - 25		
			Cerchas medianas a circulares pesadas espaciadas de 0.6 a 0.9 m		
Cecil (1970)	RQD 82 - 100	RQD 52 - 82 Como alternativamente a los anclajes, 40 - 60 mm de hormigón proyectado	RQD 0 -52 Cerchas u hormigón proyectado reforzado		
Merrit (1972)	RQD 72 - 100	RQD 23 - 72 Espaciados entre 1.2 v 1.8 m	RQD 0 - 23		

Entibación recomendada para túneles en roca de entre 6 y 12 m de luz, basada en el índice RQD (Deere, 1963).

Calidad de	Método de	Posibles sistemas de Entibación					
la Roca	Perforación	Cerchas de Acero	Anclajes	Hormigón Proyectado			
Excelente	Con TBM	Ninguna u ocasionales cerchas ligeras. Peso de roca: (0.0–0.2)B	Ninguno u ocasionales	Nada u ocasionales aplicaciones locales			
RQD ≥ 90	Convencional	Ninguna u ocasionales cerchas ligeras. Peso de roca (0.0 - 0.3)B	Ninguno u ocasionales	Nada u ocasionales aplicaciones locales de 2 a 3 pulgadas de espesor			
Buena 75 <	Con TBM	Ocasionales cerchas ligeras de 5 ó 6 pies entre centros. Peso de roca: (0.0–0.4)B	Ocasionales o según una malla de 5 a 6 pies entre centros	Nada u ocasionales aplicaciones locales de 2 a 3 pulgadas de espesor			
RQD < 90	Convencional	Cerchas ligeras de 5 o 6 pies entre de 5 a 6 pies lo		Ocasionales aplicaciones locales de 2 a 3 pulgadas de espesor			
Media 50 <	Con TBM	Cerchas ligeras a medias de 5 ó 6 pies entre centros. Peso de roca: (0.3-0.6)B	Según una malla de 4 a 6 pies entre centros	2 a 4 pulgadas en la clave			
RQD < 75	Convencional	Cerchas ligeras a medias de 4 ó 6 pies entre centros. Peso de roca: (0.6-1.3)B	Según una malla de 3 a 5 pies entre centros	4 pulgadas o más en la clave y hastiales			
Mala 25 <	Con TBM	Cerchas circulares medias, de 3 a 4 pies entre centros. Peso de roca: (1.0–1.6)B	Según una malla de 3 a 5 pies entre centros	4 a 6 pulgadas en la clave y hastiales, combinado con anclajes			
RQD < 50	Convencional	Cerchas medias a pesadas, de 2 a 4 pies entre centros. Peso de roca: (1.3–2.0)B	Según una malla de 2 a 4 pies entre centros	6 pulgadas en la clave y hastiales. Combinando con anclajes			
Muy Mala RQD < 25 (Excluidos	Con TBM	Cerchas medias a pesadas a 2 pies entre centros. Peso de roca: (1.6-2.2)B	Según una malla de 2 a 4 pies entre centros	6 pulgadas o más en toda la sección. Combinando con cerchas pesadas			
los terrenos fluyentes)	Convencional	Cerchas circulares pesadas a 2 pies entre centros. Peso de roca: (2.0-2.8)B	Según una malla de 3 pies entre centros	6 pulgadas o más en toda la sección. Combinando con cerchas pesadas			
Muy Mala (terrenos	Con TBM	Cerchas circulares muy pesadas a 2 pies entre centros. Peso de roca superior a 250 pies	Según una malla de 2 a 3 pies entre centros	6 pulgadas o más en toda la sección. Combinando con cerchas pesadas			
Fluyentes o expansivos)	Convencional	Cerchas circulares muy pesadas a 2 pies entre centros. Peso de roca superior a 250 pies	Según una malla de 2 a 3 pies entre centros	6 pulgadas o más en toda la sección. Combinando con cerchas pesadas			

El parámetro B representa la anchura del túnel, en pies

Parámetro			Rango de valores							
1	Resistencia de la roca intacta	Índice de carga puntual	> 10 Mpa	4 - 10 Mpa	2 - 4 Mpa	1 - 2 Mpa	Para este rango bajos, es preferible e ensayo de compresión uniaxial			
		Resistencia compresiva uniaxial	> 250 Mpa	100 - 250 Mpa	50 -100 Mpa	25 - 50 Mpa	5 - 25 MPa	1 - 5 MPa	< 1 Mpa	
	Valora	ción	15	12	7	4	2	1	0	
2	Calidad de testigo de perforación RQD		90% - 100%	75% - 90%	50% - 75%	25% - 50%	< 25%			
-	Valoración		20	17	13	8	3			
3	Espaciamiento de discontinuidades		> 2 m	0.6 - 2 m	0.2 - 0.6 m	60 - 200 mm	< 60 mm			
[]	Valoración		20	15	10	8	5			
4	Condición de las discontinuidades		Superficies muy rugosas no continuas Cerradas, sin apertura paredes rocosas sanas	Superficies ligeram. Rugosas Apertura < 1 mm Paredes ligeramente intemperizadas	Superficie ligeram. Rugosas Apertura < 1 mm Paredes altamente intemprerizadas	Espejo de falla o panizo < 5 mm de espesor Apertura de 1 - 5 mm Juntas continuas	Panizo suave > 5 mm de espesor o apertura > 5 mm Juntas continuas		esor o mm	
	Valora	ción	30	25	20	10		0		
5	Agua subterránea longitud de túne (I/m) Presión de agua / Principal	Flujo por 10 m de longitud de túnel	Ninguno	< 10	10 - 25	25 - 125	> 125			
		agua / Principal	0	< 0.1	0.1 - 0.2	0.2 - 0.5	> 0.5			
	máximo Condición general		Completamente seco	Húmedo	Mojado	Goteo	Flujo			
	Valora	ción	15	10	7	4	0			

TABLA 3.7 AJUSTE DE LA VALORACION POR ORIENTACION DE LAS DISCONTINUIDADES (Ver TABLA 3.11)								
Parámetro	Muy favorable	Favorable Regular Desfavor		Desfavorable	Muy desfavorable			
	Túneles y minas	0	-2	-5	-10	-12		
Valoraciones	Cimentaciones	0	-2	-7	-15	-25		
	Taludes	0	-2	-25	-50			
TABLA 3.8 CLASE DE MASA	ROCOSA DETERI	MINADAS POR LAS	VALORACIONES	TOTALES				
Valoración	100 - 81	80 - 61	61 - 41	40 - 21	< 21			
Número de clase	T I	II	III	IV	V			
Descripción	Roca muy buena	Roca buena	Roca regular	Roca mala	Roca muy mala			
TABLA 3.9 SIGNIFICADO DE	LAS CLASES DE I	ROCAS						
Número de clase		1	п	Ш	IV	v		
Tiempo de auto sostenimie	20 años span 15	1 año span 10	1 semana span 5	10 hrs span 2.5	30 minutos span 1			
	m	m	m	m	m			
Cohesión de la masa rocosa Kpa		> 400	300 - 400	200 - 300	100 - 200	< 100		
Angulo de fricción de masa rocosa		> 45°	35° - 35°	25° - 35°	15° - 25°	< 15°		

			Sostenimiento					
Clase de macizo rocoso	Excavación (pase)	Bulones anclaje repartido (20 mm)	Hormigón Proyectado	Cerchas				
I - Roca muy buena	Sección completa, 3 m de	Generalmente sin sostenimiento, excepto bulones puntuales.						
RMR: 81 - 100	avance.							
II - Roca buena	Sección completa, 1-1,5 m de avance; sostenimiento a	Localmente, bulones en clave de 3 m de longitud	50 mm en la clave.	No.				
RMR: 61 - 80	20 m del frente.	espaciados a 2,5 m con mallazo ocasional.						
III - Roca regular	Avance y destroza 1,5 - 3 m en bóveda. Comenzar sostenimiento después de	Bulonado sistemático de 4 m de longitud, espaciados a 1,5 - 2 m en clave y	50 - 100 mm en clave y 30 mm en bastiales	No.				
RMR: 41 - 60	cada voladura,; completo a 10 m del frente.	hastiales con mallazo en corona.	mm en hastiales.					
IV - Roca mala	Avance y destroza 1,0 - 1,5 m en bóveda. Instalar sostenimiento simultíneamente con la	Bulonado sistemático de 4 - 5 m de longitud, espaciados	100 - 150 mm en clave y	Cerchas ligeras a medianas espaciadas a 1,5 m donde sea necesario.				
RMR: 21 - 40	excavación hasta 10 m del frente.	a 1 - 1,5 m en clave y hastiales con mallazo.	100 mm en hastiales.					
V - Roca muy mala	Galerías múltiples (0,5 a 1,5 m en avance). Sostenimiento simultáneo con la excavación.	Bulonado sistemático de 5 - 6 m de longitud, espaciados a 1 - 1,5 m en corona y	150 - 200 mm en clave, 150 mm en hastiales y 50	Cerchas medianas a pesadas espaciadas a 0,75 m con revestimiento de				
RMR: < 20	Hormigón proyectado inmediatamente después de	hastiales con mallazo, bulonado de la contrabóveda.	mm de sello en el frente.	acero y paraguas si lo requiere. Contrabóveda.				
Notas:	Notas: 1. Secciones de túnel en herradura de 10 m de ancho. 2. Excavación por voladuras. 3. Tensión vertical (c. ₀ × 25 MPa.							

TABLA 3.10 PAUTAS PARA LA CLASIFICAC	ION DE LAS COND	ICIONES DE LAS DISC	ONTINUIDADES				
Longitud de discontinuidades (persistencia) <mark>Valoración</mark>	< 1 m	1 - 3 m 4	3 - 10 m 2	10 -2	0 m	> 20 m	
Separación (apertura) <mark>Valoración</mark>	Cerrada 6	< 0.1 mm 5	0.1 1 mm 4	1-5	mm	> 5 mm 0	
Rugosidad Valoración	Muy Rugosa	Rugosa 5	Ligeram. Rugosa 3	Lis	sa .	Espejo de falla 0	
Relleno (panizo) Valoración	Ninguno 6	Relleno duro < 5 mm 4	Relleno duro > 5 mm 2	Relleno suave < 5 mm 1		Relleno suave > 5 mm 0	
Intemperización Valoración	Sana 6	Ligera 5	Moderada 3	Muy intemperiz.		Descompuesta 0	
TABLA 3.11 EFECTO DE LA ORIENTACION	Y BUZAMIENTO D	E LAS DISCONTINUID	ADES EN TUNELERIA				
Rumbo perpendicul	ar al eje del túnel		Rumbo paralelo al eje del Túnel				
Avance con el Buzam. 45 - 90°	Avance con e	Avance con el Buzam. 20 - 45°		Buzamiento 45 - 90° Buz		zamiento 20 - 45°	
Muy favorable	favorable		Muy desfavorable		Moderado		
Avance contra el Buzam. 45 - 90°	Avance contra	el Buzam. 45 - 90°	Buzamiento 0 - 20°, independiente del rumbo			e del rumbo	
Moderado Desfavorable			Moderado				